

B.6 Mastrapportage combi-wisselmast

ZUID-WEST 380 KV OOST VERBINDINGEN

Mastrapport combi-wisselmast WA+0/c en WA+6/c

TenneT TSO B.V.

Meridian doc.nr.: 002.678.00 0928556

Rapport nr.: 21-0821, Rev. 3

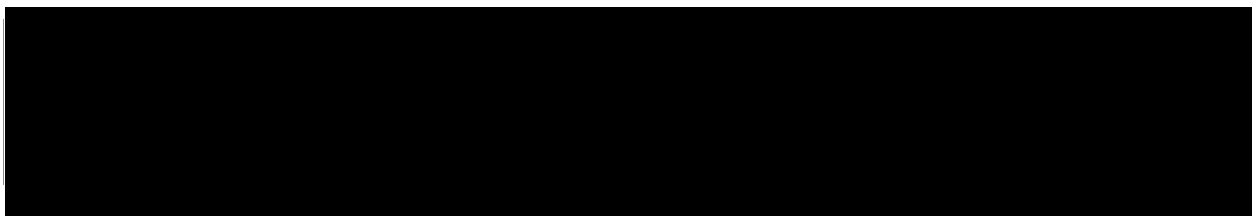
Datum: 2021-09-24

DATUM:	01-11-2021
STATUS TENNET:	DEFINITIEF
REVISIE TENNET:	1.0





Projectnaam:	Zuid-West 380 kV Oost Verbindingen	Energy Systems
Rapport titel:	Mastrapport combi-wisselmast WA+0/c en WA+6/c	DNV Netherlands B.V.
Klant:	TenneT TSO B.V.,	Utrechtseweg 310-B50
Contactpersoon klant:	[REDACTED]	6812 AR Arnhem
Datum uitgave:	2021-09-24	
Project nr.:	10124719	
Organisatie unit:	TDT	Tel: 026 356 9111
Meridian doc.nr.:	002.678.00 0928556	Handelsregister Arnhem 09006404
Rapport nr.:	21-0821 Rev. 3	



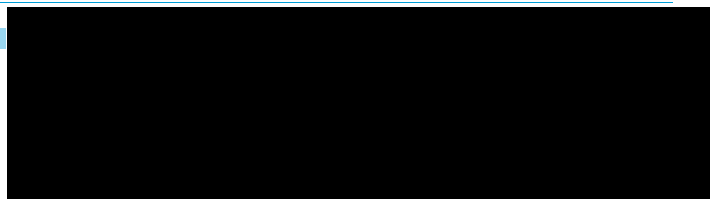
Copyright © DNV 2021. All rights reserved. Unless otherwise agreed in writing: (i) This publication or parts thereof may not be copied, reproduced or transmitted in any form, or by any means, whether digitally or otherwise; (ii) The content of this publication shall be kept confidential by the customer; (iii) No third party may rely on its contents; and (iv) DNV undertakes no duty of care toward any third party. Reference to part of this publication which may lead to misinterpretation is prohibited.

DNV Distributie:

- ☒ Open
☐ Intern
☐ Commercieel vertrouwelijk
☐ Vertrouwelijk
☐ Geheim

*Specificatie distributie: --

Rev.	Datum	Reden van uitgave
0	2021-06-11	Eerste uitgave
1	2021-07-23	RFA-commentaar verwerkt
2	2021-09-24	Wijziging bovenste dwarstraverse



Inhoudsopgave

1	INLEIDING	1
2	UITGANGSPUNTEN EN RANDVOORWAARDEN	2
2.1	Normen	2
2.2	TenneT-specificaties	2
2.3	Eisenverificatie	2
2.4	Ontwerprapporten	2
2.5	Materialen	2
2.6	Software	3
3	MASTONTWERP	4
3.1	Masttekeningen	4
3.2	Fasewisseling	4
3.3	Veerconstructie verticale geleider	5
3.4	Mastbeelden	6
3.5	Uitgangspunten berekening	8
3.6	Mastenlijst	8
3.7	Geleiderbelastingen	8
3.8	Reacties op de fundering	9
3.9	Modellering	9
3.10	Overige controles	9
3.11	Mastgewicht	10
4	TOETSING	11
4.1	Resultaat PLS-TOWER	11
4.2	Toetsing overige onderdelen	13
Appendix A	Geleiderbelastingen	
Appendix B	Resultaten PLS	
Appendix C	Knikverkorters	
Appendix D	Blokdeuvels	
Appendix E	Liggers	
Appendix F	Sterkte-coördinatie	
Appendix G	Galloping	

1 INLEIDING

In het basisontwerp van de vakwerkmasten voor de verbinding RLL-TLB380 in het project Zuid-West 380 kV-Oost zijn voor het vaststellen van de haalbaarheid constructieve berekeningen uitgevoerd aan de masten en fundaties. In de Definitief Ontwerpfase, moeten berekeningen verder worden uitgewerkt om te kunnen dienen voor de benodigde vergunningsdocumentatie, voor de aanbesteding en als voorbereiding voor de uitvoeringsfase. Het DO omvat het ontwerp van de mastconstructies, de fundaties en de opstijpunten in de verbinding.

Deze rapportage bevat de resultaten van de toetsing van alle masttypen binnen de groep van de combi-wisselmasten, een masttype dat geschikt is voor twee circuits 380 kV en 150 kV. De wisseling vindt plaats in de 150 kV circuits. Het ontwerp van de wisselmasten WA+0/c en WA+6/c is zodanig dat de “mastkop” gedeeld wordt binnen deze groep, alleen de hoogte van het onderstuk verschilt.

In deze rapportage is de toetsing van de mastkop van de wisselmasten en de toetsing van alle onderstukken van de verschillende typen opgenomen. De toetsing bestaat uit controle van:

- de profielen en boutverbindingen onderdeel van de hoofd draagconstructie
- de knikverkorters
- de liggers voor de isolatorkettingen
- de verbinding met de fundatie via blokdeuvels
- aanvullende controle op sterkte-coördinatie
- controle op galloping.

Buiten de scope van dit DO-rapport valt de controle van de schetsplaten en overige verbindingdetails in de constructie. Dit moet in de UO-fase worden uitgewerkt. Ook de voorzieningen voor de high-step rail en bordessen vallen onder uitwerking in UO-fase.

In hoofdstuk 2 zijn de uitgangspunten en randvoorwaarden vanuit de van toepassing zijnde normen en TenneT-specificaties opgenomen. Hoofdstuk 3 beschrijft de gevolgde aanpak van de berekening. In hoofdstuk 4 is de toetsing opgenomen.

2 UITGANGSPUNTEN EN RANDVOORWAARDEN

2.1 Normen

Er is gebruik gemaakt van de normen volgens Tabel 1.

Tabel 1 Gebruikgemaakte normen, voorschriften en richtlijnen

Norm	Titel
NEN-EN 50341-1:2013	"Overhead electrical lines exceeding AC 1 kV - Part 1: General requirements – Common"
NEN-EN 50341-2-15:2019	"Overhead electrical lines exceeding AC 1 kV Part 2 National Normative Aspects (NNA) for THE NETHERLANDS"
NEN-EN 1990+A1+A1/C2:2019/NB:2019nl	"Grondslagen van het ontwerp"
NEN-EN 1991-1-4+A1+C2:2011/NB:2019+C1:2020	"Deel 1-4: Windbelasting op constructies"
NEN-EN 1992-1-1+C2:2011/NB:2016+A1:2020	"Eurocode 2: Ontwerp en berekening van betonconstructies, deel 1-1: algemene regels en regels voor gebouwen"
NEN-EN 1993-1-1+C2+A1:2016 nl	"Eurocode 3: Ontwerp en berekening van staalconstructies, deel 1-1: algemene regels en regels voor gebouwen"
NEN-EN 1993-3-1:2007/NB:2011 nl	"Deel 3-1: Torens, masten en schoorstenen - Torens en masten"
NEN-EN 1993-1-8+C2:2011/NB:2011 nl	"Ontwerp en berekening van staalconstructies, deel 1-8: ontwerp en berekening van verbindingen"

2.2 TenneT-specificaties

In Tabel 2 zijn de documenten opgenomen die relevant zijn voor de berekeningen en toetsingen die binnen dit project in de mastrapportage uitgevoerd zullen worden.

Tabel 2 Relevante documenten t.b.v. mechanische rapportages

Nummer	Onderwerp
PVE.05.000 v3.2	PvE Lijnen
sPVE.05.001	sPvE Lijnen
SPE.05.346 v1.3	Algemene specificatie stalen masten

2.3 Eisenverificatie

Voor de eisenverificatie wordt verwezen naar het rapport "Verificatierapport eisen DO Moldau", DNV GL rapport 21-0451, Meridiannummer 002.678.00 0910757.

2.4 Ontwerprapporten

Voor de algemene achtergrond van het mastontwerp wordt verwezen naar het uitgangspuntenrapport "Uitgangspunten definitief ontwerp Moldaumast", DNV rapport 21-0036, Meridiannummer 002.678.00 0876917.

Het ontwerp van de wisselmast is gebaseerd op DNV rapport 21-0971, "E-Ontwerp Moldau Wisselmasten WA/s - WA/c - WB/c", Meridiannummer 002.678.00 0919183.

2.5 Materialen

Voor het ontwerp van de mastconstructies en fundaties wordt uitgegaan van de eigenschappen volgens Tabel 3.

Tabel 3 Materialen aangepaste constructie

Staalsoort	S355J0 (t≤16 mm) S355J2 (16<t≤40 mm)
Boutkwaliteit	8.8 gerolde draad
Betonkwaliteit	C30/37
Wapeningsstaal	B500

Voor de constructie geldt conform TenneT-specificatie:

- Toe te passen bouten: M16/M20/M24
- Voor hoekstaal is de minimale afmeting L50x5 mm
- Minimale plaatdikte 6 mm.

Mocht het noodzakelijk zijn M30 toe te passen, bij grote plaatdiktes is dit als afwijking door TenneT toegestaan.

2.6 Software

De gebruikte software wordt benoemd in Tabel 4.

Tabel 4 Toegepaste software

Software		Versie
Mastontwerp	PLS-CADD	16.65
Mastberekeningen	PLS-TOWER	16.65
Constructieve analyse	AxisVM	X5 R4h

3 MASTONTWERP

3.1 Masttekeningen

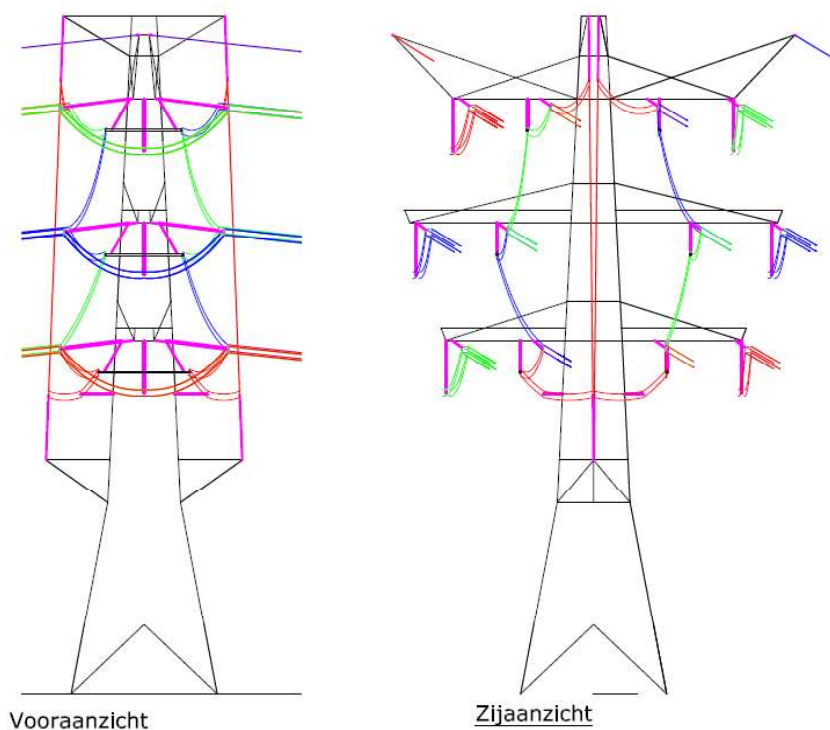
In dit hoofdstuk worden de mastbeelden weergegeven met de belangrijkste maatvoering, voor volledige tekeningen van de masttypen wordt verwezen naar onderstaande tekeningen:

- Mastbeeldentekening bijzondere masten, Meridiannummer 002.678.00 0890101
- Overzichtstekening WA+0/c, Meridiannummer 002.678.00 0919187
- Overzichtstekening WA+6/c, Meridiannummer 002.678.00 0919188
- Principedetails combi-wisselmasten, Meridiannummer 002.678.00 0927501.

Masttype WA/c is een combi-wisselmast (hoekmast) voor twee circuits 380 kV en twee circuits 150kV. De belastingen grijpen als trekkrachten aan via de afspankettingen. Onder de traverse bevinden zich verticale post-isolatoren die de bretellebogen fixeren.

3.2 Fasewisseling

Bijzonderheid van de wisselmast is de verticale geleider voor het mastlichaam langs en de langere verbindingsbretelles tussen de fasegeleiders onderling.



Figuur 1 Principe fasewisseling combi-hoekmast

Het masttype is afgeleid van het basistype combimast van de HA/c serie. Grootste aanpassing betreft de aanvullende traverses aan de voor- en achterzijde voor de verticale geleider. Deze traverses zijn vanwege de benodigde afstand voor veilig werken uitgevoerd als reguliere traverses met vier vlakken en niet als uitkragende liggers. De onderste traverse is "omgekeerd" met de onderrand in schoor. Constructieve aanpassingen van de wisselmast ten opzichte van de HA/c-mast betreft:

- het aanbrengen van twee paar traverses tegen voor- en achtervlak, puntsymmetrisch ten opzichte middelpunt van de mast
- aangepaste ophangpunten voor de 150 kV post-isolatoren. Deze wijzen onder een hoek van 30° met de verticaal naar buiten en zijn dubbel uitgevoerd bij alle fasegeleiders
- verzwaarde onderrand van de ondertraverse vanwege de grotere belasting van de post-isolatoren
- aanvullende horizontale stabiliteitsverbanden in het mastlichaam ter hoogte van het bovenvlak van de traverses
- aanvullend horizontaal verband door het centrum van de mast ter hoogte van de onderste traverse
- aanvullende verticalen door de diagonaalverbanden in twee of vier vlakken van het mastlichaam ter hoogte van de traverses.

De mastranden en diagonalen hebben voldoende capaciteit om de hogere belasting van masttype WA/c op te vangen ten opzichte van HA/c. Deze zijn identiek.

3.3 Veerconstructie verticale geleider

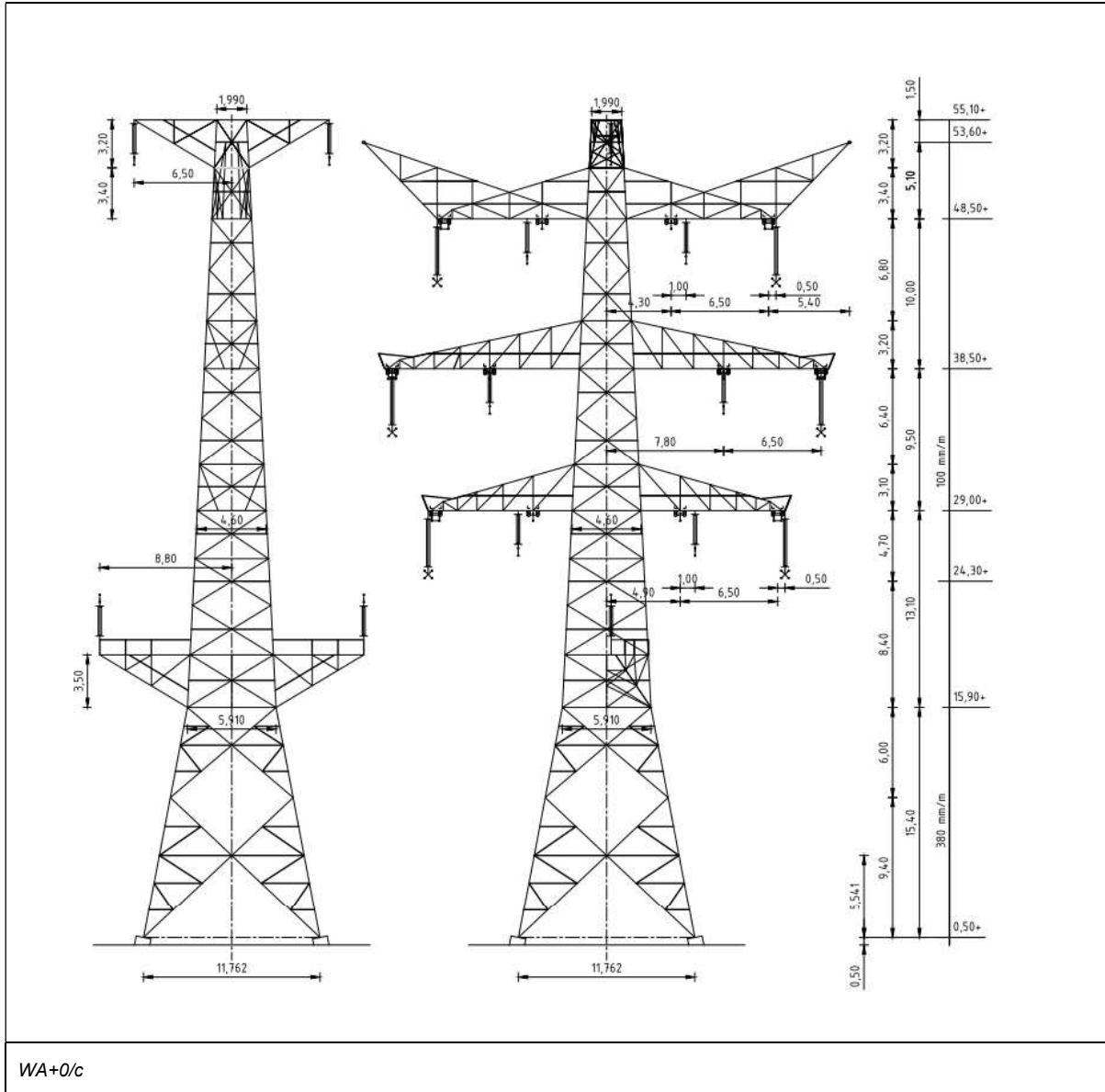
De verticale geleiders dienen met een veerconstructie te worden afgespannen tussen de twee traverses. Deze veer is benodigd vanwege verschillen in temperatuursuizetting van geleider en mast en om vervormingen van de mastconstructie op te vangen. Het uitgangspunt voor de veerconstructie is:

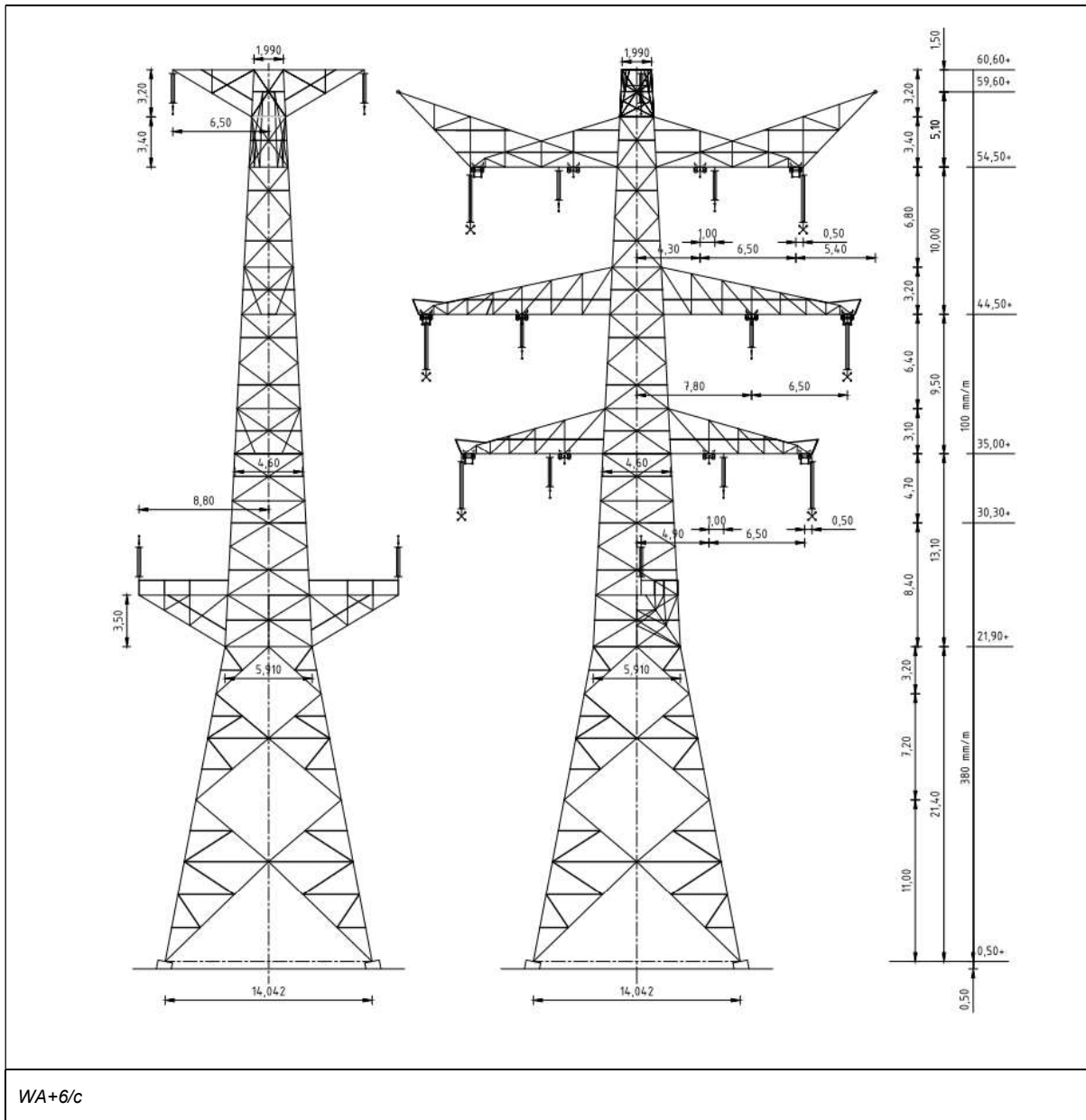
- maximaal 50 mm veerweg na het aanbrengen van de voorspankracht. De maximale verplaatsing is een belangrijke eis om te grote verplaatsingen van de geleider onder windbelasting te voorkomen
- voorspanning 5 kN
- veerstijfheid in de orde van 100 kN/m (zie hieronder)
- belasting in uiterste grenstoestand 25 kN.

In de berekening is een hogere fictieve veerstijfheid gehanteerd van 1000 kN/m. Dit is een conservatief uitgangspunt waarbij een verplaatsing van 25 mm wordt gevonden (zie Appendix A). In werkelijkheid zal de stijfheid van de veer lager zijn, echter als de verplaatsing 50 mm bedraagt, zal de veer niet meer kunnen vervormen en zal de geleiderstijfheid de trekkracht bepalen. Om niet te gunstige waarden voor de trekkracht te vinden is er gerekend met een fictieve stijfheid waarbij de verplaatsing in de orde (in ieder geval kleiner dan) van 50 mm is. De waarde voor de werkelijke veerstijfheid moet zodanig zijn dat onder reguliere windbelastingen geen klapperen van de veer optreedt. Bij de waarde van 100 kN/m is er bij 50 mm verplaatsing een krachtstoename van 5 kN mogelijk, een verdubbeling ten opzichte van de voorspankracht.

3.4 Mastbeelden

In Figuur 2 zijn de schematische mastbeelden opgenomen.





Figuur 2 Mastbeeld masttypes WA/c

3.5 Uitgangspunten berekening

De uitgangspunten volgens Tabel 5 zijn van toepassing.

Tabel 5 Uitgangspunten

Norm	NEN-EN50341-2-15:2019
Gevolgsklasse initieel	CC2
Betrouwbaarheidsniveau	Nieuwbouw
Referentieperiode	50 jaar
Windgebied	III
Windsnelheid (m/s)	24,5
Terreincategorie	II
Reductiefactor C_{dir}	1,00
IJsg gebied fasegeleider	B
IJsg gebied bliksemgeleider	A

3.6 Mastenlijst

De mastenlijst is gebaseerd op de “staking table” van het DO-uitgangspuntenrapport en benaamd als “zw380oost20210312 vka 1.1 concept 1037-1044_1086-1118_1159-1184_1189-1204.bak [12-3-2021]”. De mastenlijst is vanwege lopende traceringsvraagstukken aan verandering onderhevig en is derhalve indicatief.

In Tabel 6 en Tabel 7 zijn alle masten in het tracé van het type WA+0/c en WA+6/c opgenomen. De mast met grootste wind span is vetgedrukt aangegeven. Het masttype zal niet met deze wind en weight span worden berekend maar met generieke wind en weight span, zie uitgangspuntenrapport.

Tabel 6 Mastenlijst WA+0/c

Mast-nummer	Masttype	Lijnhoek (°)	Wind span (m)	Weight span (m)	Hoogteverschil ba+ah (m)	Hoogteverschil back (m)	Hoogteverschil ahead (m)
1033	WA+0_c	180,0	349,7	365,7	3,1	3,0	0,1
1044	WA+0_c	171,9	332,7	316,0	-2,8	-3,4	0,7
1089	WA+0_c	180,0	351,0	305,5	-9,2	-9,0	-0,3
1105	WA+0_c	176,9	389,1	375,6	-3,0	-2,9	-0,1
1111	WA+0_c	180,0	396,8	382,0	-3,3	-3,3	0,1
1128	WA+0_c	180,0	365,2	368,4	0,7	0,6	0,1
1137	WA+0_c	180,0	367,4	350,6	-3,4	0,1	-3,5
1158	WA+0_c	180,0	369,7	337,3	-6,7	-6,9	0,3
1163	WA+0_c	180,0	386,0	387,0	0,2	-0,1	0,3

Tabel 7 Mastenlijst WA+6/c

Mast-nummer	Masttype	Lijnhoek (°)	Wind span (m)	Weight span (m)	Hoogteverschil ba+ah (m)	Hoogteverschil back (m)	Hoogteverschil ahead (m)
1078	WA+6_c	173,8	398,8	374,3	-5,4	-5,8	0,4

3.7 Geleiderbelastingen

De berekening is uitgevoerd met het geleiderbelastingprogramma van DNV GL. De belastingen op de mastconstructie zijn bepaald op basis van de modellering in PLS-TOWER (staafoppervlaktes). Voor de toeslagen op eigen gewicht en windoppervlakte wordt verwezen naar het uitgangspuntenrapport. In Appendix A zijn de resultaten van de geleiderbelastingen samengevat.

De geleiderkrachten van de verticale geleiders voor en achter het mastlichaam zijn berekend met een spreadsheet voor aflopers. Hierin is de invloed van de veerstijfheid meegenomen van de bevestiging.

Vanwege de korte lengte van de verticale geleider is de kortsluitbelasting beschouwd. De IEC-norm 60865-1 is gevolgd. De verticale geleider voldoet niet aan de uitgangspunten in 6.3 van de IEC-norm voor “droppers”, doordat het geldigheidsgebied van de formules in 6.3 is beperkt tot geleiders met een lengte van maximaal 3,3 maal de afstand in het horizontale vlak tussen boven- en onderbevestiging. Een nagenoeg verticale geleider voldoet hier niet aan, de zeeg is te klein. De berekening is daardoor gebaseerd op berekening als horizontale (stations)geleider of met de belasting door samentrekken van de bundel (pinch-force). De berekening is opgenomen in Appendix A. De pinch-force leidt tot de grootste trekkracht, ook met het uitgangspunt van de verkleinde bundelafstand van 0,2 m. De kortsluitbelasting is niet maatgevend bevonden ten opzichte van de trekbelasting door extreme windbelasting.

De belasting uit het verloop van de bretelle van de fasegeleider naar de verticale geleider is in de berekening van de liggers Appendix E meegenomen. De invloed van de extra postisolator op de mastrand van het tussenstuk is verwaarloosd in de berekening. Deze bevestiging moet in UO-fase op detailniveau worden ontworpen.

3.8 Reacties op de fundering

De oplegreacties op de fundering worden ontleend aan de berekening van PLS-TOWER. Dit is in afwijking op andere masttypes uit de reeks, vanwege de bijzonderheid van de traverses haaks op de reguliere traverses. Zie Appendix A.

3.9 Modellerings

Op basis van de ontwerptekeningen is de mast in PLS-TOWER ingevoerd. De toetsing wordt per staafgroep uitgevoerd. De hoofdelementen zijn gemodelleerd, niet-dragende profielen als knikverkorters zijn weggelaten, deze worden separaat getoetst. De profielen zijn in PLS-TOWER inclusief de boutverbindingen ingevoerd en getoetst, de controle van de schetsplaten en andere detailverbindingen valt buiten de scope. De geleiderbelastingen vanuit het geleiderbelastingenprogramma zijn als invoer voor de belastingen gebruikt.

De gewichts- en windbelasting op de mastconstructie wordt door PLS-TOWER automatisch bepaald. Via toeslagfactoren wordt de invloed van niet gemodelleerde elementen als knikverkorters, bordesconstructies en klimvoorzieningen meegenomen. Voor schetsplaten, zinklaag en bouten is een aanvullende toeslag op het gewicht van 20% (hoekmast) toeslag gerekend. Diagonalen in voor- en achtervlak respectievelijk de twee zijvlakken zijn samengenomen in een groep.

In Wisselmasten zijn volgens AM-req. 1019 geen antenneopstellingen toegestaan. Vanwege uniformiteit met andere masttypes, is ervoor gekozen om de uitgangspunten voor de antennebelasting te handhaven in de berekening van de WA_c masttypes.

3.10 Overige controles

In PLS-TOWER zijn niet alle elementen getoetst. Knikverkortersprofielen en overige profielen voor beloopbaarheid worden separaat getoetst. In Appendix C is dit opgenomen. De verbinding met de fundatie bestaat uit ingestorte profielen voorzien van blokdeuvels. Dit is in Appendix D opgenomen. De liggers van isolatorkettingen vereisen een aanvullende controle op buiging. De toetsing is uitgevoerd met de software AxisVM en is beschreven in Appendix E. Appendix F omvat de toetsing op sterkte-coördinatie. Voor hoekmasten moet een toetsing op vermoeiing worden uitgevoerd voor galloping. Dit is in Appendix G opgenomen.

De mastranden uitgevoerd als XEA-profielen worden separaat op torsieknik gecontroleerd. Dit is in Appendix B opgenomen. De berekende capaciteit die lager is dan de capaciteit voor buigingsknik is in PLS-TOWER via aangepaste buckling-ratio ingevoerd.

3.11 Mastgewicht

Het totale mastgewicht per masttype is met de uitgangspunten van paragraaf 3.9 bepaald op:

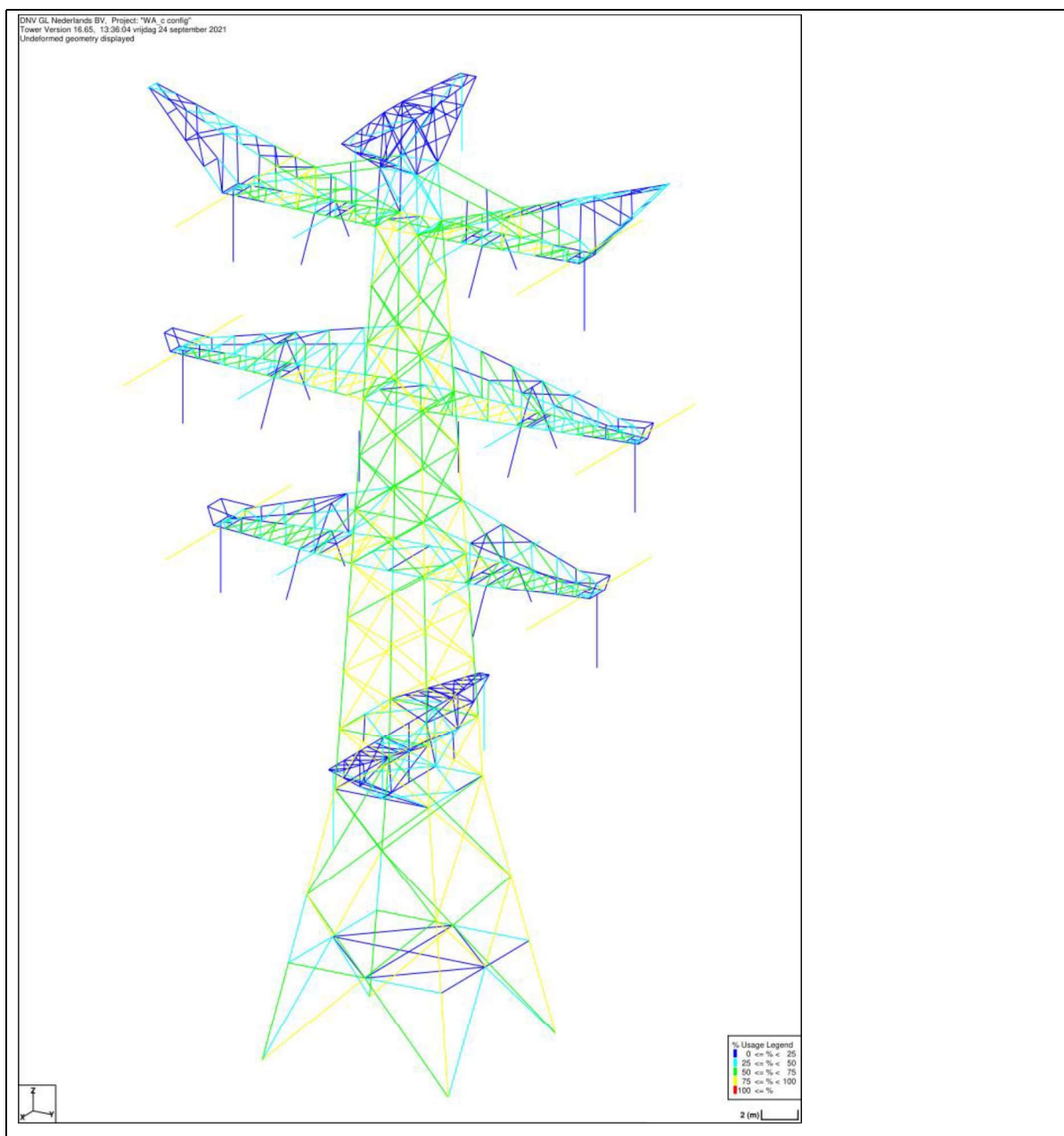
- Masttype WA+0/c 103,5 ton
- Masttype WA+6/c 119,1 ton.

4 TOETSING

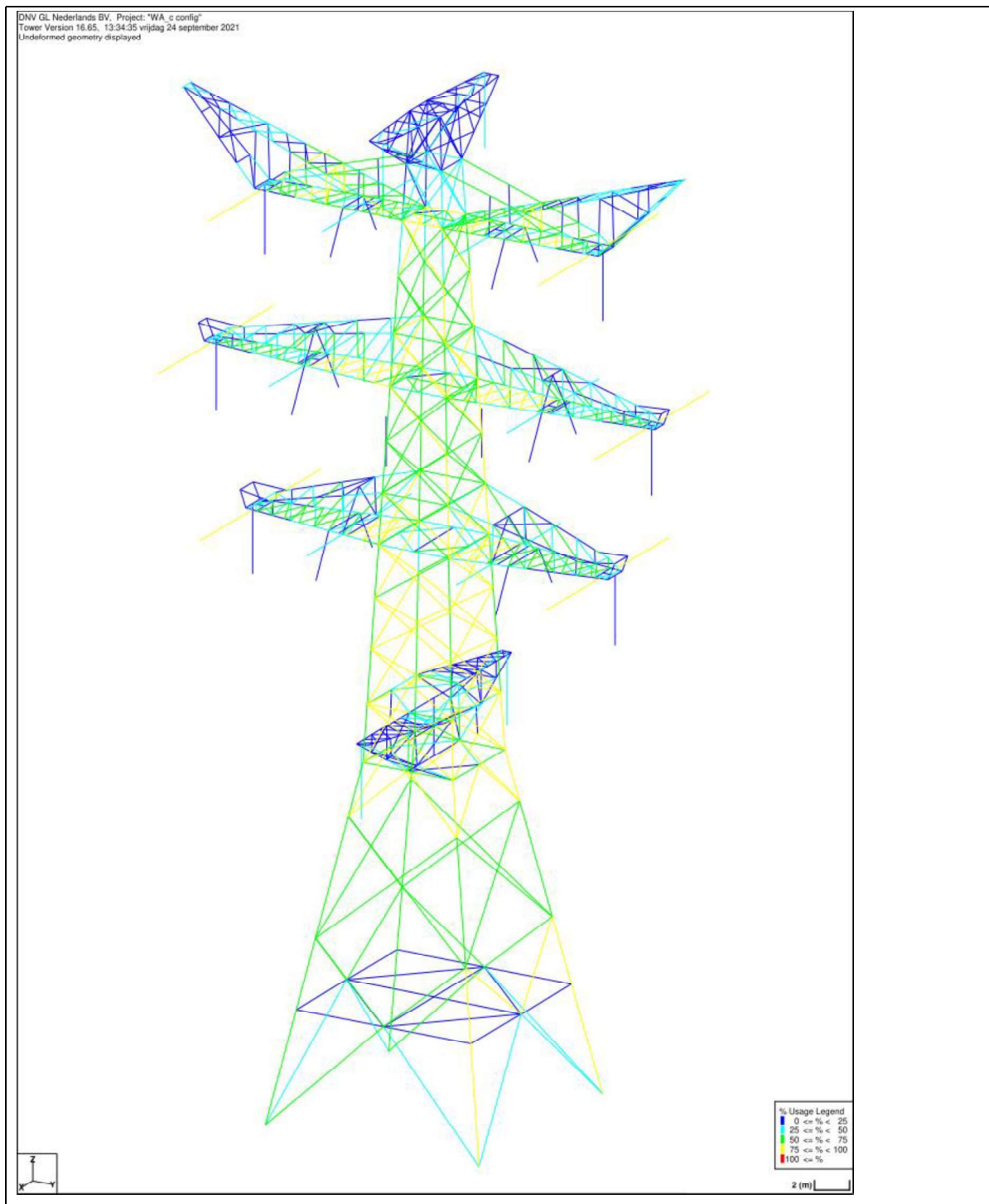
4.1 Resultaat PLS-TOWER

Het resultaat van de toetsing met PLS-TOWER is per masttype weergegeven in Figuur 3 en Figuur 4. Voor elk masttype zijn de belastingen apart bepaald. Alléén voor masttype WA+6/c, bepalend voor het ontwerp van de mastkop, zijn deze ook inclusief bouwphase en afspannen. Daarvoor zijn dezelfde belastingen als HA+6/c gebruikt.

De uitnutting van de constructie loopt op van blauw (0-25%) tot geel (75-100%). Uit de figuur wordt geconcludeerd dat alle profielen en boutverbindingen voldoen.



Figuur 3 Resultaat PLS-TOWER voor masttype WA+0/c



Figuur 4 Resultaat PLS-TOWER masttype WA+6/c

De uitnuttig van de profielen in de aanvullende traverses is in het algemeen laag. Dit wordt veroorzaakt doordat de traverse anders dan de reguliere traverses nooit door een trekkracht in lijnrichting worden belast. Daarnaast hebben profielen vanwege slankheid en detaillering een minimale afmeting.

4.2 Toetsing overige onderdelen

In Tabel 8 zijn de resultaten van de uitgevoerde toetsingen weergegeven.

Tabel 8 Samenvatting uitgevoerde controles

Controle van	Beoordeling	Referentie
Profielen	Voldoen	Figuur 3, Figuur 4 Appendix B
Knikverkorters	Voldoen	Appendix C
Blokdeuvels randstijl	Voldoen	Appendix D
Liggers	Voldoen	Appendix E
Sterkte-coördinatie	Voldoet	Appendix F
Galopping	Voldoet	Appendix G

APPENDIX A

Geleiderbelastingen

Geleiderbelastingen opgenomen:

- Masttype WA+0/c
- Masttype WA+6/c
- Kortsluitbelasting verticale geleider
- Verticale geleider WA+0/c
- Verticale geleider WA+6/c.

De oplegreacties vanwege de extra traverse ontleend aan de uitvoer van PLS-TOWER en zijn achteraan de appendix opgenomen.

Per circuit komt één verticale geleider voor, het spreadsheetprogramma voor de geleiderbelasting van de verticale geleiders gaat echter uit van drie geleiders per circuit. Hierdoor bestaat de invoer uit drie gelijke geleiders per circuit. Aan het einde van de uitvoer is gefilterd op één geleider per circuit.

Niet opgenomen in de rapportage, maar wel gebruikt voor WA_c zijn de "bouwphase" en "afspannen" load-cases van masttype HA_c. Voor die belastingen wordt verwezen naar betreffende rapportage van HA_c-hoekmasten, Meridian-nummer 002.678.00 0928551.



Inhoud

- Uitgangspunten
- Mastconstructie
- Tussenresultaten
- Belastingen initiëel
- Belastingen na aanpassing

Gegevens

Initieel

Gevolgklasse
Betrouwbaarheidsniveau
Referentieperiode

Na aanpassing

Gevolgklasse
Betrouwbaarheidsniveau
Referentieperiode

Windgebied	III
Windsnelheid	24.5 m/s
Terreincategorie	II
Reductie factor Cdir	1.00
IJsggebied	B

Masttype	Hoekmast
Masthoogte	53.1 m
Max. veldlengte	400 m
Lijnhoek	160°
Trekparameter	1800 m

Wind span	400 m
EDS Weight span	481 m
Min. Weight span	93 m
Max. Weight span	575 m

Client:



Title:

Berekening masttype
WA+0_c

JOB No.	-	DATE	-
DRAWN	-	CHKD	-
DESIGN	-	APPD	-

Document name:

RLL-TLB380_WA+0_c_1044_Report.pdf

Project number:

Project client number:

0.0

Project: RLL-TLB380
Tower: WA+0_c
Number: 1044

Auteur: TBR
Versie: v12.0

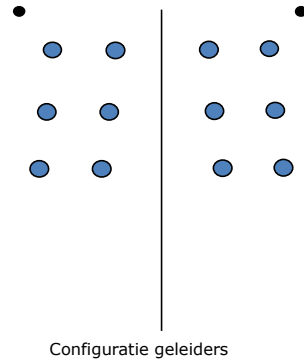
Geleiderbelastingen

Algemeen

Benaming: WA+0_c
Masttype: Hoekmast
Aantal circuits: 4
Configuratie: 4-circuit-dubbel verticaal
Aantal bliksemgeleiders: 2

Uitgangspunten

Norm: NEN-EN50341-2-15:2019
Gevolgklasse initieel: CC2
Betrouwbaarheidsniveau initieel: Nieuwbouw
Referentieperiode initieel: 50 jaar
Betrouwbaarheidsniveau na aanpassing: n.v.t.
Windgebied: III
Windsnelheid (m/s): 24.5 m/s
Terreincategorie: II
Reductiefactor C_{dir} : 1.00
IJsgebied fasegeleider: B
IJsgebied bliksemgeleider: A



Configuratie geleiders

Geleiders Back

Omschrijving	Spanning	Geleider Back	Bundel Ba	IJsgebied	Toeslag gewicht	Toeslag diameter	Intrekwaarden P_{back}
Circuit 1	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 2	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 3	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Circuit 4	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Bliksemendraad 1		AACSR 241-AL3-39-A20SA	1	A	2 %	2 %	1800
Bliksemendraad 2		OPGW AFL-226/38	1	A	2 %	2 %	1800

Geleiders Ahead

Omschrijving	Spanning	Geleider Ahead	Bundel Ah	IJsgebied	Toeslag gewicht	Toeslag diameter	Intrekwaarden P_{ahead}
Circuit 1	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 2	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 3	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Circuit 4	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Bliksemendraad 1		AACSR 241-AL3-39-A20SA	1	A	2 %	2 %	1800
Bliksemendraad 2		OPGW AFL-226/38	1	A	2 %	2 %	1800

Isolatoren (1)

Omschrijving	Ophanging	Gewicht [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m ²]
Circuit 1	Afspanketting	3.00	6.50	1.10
Circuit 2	Afspanketting	3.00	6.50	1.10
Circuit 3	Afspanketting	2.00	3.50	0.80
Circuit 4	Afspanketting	2.00	3.50	0.80
Bliksemendraad 1	Afspanketting	0.10	0.20	0.10
Bliksemendraad 2	Afspanketting	0.10	0.20	0.10

1. Eigenschappen gelden voor geheel van de isolatorset

Ophanghoogte en positie in mast

Circuits	Aanduiding	Nummer	Ophanghoogte	Aangrijppunt	Positie in mast Horizontale afstand
Circuit 1	10	380ct1f1	48.0 m	48.0 m	-10.8 m
Circuit 1	11	380ct1f2	38.0 m	38.0 m	-14.3 m
Circuit 1	12	380ct1f3	28.5 m	28.5 m	-11.4 m
Circuit 2	40	380ct2f1	48.0 m	48.0 m	10.8 m
Circuit 2	41	380ct2f2	38.0 m	38.0 m	14.3 m
Circuit 2	42	380ct2f3	28.5 m	28.5 m	11.4 m
Circuit 3	20	150ct3f1	48.0 m	48.0 m	-4.3 m
Circuit 3	21	150ct3f2	38.0 m	38.0 m	-7.8 m
Circuit 3	22	150ct3f3	28.5 m	28.5 m	-4.9 m
Circuit 4	30	150ct4f1	48.0 m	48.0 m	4.3 m
Circuit 4	31	150ct4f2	38.0 m	38.0 m	7.8 m
Circuit 4	32	150ct4f3	28.5 m	28.5 m	4.9 m
Bliksemendraad 1	1	bl1	53.1 m	53.1 m	-16.2 m
Bliksemendraad 2	3	bl2	53.1 m	53.1 m	16.2 m

Project: RLL-TLB380
Tower: WA+0_c
Number: 1044

Hoogteaanpassing naastgelegen masten (aanpassing wind- en weight span)

	Back	Ahead	
Verhoging voor windbelasting	18.0 m	6.0 m	(positief: omhoog)
Verlaging voor verticale belasting	-9.0 m	-9.0 m	(negatief: omlaag, grotere weight span)
Verlaging: Niet in 0,9EG-combinaties			

Hoogteafwijking mastbeeld naastgelegen masten en richtingsverandering t.o.v. Lijnrichting

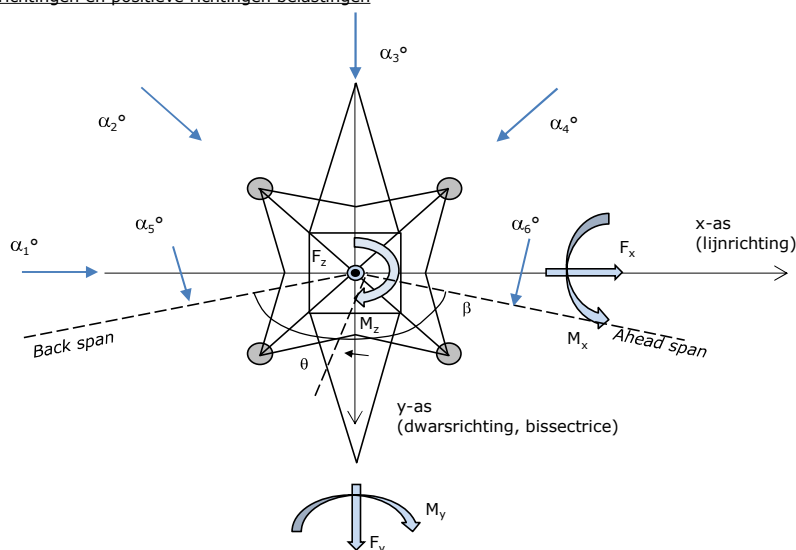
Circuits	Aanduiding	Nummer	Hoogteverschil		Richtingsverandering	
			Δh back	Δh ahead	Δy back	Δy ahead
Circuit 1	10	380ct1f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 1	11	380ct1f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 1	12	380ct1f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	40	380ct2f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	41	380ct2f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	42	380ct2f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 3	20	150ct3f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 3	21	150ct3f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 3	22	150ct3f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 4	30	150ct4f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 4	31	150ct4f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 4	32	150ct4f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Bliksemdraad 1	1	bl1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Bliksemdraad 2	3	bl2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m

Lijn- en mastgegevens

		Back	Ahead
Ruling span $\sqrt{(\Sigma L^3)/\Sigma L}$		400.0	400.0 m
Lijnhoek	β	160 °	400.0 m
Rotatie mast t.o.v. bissectrice	θ	0 °	
Vaklengte		400	400 m
Hoogte onderkant mast t.o.v. maaiveld		0.5 m	
Beschouwde windrichtingen	α_1	0 °	
Windrichtingen volgens:	α_2	45 °	
Geleiderbelastingen	α_3	90 °	
	α_4	135 °	
	α_5	80 °	
	α_6	100 °	

Windrichtingen gelden t.o.v. hoofdrichting mastconstructie, niet t.o.v. bissectrice.

Windrichtingen en positieve richtingen belastingen



Beschouwd aantal windrichtingen

1a	6
3	6
4	1
6	1
Overig	1

Project: RLL-TLB380
Tower: WA+0_c
Number: 1044

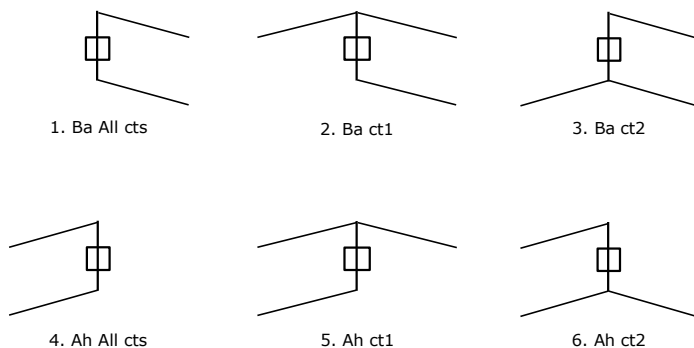
Geleiderafval

		SPLS - torsie		SPLS - Enkelzijdige trek		5a - geleiderbreuk	
		Aanw.	Afw.	Aanw.	Afw.	Aanw.	Afw.
Circuit 1	380ct1f1	1	0	1	0	1	0
Circuit 1	380ct1f2	1	0	1	0	1	0
Circuit 1	380ct1f3	1	0	1	0	1	0
Circuit 2	380ct2f1	0	1	1	0	1	0
Circuit 2	380ct2f2	0	1	1	0	1	0
Circuit 2	380ct2f3	0	1	1	0	1	0
Circuit 3	150ct3f1	1	0	1	0	1	0
Circuit 3	150ct3f2	1	0	1	0	1	0
Circuit 3	150ct3f3	1	0	1	0	1	0
Circuit 4	150ct4f1	0	1	1	0	1	0
Circuit 4	150ct4f2	0	1	1	0	1	0
Circuit 4	150ct4f3	0	1	1	0	1	0
Bliksemdraad 1	bl1	1	0	1	0	1	0
Bliksemdraad 2	bl2	0	1	1	0	1	0

Belastingssituaties SPLS

Beschouwde situaties SPLS: 1 t/m 6, alle mogelijke situaties.

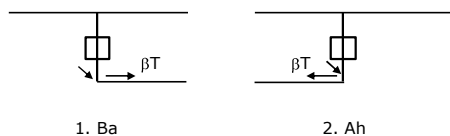
Principe belastingssituaties:



Belastingssituaties 5a. Geleiderbreuk

Beschouwde situaties geleiderbreuk 5a: 1 en 2, alle mogelijke situaties.

Principe belastingssituaties:



Project: RLL-TLB380
Tower: WA+0_c
Number: 1044

Belastingsituaties 6. Bouw- en onderhoud

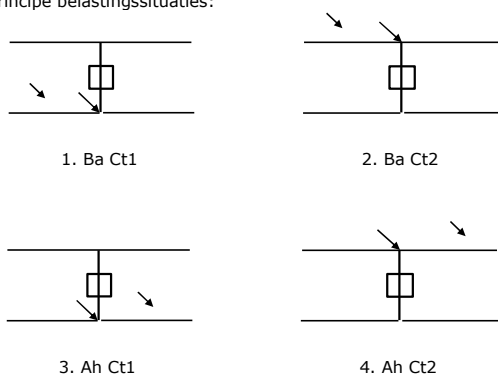
Onder 6a wordt de belasting door aanwezigheid lijnwagen of lijnfiets in combinatie met puntlast op traverse in rekening gebracht. Combinatie 6b bevat geen belastingen in geleider of op traverse. Deze combinatie is toegevoegd om te kunnen combineren met separate controle bordessen etc. De situaties worden in ULS en in iedere SPLS-situatie (in geval van hoekmast) toegepast.

	Fase	Bliksem
Lijnwagen	4.0 kN	2.0 kN
Puntlast op traverse	1.0 kN	1.0 kN

Beschouwde situaties bouw- en onderhoud 6a: 1 t/m 4, alle mogelijke situaties.

Aanwezigheid lijnwagen: Circuit, belasting tegelijk aanwezig in alle geleiders per circuit.

Principe belastingssituaties:



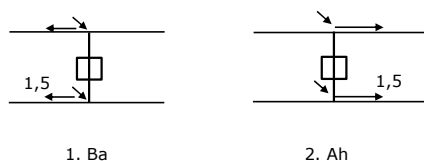
Belastingsituaties 8. Lijndansen als statische belasting

Geleider		
Steunmast fase	0.866 W	1.5 W
Steunmast bliksem	1.5 EDS	1.5 W
Hoekmast fase en bliksem	1.5 EDS	1.5 W

Beschouwde situaties lijndansen 8: 1 en 2, alle mogelijke situaties.

Belasting tegelijk aanwezig in alle geleiders van het circuit.

Principe belastingssituaties:



Belastingcombinatie 8. Lijndansen als dynamische belasting

Aleen van toepassing op hoek- en eindmasten

Belasting bestaat uit EDS-trekbelasting in één van de geleiders aan één zijde van de mast

Door gebruiker via het belastingsspectrum van tabel 4.11/NL.1 om te zetten naar spanningspectrum

Project: RLL-TLB380
Tower: WA+0_c
Number: 1044

Mastconstructie

Eigenschappen

Masttype	Hoekmast	
Mastbenaming	WA+0_c	
Voetplaat t.o.v. maaiveld	0.5 m	
Masthoogte t.o.v. voetplaat	53.1 m	
Gewicht mast	1015.0 kN	
<i>Breedte en helling mast bij fundatie</i>		
Pootsprei	x-ri.	y-ri.
	11.76	11.76 m
Helling van de randstijl	0.190	0.190 -
Factor spatkracht	1.1	1.1

Berekening windbelasting

Dynamische invloed G_T	1.00 (Masthoogte < 60 m)
Windbelasting overhoeks op mastlichaam evenredig met:	$(A1C1\sin^2(\phi)+A2C2\cos^2(\phi))$
Windbelasting overhoeks op traverse evenredig met:	$(A1C1\sin^2(\phi)+A2C2\cos^2(\phi))$
Vergroting wind overhoeks mastlichaam	$(1+0,2\sin^2(2\phi))$
Vergroting wind overhoeks traverse	$(1+0,2\sin^2(2\phi))$
Factor wind evenwijdig t.o.v. haaks op traverse	0.4

Eigenschappen mastsecties langsrichting (vooraanzicht, yz-vlak)

Omschrijving	h [m]	b ₁ [m]	b ₂ [m]	Δh [m]	Δ _x [m]	A ₀ [m ²]	A ₁ [m ²]	χ = A ₁ /A ₀ [-]	C _t
Broekstuk	15.40	11.76	5.91	15.40	0.190	136.07	30.90	0.23	2.82
Eerste tussenstuk	22.20	5.91	5.23	6.80	0.050	37.88	16.38	0.43	2.13
Tweede tussenstuk	28.50	5.23	4.60	6.30	0.050	30.96	10.28	0.33	2.42
Bovenstuk 1	38.00	4.60	3.65	9.50	0.050	39.19	11.87	0.30	2.52
Bovenstuk 2	51.40	3.65	2.31	13.40	0.050	39.93	13.01	0.33	2.45
Topstuk	53.10	2.31		1.70		1.96			3.96
Ondertraverse	28.50	9.40		3.10		14.57	4.37	0.30	2.54
Middentraverse	38.00	12.78		3.20		20.45	6.34	0.31	2.50
Boventraverse	48.00	14.88		4.80		35.70	7.34	0.21	2.91
Boventraverse d	51.40	6.50		3.20		10.40	1.60	0.15	3.14

Eigenschappen mastsecties dwarsrichting (zijaanzicht, xz-vlak)

Omschrijving	h [m]	b ₁ [m]	b ₂ [m]	Δh [m]	Δ _x [m]	A ₀ [m ²]	A ₁ [m ²]	χ = A ₁ /A ₀ [-]	C _t
Broekstuk	15.40	11.76	5.91	15.40	0.190	136.07	30.90	0.23	2.82
Eerste tussenstuk	22.20	5.91	5.23	6.80	0.050	37.88	18.39	0.49	2.01
Tweede tussenstuk	28.50	5.23	4.60	6.30	0.050	30.96	10.28	0.33	2.42
Bovenstuk 1	38.00	4.60	3.65	9.50	0.050	39.19	11.68	0.30	2.54
Bovenstuk 2	51.40	3.65	2.31	13.40	0.050	39.93	12.39	0.31	2.50
Topstuk	53.10	2.31		1.70		1.96	0.33	0.17	3.08
Ondertraverse	28.50	9.40		3.10		14.57	2.94	0.20	2.92
Middentraverse	38.00	12.78		3.20		20.45	3.32	0.16	3.10
Boventraverse	48.00	14.88		4.80		35.70	4.86	0.14	3.22
Boventraverse d	51.40	6.50		3.20		10.40	0.68	0.07	3.59

NB: oppervlakte traverse dwarsrichting van de tabel wordt in berekening gereduceerd.

NB: oppervlakte traverse per zijde, dus helft van totaal van twee traveres.

Project: RLL-TLB380
Tower: WA+0_c
Number: 1044

Windoppervlak feeders telecominstallaties

Onderdeel	A (m ² /m)	Factor	Δh	A ₁
Broekstuk	0.14	0.71	15.4	1.5
Eerste tussenstuk	0.14	0.71	6.8	0.7
Tweede tussenstuk	0.14	0.71	6.3	0.6
Bovenstuk 1	0.14	0.71	9.5	0.9
Bovenstuk 2				

Invoer antennes

Omschrijving	A (m ²)	h (m)	C _r (m)
Antenne top			
Antenne o.t.	4.7	34.7	1.5

Belastingen mastsectie langsrichting (x-richting) per windrichting

Omschrijving	P _w [kN/m ²]	F _{x1} [kN]	F _{x2} [kN]	F _{x3} [kN]	F _{x4} [kN]	h _{ef} [m]	M _{y1} [kNm]	M _{y2} [kNm]	M _{y3} [kNm]	M _{y4} [kNm]
Broekstuk	0.70	61.0	51.8	0.0	-51.8	7.7	469.6	398.5	0.0	-398.5
Eerste tussenstuk	0.86	30.1	26.3	0.0	-26.3	18.8	565.5	493.8	0.0	-493.8
Tweede tussenstuk	0.94	23.5	19.9	0.0	-19.9	25.4	594.9	504.8	0.0	-504.8
Bovenstuk 1	1.02	30.6	25.9	0.0	-25.9	33.3	1017.8	859.7	0.0	-859.7
Bovenstuk 2	1.10	35.1	29.4	0.0	-29.4	44.7	1567.6	1312.3	0.0	-1312.3
Topstuk	1.15	0.0	0.5	0.0	-0.5	52.3	0.0	25.8	0.0	-25.8
Ondertraverse	0.98	21.8	12.1	0.0	-12.1	29.5	643.5	357.8	0.0	-357.8
Middentraverse	1.06	33.7	18.0	0.0	-18.0	39.1	1316.8	703.7	0.0	-703.7
Boventraverse	1.13	48.3	26.5	0.0	-26.5	49.6	2398.0	1316.5	0.0	-1316.5
Boventraverse d	1.15	11.5	5.8	0.0	-5.8	52.5	605.5	306.6	0.0	-306.6
Totaal		295.6	216.2	0.0	-216.2		9179.3	6279.7	0.0	-6279.7

Belastingen mastsectie dwarsrichting (y-richting) per windrichting

Omschrijving	P _w [kN/m ²]	F _{y1} [kN]	F _{y2} [kN]	F _{y3} [kN]	F _{y4} [kN]	h _{ef} [m]	M _{x1} [kNm]	M _{x2} [kNm]	M _{x3} [kNm]	M _{x4} [kNm]
Broekstuk	0.70	0.0	51.8	61.0	51.8	7.7	0.0	398.5	469.6	398.5
Eerste tussenstuk	0.86	0.0	26.3	31.8	26.3	18.8	0.0	493.8	598.4	493.8
Tweede tussenstuk	0.94	0.0	19.9	23.5	19.9	25.4	0.0	504.8	594.9	504.8
Bovenstuk 1	1.02	0.0	25.9	30.3	25.9	33.3	0.0	859.7	1008.5	859.7
Bovenstuk 2	1.10	0.0	29.4	34.1	29.4	44.7	0.0	1312.3	1525.6	1312.3
Topstuk	1.15	0.0	0.5	1.2	0.5	52.3	0.0	25.8	60.7	25.8
Ondertraverse	0.98	0.0	12.1	6.8	12.1	29.5	0.0	357.8	200.0	357.8
Middentraverse	1.06	0.0	18.0	8.8	18.0	39.1	0.0	703.7	341.9	703.7
Boventraverse	1.13	0.0	26.5	14.2	26.5	49.6	0.0	1316.5	705.1	1316.5
Boventraverse d	1.15	0.0	5.8	2.2	5.8	52.5	0.0	306.6	117.2	306.6
Totaal		0.0	216.2	213.9	216.2		0.0	6279.7	5622.0	6279.7

Resulterende belastingen vanuit mastconstructie incl. antenne zonder geleiders niveau fundatie (kar. waarde)

Belasting / windrichting	F _x [kN]	F _y [kN]	F _z [kN]	M _x [kNm]	M _y [kNm]	M _z [kNm]
Permanente belasting	0	0	1002	0	0	0
Windrichting 0°	303	0	0	0	9431	0
Windrichting 45°	221	221	0	6458	6458	0
Windrichting 90°	0	221	0	5874	0	0
Windrichting 135°	-221	221	0	6458	-6458	0

Project: RLL-TLB380
Tower: WA+0_c
Number: 1044

Tussenresultaten geleiderbelastingen

Geleiders back

Circuit	Geleider	Diameter [mm]	A [mm ²]	G [N/m]	E [N/mm ²]	αT [-]
Circuit 1	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 2	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 3	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 4	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Bliksemdraad 1	AACSR 241-AL3-39-A20SA	21.8	281.0	9.38	70165	1.97E-05
Bliksemdraad 2	OPGW AFL-226/38	21.7	264.0	9.13	72000	1.98E-05

Geleiders ahead

Circuit	Geleider	Diameter [mm]	A [mm ²]	G [N/m]	E [N/mm ²]	αT [-]
Circuit 1	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 2	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 3	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 4	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Bliksemdraad 1	AACSR 241-AL3-39-A20SA	21.8	281.0	9.38	70165	1.97E-05
Bliksemdraad 2	OPGW AFL-226/38	21.7	264.0	9.13	72000	1.98E-05

Verticale belasting back

Circuit	Bundel [-]	Toeslag [%]	$w_{z,G}$ [N/m]	IJsg gebied	Formule	$w_{z,ijs}$ [N/m]	$w_{z,ijs,bundel}$ [N/m]
Circuit 1	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 2	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 3	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Circuit 4	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Bliksemdraad 1	1	2	9.6	A	15+0,4d	23.7	23.7
Bliksemdraad 2	1	2	9.3	A	15+0,4d	23.7	23.7

Verticale belasting ahead

Circuit	Bundel [-]	Toeslag [%]	$w_{z,G}$ [N/m]	IJsg gebied	Formule	$w_{z,ijs}$ [N/m]	$w_{z,ijs,bundel}$ [N/m]
Circuit 1	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 2	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 3	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Circuit 4	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Bliksemdraad 1	1	2	9.6	A	15+0,4d	23.7	23.7
Bliksemdraad 2	1	2	9.3	A	15+0,4d	23.7	23.7

Isolatoren

Geleider	$G_{isolator}$ [kN]	Aantal	$F_{v,iso}$ [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m ²]	Windhoogte [m]	Stuwdruk [kN/m ²]	Vormfactor	$F_{h,iso}$ [kN]
380ct1f1	3.00	1	3	6.5	1.1	48.50	1.13	1.2	1.49
380ct1f2	3.00	1	3	6.5	1.1	38.50	1.06	1.2	1.40
380ct1f3	3.00	1	3	6.5	1.1	29.00	0.98	1.2	1.29
380ct2f1	3.00	1	3	6.5	1.1	48.50	1.13	1.2	1.49
380ct2f2	3.00	1	3	6.5	1.1	38.50	1.06	1.2	1.40
380ct2f3	3.00	1	3	6.5	1.1	29.00	0.98	1.2	1.29
150ct3f1	2.00	1	2	3.5	0.8	48.50	1.13	1.2	1.08
150ct3f2	2.00	1	2	3.5	0.8	38.50	1.06	1.2	1.02
150ct3f3	2.00	1	2	3.5	0.8	29.00	0.98	1.2	0.94
150ct4f1	2.00	1	2	3.5	0.8	48.50	1.13	1.2	1.08
150ct4f2	2.00	1	2	3.5	0.8	38.50	1.06	1.2	1.02
150ct4f3	2.00	1	2	3.5	0.8	29.00	0.98	1.2	0.94
bl1	0.10	1	0.1	0.2	0.1	53.60	1.16	1.2	0.14
bl2	0.10	1	0.1	0.2	0.1	53.60	1.16	1.2	0.14

Project: RLL-TLB380
Tower: WA+0_c
Number: 1044

Windbelasting back

Geleider	hoogte wind [m]	Stuwdruk [kN/m ²]	G _{c,dwars} [-]	G _{c,trek} [-]	C _c [-]	d _{toeslag} [mm]	w _y [N/m]	w _{y,vak} [N/m]	D _{ijs,toeslag} [mm]	w _{y,ijs} [N/m]	w _{y,ijs,vak} [N/m]
380ct1f1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	89.8	98.8	51.8	174.5	191.9
380ct1f2	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	84.0	92.4	51.8	159.9	175.9
380ct1f3	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	77.1	84.9	51.8	143.2	157.6
380ct2f1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	89.8	98.8	51.8	174.5	191.9
380ct2f2	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	84.0	92.4	51.8	159.9	175.9
380ct2f3	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	77.1	84.9	51.8	143.2	157.6
150ct3f1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	44.9	49.4	51.8	87.3	95.9
150ct3f2	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	42.0	46.2	51.8	79.9	88.0
150ct3f3	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	38.6	42.4	51.8	71.6	78.8
150ct4f1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	44.9	49.4	51.8	87.3	95.9
150ct4f2	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	42.0	46.2	51.8	79.9	88.0
150ct4f3	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	38.6	42.4	51.8	71.6	78.8
bl1	55.2	1.17	0.62	0.69	1.18	22.24	19.1	21.0	63.1	55.2	60.6
bl2	55.2	1.17	0.62	0.69	1.18	22.13	19.0	20.9	63.0	55.1	60.5

Windbelasting ahead

Geleider	hoogte wind [m]	Stuwdruk [kN/m ²]	G _{c,dwars} [-]	G _{c,trek} [-]	C _c [-]	d _{toeslag} [mm]	w _y [N/m]	w _{y,vak} [N/m]	D _{ijs,toeslag} [mm]	w _{y,ijs} [N/m]	w _{y,ijs,vak} [N/m]
380ct1f1	44.1	1.10	0.61	0.67	0.97	33.37	86.5	95.1	51.8	166.0	182.6
380ct1f2	34.1	1.02	0.59	0.65	0.99	33.37	79.9	87.9	51.8	149.7	164.8
380ct1f3	24.6	0.93	0.56	0.62	1.02	33.37	71.7	78.9	51.8	130.4	143.6
380ct2f1	44.1	1.10	0.61	0.67	0.97	33.37	86.5	95.1	51.8	166.0	182.6
380ct2f2	34.1	1.02	0.59	0.65	0.99	33.37	79.9	87.9	51.8	149.7	164.8
380ct2f3	24.6	0.93	0.56	0.62	1.02	33.37	71.7	78.9	51.8	130.4	143.6
150ct3f1	44.1	1.10	0.61	0.67	0.97	33.37	43.2	47.6	51.8	83.0	91.3
150ct3f2	34.1	1.02	0.59	0.65	0.99	33.37	39.9	43.9	51.8	74.9	82.4
150ct3f3	24.6	0.93	0.56	0.62	1.02	33.37	35.8	39.5	51.8	65.2	71.8
150ct4f1	44.1	1.10	0.61	0.67	0.97	33.37	43.2	47.6	51.8	83.0	91.3
150ct4f2	34.1	1.02	0.59	0.65	0.99	33.37	39.9	43.9	51.8	74.9	82.4
150ct4f3	24.6	0.93	0.56	0.62	1.02	33.37	35.8	39.5	51.8	65.2	71.8
bl1	49.2	1.13	0.62	0.68	1.19	22.24	18.4	20.2	63.1	52.8	58.0
bl2	49.2	1.13	0.62	0.68	1.19	22.13	18.3	20.1	63.0	52.7	57.9

NB: belastingen w_y gelden voor bundel

Project: RLL-TLB380
Masttype: WA+0_c
Mast: 1044

Geleiderbelastingen

Auteur: TBR
Versie: v12.0

Uitgangspunten

Betrouwbaarheidsniveau Nieuwbouw CC2
Referentieperiode 50 jaar

ULS (bezwijksterkte)		NEN-EN50341-2-15:2019						
Belastingsgeval	omschrijving	Temp °C	γ_G $G_{k,mast}$	γ_G $G_{k,geleider}$	γ_Q Q_{pk}	Q_{wk}	Q_{ik}	γ_a A_k
ULS 1a	Wind	10°	1.20	1.20	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 1a_0,9	Wind 0,9Gk alleen mast	10°	0.90	1.20	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 1a_0,9_0,9	Wind 0,9Gk ook geleider	10°	0.90	0.90	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 3	Wind+ijs	-5°	1.20	1.20	0.00	0.45	1.50	0.0
ULS 3_0,9	Wind+ijs 0,9	-5°	0.90	1.20	0.00	0.45	1.50	0.0
ULS 4	Koude+wind	-20°	1.20	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 4_0,9	Koude+wind 0,9	-20°	0.90	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 5a	Torsiebelastingen	10°	1.00	1.00	1.00	0.00	0.00	1.0
ULS 5b	Longitudinale belastingen	10°	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	1.0
ULS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	1.50	0.30	0.00	0.0
ULS 6_0,9	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 7	Permanent	10°	1.35	1.35	0.00	0.00	0.00	0.0
ULS 8	Special	10°	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	1.0
SPLS (Bezwijksterkte, enkel voor hoekmasten: afwezigheid geleiders)			γ_G G_k		γ_Q Q_{pk}	Q_{wk}	Q_{ik}	A_k
SPLS 1a	Wind	10°	1.20	1.20	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 1a_0,9	Wind 0,9	10°	0.90	1.20	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 1a_0,9_0,9	Wind 0,9	10°	0.90	0.90	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 3	Wind+ijs	-5°	1.20	1.20	0.0	0.36	0.34	0.0
SPLS 3_0,9	Wind+ijs 0,9	-5°	0.90	1.20	0.0	0.36	0.34	0.0
SPLS 4	Koude+wind	-20°	1.20	1.20	0.0	0.24	0.00	0.0
SPLS 4_0,9	Koude+wind 0,9	-20°	0.90	1.20	0.0	0.24	0.00	0.0
SPLS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	1.2	0.24	0.0	0.0
SPLS 6_0,9	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	0.0	0.24	0.0	0.0
SLS (controle van de vervormingen, vermoeiing, EDS)			G_k		Q_{pk}	Q_{wk}	Q_{ik}	A_k
SLS 1a	Wind	10°	1.00	1.00	0.0	1.00	0.0	0.0
SLS 3	Wind+ijs	-5°	1.00	1.00	0.0	0.30	1.00	0.0
SLS 4	Wind	-20°	1.00	1.00	0.0	0.20	0.0	0.0
SLS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.00	1.00	0.0	0.20	0.0	0.0
SLS 7	PB (EDS, geen wind)	10°	1.00	1.00	0.0	0.00	0.0	0.0

Aantal windrichtingen 6
Aantal belastingcombinaties ULS 100
Aantal belastingcombinaties SPLS 246
Aantal belastingcombinaties SLS 15
Aantal knooplasten 12274

Project: RLL-TLB380
Masttype: WA+0_c
Mast: 1044

Samenvattingstabellen geleiderbelastingen

In de onderstaande vier tabellen is weergegeven:

- De maximale geleiderbelasting in het globale assenstelsel, gesplitst in aandeel van back en ahead span
- De gecombineerde geleiderbelasting (Ba+Ah) in het globale assenstelsel met in het lokale assenstelsel de maximaal optredende trekkracht. Componenten Fx en Fy als absolute waarde
- De alledaagse (EDS) waarden van de gecombineerde geleiderbelastingen (Ba+Ah) met bijbehorende trekkrachten
- Controle op uplift, waar een negatieve waarde duidt op uplift

Maximale waarden voor back en ahead span

Geleider	Fx_ba [kN]	Fx_ah [kN]	Fy_ba [kN]	Fy_ah [kN]	Fz_ba [kN]	Fz_ah [kN]
bl1	-65.7	65.2	16.7	16.4	11.1	11.0
380ct1f1	-264.6	262.4	73.5	71.6	39.8	39.7
380ct1f2	-260.9	258.4	70.2	67.8	39.7	39.6
380ct1f3	-256.9	254.1	66.2	63.1	39.6	39.5
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
380ct2f1	-264.6	262.4	73.5	71.6	39.8	39.7
380ct2f2	-260.9	258.4	70.2	67.8	39.7	39.6
380ct2f3	-256.9	254.1	66.2	63.1	39.6	39.5
150ct3f1	-132.3	131.2	37.3	36.3	21.3	21.3
150ct3f2	-130.4	129.2	35.6	34.4	21.3	21.3
150ct3f3	-128.4	127.0	33.6	32.1	21.3	21.3
150ct4f1	-132.3	131.2	37.3	36.3	21.3	21.3
150ct4f2	-130.4	129.2	35.6	34.4	21.3	21.3
150ct4f3	-128.4	127.0	33.6	32.1	21.3	21.3
bl2	-64.8	64.3	16.5	16.2	11.0	10.9
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	

Min. Weight span (m)

Weight span Combinatie1

Geleider	SLS 1a	SLS 4	SLS 7
bl1	481.1	498.0	481.0
380ct1f1	481.1	496.4	481.0
380ct1f2	481.0	496.2	481.0
380ct1f3	481.0	495.8	481.0
Post-isolator 1			
Post-isolator 2			
Post-isolator 3			
380ct2f1	481.1	496.4	481.0
380ct2f2	481.0	496.2	481.0
380ct2f3	481.0	495.8	481.0
150ct3f1	481.1	496.4	481.0
150ct3f2	481.0	496.2	481.0
150ct3f3	481.0	495.8	481.0
150ct4f1	481.1	496.4	481.0
150ct4f2	481.0	496.2	481.0
150ct4f3	481.0	495.8	481.0
bl2	481.1	498.3	481.0
Post-isolator 4			
Post-isolator 5			
Post-isolator 6			

Max. Weight span (m)

Weight span Combinatie1

Geleider	ULS 1a	ULS 3
bl1	575.0	464.1
380ct1f1	529.0	480.4
380ct1f2	524.0	479.3
380ct1f3	518.0	478.0
Post-isolator 1		
Post-isolator 2		
Post-isolator 3		
380ct2f1	529.0	480.4
380ct2f2	524.0	479.3
380ct2f3	518.0	478.0
150ct3f1	529.0	480.4
150ct3f2	524.0	479.3
150ct3f3	518.0	478.0
150ct4f1	529.0	480.4
150ct4f2	524.0	479.3
150ct4f3	518.0	478.0
bl2	577.5	463.7
Post-isolator 4		
Post-isolator 5		
Post-isolator 6		

Omhullende weight span over alle combinaties (incl. 0,9 combinaties)

Voor alle geleiders

	Wind / Weight span verhouding
Max. weight span	575.0 m
Min. weight span	93.3 m

1.437 -
0.233 -

Project: RLL-TLB380
Masttype: WA+0_c
Mast: 1044

Maximale waarden back+ahead span **Maximale waarden trekkracht geleider**

Geleider	Fx [kN]	Fy [kN]	Fz [kN]	Ft_ba [kN]	Ft_ah [kN]
bl1	38.7	32.7	11.1	-67.6	67.1
380ct1f1	205.8	141.9	39.8	-271.5	269.2
380ct1f2	201.9	135.0	39.7	-267.5	264.9
380ct1f3	197.6	126.6	39.6	-263.3	260.2
Post-isolato	1.8	1.8	2.7	0.0	
Post-isolato	1.9	1.9	2.7	0.0	
Post-isolato	2.0	2.0	2.7	0.0	
380ct2f1	205.8	141.9	39.8	-271.5	269.2
380ct2f2	201.9	135.0	39.7	-267.5	264.9
380ct2f3	197.6	126.6	39.6	-263.3	260.2
150ct3f1	108.3	71.9	21.3	-135.8	134.6
150ct3f2	108.2	68.5	21.3	-133.8	132.4
150ct3f3	108.1	64.3	21.3	-131.6	130.1
150ct4f1	108.3	71.9	21.3	-135.8	134.6
150ct4f2	108.2	68.5	21.3	-133.8	132.4
150ct4f3	108.1	64.3	21.3	-131.6	130.1
bl2	38.2	32.3	11.0	-66.7	66.1
Post-isolato	1.8	1.8	2.7	0.0	
Post-isolato	1.9	1.9	2.7	0.0	
Post-isolato	2.0	2.0	2.7	0.0	

EDS-belastingen geleiders

Geleider	Fx [kN]	Fy [kN]	Fz [kN]	Ft_ba [kN]	Ft_ah [kN]
bl1	17.0	3.0	2.4	-17.2	17.2
380ct1f1	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
380ct1f2	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
380ct1f3	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
Post-isolato	0.0	0.0	2.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	2.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	2.0	0.0	
380ct2f1	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
380ct2f2	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
380ct2f3	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
150ct3f1	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
150ct3f2	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
150ct3f3	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
150ct4f1	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
150ct4f2	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
150ct4f3	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
bl2	16.5	2.9	2.3	-16.8	16.8
Post-isolato	0.0	0.0	2.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	2.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	2.0	0.0	

Controle uplift SLS-wind

Combinatie	Geleider	Fz_ba [kN]	Fz_ah [kN]
SLS 4	bl1	0.0	0.0
	380ct1f1	0.0	0.0
	380ct1f2	0.0	0.0
	380ct1f3	0.0	0.0
	Post-isolato	0.0	
	Post-isolato	0.0	
	Post-isolato	0.0	
	380ct2f1	0.0	0.0
	380ct2f2	0.0	0.0
	380ct2f3	0.0	0.0
	150ct3f1	0.0	0.0
	150ct3f2	0.0	0.0
	150ct3f3	0.0	0.0
	150ct4f1	0.0	0.0
	150ct4f2	0.0	0.0
	150ct4f3	0.0	0.0
	bl2	0.0	0.0
	Post-isolato	0.0	
	Post-isolato	0.0	
	Post-isolato	0.0	



Inhoud

- Uitgangspunten p. 2
- Mastconstructie p. 6
- Tussenresultaten p. 8
- Belastingen initiëel p. 10
- Belastingen na aanpassing p. 15

Gegevens

Norm NEN-EN50341-2-15:2019

Initieel

Gevolgklasse	CC2
Betrouwbaarheidsniveau	Nieuwbouw
Referentieperiode	50 jaar

Na aanpassing

Gevolgklasse	n.v.t.
Betrouwbaarheidsniveau	n.v.t.
Referentieperiode	n.v.t.

Windgebied	III
Windsnelheid	24.5 m/s
Terreincategorie	II
Reductie factor Cdir	1.00
IJsggebied	B

Masttype	Hoekmast
Masthoogte	53.1 m
Max. veldlengte	400 m
Lijnhoek	160°
Trekparameter	1800 m

Wind span	400 m
EDS Weight span	468 m
Min. Weight span	167 m
Max. Weight span	549 m

0.0	2021/09/22			
ISSUE	DATE	REVISION	CHK'D	APP'D

Client:



Title:

Berekening masttype
WA+6_c

JOB No.	-	DATE	-
DRAWN	-	CHKD	-
DESIGN	-	APPD	-

Document name:

RLL-TLB380 WA+6 c 1078 Report.pdf

Project number:

Project client number:

[illegible]

Project: RLL-TLB380
Tower: WA+6_c
Number: 1078

Auteur: TBR
Versie: v12.0

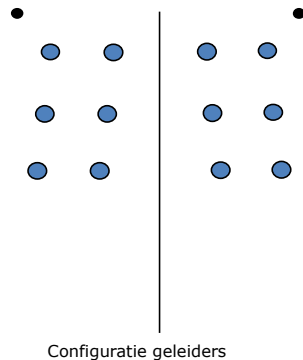
Geleiderbelastingen

Algemeen

Benaming: WA+6_c
Masttype: Hoekmast
Aantal circuits: 4
Configuratie: 4-circuit-dubbel verticaal
Aantal bliksemgeleiders: 2

Uitgangspunten

Norm: NEN-EN50341-2-15:2019
Gevolgklasse initieel: CC2
Betrouwbaarheidsniveau initieel: Nieuwbouw
Referentieperiode initieel: 50 jaar
Betrouwbaarheidsniveau na aanpassing: n.v.t.
Windgebied: III
Windsnelheid (m/s): 24.5 m/s
Terreincategorie: II
Reductiefactor C_{dir} : 1.00
IJsgebied fasegeleider: B
IJsgebied bliksemgeleider: A



Configuratie geleiders

Geleiders Back

Omschrijving	Spanning	Geleider Back	Bundel Ba	IJsgebied	Toeslag gewicht	Toeslag diameter	Intrekwaarden P_{back}
Circuit 1	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 2	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 3	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Circuit 4	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Bliksemendraad 1		AACSR 241-AL3-39-A20SA	1	A	2 %	2 %	1800
Bliksemendraad 2		OPGW AFL-226/38	1	A	2 %	2 %	1800

Geleiders Ahead

Omschrijving	Spanning	Geleider Ahead	Bundel Ah	IJsgebied	Toeslag gewicht	Toeslag diameter	Intrekwaarden P_{ahead}
Circuit 1	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 2	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 3	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Circuit 4	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Bliksemendraad 1		AACSR 241-AL3-39-A20SA	1	A	2 %	2 %	1800
Bliksemendraad 2		OPGW AFL-226/38	1	A	2 %	2 %	1800

Isolatoren (1)

Omschrijving	Ophanging	Gewicht [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m ²]
Circuit 1	Afspanketting	3.00	6.50	1.10
Circuit 2	Afspanketting	3.00	6.50	1.10
Circuit 3	Afspanketting	2.00	3.50	0.80
Circuit 4	Afspanketting	2.00	3.50	0.80
Bliksemendraad 1	Afspanketting	0.10	0.20	0.10
Bliksemendraad 2	Afspanketting	0.10	0.20	0.10

1. Eigenschappen gelden voor geheel van de isolatorset

Ophanghoogte en positie in mast

Circuits	Aanduiding	Nummer	Ophanghoogte	Aangrijppunt	Positie in mast Horizontale afstand
Circuit 1	10	380ct1f1	54.0 m	54.0 m	-10.8 m
Circuit 1	11	380ct1f2	44.0 m	44.0 m	-14.3 m
Circuit 1	12	380ct1f3	34.5 m	34.5 m	-11.4 m
Circuit 2	40	380ct2f1	54.0 m	54.0 m	10.8 m
Circuit 2	41	380ct2f2	44.0 m	44.0 m	14.3 m
Circuit 2	42	380ct2f3	34.5 m	34.5 m	11.4 m
Circuit 3	20	150ct3f1	54.0 m	54.0 m	-4.3 m
Circuit 3	21	150ct3f2	44.0 m	44.0 m	-7.8 m
Circuit 3	22	150ct3f3	34.5 m	34.5 m	-4.9 m
Circuit 4	30	150ct4f1	54.0 m	54.0 m	4.3 m
Circuit 4	31	150ct4f2	44.0 m	44.0 m	7.8 m
Circuit 4	32	150ct4f3	34.5 m	34.5 m	4.9 m
Bliksemendraad 1	1	bl1	59.1 m	59.1 m	-16.2 m
Bliksemendraad 2	3	bl2	59.1 m	59.1 m	16.2 m

Project: RLL-TLB380
Tower: WA+6_c
Number: 1078

Hoogteaanpassing naastgelegen masten (aanpassing wind- en weight span)

	Back	Ahead	
Verhoging voor windbelasting	12.0 m	6.0 m	(positief: omhoog)
Verlaging voor verticale belasting	-9.0 m	-6.0 m	(negatief: omlaag, grotere weight span)
Verlaging: Niet in 0,9EG-combinaties			

Hoogteafwijking mastbeeld naastgelegen masten en richtingsverandering t.o.v. Lijnrichting

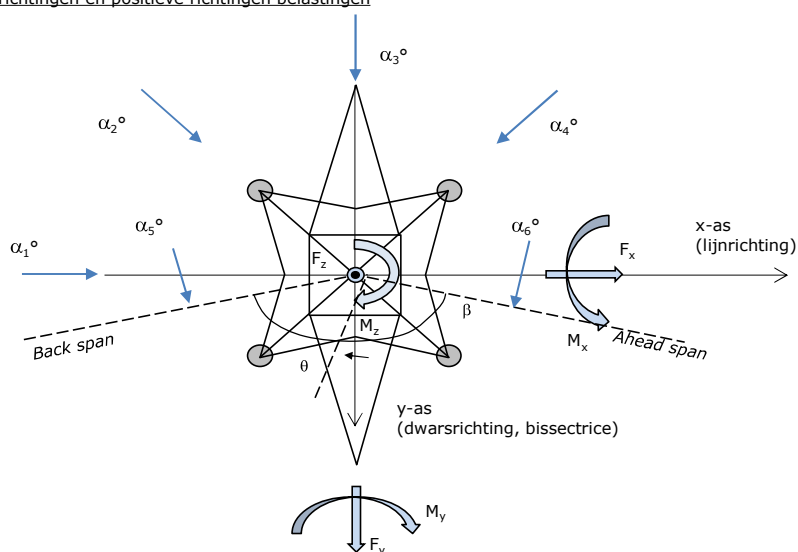
Circuits	Aanduiding	Nummer	Hoogteverschil		Richtingsverandering	
			Δh back	Δh ahead	Δy back	Δy ahead
Circuit 1	10	380ct1f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 1	11	380ct1f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 1	12	380ct1f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	40	380ct2f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	41	380ct2f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	42	380ct2f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 3	20	150ct3f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 3	21	150ct3f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 3	22	150ct3f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 4	30	150ct4f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 4	31	150ct4f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 4	32	150ct4f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Bliksemdraad 1	1	bl1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Bliksemdraad 2	3	bl2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m

Lijn- en mastgegevens

	Back	Ahead
Ruling span $\sqrt{(\Sigma L^3)/\Sigma L}$	400.0	400.0 m
Lijnhoek	160 °	400.0 m
Rotatie mast t.o.v. bissectrice	0 °	
Vaklengte	400	400 m
Hoogte onderkant mast t.o.v. maaiveld	0.5 m	
Beschouwde windrichtingen	0 °	
Windrichtingen volgens:	45 °	
Geleiderbelastingen	90 °	
	135 °	
	80 °	
	100 °	

Windrichtingen gelden t.o.v. hoofdrichting mastconstructie, niet t.o.v. bissectrice.

Windrichtingen en positieve richtingen belastingen



Beschouwd aantal windrichtingen

1a	6
3	6
4	1
6	1
Overig	1

Project: RLL-TLB380
Tower: WA+6_c
Number: 1078

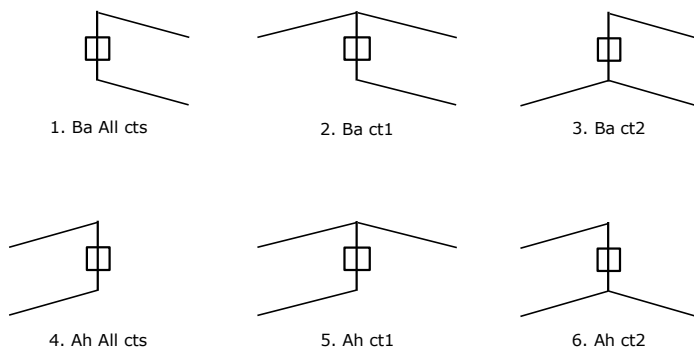
Geleiderafval

		SPLS - torsie		SPLS - Enkelzijdige trek		5a - geleiderbreuk	
		Aanw.	Afw.	Aanw.	Afw.	Aanw.	Afw.
Circuit 1	380ct1f1	1	0	1	0	1	0
Circuit 1	380ct1f2	1	0	1	0	1	0
Circuit 1	380ct1f3	1	0	1	0	1	0
Circuit 2	380ct2f1	0	1	1	0	1	0
Circuit 2	380ct2f2	0	1	1	0	1	0
Circuit 2	380ct2f3	0	1	1	0	1	0
Circuit 3	150ct3f1	1	0	1	0	1	0
Circuit 3	150ct3f2	1	0	1	0	1	0
Circuit 3	150ct3f3	1	0	1	0	1	0
Circuit 4	150ct4f1	0	1	1	0	1	0
Circuit 4	150ct4f2	0	1	1	0	1	0
Circuit 4	150ct4f3	0	1	1	0	1	0
Bliksemdraad 1	bl1	1	0	1	0	1	0
Bliksemdraad 2	bl2	0	1	1	0	1	0

Belastingsituaties SPLS

Beschouwde situaties SPLS: 1 t/m 6, alle mogelijke situaties.

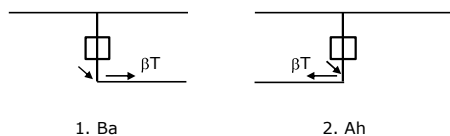
Principe belastingssituaties:



Belastingsituaties 5a. Geleiderbreuk

Beschouwde situaties geleiderbreuk 5a: 1 en 2, alle mogelijke situaties.

Principe belastingssituaties:



Project: RLL-TLB380
Tower: WA+6_c
Number: 1078

Belastingsituaties 6. Bouw- en onderhoud

Onder 6a wordt de belasting door aanwezigheid lijnwagen of lijnfiets in combinatie met puntlast op traverse in rekening gebracht.

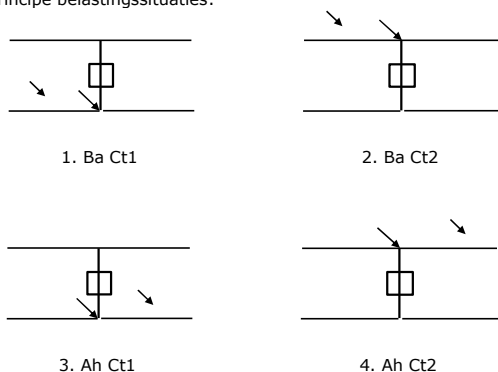
Combinatie 6b bevat geen belastingen in geleider of op traverse. Deze combinatie is toegevoegd om te kunnen combineren met separate controle bordessen etc. De situaties worden in ULS en in iedere SPLS-situatie (in geval van hoekmast) toegepast.

	Fase	Bliksem
Lijnwagen	4.0 kN	2.0 kN
Puntlast op traverse	1.0 kN	1.0 kN

Beschouwde situaties bouw- en onderhoud 6a: 1 t/m 4, alle mogelijke situaties.

Aanwezigheid lijnwagen: Circuit, belasting tegelijk aanwezig in alle geleiders per circuit.

Principe belastingssituaties:



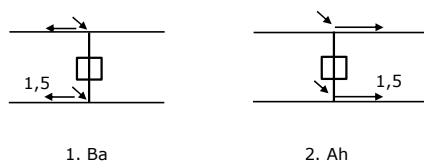
Belastingsituaties 8. Lijndansen als statische belasting

Geleider		
Steunmast fase	0.866 W	1.5 W
Steunmast bliksem	1.5 EDS	1.5 W
Hoekmast fase en bliksem	1.5 EDS	1.5 W

Beschouwde situaties lijndansen 8: 1 en 2, alle mogelijke situaties.

Belasting tegelijk aanwezig in alle geleiders van het circuit.

Principe belastingssituaties:



Belastingcombinatie 8. Lijndansen als dynamische belasting

Aleen van toepassing op hoek- en eindmasten

Belasting bestaat uit EDS-trekbelasting in één van de geleiders aan één zijde van de mast

Door gebruiker via het belastingsspectrum van tabel 4.11/NL.1 om te zetten naar spanningspectrum

Project: RLL-TLB380
Tower: WA+6_c
Number: 1078

Mastconstructie

Eigenschappen

Masttype	Hoekmast	
Mastbenaming	WA+6_c	
Voetplaat t.o.v. maaiveld	0.5 m	
Masthoogte t.o.v. voetplaat	53.1 m	
Gewicht mast	1168.0 kN	
<i>Breedte en helling mast bij fundatie</i>		
Pootsprei	x-ri.	y-ri.
	14.04	14.04 m
Helling van de randstijl	0.190	0.190 -
Factor spatkracht	1.1	1.1

Berekening windbelasting

Dynamische invloed G_T	1.00 (Masthoogte < 60 m)
Windbelasting overhoeks op mastlichaam evenredig met:	$(A1C1\sin^2(\phi) + A2C2\cos^2(\phi))$
Windbelasting overhoeks op traverse evenredig met:	$(A1C1\sin^2(\phi) + A2C2\cos^2(\phi))$
Vergroting wind overhoeks mastlichaam	$(1 + 0.2\sin^2(2\phi))$
Vergroting wind overhoeks traverse	$(1 + 0.2\sin^2(2\phi))$
Factor wind evenwijdig t.o.v. haaks op traverse	0.4

Eigenschappen mastsecties langsrichting (vooraanzicht, yz-vlak)

Omschrijving	h [m]	b ₁ [m]	b ₂ [m]	Δh [m]	Δ _x [m]	A ₀ [m ²]	A ₁ [m ²]	χ = A ₁ /A ₀ [-]	C _t
Broekstuk	21.40	14.04	5.91	21.40	0.190	213.49	42.40	0.20	2.94
Eerste tussenstuk	28.20	5.91	5.23	6.80	0.050	37.88	15.90	0.42	2.16
Tweede tussenstuk	34.50	5.23	4.60	6.30	0.050	30.96	10.28	0.33	2.42
Bovenstuk 1	44.00	4.60	3.65	9.50	0.050	39.19	11.87	0.30	2.52
Bovenstuk 2	57.40	3.65	2.31	13.40	0.050	39.93	13.21	0.33	2.43
Topstuk	59.10	2.31		1.70		1.96	0.33	0.17	3.08
Ondertraverse	34.50	9.40		3.10		14.57	4.37	0.30	2.54
Middentraverse	44.00	12.78		3.20		20.45	6.34	0.31	2.50
Boventraverse	54.00	14.88		4.80		35.70	7.34	0.21	2.91
Boventraverse d	54.00	4.85		3.40		8.25	0.57	0.07	3.57

Eigenschappen mastsecties dwarsrichting (zijaanzicht, xz-vlak)

Omschrijving	h [m]	b ₁ [m]	b ₂ [m]	Δh [m]	Δ _x [m]	A ₀ [m ²]	A ₁ [m ²]	χ = A ₁ /A ₀ [-]	C _t
Broekstuk	21.40	14.04	5.91	21.40	0.190	213.49	42.40	0.20	2.94
Eerste tussenstuk	28.20	5.91	5.23	6.80	0.050	37.88	18.36	0.48	2.01
Tweede tussenstuk	34.50	5.23	4.60	6.30	0.050	30.96	10.28	0.33	2.42
Bovenstuk 1	44.00	4.60	3.65	9.50	0.050	39.19	11.68	0.30	2.54
Bovenstuk 2	57.40	3.65	2.31	13.40	0.050	39.93	12.39	0.31	2.50
Topstuk	59.10	2.31		1.70		1.96	0.33	0.17	3.08
Ondertraverse	34.50	9.40		3.10		14.57	2.94	0.20	2.92
Middentraverse	44.00	12.78		3.20		20.45	3.32	0.16	3.10
Boventraverse	54.00	14.88		4.80		35.70	4.86	0.14	3.22
Boventraverse d	57.40	6.50		3.20		8.25	0.57	0.07	3.57

NB: oppervlakte traverse dwarsrichting van de tabel wordt in berekening gereduceerd.

NB: oppervlakte traverse per zijde, dus helft van totaal van twee traveres.

Project: RLL-TLB380
Tower: WA+6_c
Number: 1078

Windoppervlak feeders telecominstallaties

Onderdeel	A (m ² /m)	Factor	Δh	A ₁
Broekstuk	0.14	0.71	21.4	2.1
Eerste tussenstuk	0.14	0.71	6.8	0.7
Tweede tussenstuk	0.14	0.71	6.3	0.6
Bovenstuk 1	0.14	0.71	9.5	0.9
Bovenstuk 2				

Invoer antennes

Omschrijving	A (m ²)	h (m)	C _r (m)
Antenne top			
Antenne o.t.	4.7	34.7	1.5

Belastingen mastsectie langsrichting (x-richting) per windrichting

Omschrijving	P _w [kN/m ²]	F _{x1} [kN]	F _{x2} [kN]	F _{x3} [kN]	F _{x4} [kN]	h _{ef} [m]	M _{y1} [kNm]	M _{y2} [kNm]	M _{y3} [kNm]	M _{y4} [kNm]
Broekstuk	0.72	89.4	75.8	0.0	-75.8	10.7	956.1	811.3	0.0	-811.3
Eerste tussenstuk	0.94	32.2	28.3	0.0	-28.3	24.8	798.8	702.5	0.0	-702.5
Tweede tussenstuk	1.00	24.9	21.2	0.0	-21.2	31.4	781.8	663.4	0.0	-663.4
Bovenstuk 1	1.07	32.0	27.0	0.0	-27.0	39.3	1256.5	1061.3	0.0	-1061.3
Bovenstuk 2	1.14	36.6	30.5	0.0	-30.5	50.7	1853.7	1545.3	0.0	-1545.3
Topstuk	1.18	1.2	1.0	0.0	-1.0	58.3	69.6	59.1	0.0	-59.1
Ondertraverse	1.04	22.9	12.8	0.0	-12.8	35.5	815.3	453.4	0.0	-453.4
Middentraverse	1.10	35.0	18.7	0.0	-18.7	45.1	1578.4	843.5	0.0	-843.5
Boventraverse	1.17	49.8	27.3	0.0	-27.3	55.6	2768.8	1520.1	0.0	-1520.1
Boventraverse d	1.18	4.8	2.8	0.0	-2.8	58.5	280.1	166.4	0.0	-166.4
Totaal		328.8	245.5	0.0	-245.5		11159.1	7826.2	0.0	-7826.2

Belastingen mastsectie dwarsrichting (y-richting) per windrichting

Omschrijving	P _w [kN/m ²]	F _{y1} [kN]	F _{y2} [kN]	F _{y3} [kN]	F _{y4} [kN]	h _{ef} [m]	M _{x1} [kNm]	M _{x2} [kNm]	M _{x3} [kNm]	M _{x4} [kNm]
Broekstuk	0.72	0.0	75.8	89.4	75.8	10.7	0.0	811.3	956.1	811.3
Eerste tussenstuk	0.94	0.0	28.3	34.6	28.3	24.8	0.0	702.5	857.0	702.5
Tweede tussenstuk	1.00	0.0	21.2	24.9	21.2	31.4	0.0	663.4	781.8	663.4
Bovenstuk 1	1.07	0.0	27.0	31.7	27.0	39.3	0.0	1061.3	1245.1	1061.3
Bovenstuk 2	1.14	0.0	30.5	35.3	30.5	50.7	0.0	1545.3	1788.6	1545.3
Topstuk	1.18	0.0	1.0	1.2	1.0	58.3	0.0	59.1	69.6	59.1
Ondertraverse	1.04	0.0	12.8	7.1	12.8	35.5	0.0	453.4	253.3	453.4
Middentraverse	1.10	0.0	18.7	9.1	18.7	45.1	0.0	843.5	409.8	843.5
Boventraverse	1.17	0.0	27.3	14.6	27.3	55.6	0.0	1520.1	814.1	1520.1
Boventraverse d	1.18	0.0	2.8	1.9	2.8	58.5	0.0	166.4	112.0	166.4
Totaal		0.0	245.5	249.8	245.5		0.0	7826.2	7287.4	7826.2

Resulterende belastingen vanuit mastconstructie incl. antenne zonder geleiders niveau fundatie (kar. waarde)

Belasting / windrichting	F _x [kN]	F _y [kN]	F _z [kN]	M _x [kNm]	M _y [kNm]	M _z [kNm]
Permanente belasting	0	0	1155	0	0	0
Windrichting 0°	336	0	0	0	11411	0
Windrichting 45°	251	251	0	8004	8004	0
Windrichting 90°	0	257	0	7539	0	0
Windrichting 135°	-251	251	0	8004	-8004	0

Project: RLL-TLB380
Tower: WA+6_c
Number: 1078

Tussenresultaten geleiderbelastingen

Geleiders back

Circuit	Geleider	Diameter [mm]	A [mm ²]	G [N/m]	E [N/mm ²]	αT [-]
Circuit 1	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 2	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 3	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 4	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Bliksemdraad 1	AACSR 241-AL3-39-A20SA	21.8	281.0	9.38	70165	1.97E-05
Bliksemdraad 2	OPGW AFL-226/38	21.7	264.0	9.13	72000	1.98E-05

Geleiders ahead

Circuit	Geleider	Diameter [mm]	A [mm ²]	G [N/m]	E [N/mm ²]	αT [-]
Circuit 1	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 2	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 3	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 4	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Bliksemdraad 1	AACSR 241-AL3-39-A20SA	21.8	281.0	9.38	70165	1.97E-05
Bliksemdraad 2	OPGW AFL-226/38	21.7	264.0	9.13	72000	1.98E-05

Verticale belasting back

Circuit	Bundel [-]	Toeslag [%]	$w_{z,G}$ [N/m]	IJsg gebied	Formule	$w_{z,ijs}$ [N/m]	$w_{z,ijs,bundel}$ [N/m]
Circuit 1	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 2	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 3	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Circuit 4	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Bliksemdraad 1	1	2	9.6	A	15+0,4d	23.7	23.7
Bliksemdraad 2	1	2	9.3	A	15+0,4d	23.7	23.7

Verticale belasting ahead

Circuit	Bundel [-]	Toeslag [%]	$w_{z,G}$ [N/m]	IJsg gebied	Formule	$w_{z,ijs}$ [N/m]	$w_{z,ijs,bundel}$ [N/m]
Circuit 1	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 2	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 3	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Circuit 4	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Bliksemdraad 1	1	2	9.6	A	15+0,4d	23.7	23.7
Bliksemdraad 2	1	2	9.3	A	15+0,4d	23.7	23.7

Isolatoren

Geleider	$G_{isolator}$ [kN]	Aantal	$F_{v,iso}$ [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m ²]	Windhoogte [m]	Stuwdruk [kN/m ²]	Vormfactor	$F_{h,iso}$ [kN]
380ct1f1	3.00	1	3	6.5	1.1	54.50	1.16	1.2	1.53
380ct1f2	3.00	1	3	6.5	1.1	44.50	1.10	1.2	1.45
380ct1f3	3.00	1	3	6.5	1.1	35.00	1.03	1.2	1.36
380ct2f1	3.00	1	3	6.5	1.1	54.50	1.16	1.2	1.53
380ct2f2	3.00	1	3	6.5	1.1	44.50	1.10	1.2	1.45
380ct2f3	3.00	1	3	6.5	1.1	35.00	1.03	1.2	1.36
150ct3f1	2.00	1	2	3.5	0.8	54.50	1.16	1.2	1.11
150ct3f2	2.00	1	2	3.5	0.8	44.50	1.10	1.2	1.06
150ct3f3	2.00	1	2	3.5	0.8	35.00	1.03	1.2	0.99
150ct4f1	2.00	1	2	3.5	0.8	54.50	1.16	1.2	1.11
150ct4f2	2.00	1	2	3.5	0.8	44.50	1.10	1.2	1.06
150ct4f3	2.00	1	2	3.5	0.8	35.00	1.03	1.2	0.99
bl1	0.10	1	0.1	0.2	0.1	59.60	1.19	1.2	0.14
bl2	0.10	1	0.1	0.2	0.1	59.60	1.19	1.2	0.14

Project: RLL-TLB380
Tower: WA+6_c
Number: 1078

Windbelasting back

Geleider	hoogte wind [m]	Stuwdruk [kN/m ²]	G _{c,dwars} [-]	G _{c,trek} [-]	C _c [-]	d _{toeslag} [mm]	w _y [N/m]	w _{y,vak} [N/m]	D _{ijs,toeslag} [mm]	w _{y,ijs} [N/m]	w _{y,ijs,vak} [N/m]
380ct1f1	53.1	1.15	0.62	0.68	0.95	33.37	91.4	100.4	51.8	178.5	196.2
380ct1f2	43.1	1.09	0.61	0.67	0.97	33.37	85.9	94.5	51.8	164.5	181.0
380ct1f3	33.6	1.02	0.59	0.65	1.00	33.37	79.5	87.5	51.8	148.8	163.8
380ct2f1	53.1	1.15	0.62	0.68	0.95	33.37	91.4	100.4	51.8	178.5	196.2
380ct2f2	43.1	1.09	0.61	0.67	0.97	33.37	85.9	94.5	51.8	164.5	181.0
380ct2f3	33.6	1.02	0.59	0.65	1.00	33.37	79.5	87.5	51.8	148.8	163.8
150ct3f1	53.1	1.15	0.62	0.68	0.95	33.37	45.7	50.2	51.8	89.2	98.1
150ct3f2	43.1	1.09	0.61	0.67	0.97	33.37	42.9	47.2	51.8	82.3	90.5
150ct3f3	33.6	1.02	0.59	0.65	1.00	33.37	39.7	43.7	51.8	74.4	81.9
150ct4f1	53.1	1.15	0.62	0.68	0.95	33.37	45.7	50.2	51.8	89.2	98.1
150ct4f2	43.1	1.09	0.61	0.67	0.97	33.37	42.9	47.2	51.8	82.3	90.5
150ct4f3	33.6	1.02	0.59	0.65	1.00	33.37	39.7	43.7	51.8	74.4	81.9
bl1	58.2	1.18	0.63	0.69	1.18	22.24	19.4	21.3	63.1	56.3	61.8
bl2	58.2	1.18	0.63	0.69	1.18	22.13	19.4	21.3	63.0	56.2	61.8

Windbelasting ahead

Geleider	hoogte wind [m]	Stuwdruk [kN/m ²]	G _{c,dwars} [-]	G _{c,trek} [-]	C _c [-]	d _{toeslag} [mm]	w _y [N/m]	w _{y,vak} [N/m]	D _{ijs,toeslag} [mm]	w _{y,ijs} [N/m]	w _{y,ijs,vak} [N/m]
380ct1f1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	89.8	98.8	51.8	174.5	191.9
380ct1f2	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	84.0	92.4	51.8	159.9	175.9
380ct1f3	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	77.1	84.9	51.8	143.2	157.6
380ct2f1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	89.8	98.8	51.8	174.5	191.9
380ct2f2	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	84.0	92.4	51.8	159.9	175.9
380ct2f3	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	77.1	84.9	51.8	143.2	157.6
150ct3f1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	44.9	49.4	51.8	87.3	95.9
150ct3f2	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	42.0	46.2	51.8	79.9	88.0
150ct3f3	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	38.6	42.4	51.8	71.6	78.8
150ct4f1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	44.9	49.4	51.8	87.3	95.9
150ct4f2	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	42.0	46.2	51.8	79.9	88.0
150ct4f3	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	38.6	42.4	51.8	71.6	78.8
bl1	55.2	1.17	0.62	0.69	1.18	22.24	19.1	21.0	63.1	55.2	60.6
bl2	55.2	1.17	0.62	0.69	1.18	22.13	19.0	20.9	63.0	55.1	60.5

NB: belastingen w_y gelden voor bundel

Project: RLL-TLB380
Masttype: WA+6_c
Mast: 1078

Geleiderbelastingen

Auteur: TBR
Versie: v12.0

Uitgangspunten

Betrouwbaarheidsniveau Nieuwbouw CC2
Referentieperiode 50 jaar

ULS (bezwijksterkte)		NEN-EN50341-2-15:2019						
Belastingsgeval	omschrijving	Temp °C	γ_G $G_{k,mast}$	γ_G $G_{k,geleider}$	γ_Q Q_{pk}	Q_{wk}	Q_{ik}	γ_A A_k
ULS 1a	Wind	10°	1.20	1.20	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 1a_0,9	Wind 0,9Gk alleen mast	10°	0.90	1.20	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 1a_0,9_0,9	Wind 0,9Gk ook geleider	10°	0.90	0.90	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 3	Wind+ijs	-5°	1.20	1.20	0.00	0.45	1.50	0.0
ULS 3_0,9	Wind+ijs 0,9	-5°	0.90	1.20	0.00	0.45	1.50	0.0
ULS 4	Koude+wind	-20°	1.20	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 4_0,9	Koude+wind 0,9	-20°	0.90	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 5a	Torsiebelastingen	10°	1.00	1.00	1.00	0.00	0.00	1.0
ULS 5b	Longitudinale belastingen	10°	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	1.0
ULS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	1.50	0.30	0.00	0.0
ULS 6_0,9	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 7	Permanent	10°	1.35	1.35	0.00	0.00	0.00	0.0
ULS 8	Special	10°	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	1.0
SPLS (Bezwijksterkte, enkel voor hoekmasten: afwezigheid geleiders)			γ_G G_k		γ_Q Q_{pk}	Q_{wk}	Q_{ik}	A_k
SPLS 1a	Wind	10°	1.20	1.20	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 1a_0,9	Wind 0,9	10°	0.90	1.20	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 1a_0,9_0,9	Wind 0,9	10°	0.90	0.90	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 3	Wind+ijs	-5°	1.20	1.20	0.0	0.36	0.34	0.0
SPLS 3_0,9	Wind+ijs 0,9	-5°	0.90	1.20	0.0	0.36	0.34	0.0
SPLS 4	Koude+wind	-20°	1.20	1.20	0.0	0.24	0.00	0.0
SPLS 4_0,9	Koude+wind 0,9	-20°	0.90	1.20	0.0	0.24	0.00	0.0
SPLS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	1.2	0.24	0.0	0.0
SPLS 6_0,9	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	0.0	0.24	0.0	0.0
SLS (controle van de vervormingen, vermoeiing, EDS)			G_k		Q_{pk}	Q_{wk}	Q_{ik}	A_k
SLS 1a	Wind	10°	1.00	1.00	0.0	1.00	0.0	0.0
SLS 3	Wind+ijs	-5°	1.00	1.00	0.0	0.30	1.00	0.0
SLS 4	Wind	-20°	1.00	1.00	0.0	0.20	0.0	0.0
SLS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.00	1.00	0.0	0.20	0.0	0.0
SLS 7	PB (EDS, geen wind)	10°	1.00	1.00	0.0	0.00	0.0	0.0

Aantal windrichtingen 6
Aantal belastingcombinaties ULS 100
Aantal belastingcombinaties SPLS 246
Aantal belastingcombinaties SLS 15
Aantal knooplasten 12274

Project: RLL-TLB380
Masttype: WA+6_c
Mast: 1078

Samenvattingstabellen geleiderbelastingen

In de onderstaande vier tabellen is weergegeven:

- De maximale geleiderbelasting in het globale assenstelsel, gesplitst in aandeel van back en ahead span
- De gecombineerde geleiderbelasting (Ba+Ah) in het globale assenstelsel met in het lokale assenstelsel de maximaal optredende trekkracht. Componenten Fx en Fy als absolute waarde
- De alledaagse (EDS) waarden van de gecombineerde geleiderbelastingen (Ba+Ah) met bijbehorende trekkrachten
- Controle op uplift, waar een negatieve waarde duidt op uplift

Maximale waarden voor back en ahead span

Geleider	Fx_ba [kN]	Fx_ah [kN]	Fy_ba [kN]	Fy_ah [kN]	Fz_ba [kN]	Fz_ah [kN]
bl1	-65.9	65.7	16.8	16.7	11.1	10.5
380ct1f1	-265.6	264.6	74.5	73.6	39.8	37.8
380ct1f2	-262.0	260.8	71.3	70.3	39.7	37.7
380ct1f3	-258.2	256.9	67.7	66.3	39.6	37.6
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
380ct2f1	-265.6	264.6	74.5	73.6	39.8	37.8
380ct2f2	-262.0	260.8	71.3	70.3	39.7	37.7
380ct2f3	-258.2	256.9	67.7	66.3	39.6	37.6
150ct3f1	-132.8	132.3	37.7	37.3	21.3	20.4
150ct3f2	-131.0	130.4	36.2	35.6	21.3	20.4
150ct3f3	-129.1	128.4	34.3	33.7	21.3	20.4
150ct4f1	-132.8	132.3	37.7	37.3	21.3	20.4
150ct4f2	-131.0	130.4	36.2	35.6	21.3	20.4
150ct4f3	-129.1	128.4	34.3	33.7	21.3	20.4
bl2	-65.0	64.8	16.7	16.5	11.0	10.5
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	

Min. Weight span (m)

Weight span Combinatie 1

Geleider	SLS 1a	SLS 4	SLS 7
bl1	467.6	482.0	467.5
380ct1f1	467.5	480.5	467.5
380ct1f2	467.5	480.3	467.5
380ct1f3	467.5	480.0	467.5
Post-isolator 1			
Post-isolator 2			
Post-isolator 3			
380ct2f1	467.5	480.5	467.5
380ct2f2	467.5	480.3	467.5
380ct2f3	467.5	480.0	467.5
150ct3f1	467.5	480.5	467.5
150ct3f2	467.5	480.3	467.5
150ct3f3	467.5	480.0	467.5
150ct4f1	467.5	480.5	467.5
150ct4f2	467.5	480.3	467.5
150ct4f3	467.5	480.0	467.5
bl2	467.6	482.2	467.5
Post-isolator 4			
Post-isolator 5			
Post-isolator 6			

Max. Weight span (m)

Weight span Combinatie 1

Geleider	ULS 1a	ULS 3
bl1	548.6	453.7
380ct1f1	509.2	467.5
380ct1f2	505.5	466.5
380ct1f3	501.1	465.6
Post-isolator 1		
Post-isolator 2		
Post-isolator 3		
380ct2f1	509.2	467.5
380ct2f2	505.5	466.5
380ct2f3	501.1	465.6
150ct3f1	509.2	467.5
150ct3f2	505.5	466.5
150ct3f3	501.1	465.6
150ct4f1	509.2	467.5
150ct4f2	505.5	466.5
150ct4f3	501.1	465.6
bl2	550.8	453.4
Post-isolator 4		
Post-isolator 5		
Post-isolator 6		

Omhullende weight span over alle combinaties (incl. 0,9 combinaties)

Voor alle geleiders

	Wind / Weight span verhouding
Max. weight span	548.6 m
Min. weight span	166.8 m

1.372 -
0.417 -

Project: RLL-TLB380
Masttype: WA+6_c
Mast: 1078

Maximale waarden back+ahead span **Maximale waarden trekkracht geleider**

Geleider	Fx [kN]	Fy [kN]	Fz [kN]	Ft_ba [kN]	Ft_ah [kN]
bl1	39.2	33.1	11.1	-67.8	67.6
380ct1f1	206.9	144.8	39.8	-272.7	271.5
380ct1f2	203.1	138.5	39.7	-268.8	267.5
380ct1f3	199.0	131.1	39.6	-264.7	263.3
Post-isolato	1.8	1.8	2.7	0.0	
Post-isolato	1.9	1.9	2.7	0.0	
Post-isolato	2.0	2.0	2.7	0.0	
380ct2f1	206.9	144.8	39.8	-272.7	271.5
380ct2f2	203.1	138.5	39.7	-268.8	267.5
380ct2f3	199.0	131.1	39.6	-264.7	263.3
150ct3f1	108.3	73.4	21.3	-136.3	135.8
150ct3f2	108.2	70.2	21.3	-134.4	133.8
150ct3f3	108.1	66.5	21.3	-132.3	131.6
150ct4f1	108.3	73.4	21.3	-136.3	135.8
150ct4f2	108.2	70.2	21.3	-134.4	133.8
150ct4f3	108.1	66.5	21.3	-132.3	131.6
bl2	38.6	32.8	11.0	-66.9	66.7
Post-isolato	1.8	1.8	2.7	0.0	
Post-isolato	1.9	1.9	2.7	0.0	
Post-isolato	2.0	2.0	2.7	0.0	

EDS-belastingen geleiders

Geleider	Fx [kN]	Fy [kN]	Fz [kN]	Ft_ba [kN]	Ft_ah [kN]
bl1	17.0	3.0	2.4	-17.2	17.2
380ct1f1	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
380ct1f2	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
380ct1f3	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
Post-isolato	0.0	0.0	2.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	2.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	2.0	0.0	
380ct2f1	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
380ct2f2	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
380ct2f3	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
150ct3f1	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
150ct3f2	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
150ct3f3	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
150ct4f1	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
150ct4f2	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
150ct4f3	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
bl2	16.5	2.9	2.3	-16.8	16.8
Post-isolato	0.0	0.0	2.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	2.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	2.0	0.0	

Controle uplift SLS-wind

Combinatie	Geleider	Fz_ba [kN]	Fz_ah [kN]
SLS 4	bl1	0.0	0.0
	380ct1f1	0.0	0.0
	380ct1f2	0.0	0.0
	380ct1f3	0.0	0.0
	Post-isolato	0.0	
	Post-isolato	0.0	
	Post-isolato	0.0	
	380ct2f1	0.0	0.0
	380ct2f2	0.0	0.0
	380ct2f3	0.0	0.0
	150ct3f1	0.0	0.0
	150ct3f2	0.0	0.0
	150ct3f3	0.0	0.0
	150ct4f1	0.0	0.0
	150ct4f2	0.0	0.0
	150ct4f3	0.0	0.0
	bl2	0.0	0.0
	Post-isolato	0.0	
	Post-isolato	0.0	
	Post-isolato	0.0	

CALCULATION OF SHORT CIRCUIT FORCES FOR FLEXIBLE CONDUCTORS ACC TO IEC 60865 CHAPTER 6

Number of loops	Number of Different Scenarios Considered	14	WA_c
			10
	Name of the Span / Location / Scenario		
CT_min	Conductor Bundle Tension of dropper at specified min. temp	(N)	5000
CT_max	Conductor Bundle Tension of dropper at specified max. temp	(N)	5000
CT_10	Conductor Bundle Tension of dropper at 10°C	(N)	5000
SHORT CIRCUIT CURRENT PARAMETERS			
I'k	Short Circuit Current	(A)	30000
Tk1	Duration of the current flow	(s)	1
SYSTEM PARAMETERS			
A	Factor for calculation of the first current flow	-	1.81
f _{req}	System Frequency	(Hz)	50
k	Factor for calculation of peak short-circuit current	-	1.81
τ - tau	Time Constant of the network	-	0.044
CONDUCTOR PARAMETERS			
Con_Def	Conductor Definition	(-)	AMS620
Con_Mat	Conductor Material	(-)	Al
cth (m^4/(A^2*s))	Constant for conductor (m^4/(A^2*s)) (Page.31 and comment)	(m^4/(A^2*s))	2.70E-19
d	Diameter of the conductor	(m)	0.0324
m's	Mass per unit length	(kg/m)	1.806
As	Overall conductor cross-sectional area	(m^2)	6.21E-04
E	Young's Modulus	(N/m2)	8.66E+10
σ _{fin}	Lowest value of the cable stress when Young's modulus becomes constant	(N/m2)	5.00E+07
SPAN AND BUNDLE GEOMETRY			
n	Number of Subconductors in Bundle		2
span	Ahead span		5
a	Centre line Distance between phase conductors	(m)	6
as	Centre line Distance between sub-conductors	(m)	0.2
l	Centre line distance between supports	(m)	36
li	Length of Insulator Chain	(m)	5.4
lc	Chord Length of Flexible Main Conductor in Span	(m)	25.2
ls	Centre line distance between connecting pieces or between one connecting piece and the adjacent support. Manually insert if spacers/droppers are not equally spaced	(m)	8.40
ncs	Number of Spacers	(-)	2
mcs	Weight of a Spacer	(kg)	2
m'sc	Resulting mass per unit length of 1 subconductor	(kg)	1.885
S	Resultant spring constant of both supports of one span	(N/m)	6.00E+05
Dropper?	Does the span have a dropper?	(YES/NO)	NO
PARAMETERS RELATED TO DROPPERS			
nc	Number of connections (droppers) to main conductor	(-)	
nc'	Equivalent number of connection to main conductor (Value to be used in calculations)	(-)	
mc	Average weight of 1 connection (Dropper)	(kg)	
ncb	Number of subconductors in 1 dropper	(-)	
PARAMETERS RELATED TO DROPPERS			
Current Path	Does the current run along the dropper for this scenario	(YES/NO)	
Dropper Plane	Is the dropper perpendicular or parallel to the plane of main conductor	(PARALLEL/PERPENDICULAR)	
Dimensions			
lv	Cord Length of Dropper (straight wire length)	(m)	29.1
h	Height of Dropper (vertical value)	(m)	29.1
w	Width of Dropper (horizontal value)	(m)	1.3
lvf	Length of the cable (actual cable length per conductor)	(m)	29.2
CALCULATION RESULTS			
	Check if force should be calculated as a dropper or main conductor		Calculate as dropper
	Check validity of chapter 6.3		Invalid
Short Circuit Force using Minimum Temperature	Ft,d, Short Circuit Force of one phase (N) as main conductor	(N)	6178
	Ft,d, Short Circuit Force of one phase (N) as dropper	(N)	32803
	Fpi,d, Pinch Force of one phase (N) as main conductor	(N)	22609
	Fpi,d, Pinch Force of one phase (N) as dropper	(N)	0.00
	b ₉₀ , Maximum Horizontal Displacement (m)	(m)	
	amin, Distance between the midpoints of the two phases - Minimum air clearance (m)	(m)	
Short Circuit Force using Maximum Temperature	Ft,d, Short Circuit Force of one phase (N) as main conductor	(N)	6177.57
	Ft,d, Short Circuit Force of one phase (N) as dropper	(N)	32803.32
	Fpi,d, Pinch Force of one phase (N) as main conductor	(N)	22609.44
	Fpi,d, Pinch Force of one phase (N) as dropper	(N)	0.00
	b ₉₀ , Maximum Horizontal Displacement (m)	(m)	
	amin, Distance between the midpoints of the two phases - Minimum air clearance (m)	(m)	
Short Circuit Force using 10°C	Ft,d, Short Circuit Force of one phase (N) as main conductor	(N)	6178
	Ft,d, Short Circuit Force of one phase (N) as dropper	(N)	32803
	Fpi,d, Pinch Force of one phase (N) as main conductor	(N)	22609
	Fpi,d, Pinch Force of one phase (N) as dropper	(N)	0
	b ₉₀ , Maximum Horizontal Displacement (m)	(m)	
	amin, Distance between the midpoints of the two phases - Minimum air clearance (m)	(m)	
	Short Circuit Force to be applied (N)	(N)	
	b ₉₀ , Maximum Horizontal Displacement (m)	(m)	
	amin, Distance between the midpoints of the two phases - Minimum air clearance (m)	(m)	
	Direction of resulting force exerted on the conductor		

Project: RLL-TLB
Tower: WA+0_c
Number: 1044

Auteur: TBR
Versie: v2.1

Geleiderbelastingen afloper

Algemeen

Benaming WA+0_c
Masttype Hoekmast
Aantal circuits 2
Configuratie 2-circuit-donau
Aantal bliksemgeleiders 0

Uitgangspunten

Norm NEN-EN50341-2-15:2019
Gevolgklasse initieel CC2
Betrouwbaarheidsniveau initieel Nieuwbouw
Referentieperiode initieel 50 jaar
Referentieperiode CC2
Betrouwbaarheidsniveau na aanpassing n.v.t.
50 jaar
Windgebied III
Windsnelheid (m/s) 24.5 m/s
Terreincategorie II
Reductiefactor c_{dir} 1.00
IJsgebied fasegeleider B
IJsgebied bliksemgeleider 0

Geleiders

Omschrijving	Spanning	Geleider Back	Bundel Ba	IJsgebied	Toeslag gewicht	Toeslag diameter
Circuit 1	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	2 %	2 %
Circuit 2	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	2 %	2 %

Isolatoren (1)

Omschrijving	Ophanging	Gewicht [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m ²]
Circuit 1	Afspanketting	1.50	4.50	0.80
Circuit 2	Afspanketting	1.50	4.50	0.80

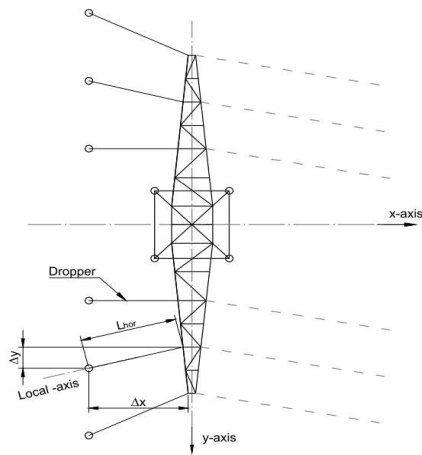
1. Eigenschappen gelden voor geheel van de isolatorset

Ophanghoogte en positie in mast

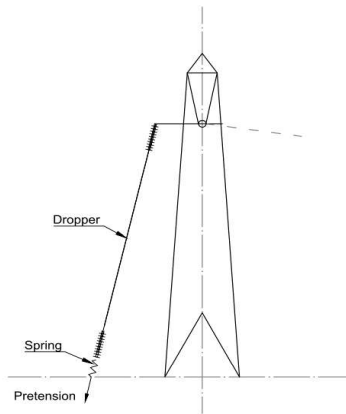
Circuits	Nummer	Aanduiding	Ophanghoogte	Aangrijppunt
Circuit 1	10	150ct1f1	55.0 m	55.0 m
Circuit 1	11	150ct1f2	55.0 m	55.0 m
Circuit 1	12	150ct1f3	55.0 m	55.0 m
Circuit 2	20	150ct2f1	55.0 m	55.0 m
Circuit 2	21	150ct2f2	55.0 m	55.0 m
Circuit 2	22	150ct2f3	55.0 m	55.0 m

Project: RLL-TLB
Tower: WA+0_c
Number: 1044

Principe hoekmast met aflopers



Top view tower



Side view tower

Hoogteafwijking mastbeeld naastgelegen masten en richtingsverandering t.o.v. Lijnrichting

Circuits	Nummer	Aanduiding	Hoogteverschil	Richtingsverandering		Lokaal Δx	Lengte overspanning
			Δh	Δy	Δx	Lhor	L
Circuit 1	10	150ct1f1	36.0 m	0.0	2.3	2.3	36.1 m
Circuit 1	11	150ct1f2	36.0 m	0.0	2.3	2.3	36.1 m
Circuit 1	12	150ct1f3	36.0 m	0.0	2.3	2.3	36.1 m
Circuit 2	20	150ct2f1	36.0 m	0.0	-2.3	-2.3	36.1 m
Circuit 2	21	150ct2f2	36.0 m	0.0	-2.3	-2.3	36.1 m
Circuit 2	22	150ct2f3	36.0 m	0.0	-2.3	-2.3	36.1 m

Voorspanning en veerstijfheid

Circuits	Nummer	Aanduiding	Voorspanning	Veerstijfheid	Effectieve rekstijfheid
			F_{pr}	k	EA_{lijc}
Circuit 1	10	150ct1f1	5.0 kN	1000 kN/m	19450 kN/m
Circuit 1	11	150ct1f2	5.0 kN	1000 kN/m	19450 kN/m
Circuit 1	12	150ct1f3	5.0 kN	1000 kN/m	19450 kN/m
Circuit 2	20	150ct2f1	5.0 kN	1000 kN/m	19450 kN/m
Circuit 2	21	150ct2f2	5.0 kN	1000 kN/m	19450 kN/m
Circuit 2	22	150ct2f3	5.0 kN	1000 kN/m	19450 kN/m

De effectieve rekstijfheid is bepaald met de invloed van de veerstijfheid
Deze is berekend door de optelling van de reciproke waarden van de veerstijfheid van geleider en veer.

Project: RLL-TLB
Tower: WA+0_c
Number: 1044

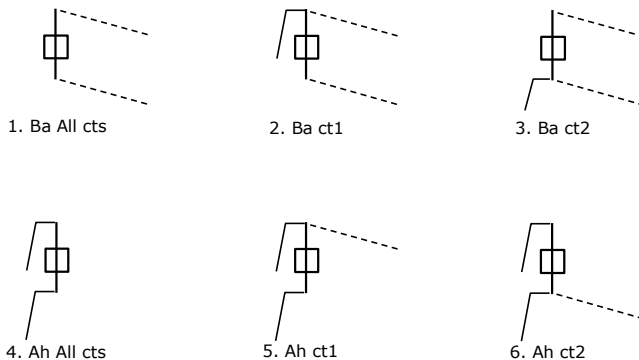
Geleiderafval

		SPLS - torsie		SPLS - Enkelzijdige trek		5a - geleiderbreuk	
		Aanw.	Afw.	Aanw.	Afw.	Aanw.	Afw.
Circuit 1	150ct1f1	1	0	1	0	1	0
Circuit 1	150ct1f2	1	0	1	0	1	0
Circuit 1	150ct1f3	1	0	1	0	1	0
Circuit 2	150ct2f1	0	1	1	0	1	0
Circuit 2	150ct2f2	0	1	1	0	1	0
Circuit 2	150ct2f3	0	1	1	0	1	0

Belastingsituaties SPLS

Beschouwde situaties SPLS: 1 t/m 6, alle mogelijke situaties.
Geleiderbelastingen naar volgende mast geen onderdeel van deze berekening.

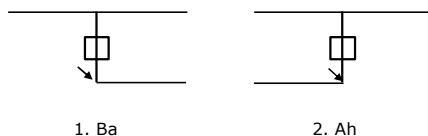
Principe belastingssituaties:



Belastingsituaties 5a. Geleiderbreuk

Beschouwde situaties geleiderbreuk 5a: 1 en 2, alle mogelijke situaties.

Principe belastingssituaties:



Project: RLL-TLB
Tower: WA+0_c
Number: 1044

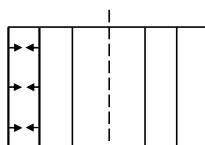
Belastingsituaties 6. Bouw- en onderhoud

Onder 6a wordt de belasting door aanwezigheid lijnwagen of lijnfiets in combinatie met puntlast op traverse in rekening gebracht. Combinatie 6b bevat geen belastingen in geleider of op traverse. Deze combinatie met 20% wind is geschikt voor controle stijgpunt in combinatie met kortsluitbelastingen.

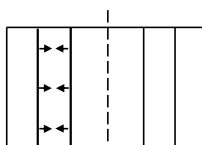
	Fase	Bliksem
Lijnwagen (nvt.)	0.0 kN	0.0 kN
Puntlast op traverse	1.0 kN	1.0 kN

Belastingsituaties 8. Kortsluiting

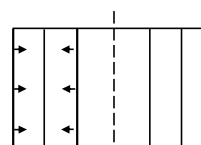
Principe belastingssituaties:



1. 10-11



2. 11-12



3. 10-12

Kortsluitkrachten

(Zie separate berekening)

Zijde: Back

Belastingcombinatie	Kortsluitkracht [kN]	Belastingcombinaties kortsluiting					
		Geleider i			Geleider j		
		F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]
ULS 8 Kortsluiting 10-11	22.6	1.4	0.0	24.7	1.4	0.0	24.7
ULS 8 Kortsluiting 10-11	22.6	1.4	0.0	24.7	1.4	0.0	24.7
ULS 8 Kortsluiting 10-12	22.6	1.4	0.0	24.7	1.4	0.0	24.7
ULS 8 Kortsluiting 10-12	22.6	-1.4	0.0	24.7	-1.4	0.0	24.7
ULS 8 Kortsluiting 11-12	22.6	-1.4	0.0	24.7	-1.4	0.0	24.7
ULS 8 Kortsluiting 11-12	22.6	-1.4	0.0	24.7	-1.4	0.0	24.7

Project: RLL-TLB
Tower: WA+0_c
Number: 1044

Tussenresultaten geleiderbelastingen

Geleiders

Circuit	Geleider	Diameter [mm]	A [mm ²]	G [N/m]	E [N/mm ²]	αT [-]
Circuit 1	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 2	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05

Verticale belasting

Circuit	Bundel [-]	Toeslag [%]	$w_{z,G}$ [N/m]	IJsg gebied	Formule	$w_{z,ijs}$ [N/m]	$w_{z,ijs,bundel}$ [N/m]
Circuit 1	2	2	36.1	B	4+0,2d	10.5	21.0
Circuit 2	2	2	36.1	B	4+0,2d	10.5	21.0

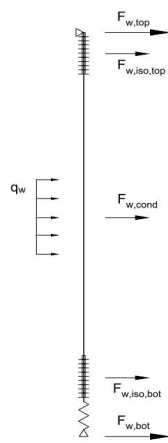
Schema voor berekenen horizontale en verticale belasting

Horizontale belasting wordt bepaald voor de wind tegen de geleider en isolatoren boven en onder.

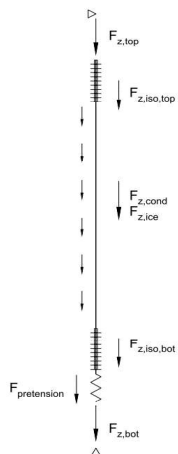
De horizontale component als gevolg van de scheefstand van de afloper wordt per belastingscombinatie apart bepaald

De verticale krachten gelden alleen voor de EDS-conditie zonder externe belastingen en temperatuursverandering

De berekeningen zijn weergegeven op het volgende blad.



Wind load



Vertical load

Project: RLL-TLB
Tower: WA+0_c
Number: 1044

Isolatoren		Boven					Onder			
Geleider	G _{isolator} [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m ²]	Vormfactor [-]	Windhoogte [m]	Stuwdruk [kN/m ²]	F _{h,iso} [kN]	Windhoogte [m]	Stuwdruk [kN/m ²]	F _{h,iso} [kN]
150ct1f1	1.50	4.5	0.8	1.2	53.25	1.15	1.11	21.75	0.90	0.86
150ct1f2	1.50	4.5	0.8	1.2	53.25	1.15	1.11	21.75	0.90	0.86
150ct1f3	1.50	4.5	0.8	1.2	53.25	1.15	1.11	21.75	0.90	0.86
150ct2f1	1.50	4.5	0.8	1.2	53.25	1.15	1.11	21.75	0.90	0.86
150ct2f2	1.50	4.5	0.8	1.2	53.25	1.15	1.11	21.75	0.90	0.86
150ct2f3	1.50	4.5	0.8	1.2	53.25	1.15	1.11	21.75	0.90	0.86

Horizontale belasting

Geleider	hoogte [m]	wind [kN/m ²]	Stuwdruk [kN/m ²]	G _c [-]	C _c [-]	d _{toeslag} [mm]	w _y [N/m]	D _{ijs,toeslag} [mm]	w _{y,ijs} [N/m]	F _{w,geleider} [kN]	F _{w,boven} [kN]	F _{w,onder} [kN]
150ct1f1	37.5	1.05	0.99	0.99	0.99	33.05	67.9	51.3	128.4	0.92	2.0	1.8
150ct1f2	37.5	1.05	0.99	0.99	0.99	33.05	67.9	51.3	128.4	0.92	2.0	1.8
150ct1f3	37.5	1.05	0.99	0.99	0.99	33.05	67.9	51.3	128.4	0.92	2.0	1.8
150ct2f1	37.5	1.05	0.99	0.99	0.99	33.05	67.9	51.3	128.4	0.92	2.0	1.8
150ct2f2	37.5	1.05	0.99	0.99	0.99	33.05	67.9	51.3	128.4	0.92	2.0	1.8
150ct2f3	37.5	1.05	0.99	0.99	0.99	33.05	67.9	51.3	128.4	0.92	2.0	1.8

Verticale belasting

Formules: $F_{z,top} = F_{z,iso,top} + F_{z,cond} + F_{z,iso,bot} + F_{pr}$
 $F_{t,mid} = F_{z,cond}/2 + F_{z,iso,bot} + F_{pr}$
 $F_{z,bot} = -F_{pr}$
 $L_{geleider} = \Delta h - 2L_{iso}$
 $F_{z,cond} = L_{cond} \times w_z$

Geleider	w _{z,G} [N/m]	w _{z,ijs} [N/m]	L _{geleider} [m]	F _{z,iso} [kN]	F _{z,gel} [kN]	F _{z,ijs} [kN]	Pretension [kN]	F _{z,boven} [kN]	F _{t,mid} [kN]	F _{z,onder} [kN]
150ct1f1	36.1	21.0	27.0	1.5	1.0	0.6	5.0	9.0	7.0	-5.0
150ct1f2	36.1	21.0	27.0	1.5	1.0	0.6	5.0	9.0	7.0	-5.0
150ct1f3	36.1	21.0	27.0	1.5	1.0	0.6	5.0	9.0	7.0	-5.0
150ct2f1	36.1	21.0	27.0	1.5	1.0	0.6	5.0	9.0	7.0	-5.0
150ct2f2	36.1	21.0	27.0	1.5	1.0	0.6	5.0	9.0	7.0	-5.0
150ct2f3	36.1	21.0	27.0	1.5	1.0	0.6	5.0	9.0	7.0	-5.0

Project: RLL-TLB
Masttype: WA+0_c
Mast: 1044

Auteur: TBR
Versie: v2.1

Geleiderbelastingen

Uitgangspunten

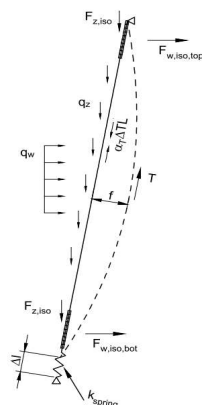
Betrouwbaarheidsniveau Nieuwbouw CC2
Referentieperiode 50 jaar

ULS (bezwijksterkte)		NEN-EN50341-2-15:2019						
Belastingsgeval	omschrijving	Temp °C	γ_G		γ_Q			γ_A
			$G_{k,mast}$	$G_{k,geleider}$	Q_{pk}	Q_{wk}	Q_k	A_k
ULS 1a	Wind	10°	1.20	1.20	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 1a_0,9	Wind 0,9Gk alleen mast	10°	0.90	1.20	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 1a_0,9_0,9	Wind 0,9Gk ook geleider	10°	0.90	0.90	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 3	Wind+ijs	-5°	1.20	1.20	0.00	0.45	1.50	0.0
ULS 3_0,9	Wind+ijs 0,9	-5°	0.90	1.20	0.00	0.45	1.50	0.0
ULS 4	Koude+wind	-20°	1.20	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 4_0,9	Koude+wind 0,9	-20°	0.90	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 5a	Torsiebelastingen	10°	1.00	1.00	1.00	0.00	0.00	1.0
ULS 5b	Longitudinale belastingen	10°	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	1.0
ULS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	1.50	0.30	0.00	0.0
ULS 6_0,9	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 7	Permanent	10°	1.35	1.35	0.00	0.00	0.00	0.0
ULS 8	Special	10°	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	1.0
SPLS (Bezwijksterkte, enkel voor hoekmasten: afwezigheid geleiders)			γ_G		γ_Q			
			G_k		Q_{pk}	Q_{wk}	Q_k	A_k
SPLS 1a	Wind	10°	1.20	1.20	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 1a_0,9	Wind 0,9	10°	0.90	1.20	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 1a_0,9_0,9	Wind 0,9	10°	0.90	0.90	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 3	Wind+ijs	-5°	1.20	1.20	0.0	0.36	0.34	0.0
SPLS 3_0,9	Wind+ijs 0,9	-5°	0.90	1.20	0.0	0.36	0.34	0.0
SPLS 4	Koude+wind	-20°	1.20	1.20	0.0	0.24	0.00	0.0
SPLS 4_0,9	Koude+wind 0,9	-20°	0.90	1.20	0.0	0.24	0.00	0.0
SPLS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	1.2	0.24	0.0	0.0
SPLS 6_0,9	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	0.0	0.24	0.0	0.0
SLS (controle van de vervormingen, vermoeiing, EDS)								
			G_k		Q_{pk}	Q_{wk}	Q_k	A_k
SLS 1a	Wind	10°	1.00	1.00	0.0	1.00	0.0	0.0
SLS 3	Wind+ijs	-5°	1.00	1.00	0.0	0.30	1.00	0.0
SLS 4	Wind	-20°	1.00	1.00	0.0	0.20	0.0	0.0
SLS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.00	1.00	0.0	0.20	0.0	0.0
SLS 7	PB (EDS, geen wind)	10°	1.00	1.00	0.0	0.00	0.0	0.0

Aantal windrichtingen 6
Aantal belastingcombinaties ULS 53
Aantal belastingcombinaties SPLS 210
Aantal belastingcombinaties SLS 15
Aantal knooplasten 5004

Schematisation

De trekkracht in de afloper wordt bepaald met de toestandsvergelijking voor een gekromde kabel.
In de rekstijfheid van de kabel is de invloed van de veer verdisconteerd.



Project: RLL-TLB
Masttype: WA+0_c
Mast: 1044

Tabellen met geleiderbelastingen

In de onderstaande drie tabellen is weergegeven:

- De trekkracht per belastingcombinatie en de bijbehorende zeeg en veerverlenging
- De geleiderbelastingen in het lokale assenstelsel voor het onderste bevestigingspunt
- De maximale waarden voor de reacties onder en boven in het globale assenstelsel
- Kortsluitbelastingen zijn niet weergegeven!

Trekkracht, zeeg en veerverlenging

Geleider	Combinatie	Zeeg [m]	Veer- verlenging [m]	Totale veerverlenging [m]	Trek- kracht initieel [kN]	Trek- kracht [kN]
150ct1f1	SLS 1a	0.62	0.015	0.022	7.0	21.8
	SLS 3	0.39	0.012	0.019	7.3	19.3
	SLS 4	0.13	0.014	0.021	7.0	20.8
	SLS 6	0.24	0.004	0.011	7.0	11.2
	SLS 7	0.08	0.000	0.007	7.0	7.0
	ULS 1a	0.72	0.021	0.028	8.9	27.6
	ULS 3	0.48	0.016	0.023	9.4	22.7
	ULS 4	0.18	0.014	0.021	8.9	21.5
	ULS 6b	0.33	0.006	0.013	8.9	13.3
150ct2f1	SLS 1a	0.62	0.015	0.022	7.0	22.0
	SLS 3	0.39	0.013	0.020	7.3	19.5
	SLS 4	0.13	0.014	0.021	7.0	20.8
	SLS 6	0.24	0.004	0.011	7.0	11.2
	SLS 7	0.08	0.000	0.007	7.0	7.0
	ULS 1a	0.73	0.021	0.028	8.9	27.7
	ULS 3	0.49	0.016	0.023	9.4	23.0
	ULS 4	0.18	0.014	0.021	8.9	21.5
	ULS 6b	0.34	0.007	0.013	8.9	13.5

Controle iteratieproces

Geleider	Iteratie
150ct1f	OK
150ct1f	OK
150ct1f	OK
150ct2f	OK
150ct2f	OK
150ct2f	OK
Fixatie v	(blank)
Fixatie v	(blank)
Fixatie v	(blank)
Fixatie v	(blank)
Fixatie v	(blank)
Fixatie v	(blank)
Fixatie v	(blank)

Project: RLL-TLB
Masttype: WA+0_c
Mast: 1044

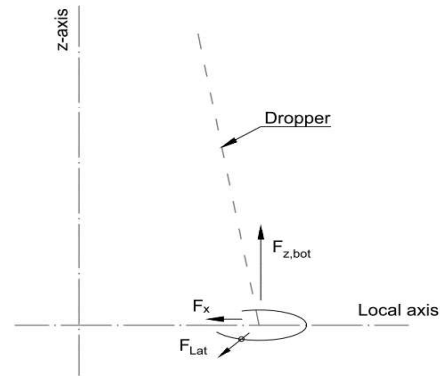
Belastingen in lokale richting geleider

De belastingen op het onderste bevestigingspunt voor het dimensioneren van de ondersteuningsconstructie

De richting van de laterale kracht wordt bepaald door de windrichting en kan in alle richtingen aangrijpen.

De resulterende horizontale kracht kan worden afgeleid uit de vectoriële optelling van de kracht in x-richting en laterale kracht.

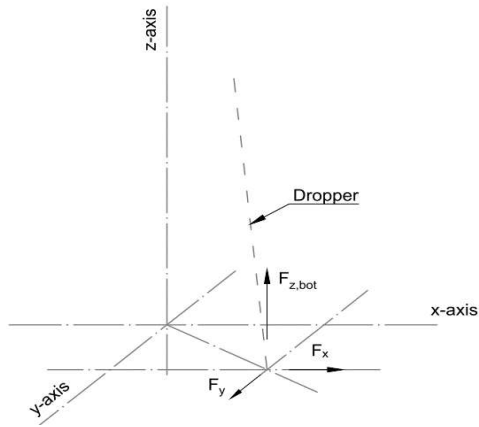
Combinatie1	F _{x,lok,bot} [kN]	F _{lat,bot} [kN]	F _{z,bot} [kN]
SLS 1a	1.4	1.8	-19.8
SLS 3	1.2	0.8	-17.1
SLS 4	1.3	0.4	-18.8
SLS 6	0.7	0.4	-9.2
SLS 7	0.4	0.0	-5.0
ULS 1a	1.8	2.7	-25.2
ULS 3	1.5	1.2	-19.9
ULS 4	1.4	0.5	-19.1
ULS 6b	0.8	0.5	-10.9
SLS 1a	1.4	1.8	-20.0
SLS 3	1.2	0.8	-17.3
SLS 4	1.3	0.4	-18.8
SLS 6	0.7	0.4	-9.2
SLS 7	0.4	0.0	-5.0
ULS 1a	1.8	2.7	-25.4
ULS 3	1.5	1.2	-20.2
ULS 4	1.4	0.5	-19.1
ULS 6b	0.9	0.5	-11.1



Project: RLL-TLB
Masttype: WA+0_c
Mast: 1044

Maximale waarden in globale assenstelsel

De maximale waarden van de verticale kracht en de resulterende horizontale kracht per belastingcombinatie
Zowel voor het bovenste als het onderste bevestigingspunt



Geleider	Combinatie	Fx_top [kN]	Fy_top [kN]	Fz_top [kN]	Fx_bot [kN]	Fy_bot [kN]	Fz_bot [kN]
150ct1f1	SLS 1a	3.6	2.3	23.8	-2.9	0.0	-19.8
	SLS 3	2.1	1.0	21.6	-2.0	0.0	-17.1
	SLS 4	1.3	0.5	22.8	-1.4	0.0	-18.8
	SLS 6	0.7	0.5	13.2	-0.8	0.0	-9.2
	SLS 7	0.4	0.0	9.0	-0.5	0.0	-5.0
	ULS 1a	5.1	3.5	30.0	-4.0	0.0	-25.2
	ULS 3	2.8	1.5	25.6	-2.6	0.0	-19.9
	ULS 4	1.3	0.7	23.9	-1.4	0.0	-19.1
	ULS 6b	1.4	0.7	15.7	-1.4	0.0	-10.9
	ULS 7	0.4	0.0	9.8	-0.5	0.0	-4.4
150ct2f1	SLS 1a	1.0	2.3	24.0	-0.1	0.0	-20.0
	SLS 3	0.0	1.0	21.8	0.0	0.0	-17.3
	SLS 4	0.0	0.5	22.8	0.0	0.0	-18.8
	SLS 6	0.0	0.5	13.2	0.0	0.0	-9.2
	SLS 7	0.0	0.0	9.0	0.0	0.0	-5.0
	ULS 1a	1.8	3.5	30.1	-0.4	0.0	-25.4
	ULS 3	0.2	1.5	25.8	0.0	0.0	-20.2
	ULS 4	0.0	0.7	23.9	0.0	0.0	-19.1
	ULS 6b	0.0	0.7	15.9	0.0	0.0	-11.1
	ULS 7	0.0	0.0	9.8	0.0	0.0	-4.4

Project: RLL-TLB
Masttype: WA+0_c
Mast: 1044

Project: RLL-TLB
Tower: WA+6_c
Number: 1078

Auteur: TBR
Versie: v2.1

Geleiderbelastingen afloper

Algemeen

Benaming WA+6_c
Masttype Hoekmast
Aantal circuits 2
Configuratie 2-circuit-donau
Aantal bliksemgeleiders 0

Uitgangspunten

Norm NEN-EN50341-2-15:2019
Gevolgklasse initieel CC2
Betrouwbaarheidsniveau initieel Nieuwbouw
Referentieperiode initieel 50 jaar
Referentieperiode CC2
Betrouwbaarheidsniveau na aanpassing n.v.t.
50 jaar
Windgebied III
Windsnelheid (m/s) 24.5 m/s
Terreincategorie II
Reductiefactor c_{dir} 1.00
IJsgebied fasegeleider B
IJsgebied bliksemgeleider 0

Geleiders

Omschrijving	Spanning	Geleider Back	Bundel Ba	IJsgebied	Toeslag gewicht	Toeslag diameter
Circuit 1	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	2 %	2 %
Circuit 2	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	2 %	2 %

Isolatoren (1)

Omschrijving	Ophanging	Gewicht [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m ²]
Circuit 1	Afspanketting	1.50	4.50	0.80
Circuit 2	Afspanketting	1.50	4.50	0.80

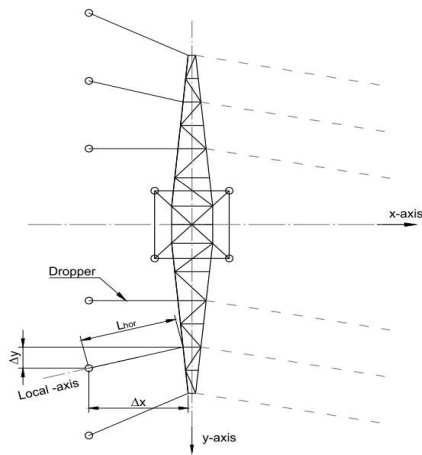
1. Eigenschappen gelden voor geheel van de isolatorset

Ophanghoogte en positie in mast

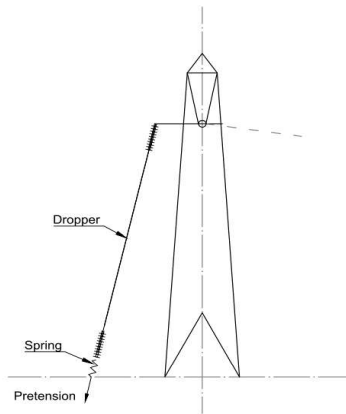
Circuits	Nummer	Aanduiding	Ophanghoogte	Aangrijppunt
Circuit 1	10	150ct1f1	61.0 m	61.0 m
Circuit 1	11	150ct1f2	61.0 m	61.0 m
Circuit 1	12	150ct1f3	61.0 m	61.0 m
Circuit 2	20	150ct2f1	61.0 m	61.0 m
Circuit 2	21	150ct2f2	61.0 m	61.0 m
Circuit 2	22	150ct2f3	61.0 m	61.0 m

Project: RLL-TLB
Tower: WA+6_c
Number: 1078

Principe hoekmast met aflopers



Top view tower



Side view tower

Hoogteafwijking mastbeeld naastgelegen masten en richtingsverandering t.o.v. Lijnrichting

Circuits	Nummer	Aanduiding	Hoogteverschil	Richtingsverandering		Lokaal Δx	Lengte overspanning
			Δh	Δy	Δx	Lhor	L
Circuit 1	10	150ct1f1	36.0 m	0.0	2.3	2.3	36.1 m
Circuit 1	11	150ct1f2	36.0 m	0.0	2.3	2.3	36.1 m
Circuit 1	12	150ct1f3	36.0 m	0.0	2.3	2.3	36.1 m
Circuit 2	20	150ct2f1	36.0 m	0.0	-2.3	-2.3	36.1 m
Circuit 2	21	150ct2f2	36.0 m	0.0	-2.3	-2.3	36.1 m
Circuit 2	22	150ct2f3	36.0 m	0.0	-2.3	-2.3	36.1 m

Voorspanning en veerstijfheid

Circuits	Nummer	Aanduiding	Voorspanning	Veerstijfheid	Effectieve rekstijfheid
			F_{pr}	k	EA_{lijc}
Circuit 1	10	150ct1f1	5.0 kN	1000 kN/m	19450 kN/m
Circuit 1	11	150ct1f2	5.0 kN	1000 kN/m	19450 kN/m
Circuit 1	12	150ct1f3	5.0 kN	1000 kN/m	19450 kN/m
Circuit 2	20	150ct2f1	5.0 kN	1000 kN/m	19450 kN/m
Circuit 2	21	150ct2f2	5.0 kN	1000 kN/m	19450 kN/m
Circuit 2	22	150ct2f3	5.0 kN	1000 kN/m	19450 kN/m

De effectieve rekstijfheid is bepaald met de invloed van de veerstijfheid
Deze is berekend door de optelling van de reciproke waarden van de veerstijfheid van geleider en veer.

Project: RLL-TLB
Tower: WA+6_c
Number: 1078

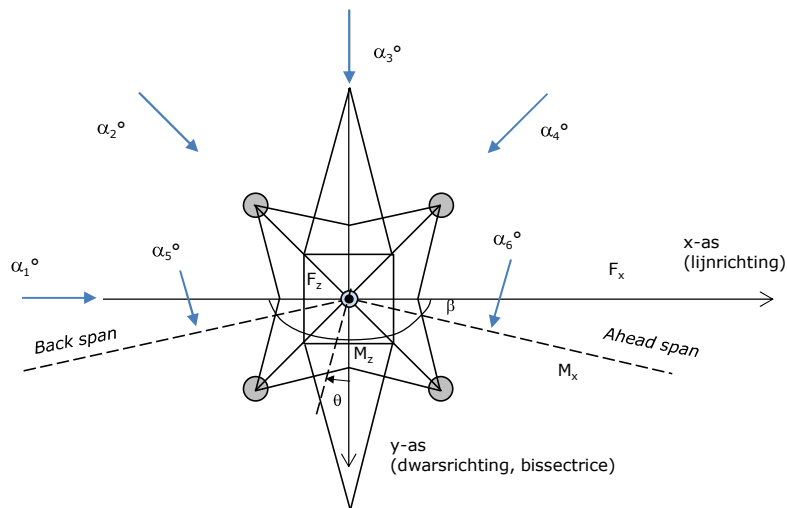
Lijn- en mastgegevens

Deze invoer is opgenomen voor beschouwde windrichtingen en komt overeen met invoer geleiderbelastingen voor de mast

Lijnhoek	β	160 °
Rotatie mast t.o.v. bissectrice	θ	0 °
Hoogte onderkant mast t.o.v. maaiveld		0.5 m
Beschouwde windrichtingen	α_1	0 °
Windrichtingen volgens:	α_2	45 °
Geleiderbelastingen	α_3	90 °
	α_4	135 °
	α_5	80 °
	α_6	100 °

Windrichtingen gelden t.o.v. hoofdrichting mastconstructie, niet t.o.v. bissectrice.

Windrichtingen en positieve richtingen belastingen



Beschouwd aantal windrichtingen

1a	6
3	6
4	1
6	6
Overig	6

Project: RLL-TLB
Tower: WA+6_c
Number: 1078

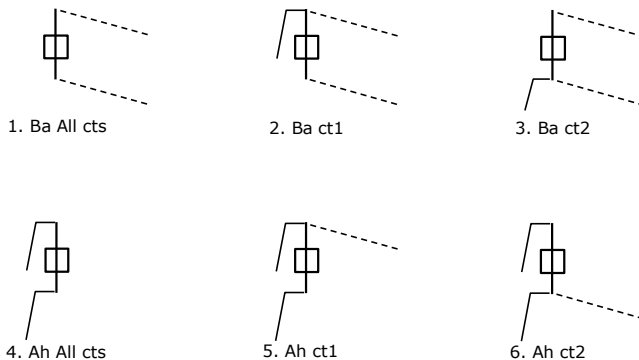
Geleiderafval

		SPLS - torsie		SPLS - Enkelzijdige trek		5a - geleiderbreuk	
		Aanw.	Afw.	Aanw.	Afw.	Aanw.	Afw.
Circuit 1	150ct1f1	1	0	1	0	1	0
Circuit 1	150ct1f2	1	0	1	0	1	0
Circuit 1	150ct1f3	1	0	1	0	1	0
Circuit 2	150ct2f1	0	1	1	0	1	0
Circuit 2	150ct2f2	0	1	1	0	1	0
Circuit 2	150ct2f3	0	1	1	0	1	0

Belastingsituaties SPLS

Beschouwde situaties SPLS: 1 t/m 6, alle mogelijke situaties.
Geleiderbelastingen naar volgende mast geen onderdeel van deze berekening.

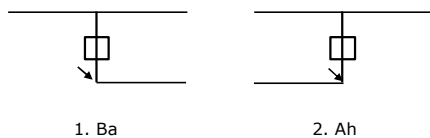
Principe belastingssituaties:



Belastingsituaties 5a. Geleiderbreuk

Beschouwde situaties geleiderbreuk 5a: 1 en 2, alle mogelijke situaties.

Principe belastingssituaties:



Project: RLL-TLB
Tower: WA+6_c
Number: 1078

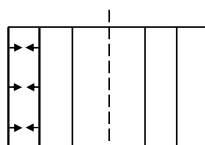
Belastingsituaties 6. Bouw- en onderhoud

Onder 6a wordt de belasting door aanwezigheid lijnwagen of lijnfiets in combinatie met puntlast op traverse in rekening gebracht. Combinatie 6b bevat geen belastingen in geleider of op traverse. Deze combinatie met 20% wind is geschikt voor controle stijgpunt in combinatie met kortsluitbelastingen.

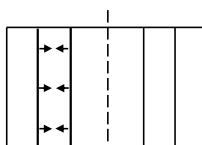
	Fase	Bliksem
Lijnwagen (nvt.)	0.0 kN	0.0 kN
Puntlast op traverse	1.0 kN	1.0 kN

Belastingsituaties 8. Kortsluiting

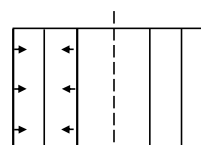
Principe belastingssituaties:



1. 10-11



2. 11-12



3. 10-12

Kortsluitkrachten

(Zie separate berekening)

Zijde: Back

Belastingcombinatie	Kortsluitkracht [kN]	Belastingcombinaties kortsluiting					
		Geleider i			Geleider j		
		F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]
ULS 8 Kortsluiting 10-11	22.6	1.4	0.0	24.7	1.4	0.0	24.7
ULS 8 Kortsluiting 10-11	22.6	1.4	0.0	24.7	1.4	0.0	24.7
ULS 8 Kortsluiting 10-12	22.6	1.4	0.0	24.7	1.4	0.0	24.7
ULS 8 Kortsluiting 10-12	22.6	-1.4	0.0	24.7	-1.4	0.0	24.7
ULS 8 Kortsluiting 11-12	22.6	-1.4	0.0	24.7	-1.4	0.0	24.7
ULS 8 Kortsluiting 11-12	22.6	-1.4	0.0	24.7	-1.4	0.0	24.7

Project: RLL-TLB
Tower: WA+6_c
Number: 1078

Tussenresultaten geleiderbelastingen

Geleiders

Circuit	Geleider	Diameter [mm]	A [mm ²]	G [N/m]	E [N/mm ²]	αT [-]
Circuit 1	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 2	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05

Verticale belasting

Circuit	Bundel [-]	Toeslag [%]	$w_{z,G}$ [N/m]	IJsg gebied	Formule	$w_{z,ijs}$ [N/m]	$w_{z,ijs,bundel}$ [N/m]
Circuit 1	2	2	36.1	B	4+0,2d	10.5	21.0
Circuit 2	2	2	36.1	B	4+0,2d	10.5	21.0

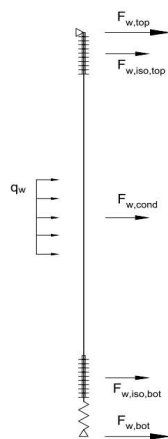
Schema voor berekenen horizontale en verticale belasting

Horizontale belasting wordt bepaald voor de wind tegen de geleider en isolatoren boven en onder.

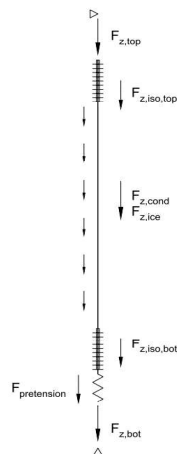
De horizontale component als gevolg van de scheefstand van de afloper wordt per belastingscombinatie apart bepaald

De verticale krachten gelden alleen voor de EDS-conditie zonder externe belastingen en temperatuursverandering

De berekeningen zijn weergegeven op het volgende blad.



Wind load



Vertical load

Project: RLL-TLB
Tower: WA+6_c
Number: 1078

Isolatoren		Boven					Onder			
Geleider	G _{isolator} [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m ²]	Vormfactor [-]	Windhoogte [m]	Stuwdruk [kN/m ²]	F _{h,iso} [kN]	Windhoogte [m]	Stuwdruk [kN/m ²]	F _{h,iso} [kN]
150ct1f1	1.50	4.5	0.8	1.2	59.25	1.19	1.14	27.75	0.97	0.93
150ct1f2	1.50	4.5	0.8	1.2	59.25	1.19	1.14	27.75	0.97	0.93
150ct1f3	1.50	4.5	0.8	1.2	59.25	1.19	1.14	27.75	0.97	0.93
150ct2f1	1.50	4.5	0.8	1.2	59.25	1.19	1.14	27.75	0.97	0.93
150ct2f2	1.50	4.5	0.8	1.2	59.25	1.19	1.14	27.75	0.97	0.93
150ct2f3	1.50	4.5	0.8	1.2	59.25	1.19	1.14	27.75	0.97	0.93

Horizontale belasting

Geleider	hoogte wind [m]	Stuwdruk [kN/m ²]	G _c [-]	C _c [-]	d _{toeslag} [mm]	w _y [N/m]	D _{ijs,toeslag} [mm]	w _{y,ijs} [N/m]	F _{w,geleider} [kN]	F _{w,boven} [kN]	F _{w,onder} [kN]
150ct1f1	43.5	1.09	0.99	0.97	33.05	69.8	51.3	133.8	0.94	2.1	1.9
150ct1f2	43.5	1.09	0.99	0.97	33.05	69.8	51.3	133.8	0.94	2.1	1.9
150ct1f3	43.5	1.09	0.99	0.97	33.05	69.8	51.3	133.8	0.94	2.1	1.9
150ct2f1	43.5	1.09	0.99	0.97	33.05	69.8	51.3	133.8	0.94	2.1	1.9
150ct2f2	43.5	1.09	0.99	0.97	33.05	69.8	51.3	133.8	0.94	2.1	1.9
150ct2f3	43.5	1.09	0.99	0.97	33.05	69.8	51.3	133.8	0.94	2.1	1.9

Verticale belasting

Formules: $F_{z,top} = F_{z,iso,top} + F_{z,cond} + F_{z,iso,bot} + F_{pr}$
 $F_{t,mid} = F_{z,cond}/2 + F_{z,iso,bot} + F_{pr}$
 $F_{z,bot} = -F_{pr}$
 $L_{geleider} = \Delta h - 2L_{iso}$
 $F_{z,cond} = L_{cond} \times w_z$

Geleider	w _{z,G} [N/m]	w _{z,ijs} [N/m]	L _{geleider} [m]	F _{z,iso} [kN]	F _{z,gel} [kN]	F _{z,ijs} [kN]	Pretension [kN]	F _{z,boven} [kN]	F _{t,mid} [kN]	F _{z,onder} [kN]
150ct1f1	36.1	21.0	27.0	1.5	1.0	0.6	5.0	9.0	7.0	-5.0
150ct1f2	36.1	21.0	27.0	1.5	1.0	0.6	5.0	9.0	7.0	-5.0
150ct1f3	36.1	21.0	27.0	1.5	1.0	0.6	5.0	9.0	7.0	-5.0
150ct2f1	36.1	21.0	27.0	1.5	1.0	0.6	5.0	9.0	7.0	-5.0
150ct2f2	36.1	21.0	27.0	1.5	1.0	0.6	5.0	9.0	7.0	-5.0
150ct2f3	36.1	21.0	27.0	1.5	1.0	0.6	5.0	9.0	7.0	-5.0

Project: RLL-TLB
Masttype: WA+6_c
Mast: 1078

Auteur: TBR
Versie: v2.1

Geleiderbelastingen

Uitgangspunten

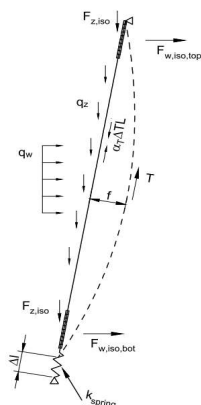
Betrouwbaarheidsniveau Nieuwbouw CC2
Referentieperiode 50 jaar

ULS (bezwijksterkte)		NEN-EN50341-2-15:2019							
Belastingsgeval	omschrijving	Temp °C	γ _G	γ _G	γ _Q	Q _{pk}	Q _{wk}	Q _{ik}	γ _A
			G _{k,mast}	G _{k,geleider}					A _k
ULS 1a	Wind	10°	1.20	1.20	0.00	1.50	0.00	0.0	0.0
ULS 1a_0,9	Wind 0,9Gk alleen mast	10°	0.90	1.20	0.00	1.50	0.00	0.0	0.0
ULS 1a_0,9_0,9	Wind 0,9Gk ook geleider	10°	0.90	0.90	0.00	1.50	0.00	0.0	0.0
ULS 3	Wind+ijs	-5°	1.20	1.20	0.00	0.45	1.50	0.0	0.0
ULS 3_0,9	Wind+ijs 0,9	-5°	0.90	1.20	0.00	0.45	1.50	0.0	0.0
ULS 4	Koude+wind	-20°	1.20	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0	0.0
ULS 4_0,9	Koude+wind 0,9	-20°	0.90	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0	0.0
ULS 5a	Torsiebelastingen	10°	1.00	1.00	1.00	0.00	0.00	1.0	1.0
ULS 5b	Longitudinale belastingen	10°	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	1.0	1.0
ULS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	1.50	0.30	0.00	0.0	0.0
ULS 6_0,9	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0	0.0
ULS 7	Permanent	10°	1.35	1.35	0.00	0.00	0.00	0.0	0.0
ULS 8	Special	10°	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	1.0	1.0
SPLS (Bezwijksterkte, enkel voor hoekmasten: afwezigheid geleiders)			γ _G		γ _Q				
			G _k	G _k	Q _{pk}	Q _{wk}	Q _{ik}	A _k	
SPLS 1a	Wind	10°	1.20	1.20	0.0	0.78	0.00	0.0	0.0
SPLS 1a_0,9	Wind 0,9	10°	0.90	1.20	0.0	0.78	0.00	0.0	0.0
SPLS 1a_0,9_0,9	Wind 0,9	10°	0.90	0.90	0.0	0.78	0.00	0.0	0.0
SPLS 3	Wind+ijs	-5°	1.20	1.20	0.0	0.36	0.34	0.0	0.0
SPLS 3_0,9	Wind+ijs 0,9	-5°	0.90	1.20	0.0	0.36	0.34	0.0	0.0
SPLS 4	Koude+wind	-20°	1.20	1.20	0.0	0.24	0.00	0.0	0.0
SPLS 4_0,9	Koude+wind 0,9	-20°	0.90	1.20	0.0	0.24	0.00	0.0	0.0
SPLS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	1.2	0.24	0.0	0.0	0.0
SPLS 6_0,9	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	0.0	0.24	0.0	0.0	0.0
SLS (controle van de vervormingen, vermoeiing, EDS)			G _k		Q _{pk}	Q _{wk}	Q _{ik}	A _k	
SLS 1a	Wind	10°	1.00	1.00	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0
SLS 3	Wind+ijs	-5°	1.00	1.00	0.0	0.30	1.00	0.0	0.0
SLS 4	Wind	-20°	1.00	1.00	0.0	0.20	0.0	0.0	0.0
SLS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.00	1.00	0.0	0.20	0.0	0.0	0.0
SLS 7	PB (EDS, geen wind)	10°	1.00	1.00	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0

Aantal windrichtingen 6
Aantal belastingcombinaties ULS 53
Aantal belastingcombinaties SPLS 210
Aantal belastingcombinaties SLS 15
Aantal knooplasten 5004

Schematisation

De trekkracht in de afloper wordt bepaald met de toestandsvergelijking voor een gekromde kabel.
In de rekstijfheid van de kabel is de invloed van de veer verdisconteerd.



Project: RLL-TLB
Masttype: WA+6_c
Mast: 1078

Tabellen met geleiderbelastingen

In de onderstaande drie tabellen is weergegeven:

- De trekkracht per belastingcombinatie en de bijbehorende zeeg en veerverlenging
- De geleiderbelastingen in het lokale assenstelsel voor het onderste bevestigingspunt
- De maximale waarden voor de reacties onder en boven in het globale assenstelsel
- Kortsluitbelastingen zijn niet weergegeven!

Trekkracht, zeeg en veerverlenging

Geleider	Combinatie	Zeeg [m]	Veer- verlenging [m]	Totale veerverlenging [m]	Trek- kracht initieel [kN]	Trek- kracht [kN]
150ct1f1	SLS 1a	0.62	0.015	0.022	7.0	22.2
	SLS 3	0.39	0.013	0.020	7.3	19.6
	SLS 4	0.13	0.014	0.021	7.0	20.8
	SLS 6	0.24	0.004	0.011	7.0	11.3
	SLS 7	0.08	0.000	0.007	7.0	7.0
	ULS 1a	0.73	0.021	0.028	8.9	28.1
	ULS 3	0.49	0.016	0.023	9.4	23.2
	ULS 4	0.19	0.015	0.022	8.9	21.6
	ULS 6b	0.34	0.006	0.013	8.9	13.5
150ct2f1	SLS 1a	0.63	0.015	0.022	7.0	22.4
	SLS 3	0.40	0.013	0.020	7.3	19.8
	SLS 4	0.13	0.014	0.021	7.0	20.8
	SLS 6	0.24	0.004	0.011	7.0	11.3
	SLS 7	0.08	0.000	0.007	7.0	7.0
	ULS 1a	0.74	0.021	0.028	8.9	28.3
	ULS 3	0.50	0.016	0.023	9.4	23.4
	ULS 4	0.19	0.015	0.022	8.9	21.6
	ULS 6b	0.34	0.007	0.014	8.9	13.7

Controle iteratieproces

Geleider	Iteratie
150ct1f:	OK
150ct1f:	OK
150ct1f:	OK
150ct2f:	OK
150ct2f:	OK
150ct2f:	OK
Fixatie v	(blank)
Fixatie v	(blank)
Fixatie v	(blank)
Fixatie v	(blank)
Fixatie v	(blank)
Fixatie v	(blank)
Fixatie v	(blank)

Project: RLL-TLB
Masttype: WA+6_c
Mast: 1078

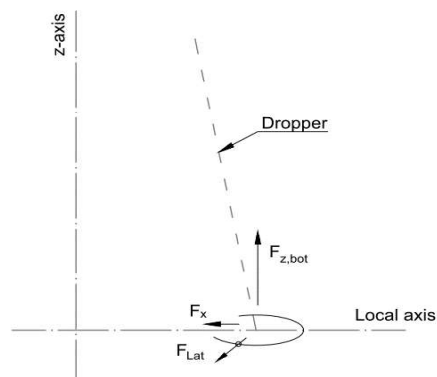
Belastingen in lokale richting geleider

De belastingen op het onderste bevestigingspunt voor het dimensioneren van de ondersteuningsconstructie

De richting van de laterale kracht wordt bepaald door de windrichting en kan in alle richtingen aangrijpen.

De resulterende horizontale kracht kan worden afgeleid uit de vectoriële optelling van de kracht in x-richting en laterale kracht.

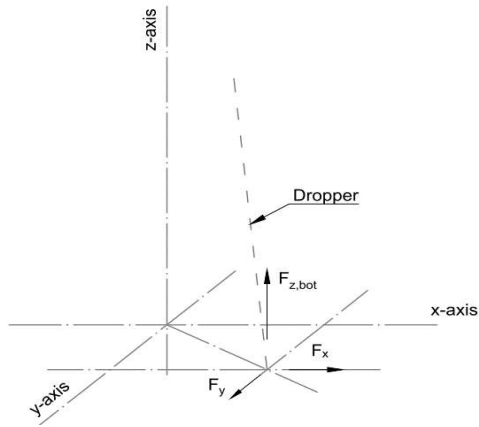
Combinatie1	F _{x,lok,bot} [kN]	F _{lat,bot} [kN]	F _{z,bot} [kN]
SLS 1a	1.4	1.9	-20.2
SLS 3	1.3	0.8	-17.4
SLS 4	1.3	0.4	-18.8
SLS 6	0.7	0.4	-9.3
SLS 7	0.4	0.0	-5.0
ULS 1a	1.8	2.8	-25.8
ULS 3	1.5	1.2	-20.4
ULS 4	1.4	0.6	-19.2
ULS 6b	0.9	0.6	-11.1
SLS 1a	1.4	1.9	-20.4
SLS 3	1.3	0.8	-17.6
SLS 4	1.3	0.4	-18.8
SLS 6	0.7	0.4	-9.3
SLS 7	0.4	0.0	-5.0
ULS 1a	1.8	2.8	-25.9
ULS 3	1.5	1.2	-20.6
ULS 4	1.4	0.6	-19.2
ULS 6b	0.9	0.6	-11.3



Project: RLL-TLB
Masttype: WA+6_c
Mast: 1078

Maximale waarden in globale assenstelsel

De maximale waarden van de verticale kracht en de resulterende horizontale kracht per belastingcombinatie
Zowel voor het bovenste als het onderste bevestigingspunt



Geleider	Combinatie	Fx_top [kN]	Fy_top [kN]	Fz_top [kN]	Fx_bot [kN]	Fy_bot [kN]	Fz_bot [kN]
150ct1f1	SLS 1a	3.7	2.4	24.2	-3.0	0.0	-20.2
	SLS 3	2.1	1.1	21.9	-2.1	0.0	-17.4
	SLS 4	1.3	0.5	22.8	-1.4	0.0	-18.8
	SLS 6	0.7	0.5	13.3	-0.8	0.0	-9.3
	SLS 7	0.4	0.0	9.0	-0.5	0.0	-5.0
	ULS 1a	5.3	3.6	30.5	-4.2	0.0	-25.8
	ULS 3	2.9	1.6	26.0	-2.7	0.0	-20.4
	ULS 4	1.3	0.7	23.9	-1.5	0.0	-19.2
	ULS 6b	1.4	0.7	15.8	-1.4	0.0	-11.1
	ULS 7	0.4	0.0	9.8	-0.5	0.0	-4.4
150ct2f1	SLS 1a	1.0	2.4	24.4	-0.1	0.0	-20.4
	SLS 3	0.0	1.1	22.1	0.0	0.0	-17.6
	SLS 4	0.0	0.5	22.8	0.0	0.0	-18.8
	SLS 6	0.0	0.5	13.3	0.0	0.0	-9.3
	SLS 7	0.0	0.0	9.0	0.0	0.0	-5.0
	ULS 1a	1.9	3.6	30.7	-0.5	0.0	-25.9
	ULS 3	0.2	1.6	26.2	0.0	0.0	-20.6
	ULS 4	0.0	0.7	23.9	0.0	0.0	-19.2
	ULS 6b	0.0	0.7	16.0	0.0	0.0	-11.3
	ULS 7	0.0	0.0	9.8	0.0	0.0	-4.4

Project: RLL-TLB
Masttype: WA+6_c
Mast: 1078

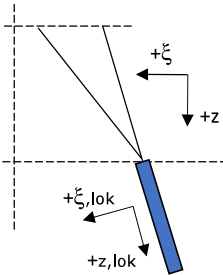
Project: ZW-Oost RLL-TLB
Masttype: WA+0/c
Mast: 1044



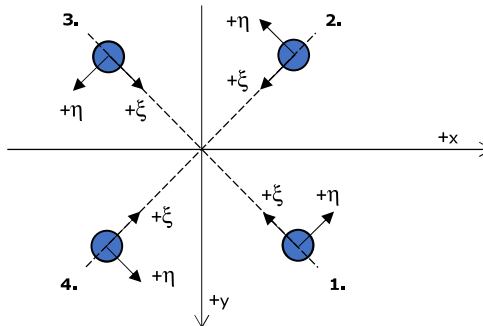
Oplegreacties per randstijl

Auteur: TBR
Versie: 1.4

Betrouwbaarheidsniveau **Nieuwbouw CC2**
Referentieperiode **50 jaar**



Assenstelsels



Maximale drukbelasting

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_90 Ba All Cts	-682	-799	-4257	-82	-1048	-96	-4383
2	SPLS 3_0 Ba All Cts	-442	555	-2816	80	-705	-52	-2903
3	ULS 8 Ba	432	551	-2803	-84	-695	-59	-2887
4	SPLS 3_90 Ah All Cts	693	-811	-4315	83	-1063	-96	-4443

Maximale trekbelasting

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	ULS 8 Ba	270	412	2057	101	482	71	2112
2	SPLS 3_0,9_90 Ah All Cts	573	-654	3636	-58	868	109	3737
3	SPLS 3_0,9_90 Ba All Cts	-563	-643	3572	57	853	107	3671
4	SPLS 3_0,9_0 Ba All Cts	-292	425	2136	-94	507	67	2194

Maximale torsiebelasting (positief)

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_90 Ah Ct1	-274	244	6	366	-21	23	1
2	SPLS 3_0,9_90 Ba Ct2	116	377	-752	349	-184	-18	-774
3	SPLS 3_80 Ba Ct2	-138	-572	2126	307	502	69	2183
4	SPLS 3_0,9_90 Ah Ct1	311	-743	-3039	306	-745	-71	-3128

Maximale torsiebelasting (negatief)

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_0,9_90 Ba Ct1	-295	-734	-2967	-311	-728	-70	-3055
2	SPLS 3_100 Ah Ct2	149	-579	2183	-304	515	71	2242
3	SPLS 3_0,9_90 Ah Ct2	-106	382	-804	-345	-195	-21	-827
4	SPLS 3_90 Ba Ct1	283	235	-46	-366	-34	22	-53

Combinatie Ftrek+Fh

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_0,9_90 Ah All Cts	254	414	2038	113	472	76	2090
2	SPLS 3_0,9_90 Ah All Cts	573	-654	3636	-58	868	109	3737
3	SPLS 3_0,9_90 Ba All Cts	-563	-643	3572	57	853	107	3671
4	SPLS 3_0,9_0 Ba All Cts	-292	425	2136	-94	507	67	2194

Permanente belasting

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SLS 7	-203	-179	-1053	17	-270	-13	-1087
2	SLS 7	59	-32	337	20	64	26	343
3	SLS 7	-60	-33	338	-20	66	25	343
4	SLS 7	204	-179	-1054	-17	-271	-12	-1088

Omhullenden ongeacht stijl

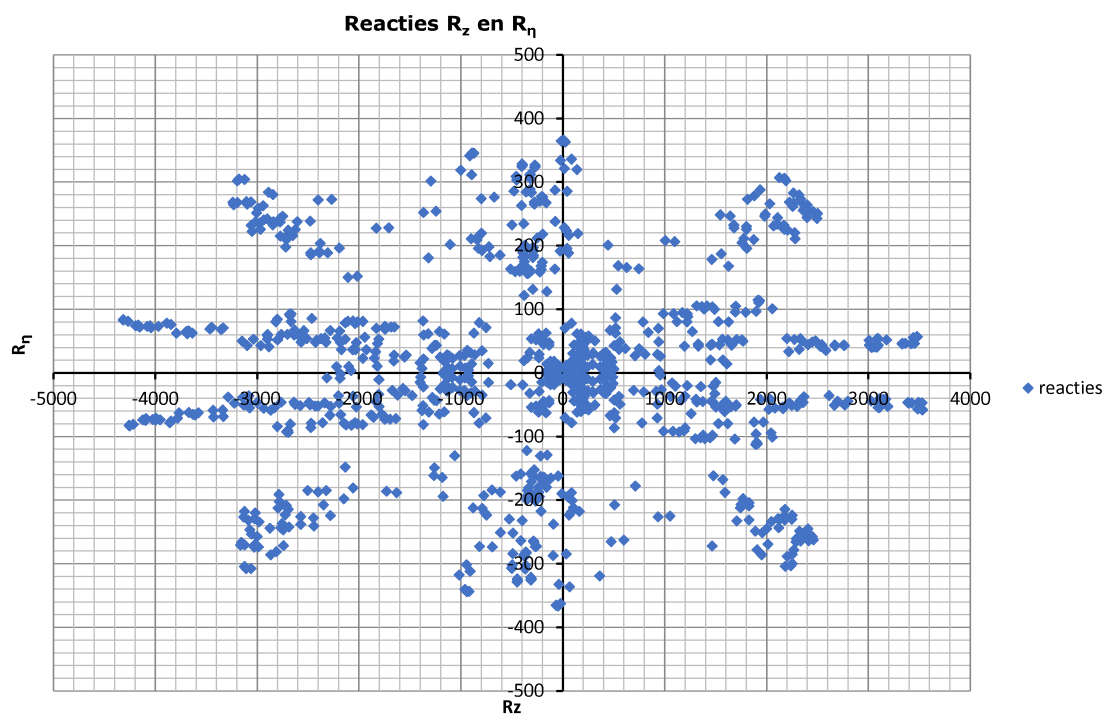
Belasting	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_η [kN]	R_ξ [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
Max. druk	SPLS 3_90 Ah All Cts	693	-811	-4315	83	-1063	-96	-4443
Max. trek	SPLS 3_0,9_90 Ah All Cts	573	-654	3636	-58	868	109	3737
Max. pos. torsie	SPLS 3_90 Ah Ct1	-274	244	6	366	-21	23	1
Max. neg. torsie	SPLS 3_90 Ba Ct1	283	235	-46	-366	-34	22	-53
Comb. trek+torsie	SPLS 3_0,9_90 Ah All Cts	573	-654	3636	-58	868	109	3737

Maximale drukbelasting SLS

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_η [kN]	R_ξ [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	ULS 1a_45	-479	-402	-2336	55	-623	-5	-2418
2	SLS 1a_0	-33	61	-146	20	-67	27	-158
3	ULS 5a Ah 10	10	-7	31	12	-2	11	29
4	ULS 1a_135	489	-416	-2403	-52	-640	-6	-2487

Maximale trekbelasting SLS

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_η [kN]	R_ξ [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	ULS 5a Ah 10	-194	-94	-753	71	-204	1	-780
2	ULS 1a_0,9_135	332	-270	1658	44	425	20	1712
3	ULS 1a_0,9_45	-322	-259	1599	-45	411	19	1651
4	SLS 1a_0	110	-87	-570	-16	-140	-13	-587



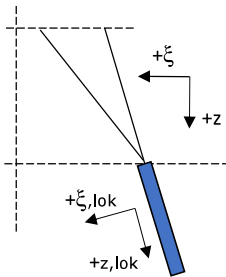
Project: ZW-Oost RLL-TLB
Masttype: WA+6/c
Mast: 1078



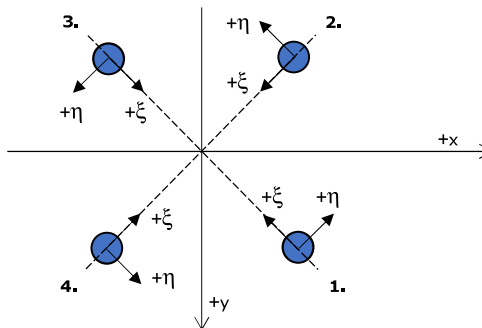
Oplegreacties per randstijl

Auteur: TBR
Versie: 1.4

Betrouwbaarheidsniveau **Nieuwbouw CC2**
Referentieperiode **50 jaar**



Assenstelsels



Maximale drukbelasting

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_η [kN]	R_ξ [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_90 Ba All Cts	-705	-837	-4231	-93	-1091	-46	-4369
2	SPLS 3_0 Ba All Cts	-460	584	-2796	88	-738	-13	-2892
3	ULS 8 Ba	443	575	-2758	-93	-720	-21	-2850
4	SPLS 3_90 Ah All Cts	712	-844	-4267	93	-1101	-46	-4406

Maximale trekbelasting

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_η [kN]	R_ξ [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	ULS 8 Ba	261	411	1944	106	475	47	2001
2	SPLS 3_0,9_90 Ah All Cts	565	-665	3504	-71	870	72	3610
3	SPLS 3_0,9_90 Ba All Cts	-561	-659	3475	70	863	71	3579
4	SPLS 3_0,9_0 Ba All Cts	-289	427	2038	-98	506	41	2099

Maximale torsiebelasting (positief)

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_η [kN]	R_ξ [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_90 Ah Ct1	-257	196	-79	320	-43	22	-87
2	SPLS 3_0,9_90 Ba Ct2	72	360	-767	306	-204	-2	-793
3	SPLS 3_80 Ba Ct2	-164	-542	2053	267	499	53	2113
4	SPLS 3_0,9_90 Ah Ct1	353	-736	-3004	271	-770	-37	-3101

Maximale torsiebelasting (negatief)

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_η [kN]	R_ξ [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_0,9_90 Ba Ct1	-345	-730	-2969	-272	-760	-38	-3064
2	SPLS 3_90 Ah Ct2	177	-555	2132	-268	517	56	2194
3	SPLS 3_0,9_90 Ah Ct2	-68	361	-788	-304	-207	-5	-815
4	SPLS 3_90 Ba Ct1	262	193	-105	-322	-49	20	-114

Combinatie Ftrek+Fh

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_η [kN]	R_ξ [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_0,9_90 Ah All Cts	244	411	1914	117	463	51	1969
2	SPLS 3_0,9_90 Ah All Cts	565	-665	3504	-71	870	72	3610
3	SPLS 3_0,9_90 Ba All Cts	-561	-659	3475	70	863	71	3579
4	SPLS 3_0,9_0 Ba All Cts	-289	427	2038	-98	506	41	2099

Permanente belasting

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_η [kN]	R_ξ [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SLS 7	-212	-190	-1065	16	-284	-2	-1102
2	SLS 7	47	-20	279	19	47	28	281
3	SLS 7	-48	-21	280	-19	48	27	283
4	SLS 7	213	-191	-1067	-15	-286	-1	-1105

Omhullenden ongeacht stijl

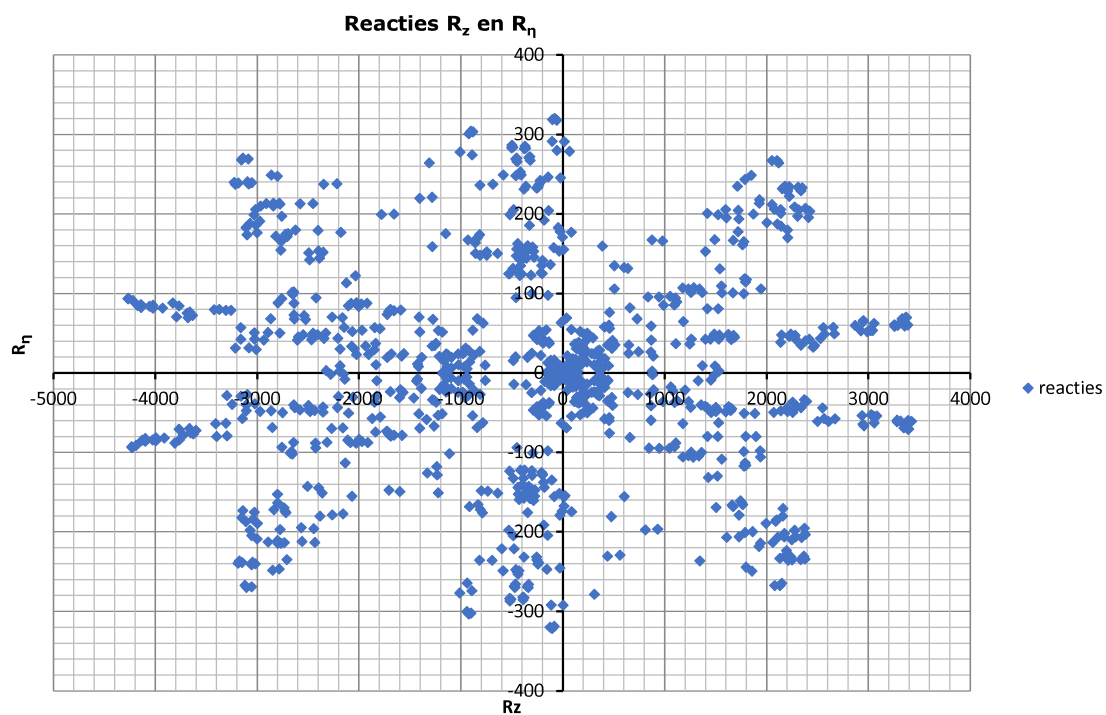
Belasting	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_η [kN]	R_ξ [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
Max. druk	SPLS 3_90 Ah All Cts	712	-844	-4267	93	-1101	-46	-4406
Max. trek	SPLS 3_0,9_90 Ah All Cts	565	-665	3504	-71	870	72	3610
Max. pos. torsie	SPLS 3_90 Ah Ct1	-257	196	-79	320	-43	22	-87
Max. neg. torsie	SPLS 3_90 Ba Ct1	262	193	-105	-322	-49	20	-114
Comb. trek+torsie	SPLS 3_0,9_90 Ah All Cts	565	-665	3504	-71	870	72	3610

Maximale drukbelasting SLS

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_η [kN]	R_ξ [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	ULS 1a_45	-516	-445	-2450	50	-680	21	-2543
2	SLS 1a_0	-59	83	-236	17	-100	37	-254
3	ULS 5a Ah 10	18	10	-11	5	-20	17	-16
4	ULS 1a_135	521	-452	-2481	-49	-688	22	-2574

Maximale trekbelasting SLS

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_η [kN]	R_ξ [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	ULS 5a Ah 10	-198	-110	-782	62	-218	8	-811
2	ULS 1a_0,9_135	340	-281	1654	42	439	5	1711
3	ULS 1a_0,9_45	-336	-276	1628	-42	433	5	1685
4	SLS 1a_0	106	-88	-552	-13	-137	-11	-568



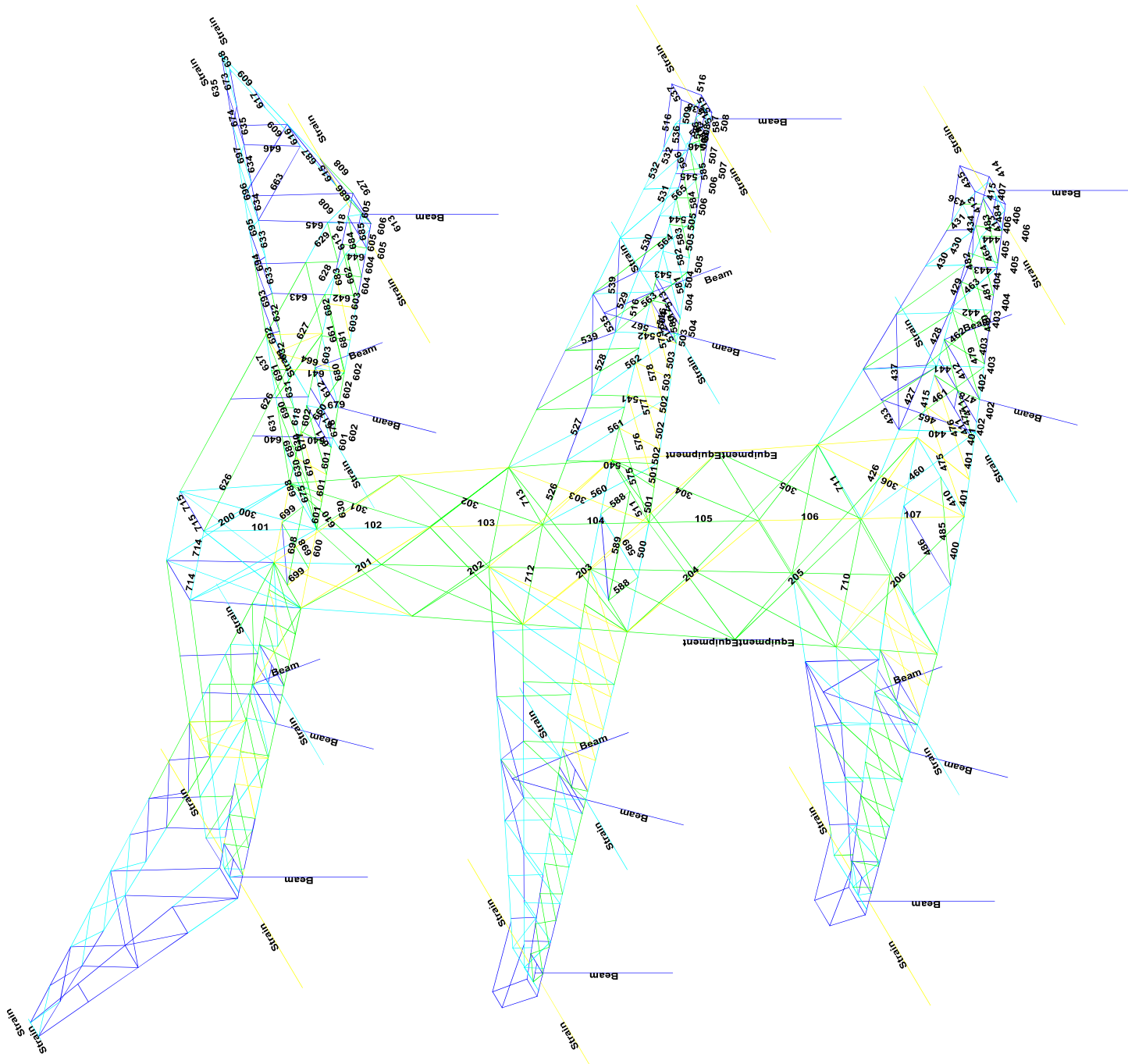
APPENDIX B

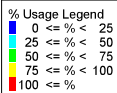
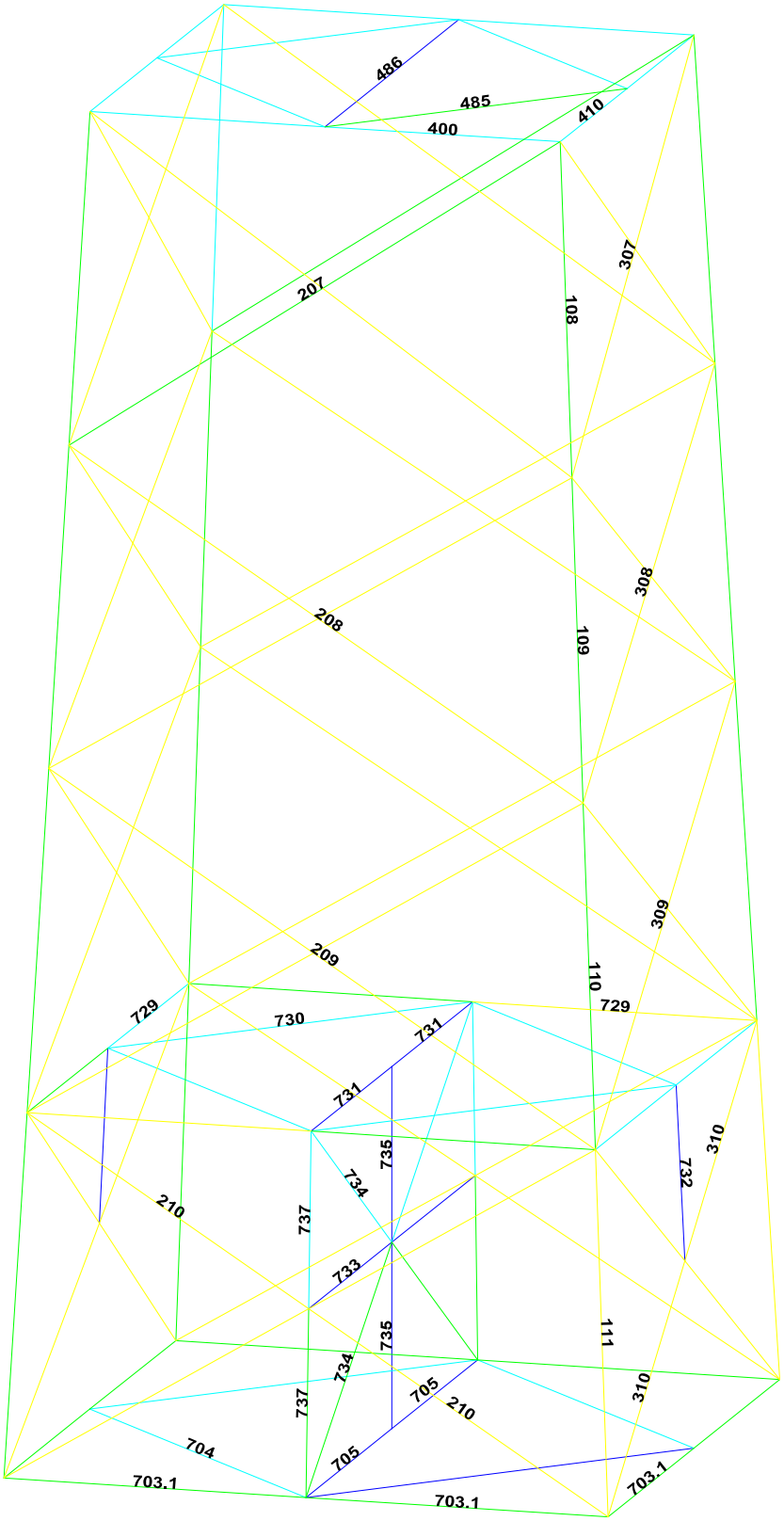
Resultaten PLS-TOWER

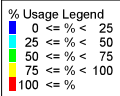
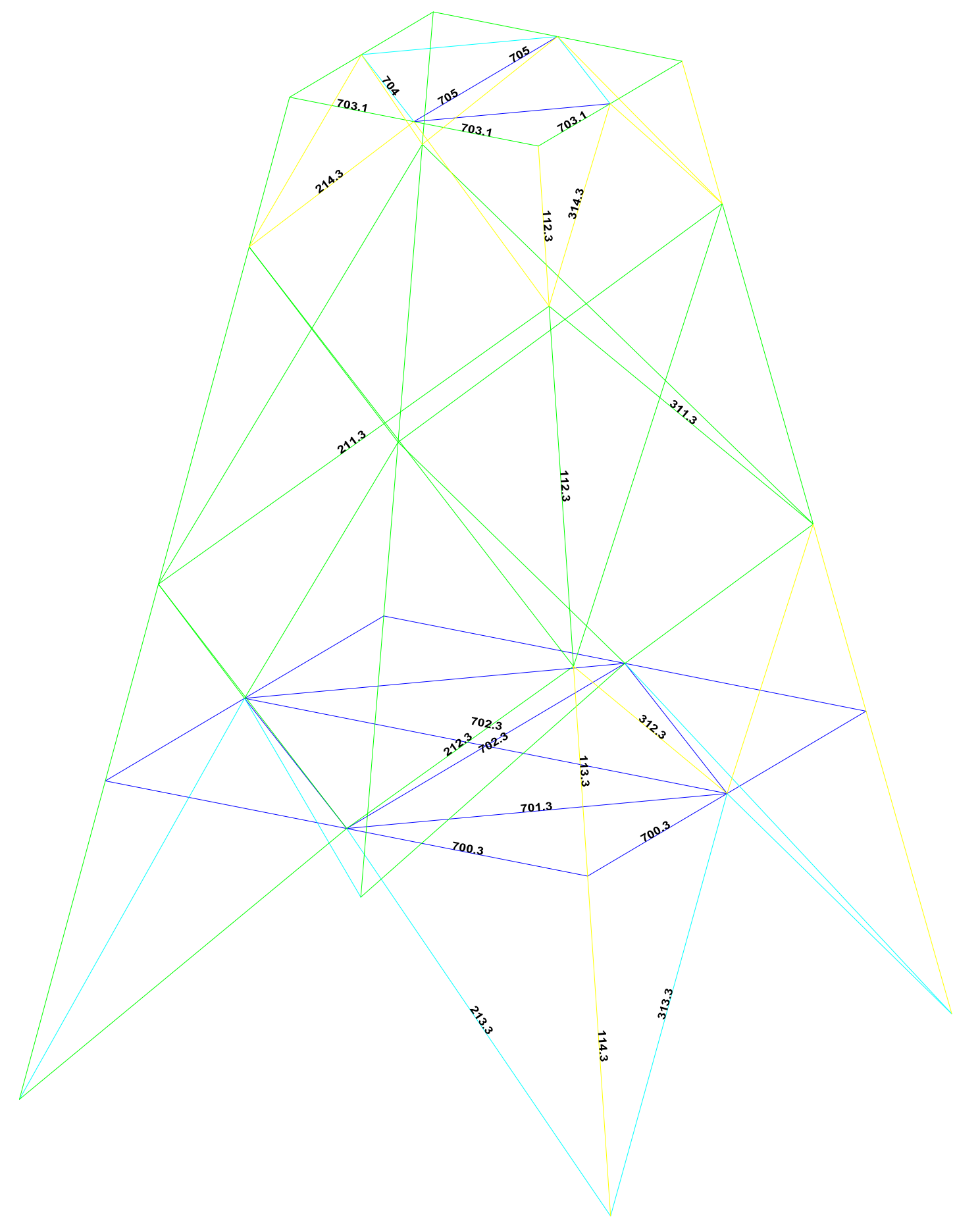
Deze Appendix bevat de resultaten uit PLS-TOWER voor de verschillende masttypen. De samenstelling van de bovenstukken zijn voor alle masttypen gelijk. De resultaten van het bovenstuk zijn dan ook alleen opgenomen van het maatgevende masttype WA+0/c. De resultaten van het onderstuk zijn voor alle masten opgenomen.

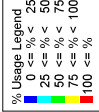
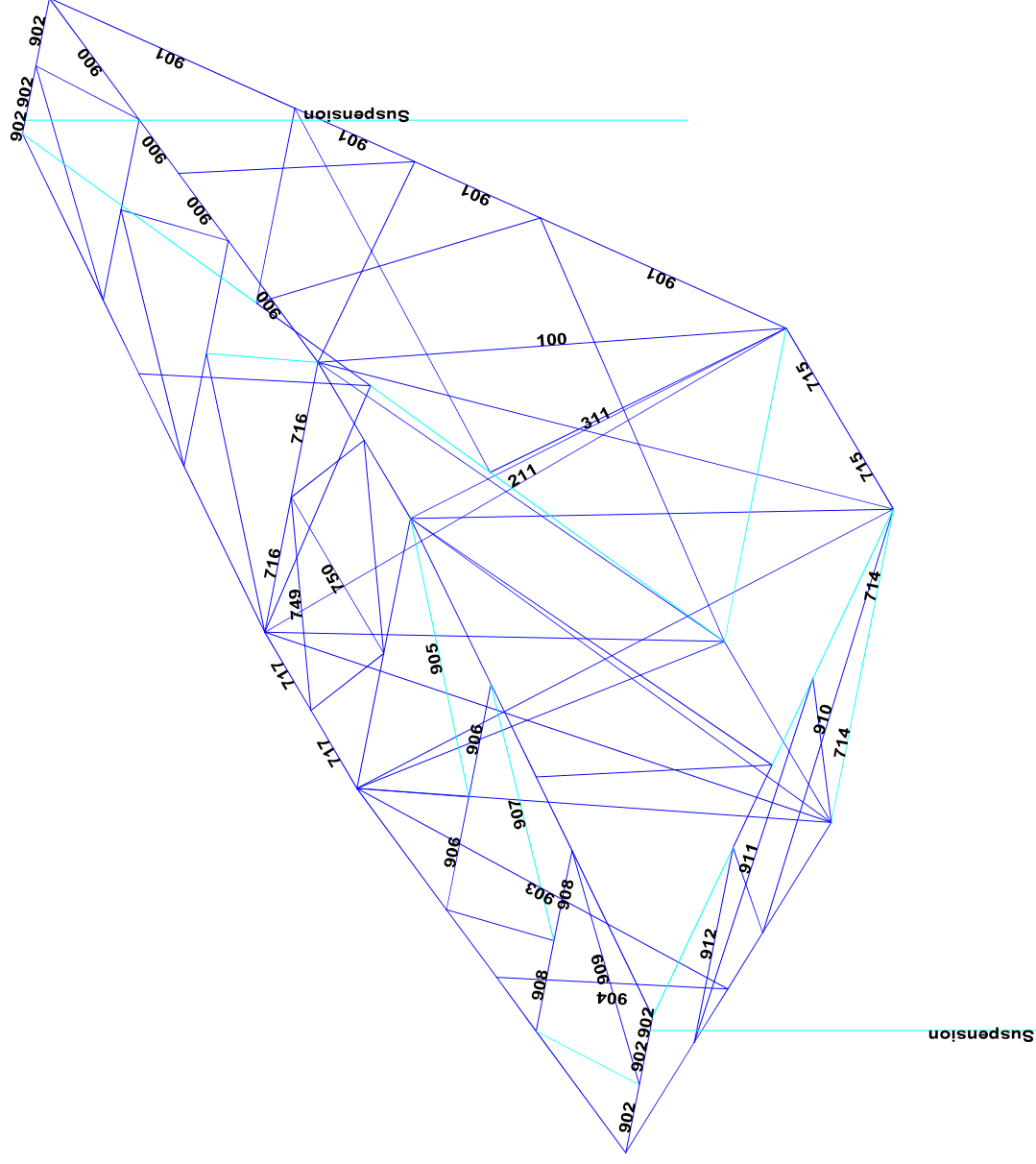
Resultaten opgenomen voor:

- Masttype WA+6/c
- Masttype WA+0/c.

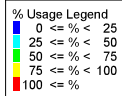
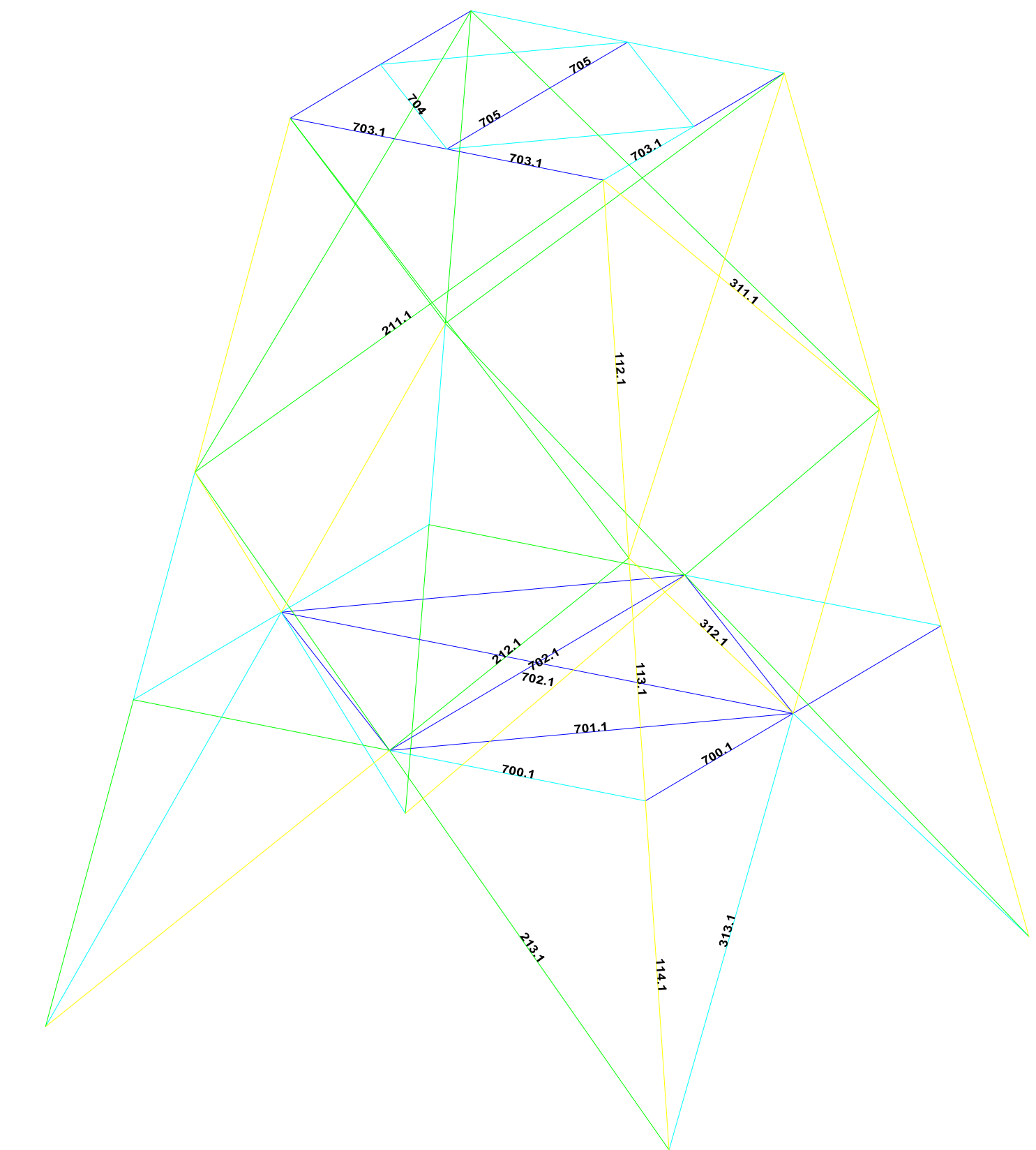








0.5 (m)





Assessment of anode groups - Lower structure

Date 9/24/2021
Author TBR
Version 1.0

RLI-TLB
WA-D/C

Group Label	Description	Type	Env. ID	Steel Qual. (lb/in ²)	#bars L x B	#bars L x T	#bars T x B	C ₁	C ₂	C ₃	C ₄	C ₅	C ₆	Slenderness	Compression Load Case (Compression)	Buckling	Shear (Group) rating (Group)	U.C. (Group) resistance (Comp)	Tension	Lower Case (Compression)	Net Section area (Tens) rating (Group)	U.C. (Group)
1132.1	Main leg	SEA	250x250x24	S355	2492x4-R	2	55	40	80	0.50	0.29	0.29	0.48	61	-4834.2 SPS 3_00 An All Cts	592.11	574.2	10160.6	0.78	4357.9 SPS 3_00 An All Cts	7216.5	9532.7
1133.1	Main leg	SEA	250x250x24	S355	2492x4-R	2	55	40	80	0.50	0.50	0.50	1.48	61	-4834.2 SPS 3_00 An All Cts	590.56	584.5	10160.6	0.78	3973.1 SPS 3_00 An All Cts	8111.5	6.0
1134.1	Diag front face	DFA	150x150x12 (12,0,33)	S355	3492x4-R	2	55	40	80	0.50	0.29	0.29	0.79	118	-4446.4 SPS 3_00 Ba C1	862.7	849.2	1270.1	0.67	576.7 SPS 3_00 Ba C1	1782.0	813.3
1135.1	Diag front face	DFA	130x130x12 (15,0,33)	S355	3492x4-R	2	55	40	80	1.00	0.50	0.50	0.50	142	-4256.5 SPS 3_00 Ba C1	594.5	813.3	1270.1	0.72	431.5 SPS 3_00 Ba C1	1511.6	813.3
1136.1	Diag front face	DFA	130x130x12 (15,0,33)	S355	3492x4-R	2	55	40	80	0.50	0.50	0.50	0.50	178	-4277.5 SPS 3_00 Ba C1	444.4	1355.5	1270.1	0.68	394.5 SPS 3_00 Ba C1	1511.6	1355.5
1137.1	Diag side face	DFA	130x130x12 (15,0,33)	S355	3492x4-R	2	55	40	80	0.50	0.50	0.50	0.50	142	-470.8 SPS 3_00 Ba C1	594.5	813.3	1270.1	0.78	470.8 SPS 3_00 Ba C1	1511.6	813.3
1138.1	Diag side face	DFA	130x130x12 (15,0,33)	S355	3492x4-R	2	55	40	80	0.50	0.50	0.50	0.50	142	-470.8 SPS 3_00 Ba C1	594.5	813.3	1270.1	0.78	470.8 SPS 3_00 Ba C1	1511.6	813.3
1139.1	Diag side face	DFA	130x130x12 (15,0,33)	S355	3492x4-R	2	55	40	80	0.50	0.50	0.50	0.50	142	-470.8 SPS 3_00 Ba C1	594.5	813.3	1270.1	0.78	470.8 SPS 3_00 Ba C1	1511.6	813.3
1140.1	Hor. flange bearing hip structure	EA	100x100x8 (not coupled)	S355	2492x4-R	1	45	35	70	0.50	1.00	1.00	1.00	246	-22.8 U.S 3_00 Ba C1	142.3	188.2	236.2	0.10	3.9 SPS 3_00 Ba C1	259.5	188.2
1141.1	Hor. flange bearing hip structure	EA	100x100x8 (not coupled)	S355	2492x4-R	1	45	35	70	0.50	1.00	1.00	1.00	246	-22.8 U.S 3_00 Ba C1	142.3	188.2	236.2	0.10	3.9 SPS 3_00 Ba C1	259.5	188.2
1142.1	2nd flange bearing	DFA	130x130x12 (15,0,33)	S355	4492x4-R	2	55	40	80	1.00	1.00	1.00	1.00	74	-422.6 U.S 3_00 Ba C1	117.54	1084.4	1093.4	0.39	0.0	551.6	1084.4

Project: ZW-Oost
Mast: H_c

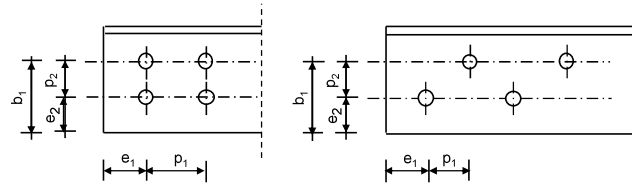
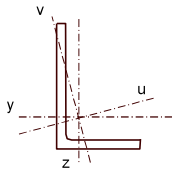


Angle check

NEN-EN1993-1-1 and EN1993-3-1

Datum: 2021-05-11
Auteur: TBR
Versie: 3.0

Member name	Group 108-109	Conclusion
Section	XE A 200x200x24	U.C. (compression) 0.72 < 1,0 OK
		U.C. (tension) 0.48 < 1,0 OK



Steel grade **S355**

Member loads

Compressive force $N_{Ed} =$ **3780 kN**

Tensile force **-3352 kN**

Crossing diagonal loads

Applicable: **No**

Min. tensile force diagonal 2 **1 kN**

Max. comp. force diagonal 1 **1 kN**

Position crossing diagonal y-axis **1.00 m**

Construction loads

Vertical construction load **1.0 kN**

Member angle to horizontal **0 °**

Bending around axis **y-axis**

Geometry

System length y-axis $L_{y,buc} =$ **1.66 m**

System length z-axis $L_{z,buc} =$ **1.66 m**

System length v-axis $L_{v,buc} =$ **1.66 m**

System length x-axis $L_{tk,buc} =$ **1.66 m**

Member type **Leg**

Type bracing **Non staggered**

End conditions

Begin **Continuous**

End **Continuous**

Restraint code TOWER **C4**

Bolted connection

Bolt type **M24**

Bolt class **8.8**

Number of bolts per leg **6** (24 total)

Shearplane through **Thread**

Boltpattern **Zigzag**

Boltpattern (leg-member only) **Staggered**

End distance $e_1 =$ **55 mm** **Ok**

Separation distance // $p_1 =$ **70 mm** **Ok**

Separation distance | $p_2 =$ **100 mm** **Ok**

End distance J $e_2 =$ **50 mm** **Ok**

Double strap or single strap **Double**

Tie plate $b_p =$ **230 mm** **OK**

$t_p =$ **15 mm** **OK**

$e_2 =$ **40 mm** **OK**

A **18118 mm²**

G **144.9 kg/m**

Partial safety factor $\gamma_{f;Q} =$ **1.50**

Material factors $\gamma_{M0} =$ **1.00**

$\gamma_{M1} =$ **1.00**

$\gamma_{M2} =$ **1.25**

Shear strength bolt $F_{v;b;Rd} =$ **135.6 kN**

Slenderness

$\lambda_{max} = L / i :$ **22 -**

Allowed: **120 OK**

Bending due to vertical construction load

$M_{y,Ed} = 1/4 F_{Ed} L_{pr} =$ **0.62 kNm**

U.C. = **0.00 < 1,00 OK**

Results stability

		$\lambda_{eff,rel}$	λ_{eff}	$\lambda_{eff,mod}$	χ_{buc}	η	$N_{b,Rd} = \eta \chi A_f \gamma / \gamma_{M1}$	
$L_{y,buc} =$	1.66 m	0.26	1,00 I	0.26	0.98	1	6299	0.60
$L_{z,buc} =$	1.66 m	0.26	1,00 I	0.26	0.98	1	6299	0.60
$L_{v,buc} =$	1.66 m	0.28	0,10+0,80 I	0.28	0.97	1	6237	0.61
$L_{tk,buc} =$	1.66 m	0.55			0.81	1	5229	0.72

Bolted connection

Compression		F_{Rd} (kN)	U.C.	Tension		F_{Rd} (kN)	U.C.
Cross section angle	$F_{u;Rd} =$	6432	0.59	Net section angle	$F_{u;Rd} =$	6987	0.48
Cross section tie plate	$F_{u;Rd} =$	8094	0.47	Net section tie plate	$F_{u;Rd} =$	6943	0.48
Shear strength	$F_{v;Rd} =$	8675	0.44	Block shear	$F_{u;Rd} =$	10634	0.32
Bearing strength	$F_{b;Rd} =$	11695	0.32	Shear strength	$F_{v;Rd} =$	8675	0.39
Combined effect	$F_{v;Rd} =$	8675	0.44	Bearing strength	$F_{b;Rd} =$	11825	0.28
			elastisch	Combined effect	$F_{v;Rd} =$	8675	0.39 elastisch

Project: ZW-Oost
Mast: H_c

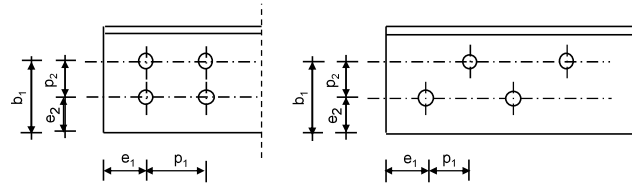
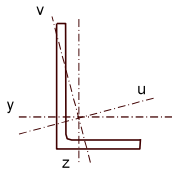


Angle check

NEN-EN1993-1-1 and EN1993-3-1

Datum: 2021-05-10
Auteur: TBR
Versie: 3.0

Member name	Group 110-111	Conclusion
Section	XEa 250x250x24	U.C. (compression) 0.75 < 1,0 OK
		U.C. (tension) 0.61 < 1,0 OK



Steel grade	S355
Member loads	
Compressive force N_{Ed}	4689 kN
Tensile force	-4222 kN

Crossing diagonal loads

Applicable:	No
Min. tensile force diagonal 2	1 kN
Max. comp. force diagonal 1	1 kN
Position crossing diagonal y-axis	1.00 m

Construction loads

Vertical construction load	1.0 kN
Member angle to horizontal	0 °
Bending around axis	y-axis

Geometry

System length y-axis $L_{y,buc}$	1.81 m
System length z-axis $L_{z,buc}$	1.81 m
System length v-axis $L_{v,buc}$	1.81 m
System length x-axis $L_{tk,buc}$	1.81 m
Member type	Leg
Type bracing	Non staggered

End conditions

Begin	Continuous
End	Continuous
Restraint code TOWER	C4

Bolted connection

Bolt type	M24
Bolt class	8.8
Number of bolts per leg	6 (24 total)
Shearplane through	Thread
Boltpattern	Zigzag
Boltpattern (leg-member only)	Staggered

End distance e_1	55 mm	Ok
Separation distance // p_1	70 mm	Ok
Separation distance p_2	100 mm	Ok
End distance e_2	50 mm	Ok
Double strap or single strap	Double	
Tie plate b_p	230 mm	OK
t_p	15 mm	OK
e_2	40 mm	OK

A	23036 mm²
G	184.3 kg/m

Partial safety factor $\gamma_{f;Q}$	1.50
Material factors γ_{M0}	1.00
γ_{M1}	1.00
γ_{M2}	1.25
Shear strength bolt $F_{v;b;Rd}$	135.6 kN

Slenderness $\lambda_{max} = L / i$	19
Allowed:	120 OK

Bending due to vertical construction load

$M_{y,Ed} = 1/4 F_{Ed} L_{pr}$	0.68 kNm
U.C. =	0.00 < 1,00 OK

Results stability

		$\lambda_{eff,rel}$	λ_{eff}	$\lambda_{eff,mod}$	χ_{buc}	η	$N_{b,Rd} = \eta \chi A_f \gamma_{M1}$	
$L_{y,buc} =$	1.81 m	0.23	1,00 I	0.23	0.99	1	8098	0.58
$L_{z,buc} =$	1.81 m	0.23	1,00 I	0.23	0.99	1	8098	0.58
$L_{v,buc} =$	1.81 m	0.25	0,10+0,80 I	0.25	0.98	1	8045	0.58
$L_{tk,buc} =$	1.81 m	0.64			0.76	1	6250	0.75

Bolted connection

Compression		F_{Rd} (kN)	U.C.	Tension		F_{Rd} (kN)	U.C.
Cross section angle	$F_{u;Rd} =$	8178	0.57	Net section angle	$F_{u;Rd} =$	6987	0.60
Cross section tie plate	$F_{u;Rd} =$	8094	0.58	Net section tie plate	$F_{u;Rd} =$	6943	0.61
Shear strength	$F_{v;Rd} =$	8675	0.54	Block shear	$F_{u;Rd} =$	10634	0.40
Bearing strength	$F_{b;Rd} =$	11695	0.40	Shear strength	$F_{v;Rd} =$	8675	0.49
Combined effect	$F_{v;Rd} =$	8675	0.54	Bearing strength	$F_{b;Rd} =$	11825	0.36
			elastisch	Combined effect	$F_{v;Rd} =$	8675	0.49 elastisch

Project: ZW-Oost
Mast: H_c

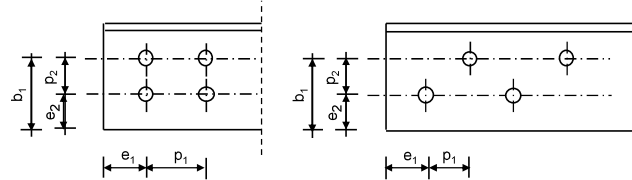
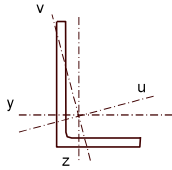


Angle check

NEN-EN1993-1-1 and EN1993-3-1

Datum: 2021-05-10
Auteur: TBR
Versie: 3.0

Member name	Group 112.1-113.1-114.1	Conclusion
Section	XEa 250x250x24	U.C. (compression) 0.78 < 1,0 OK
		U.C. (tension) 0.62 < 1,0 OK



Steel grade **S355**

Member loads

Compressive force $N_{Ed} =$ **4867 kN**

Tensile force **-4327 kN**

Crossing diagonal loads

Applicable: **No**

Min. tensile force diagonal 2 **1 kN**

Max. comp. force diagonal 1 **1 kN**

Position crossing diagonal y-axis **1.00 m**

Construction loads

Vertical construction load **1.0 kN**

Member angle to horizontal **0 °**

Bending around axis **y-axis**

Geometry

System length y-axis $L_{y,buc} =$ **2.00 m**

System length z-axis $L_{z,buc} =$ **2.00 m**

System length v-axis $L_{v,buc} =$ **2.00 m**

System length x-axis $L_{tk,buc} =$ **2.00 m**

Member type **Leg**

Type bracing **Non staggered**

End conditions

Begin **Continuous**

End **Continuous**

Restraint code TOWER **C4**

Bolted connection

Bolt type **M24**

Bolt class **8.8**

Number of bolts per leg **6** (24 total)

Shearplane through **Thread**

Boltpattern **Zigzag**

Boltpattern (leg-member only) **Staggered**

End distance $e_1 =$ **55 mm** **Ok**

Separation distance // $p_1 =$ **70 mm** **Ok**

Separation distance | $p_2 =$ **100 mm** **Ok**

End distance J $e_2 =$ **50 mm** **Ok**

Double strap or single strap **Double**

Tie plate $b_p =$ **230 mm** **OK**

$t_p =$ **15 mm** **OK**

$e_2 =$ **40 mm** **OK**

A **23036 mm²**

G **184.3 kg/m**

Partial safety factor $\gamma_{f;Q} =$ **1.50**

Material factors $\gamma_{M0} =$ **1.00**

$\gamma_{M1} =$ **1.00**

$\gamma_{M2} =$ **1.25**

Shear strength bolt $F_{v;b;Rd} =$ **135.6 kN**

Slenderness $\lambda_{max} = L / i :$ **21 -**

Allowed: **120 OK**

Bending due to vertical construction load

$M_{y,Ed} = 1/4 F_{Ed} L_{pr} =$ **0.75 kNm**

U.C. = **0.00 < 1,00 OK**

Results stability

		$\lambda_{eff,rel}$	λ_{eff}	$\lambda_{eff,mod}$	χ_{buc}	η	$N_{b,Rd} = \eta \chi A_f \gamma / \gamma_{M1}$	
$L_{y,buc} =$	2.00 m	0.25	1,00 I	0.25	0.98	1	8028	0.61
$L_{z,buc} =$	2.00 m	0.25	1,00 I	0.25	0.98	1	8028	0.61
$L_{v,buc} =$	2.00 m	0.27	0,10+0,80 I	0.27	0.97	1	7969	0.61
$L_{tk,buc} =$	2.00 m	0.64			0.76	1	6209	0.78

Bolted connection

Compression		F_{Rd} (kN)	U.C.	Tension		F_{Rd} (kN)	U.C.
Cross section angle	$F_{u;Rd} =$	8178	0.60	Net section angle	$F_{u;Rd} =$	6987	0.62
Cross section tie plate	$F_{u;Rd} =$	8094	0.60	Net section tie plate	$F_{u;Rd} =$	6943	0.62
Shear strength	$F_{v;Rd} =$	8675	0.56	Block shear	$F_{u;Rd} =$	10634	0.41
Bearing strength	$F_{b;Rd} =$	11695	0.42	Shear strength	$F_{v;Rd} =$	8675	0.50
Combined effect	$F_{v;Rd} =$	8675	0.56	Bearing strength	$F_{b;Rd} =$	11825	0.37
			elastisch	Combined effect	$F_{v;Rd} =$	8675	0.50 elastisch

Project: ZW-Oost
Mast: H_c

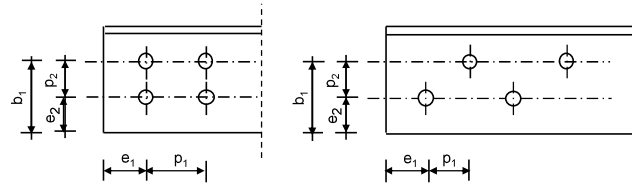
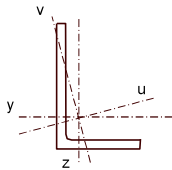


Angle check

NEN-EN1993-1-1 and EN1993-3-1

Datum: 2021-05-10
Auteur: TBR
Versie: 3.0

Member name	Group 112.2-113.2-114.2	Conclusion
Section	XE A 250x250x24	U.C. (compression) 0.83 < 1,0 OK
		U.C. (tension) 0.66 < 1,0 OK



Steel grade **S355**

Member loads

Compressive force $N_{Ed} =$ **5130 kN**
Tensile force **-4595 kN**

Crossing diagonal loads

Applicable: **No**

Min. tensile force diagonal 2 **1 kN**
Max. comp. force diagonal 1 **1 kN**
Position crossing diagonal y-axis **1.00 m**

Construction loads

Vertical construction load **1.0 kN**
Member angle to horizontal **0 °**
Bending around axis **y-axis**

Geometry

System length y-axis $L_{y,buc} =$ **2.08 m**
System length z-axis $L_{z,buc} =$ **2.08 m**
System length v-axis $L_{v,buc} =$ **2.08 m**
System length x-axis $L_{tk,buc} =$ **2.08 m**
Member type **Leg**
Type bracing **Non staggered**

End conditions

Begin **Continuous**
End **Continuous**
Restraint code TOWER **C4**

Bolted connection

Bolt type **M24**
Bolt class **8.8**
Number of bolts per leg **6** (24 total)
Shearplane through **Thread**
Bolt pattern **Zigzag**
Bolt pattern (leg-member only) **Staggered**

End distance $e_1 =$ **55 mm** **Ok**
Separation distance // $p_1 =$ **70 mm** **Ok**
Separation distance | $p_2 =$ **100 mm** **Ok**
End distance $e_2 =$ **50 mm** **Ok**
Double strap or single strap **Double**
Tie plate $b_p =$ **230 mm** **OK**
 $t_p =$ **15 mm** **OK**
 $e_2 =$ **40 mm** **OK**

A **23036 mm²**
G **184.3 kg/m**

Partial safety factor $\gamma_{f,Q} =$ **1.50**
Material factors $\gamma_{M0} =$ **1.00**
 $\gamma_{M1} =$ **1.00**
 $\gamma_{M2} =$ **1.25**

Shear strength bolt $F_{v;b;Rd} =$ **135.6 kN**

Slenderness

$\lambda_{max} = L / i :$ **22 -**
Allowed: **120 OK**

Bending due to vertical construction load

$M_{y,Ed} = 1/4 F_{Ed} L_{pr} =$ **0.78 kNm**
U.C. = **0.00 < 1,00 OK**

Results stability

		$\lambda_{eff,rel}$	λ_{eff}	$\lambda_{eff,mod}$	χ_{buc}	η	$N_{b,Rd} = \eta \chi A_f \gamma_{M1}$	
$L_{y,buc} =$	2.08 m	0.26	1,00 I	0.26	0.98	1	7998	0.64
$L_{z,buc} =$	2.08 m	0.26	1,00 I	0.26	0.98	1	7998	0.64
$L_{v,buc} =$	2.08 m	0.28	0,10+0,80 I	0.28	0.97	1	7937	0.65
$L_{tk,buc} =$	2.08 m	0.65			0.76	1	6194	0.83

Bolted connection

Compression		F_{Rd} (kN)	U.C.	Tension		F_{Rd} (kN)	U.C.
Cross section angle	$F_{u;Rd} =$	8178	0.63	Net section angle	$F_{u;Rd} =$	6987	0.66
Cross section tie plate	$F_{u;Rd} =$	8094	0.63	Net section tie plate	$F_{u;Rd} =$	6943	0.66
Shear strength	$F_{v;Rd} =$	8675	0.59	Block shear	$F_{u;Rd} =$	10634	0.43
Bearing strength	$F_{b;Rd} =$	11695	0.44	Shear strength	$F_{v;Rd} =$	8675	0.53
Combined effect	$F_{v;Rd} =$	8675	0.59	Bearing strength	$F_{b;Rd} =$	11825	0.39
			elastisch	Combined effect	$F_{v;Rd} =$	8675	0.53 elastisch

Project: ZW-Oost
Mast: H_c

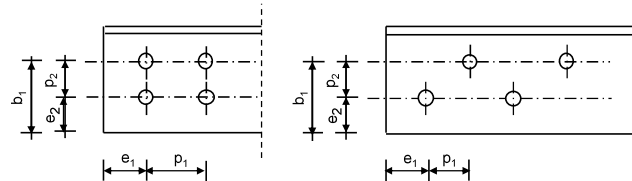
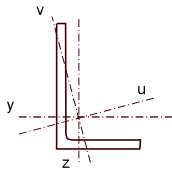


Angle check

NEN-EN1993-1-1 and EN1993-3-1

Datum: 2021-05-10
Auteur: TBR
Versie: 3.0

Member name	Group 112.3-113.3-114.3	Conclusion
Section	XE A 250x250x24	U.C. (compression) 0.84 < 1,0 OK
		U.C. (tension) 0.66 < 1,0 OK



Steel grade **S355**

Member loads

Compressive force $N_{Ed} =$ **5156 kN**

Tensile force **-4605 kN**

Crossing diagonal loads

Applicable: **No**

Min. tensile force diagonal 2 **1 kN**

Max. comp. force diagonal 1 **1 kN**

Position crossing diagonal y-axis **1.00 m**

Construction loads

Vertical construction load **1.0 kN**

Member angle to horizontal **0 °**

Bending around axis **y-axis**

Geometry

System length y-axis $L_{y,buc} =$ **2.34 m**

System length z-axis $L_{z,buc} =$ **2.34 m**

System length v-axis $L_{v,buc} =$ **2.34 m**

System length x-axis $L_{tk,buc} =$ **2.34 m**

Member type **Leg**

Type bracing **Non staggered**

End conditions

Begin **Continuous**

End **Continuous**

Restraint code TOWER **C4**

Bolted connection

Bolt type **M24**

Bolt class **8.8**

Number of bolts per leg **6** (24 total)

Shearplane through **Thread**

Boltpattern **Zigzag**

Boltpattern (leg-member only) **Staggered**

End distance $e_1 =$ **55 mm** **Ok**

Separation distance // $p_1 =$ **70 mm** **Ok**

Separation distance | $p_2 =$ **100 mm** **Ok**

End distance J $e_2 =$ **50 mm** **Ok**

Double strap or single strap **Double**

Tie plate $b_p =$ **230 mm** **OK**

$t_p =$ **15 mm** **OK**

$e_2 =$ **40 mm** **OK**

A **23036 mm²**

G **184.3 kg/m**

Partial safety factor $\gamma_{f;Q} =$ **1.50**

Material factors $\gamma_{M0} =$ **1.00**

$\gamma_{M1} =$ **1.00**

$\gamma_{M2} =$ **1.25**

Shear strength bolt $F_{v;b;Rd} =$ **135.6 kN**

Slenderness

$\lambda_{max} = L / i :$ **24 -**

Allowed: **120 OK**

Bending due to vertical construction load

$M_{y,Ed} = 1/4 F_{Ed} L_{pr} =$ **0.88 kNm**

U.C. = **0.00 < 1,00 OK**

Results stability

		$\lambda_{eff,rel}$	λ_{eff}	$\lambda_{eff,mod}$	χ_{buc}	η	$N_{b,Rd} = \eta \chi A_f \gamma / \gamma_{M1}$	
$L_{y,buc} =$	2.34 m	0.29	1,00 I	0.29	0.97	1	7902	0.65
$L_{z,buc} =$	2.34 m	0.29	1,00 I	0.29	0.97	1	7902	0.65
$L_{v,buc} =$	2.34 m	0.32	0,10+0,80 I	0.32	0.96	1	7831	0.66
$L_{tk,buc} =$	2.34 m	0.65			0.75	1	6155	0.84

Bolted connection

Compression		F_{Rd} (kN)	U.C.	Tension		F_{Rd} (kN)	U.C.
Cross section angle	$F_{u;Rd} =$	8178	0.63	Net section angle	$F_{u;Rd} =$	6987	0.66
Cross section tie plate	$F_{u;Rd} =$	8094	0.64	Net section tie plate	$F_{u;Rd} =$	6943	0.66
Shear strength	$F_{v;Rd} =$	8675	0.59	Block shear	$F_{u;Rd} =$	10634	0.43
Bearing strength	$F_{b;Rd} =$	11695	0.44	Shear strength	$F_{v;Rd} =$	8675	0.53
Combined effect	$F_{v;Rd} =$	8675	0.59	Bearing strength	$F_{b;Rd} =$	11825	0.39
			elastisch	Combined effect	$F_{v;Rd} =$	8675	0.53 elastisch

Project: ZW-oost
Mast: HC+0

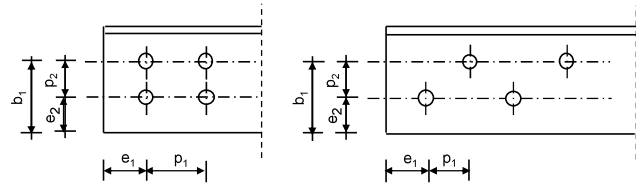
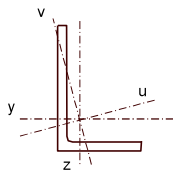


Angle check

NEN-EN1993-1-1 and EN1993-3-1

Datum: 2021-05-17
Auteur: TBR
Versie: 2,9

Member name	Group 310	Conclusion	
Section	vDEA 120x120x12 (20)	U.C. (compression)	0,87 < 1,0 OK
		U.C. (tension)	0,42 < 1,0 OK



Steel grade **S355**

Member loads

Compressive force $N_{Ed} =$ **690 kN**
Tensile force **-690 kN**

Crossing diagonal loads

Applicable: **No**
Min. tensile force diagonal 2 **1 kN**
Max. comp. force diagonal 1 **1 kN**
Position crossing diagonal y-axis **1,00 m**

Construction loads

Vertical construction load **1,0 kN**
Member angle to horizontal **0 °**
Bending around axis **y-axis**

Geometry

System length y-axis $L_{y,buc} =$ **3,50 m**
System length z-axis $L_{z,buc} =$ **3,50 m**
System length v-axis $L_{v,buc} =$ **3,50 m**

Member type **Other**
Type bracing **Non staggered**

End conditions

Begin **Continuous**
End **Continuous**
Restraint code TOWER **C4**

Results stability

		$\lambda_{eff,rel}$	λ_{eff}	χ_{buc}	η	$N_{b,Rd} = \eta \chi A f_y / \gamma_{M1}$	
$L_{y,buc} =$	3,50 m	1,25	1,25	0,41	1	798	0,87
$L_{z,buc} =$	3,50 m	1,07	1,07	0,50	1	982	0,70
$L_{v,buc} =$	3,50 m	1,24	1,24	0,41	1	810	0,85
$L_{tk,buc} =$	3,50 m	0,80		0,66	1	1292	0,53

Aanvullende knikcontrole o.b.v. "standaard" EC-knikcontrole met knikkromme "c" voor staven met twee hoekprofielen

$N_{b,Rd,PLS} = 855 \text{ kN}$
 $N_{b,Rd,EC} = 798 \text{ kN}$

Project: ZW-oost
Mast: HC+0

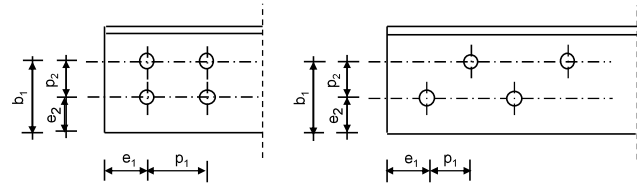
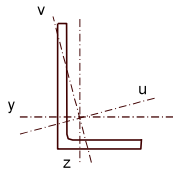


Angle check

NEN-EN1993-1-1 and EN1993-3-1

Datum: 2021-05-17
Auteur: TBR
Versie: 2,9

Member name	Group 311.3	Conclusion	
Section	vDEA 150x150x12 (12)	U.C. (compression)	0,73 < 1,0 OK
		U.C. (tension)	0,31 < 1,0 OK



Steel grade **S355**

Member loads

Compressive force $N_{Ed} =$ **510** kN
Tensile force **-510** kN

Crossing diagonal loads

Applicable: **No**
Min. tensile force diagonal 2 **1** kN
Max. comp. force diagonal 1 **1** kN
Position crossing diagonal y-axis **1,00** m

Construction loads

Vertical construction load **1,0** kN
Member angle to horizontal **0** °
Bending around axis **y-axis**

Geometry

System length y-axis $L_{y,buc} =$ **3,25** m
System length z-axis $L_{z,buc} =$ **6,51** m
System length v-axis $L_{v,buc} =$ **3,25** m

Member type **Other**
Type bracing **Non staggered**

End conditions

Begin **Continuous**
End **Continuous**
Restraint code TOWER **C4**

Aanvullende knikcontrole o.b.v. "standaard" EC-knikcontrole met knikkromme "c" voor staven met twee hoekprofielen

$N_{b,Rd,PLS} = 822 \text{ kN}$
 $N_{b,Rd,EC} = 696 \text{ kN}$

Results stability

		$\lambda_{eff,rel}$	λ_{eff}	$\lambda_{eff,mod}$	χ_{buc}	η	$N_{b,Rd} = \eta \chi A f_y / \gamma_{M1}$	
$L_{y,buc} =$	3,25 m	0,92	0,92	1,05	0,58	1	1447	0,35
$L_{z,buc} =$	6,51 m	1,61	1,61	1,53	0,28	1	696	0,73
$L_{v,buc} =$	3,25 m	0,92	0,92	0,99	0,59	1	1459	0,35
$L_{tk,buc} =$	3,25 m	0,77			0,68	1	1684	0,30

Project: ZW-oost
Mast: HC+0

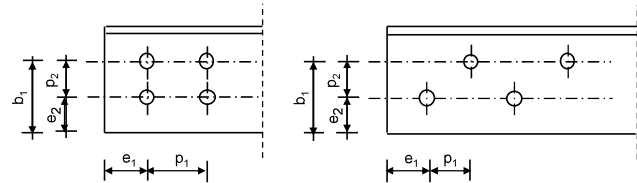
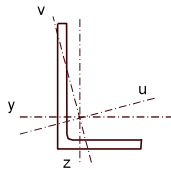


Angle check

NEN-EN1993-1-1 and EN1993-3-1

Datum: 2021-05-17
Auteur: TBR
Versie: 2,9

Member name	Group 213.3	Conclusion
Section	vDEA 160x160x15 (24)	U.C. (compression) 0,81 < 1,0 OK
		U.C. (tension) 0,25 < 1,0 OK



Steel grade **S355**

Member loads

Compressive force $N_{Ed} =$ **420 kN**
Tensile force **-420 kN**

Crossing diagonal loads

Applicable: **No**
Min. tensile force diagonal 2 **1 kN**
Max. comp. force diagonal 1 **1 kN**
Position crossing diagonal y-axis **1,00 m**

Construction loads

Vertical construction load **1,0 kN**
Member angle to horizontal **0 °**
Bending around axis **y-axis**

Geometry

System length y-axis $L_{y,buc} =$ **3,30 m**
System length z-axis $L_{z,buc} =$ **9,90 m**
System length v-axis $L_{v,buc} =$ **3,30 m**

Aanvullende knikcontrole o.b.v. "standaard" EC-knikcontrole met knikkromme "c" voor staven met twee hoekprofielen

$N_{b,Rd,PLS} = 704 \text{ kN}$
 $N_{b,Rd,EC} = 520 \text{ kN}$

Results stability

		$\lambda_{eff,rel}$	λ_{eff}	χ_{buc}	η	$N_{b,Rd} = \eta \chi A f_y / \gamma_{M1}$	
$L_{y,buc} =$	3,30 m	0,88	0,88	0,61	1	2031	0,21
$L_{z,buc} =$	9,90 m	2,27	2,27	0,16	1	520	0,81
$L_{v,buc} =$	3,30 m	0,89	0,89	0,61	1	2010	0,21
$L_{tk,buc} =$	3,30 m	0,66		0,75	1	2484	0,17

APPENDIX C

Knikverkorters

Niet in PLS-TOWER gemodelleerde elementen in de constructie worden aanvullend getoetst. Hieronder vallen de knikverkorters van de randstijl en profielen onderdeel van stabiliteitsverbanden. De staven worden getoetst op:

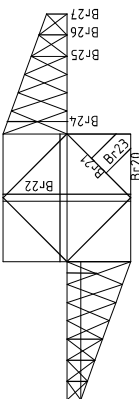
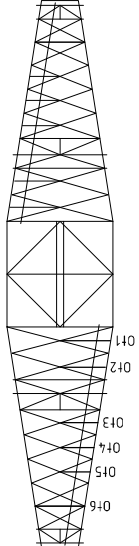
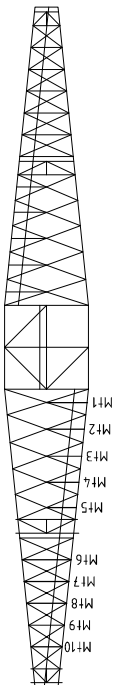
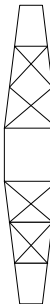
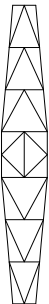
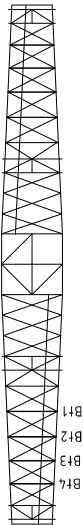
- voldoende trek- of druksterkte als steunegend profiel voor randstijl, 1% van de knikcapaciteit van de randstijl;
- slankheid;
- klimbelasting.

Voor de beloopbaarheid zijn staven in de traverse aanwezig. Deze zijn niet constructief (voorzien van slobgaten) en worden enkel getoetst op de klimbelasting van 1,0 kN. Zie hoofdstuk 4.2.5 en 5.7.2. van het uitgangspuntenrapport.

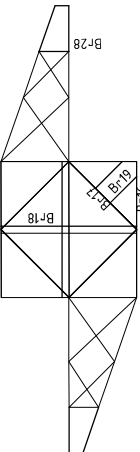
De knikverkorters van het bovenstuk zijn voor alle masttypen in de groep van wisselmasten gelijk. De mate van belasting is niet afhankelijk van de masthoogte. Om deze reden worden alléén voor masttype WA+0/c de knikverkorters van het bovenstuk en het onderstuk getoetst. Voor type WA+6/c masttypen worden alleen de knikverkorters van het onderstuk getoetst.

Profielen uit horizontaalverbanden van het onderstuk zijn in PLS-TOWER aanwezig maar worden in deze Appendix aanvullend getoetst op buiging. Profielafmeting en boutverbinding uit PLS-TOWER is leidend.

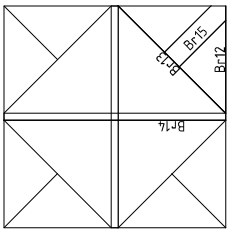
Overzicht knikverkorters – WA+0/c



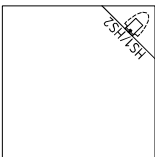
Tussenschot +19,4m



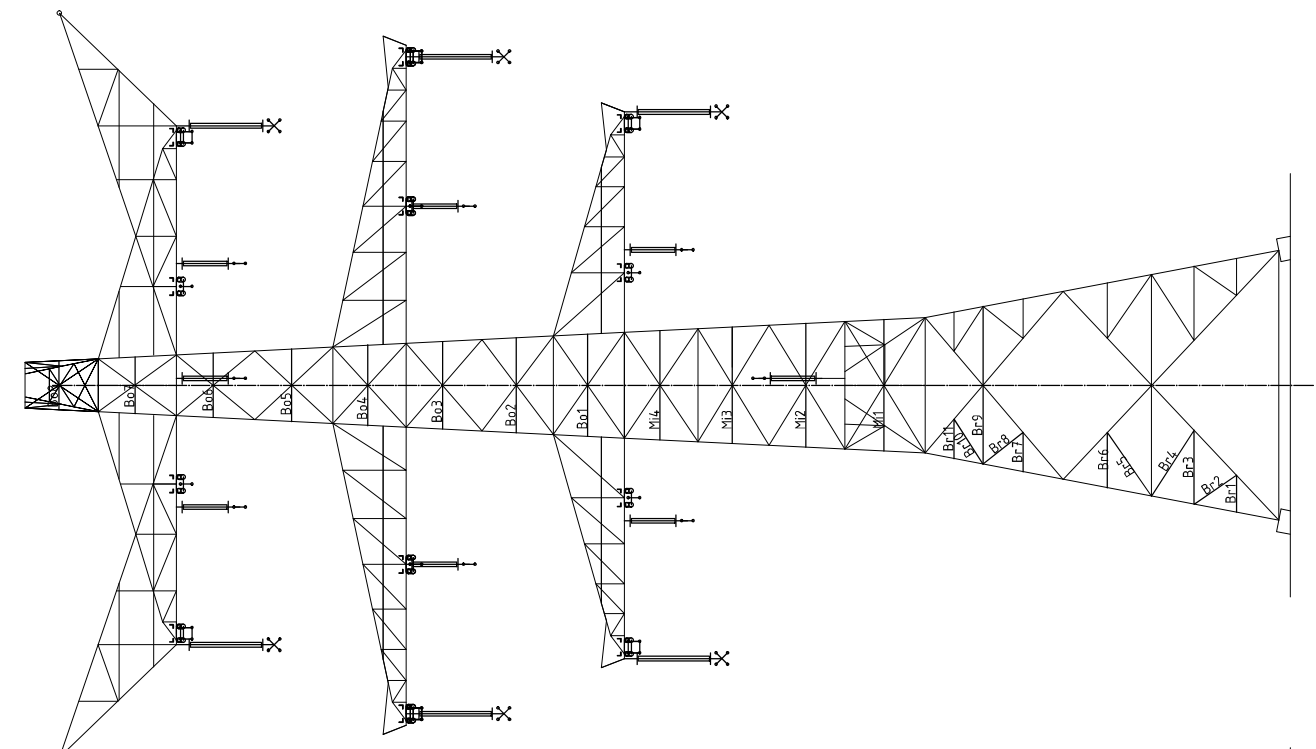
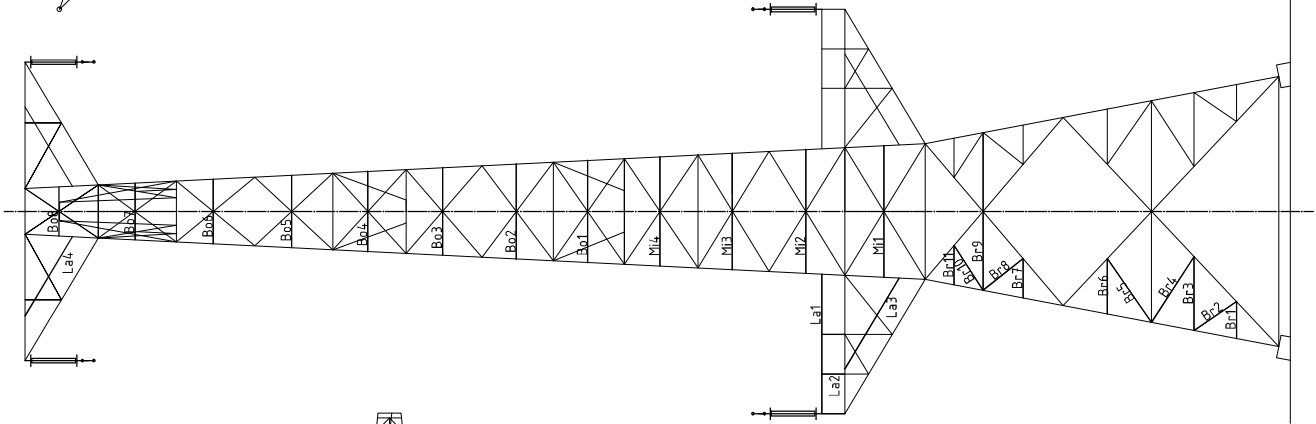
Tussenschot +15,9m



Tussenschot +6,04m



Standaard frame





Redundant members

RLI-TLB
WA+0/c

Date: 2021/09/24
Author: TBR
Version: 1.9

Posnr.	Section	Schematization	Profile	Steel	Quality	Bolt	Quality	Length (m)	Angle (°)	Slender ness	Normal Force (kN)	Moment (kNm)	Buckling Cap. (kN)	Shear Cap. (kN)	Bearing Cap. (kN)	Net Section Cap. (kN)	Moment Cap. (kNm)	Highest U.C.	Max. usage	Notes
Br1	Broekstuk	Enkele staaf	L70x6	S355J0	M20	8.8	8.8	1.62	0	118	62.1	0.61	85.4	94.1	71.3	112.9	1.99	0.87	Bearing	
Br2	Broekstuk	Enkele staaf	L80x6	S355J0	M20	8.8	8.8	2.24	55	142	62.1	0.00	77.3	94.1	71.3	136.4	2.68	0.87	Bearing	
Br3	Broekstuk	Enkele staaf	L90x8	S355J0	M20	8.8	8.8	3.23	0	183	62.1	1.21	80.6	94.1	95.0	213.2	4.34	0.77	Buckling	
Br4	Broekstuk	Enkele staaf	L90x8	S355J0	M20	8.8	8.8	3.41	33	194	62.1	0.00	74.2	94.1	95.0	213.2	4.34	0.84	Buckling	
Br5	Broekstuk	Enkele staaf	L90x8	S355J0	M20	8.8	8.8	3.40	33	193	62.1	0.00	74.5	94.1	95.0	213.2	4.34	0.83	Buckling	
Br6	Broekstuk	Enkele staaf	L80x6	S355J0	M20	8.8	8.8	2.50	0	159	62.1	0.94	66.6	94.1	71.3	136.4	2.68	0.93	Buckling	
Br7	Broekstuk	Enkele staaf	L70x6	S355J0	M20	8.8	8.8	1.72	0	125	62.1	0.64	79.3	94.1	71.3	112.9	1.99	0.87	Bearing	
Br8	Broekstuk	Enkele staaf	L80x6	S355J0	M20	8.8	8.8	2.23	51	141	62.1	0.00	78.0	94.1	71.3	136.4	2.68	0.87	Bearing	
Br9	Broekstuk	Enkele staaf	L90x8	S355J0	M20	8.8	8.8	3.43	0	195	62.1	1.29	73.5	94.1	95.0	213.2	4.34	0.84	Buckling	
Br10	Broekstuk	Enkele staaf	L80x6	S355J0	M20	8.8	8.8	2.32	33	148	62.1	0.00	73.6	94.1	71.3	136.4	2.68	0.87	Bearing	
Br11	Broekstuk	Enkele staaf	L70x6	S355J0	M20	8.8	8.8	1.17	0	86	62.1	0.44	119.0	94.1	71.3	112.9	1.99	0.87	Bearing	
Br12	Tussenschot +6.04m	Enkele staaf	L100x8	S355J0	M16	8.8	8.8	4.83	0	245	0.0	1.81	57.4	60.3	69.7	257.2	5.49	0.34	Bending	
Br13	Tussenschot +6.04m	Knikstreun op 0,5l	L100x8	S355J0	M16	8.8	8.8	6.83	0	222	0.0	2.56	56.8	60.3	69.7	257.2	7.19	0.36	Bending	
Br14	Tussenschot +6.04m	Kruisende staaf halverwege	L100x8	S355J0	M16	8.8	8.8	9.65	0	245	0.0	1.81	57.4	60.3	69.7	257.2	7.19	0.25	Bending	
Br15	Tussenschot +6.04m	Enkele staaf	L70x6	S355J0	M16	8.8	8.8	3.41	0	249	0.0	1.28	29.4	60.3	52.3	122.3	1.99	0.67	Bending	
Br16	Tussenschot +15.9m	Knikstreun op 0,5l	L130x12	S355J0	M16	8.8	8.8	2.94	0	74	0.0	1.10	380.6	60.3	104.5	620.9	17.91	0.06	Bending	
Br17	Tussenschot +15.9m	Enkele staaf	L90x8	S355J0	M16	8.8	8.8	4.17	0	237	0.0	1.56	54.4	60.3	69.7	225.8	4.34	0.37	Bending	
Br18	Tussenschot +15.9m	Kruisende staaf halverwege	L100x10	S355J0	M16	8.8	8.8	5.91	0	151	0.0	1.11	146.4	60.3	87.1	321.4	8.75	0.13	Bending	
Br19	Tussenschot +15.9m	Kruisende staaf halverwege	L50x5	S355J0	M16	8.8	8.8	2.09	0	107	0.0	0.39	56.0	60.3	41.3	43.1	1.08	0.36	Bending	
M1	Middenstuk1	Enkele staaf	L80x8	S355J0	M20	8.8	8.8	2.87	0	184	62.5	1.07	71.0	94.1	95.0	181.9	3.33	0.88	Buckling	
M2	Middenstuk1	Enkele staaf	L80x8	S355J0	M20	8.8	8.8	2.70	0	173	62.5	1.01	77.6	94.1	95.0	181.9	3.33	0.80	Buckling	
M3	Middenstuk2	Enkele staaf	L80x6	S355J0	M20	8.8	8.8	2.53	0	161	52.2	0.95	65.3	94.1	71.3	136.4	2.68	0.80	Buckling	
M4	Middenstuk2	Enkele staaf	L70x6	S355J0	M20	8.8	8.8	2.22	0	151	52.2	0.89	71.4	94.1	71.3	136.4	2.68	0.73	Bearing	
Bo1	Bovenstuk1	Enkele staaf	L70x6	S355J0	M16	8.8	8.8	2.22	0	162	28.6	0.83	56.3	60.3	52.3	122.3	1.99	0.55	Bearing	
Bo2	Bovenstuk1	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M16	8.8	8.8	2.07	0	151	28.6	0.78	62.0	60.3	52.3	122.3	1.99	0.55	Bearing	
Bo3	Bovenstuk1	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M16	8.8	8.8	1.90	0	163	28.6	0.71	47.5	60.3	52.3	98.8	1.4	0.60	Buckling	
Bo4	Bovenstuk2	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	8.8	1.74	0	179	13.6	0.65	28.8	60.3	41.3	43.1	0.8	0.83	Bending	
Bo5	Bovenstuk2	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	8.8	1.58	0	162	13.6	0.59	33.3	60.3	41.3	43.1	0.8	0.75	Bending	
Bo6	Bovenstuk2	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	8.8	1.41	0	144	13.6	0.53	39.0	60.3	41.3	43.1	0.8	0.67	Bending	
Bo7	Bovenstuk2	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	8.8	1.24	0	127	13.6	0.46	46.0	60.3	41.3	43.1	0.8	0.59	Bending	
Bo8	Bovenstuk2	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	8.8	1.10	0	113	7.4	0.41	52.9	60.3	41.3	43.1	0.8	0.53	Bending	
O1	Ondertaverse	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M16	8.8	8.8	2.19	0	187	13.2	0.82	38.9	60.3	52.3	98.8	1.4	0.60	Bending	
O2	Ondertaverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	8.8	1.97	0	203	13.2	0.74	24.0	60.3	41.3	43.1	0.8	0.94	Bending	
O3	Ondertaverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	8.8	1.61	0	166	13.2	0.60	32.0	60.3	41.3	43.1	0.8	0.77	Bending	
O4	Ondertaverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	8.8	1.47	0	151	13.2	0.55	36.7	60.3	41.3	43.1	0.8	0.70	Bending	
O5	Ondertaverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	8.8	1.31	0	135	13.2	0.49	42.6	60.3	41.3	43.1	0.8	0.63	Bending	
O6	Ondertaverse	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M16	8.8	8.8	2.16	0	185	13.2	0.81	39.5	60.3	52.3	98.8	1.4	0.60	Bending	
M1	Middentraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	8.8	1.78	0	182	20.3	0.67	28.0	60.3	41.3	43.1	0.8	0.85	Bending	
M2	Middentraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	8.8	1.65	0	169	20.3	0.62	31.3	60.3	41.3	43.1	0.8	0.79	Bending	
M3	Middentraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	8.8	1.53	0	157	20.3	0.57	34.8	60.3	41.3	43.1	0.8	0.73	Bending	
M4	Middentraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	8.8	1.41	0	145	20.3	0.53	38.7	60.3	41.3	43.1	0.8	0.67	Bending	
M5	Middentraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	8.8	1.29	0	133	20.3	0.48	43.5	60.3	41.3	43.1	0.8	0.62	Bending	
M6	Middentraverse	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M16	8.8	8.8	2.14	0	183	20.3	0.80	40.3	60.3	52.3	98.8	1.4	0.59	Bending	
M7	Middentraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	8.8	1.94	0	199	20.3	0.73	24.5	60.3	41.3	43.1	0.8	0.93	Bending	
M8	Middentraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	8.8	1.75	0	179	20.3	0.66	28.7	60.3	41.3	43.1	0.8	0.84	Bending	
M9	Middentraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	8.8	1.55	0	160	20.3	0.58	34.0	60.3	41.3	43.1	0.8	0.74	Bending	
M10	Middentraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	8.8	1.36	0	140	20.3	0.51	40.7	60.3	41.3	43.1	0.8	0.65	Bending	



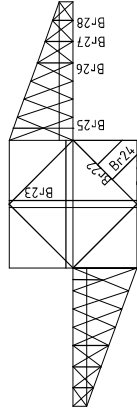
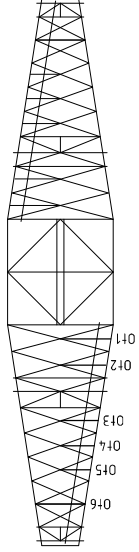
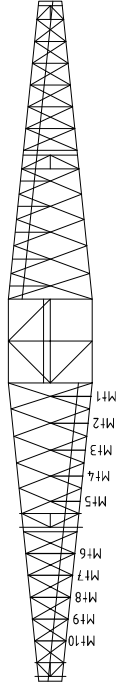
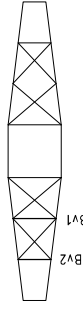
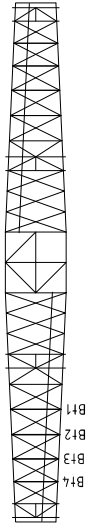
Redundant members

Date: 2021/09/24
Author: TBR
Version: 1.9

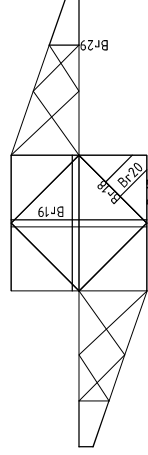
RLL-TLB
WA+0/c

Posnr.	Section	Schematization	Profile	Steel Quality	Bolt Quality	Length (m)	Angle (°)	Slender ness	Normal Force (kN)	Moment (kNm)	Buckling Cap. (kN)	Shear Cap. Bolt (kN)	Bearing Cap. (kN)	Net Section Cap. (kN)	Moment Cap. (kNm)	Highest U.C.	Max. usage	Notes
Bt1	Boven traverse	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M16	8,8	2,19	0	188	0,0	0,82	38,7	60,3	52,3	98,8	1,4	0,61 Bending	
Bt2	Boven traverse	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M16	8,8	2,09	0	179	0,0	0,78	41,5	60,3	52,3	98,8	1,4	0,58 Bending	
Bt3	Boven traverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8,8	2,00	0	205	0,0	0,75	23,4	60,3	41,3	43,1	0,8	0,96 Bending	
Bt4	Boven traverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8,8	1,91	0	196	0,0	0,72	25,1	60,3	41,3	43,1	0,8	0,91 Bending	
Bv1	Boven traverse	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M16	8,8	1,87	0	160	0,0	0,70	48,7	60,3	52,3	98,8	1,4	0,53 Bending	
Bv2	Boven traverse	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M16	8,8	1,44	0	123	0,0	0,54	68,7	60,3	52,3	98,8	1,4	0,46 Bending	
HS1	High Step	Enkele staaf	L80x6	S355J0	M20	8,8	3,25	0	207	0,0	1,22	45,2	94,1	71,3	136,4	2,7	0,48 Bending	
HS2	High Step	Enkele staaf	L70x6	S355J0	M16	8,8	2,80	0	205	0,0	1,05	45,0	60,3	61,0	143,4	2,2	0,48 Bending	
Bt20	Tussenschot +19,4m	Kniksteun op 0,5L	L100x8	S355J0	M24	8,8	2,78	0	141	0,0	1,04	129,6	135,6	120,6	232,1	5,5	0,20 Bending	
Bt21	Tussenschot +19,4m	Enkele staaf	L100x8	S355J0	M20	8,8	2,93	0	143	0,0	1,47	91,0	94,1	95,0	213,2	8,8	0,12 Bending	
Bt22	Tussenschot +19,4m	Kruisende staaf Halverwege	L100x10	S355J0	M24	8,8	3,56	0	142	0,0	1,04	158,9	135,6	150,8	290,1	8,8	0,62 Bending	
Bt23	Tussenschot +19,4m	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8,8	1,29	0	133	0,0	0,48	43,6	60,3	41,3	43,1	0,8	0,71 Bending	
Bt24	Dwanstraverse	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M16	8,8	2,58	0	221	0,0	0,97	30,2	60,3	52,3	98,8	1,4	0,75 Bending	
Bt25	Dwanstraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8,8	1,56	0	160	0,0	0,59	33,8	60,3	41,3	43,1	0,8	0,58 Bending	
Bt26	Dwanstraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8,8	1,22	0	125	0,0	0,46	46,7	60,3	41,3	43,1	0,8	0,43 Bending	
Bt27	Dwanstraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8,8	0,89	0	91	0,0	0,33	66,1	60,3	41,3	43,1	0,8	0,43 Bending	
Bt28	Dwanstraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8,8	0,71	0	73	0,0	0,27	79,8	60,3	41,3	43,1	0,8	0,34 Bending	
Lai-Lat4	Dwanstraverse	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M16	8,8	2,85	0	244	0,0	1,07	25,8	60,3	52,3	98,8	1,4	0,79 Bending	

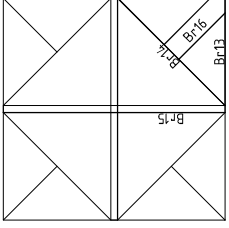
Overzicht knikverkorters – WA+6/c



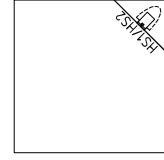
Tussenschot +25,4m



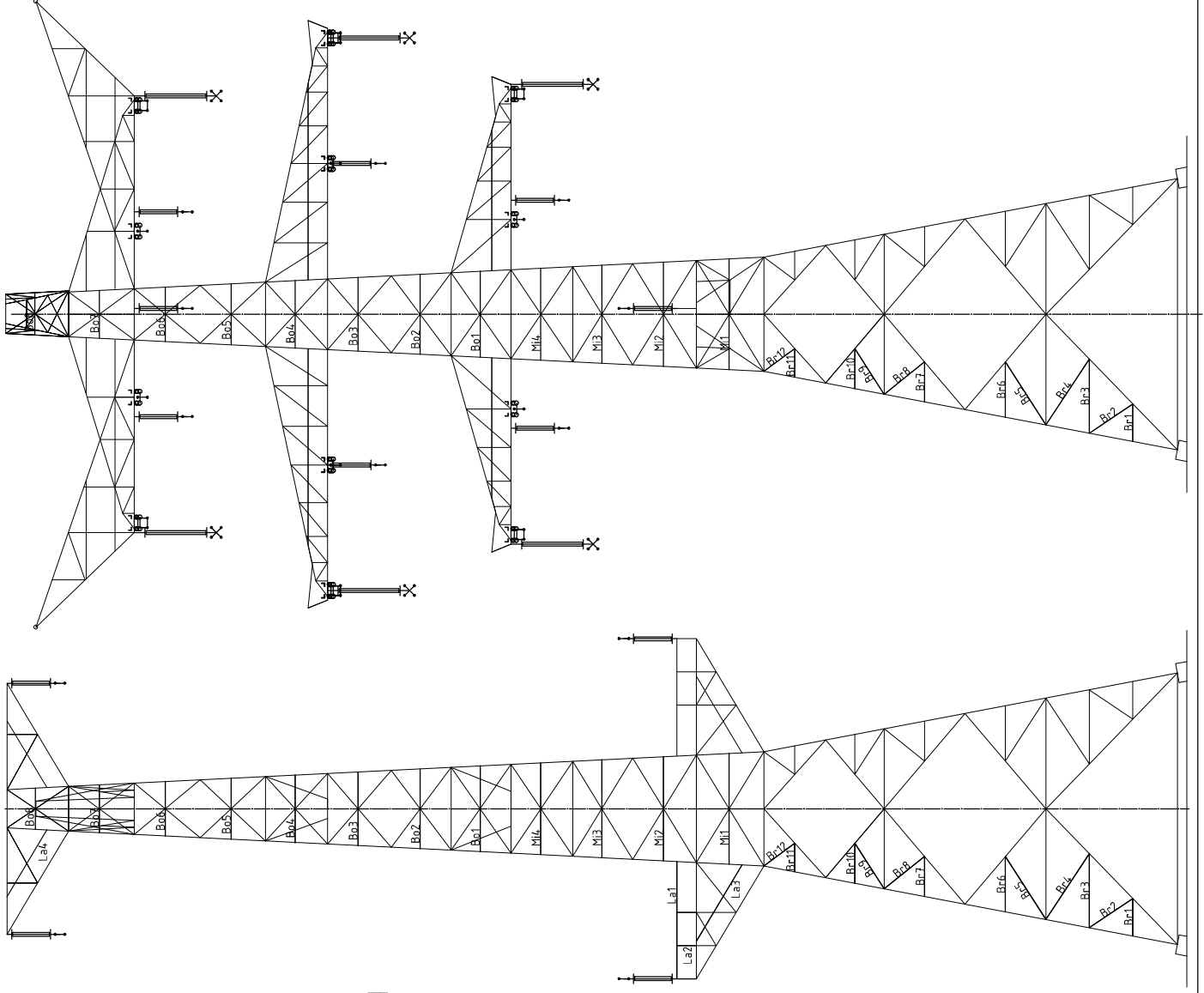
Tussenschot +21,9m



Tussenschot +6,8m



Standaard frame





Redundant members

RLI-TLB
WA+6/c

Date: 2021/09/22
Author: TBR
Version: 1.9

Posnr.	Section	Schematization	Profile	Steel Quality	Bolt Quality	Length (m)	Angle (°)	Slenderness	Normal Force (kN)	Moment (kNm)	Buckling Cap. (kN)	Shear Cap. Bolt (kN)	Bearing Cap. (kN)	Net Section Cap. (kN)	Moment Cap. (kNm)	Highest U.C.	Max. usage	Notes
Br1	Broekstuk	Enkele staaf	L70x6	S355J0	M20	8,8	1,94	0	141	61,5	0,73	67,8	94,1	71,3	112,9	1,99	0,91	Buckling
Br2	Broekstuk	Enkele staaf	L80x8	S355J0	M20	8,8	2,71	55	174	61,5	0,00	77,0	94,1	95,0	181,9	3,33	0,80	Buckling
Br3	Broekstuk	Enkele staaf	L90x9	S355J0	M20	8,8	3,83	0	218	61,5	1,44	69,0	94,1	106,9	239,9	4,73	0,89	Buckling
Br4	Broekstuk	Enkele staaf	L100x10	S355J0	M20	8,8	4,08	33	209	61,5	0,00	91,4	94,1	118,8	305,8	6,49	0,67	Buckling
Br5	Broekstuk	Enkele staaf	L90x9	S355J0	M20	8,8	3,88	33	221	61,5	0,00	67,6	94,1	106,9	239,9	4,73	0,91	Buckling
Br6	Broekstuk	Enkele staaf	L80x8	S355J0	M20	8,8	2,86	0	183	61,5	1,07	71,2	94,1	95,0	181,9	3,33	0,86	Buckling
Br7	Broekstuk	Enkele staaf	L80x6	S355J0	M20	8,8	2,07	0	132	61,5	0,78	85,6	94,1	71,3	136,4	2,68	0,86	Bearing
Br8	Broekstuk	Enkele staaf	L80x8	S355J0	M20	8,8	2,68	51	172	61,5	0,00	78,3	94,1	95,0	181,9	3,33	0,79	Buckling
Br9	Broekstuk	Enkele staaf	L80x8	S355J0	M20	8,8	2,80	0	180	61,5	1,05	73,4	94,1	95,0	181,9	3,33	0,84	Buckling
Br10	Broekstuk	Enkele staaf	L70x7	S355J0	M20	8,8	2,07	33	152	61,5	0,00	71,3	94,1	83,2	131,7	2,23	0,86	Buckling
Br11	Broekstuk	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M20	8,8	1,48	0	127	61,5	0,56	66,4	94,1	64,7	65,9	1,40	0,95	Bearing
Br12	Broekstuk	Enkele staaf	L70x6	S355J0	M20	8,8	1,98	0	144	61,5	0,74	66,0	94,1	71,3	112,9	1,99	0,93	Buckling
Br13	Tussenschot +6,8 m	Enkele staaf	L120x10	S355J0	M24	8,8	4,83	0	203	0,0	1,81	115,2	135,6	150,8	368,5	9,77	0,19	Bending
Br14	Tussenschot +6,8 m	Kniksteun op 0,5L	L110x10	S355J0	M24	8,8	6,83	0	203	0,0	2,56	87,6	135,6	150,8	329,3	10,69	0,24	Bending
Br15	Tussenschot +6,8 m	Kruisende staaf halverwege	L120x10	S355J0	M24	8,8	9,65	0	203	0,0	1,81	115,2	135,6	150,8	368,5	12,83	0,14	Bending
Br16	Tussenschot +6,8 m	Enkele staaf	L70x6	S355J0	M20	8,8	3,30	0	241	0,0	1,24	31,0	94,1	71,3	112,9	1,99	0,65	Bending
Br17	Tussenschot +21,9 m	Enkele staaf	L130x12	S355J0	M24	8,8	2,95	0	116	0,0	1,11	321,0	135,6	180,9	583,3	13,42	0,09	Bending
Br18	Tussenschot +21,9 m	Kniksteun op 0,5L	L90x8	S355J0	M20	8,8	4,17	0	152	0,0	1,56	84,6	94,1	95,0	213,2	5,70	0,27	Bending
Br19	Tussenschot +21,9 m	Kruisende staaf halverwege	L100x10	S355J0	M24	8,8	5,90	0	151	0,0	1,11	146,7	135,6	150,8	290,1	8,75	0,13	Bending
Br20	Tussenschot +21,9 m	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8,8	2,09	0	215	0,0	0,78	21,9	60,3	41,3	43,1	0,81	1,00	Bending
Br21	Tussenschot +25,4 m	Enkele staaf	L100x8	S355J0	M24	8,8	2,78	0	141	0,0	1,04	129,6	135,6	120,6	232,1	5,5	0,20	Bending
Br22	Tussenschot +25,4 m	Kniksteun op 0,5L	L90x8	S355J0	M20	8,8	3,93	0	143	0,0	1,47	91,0	94,1	95,0	213,2	5,7	0,26	Bending
Br23	Tussenschot +25,4 m	Kruisende staaf halverwege	L100x10	S355J0	M24	8,8	5,56	0	142	0,0	1,04	158,9	135,6	150,8	290,1	8,8	0,12	Bending
Br24	Tussenschot +25,4 m	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8,8	1,29	0	133	0,0	0,48	43,6	60,3	41,3	43,1	0,8	0,62	Bending
Br25	Middenstuk1	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M16	8,8	2,58	0	221	0,0	0,97	30,2	60,3	52,3	98,8	1,4	0,71	Bending
Br26	Middenstuk1	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8,8	1,56	0	160	0,0	0,59	33,8	60,3	41,3	43,1	0,8	0,75	Bending
Br27	Middenstuk1	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8,8	1,22	0	125	0,0	0,46	46,7	60,3	41,3	43,1	0,8	0,58	Bending
Br28	Middenstuk1	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8,8	0,89	0	91	0,0	0,33	66,1	60,3	41,3	43,1	0,8	0,43	Bending
Br29	Middenstuk1	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8,8	0,89	0	91	0,0	0,00	66,1	60,3	41,3	43,1	0,8	0,00	Bending

APPENDIX D

Blokdeuvels

De belastingen op de fundatie uit Appendix A ontleend aan de berekening in PLS TOWER zijn uitgangspunt voor de berekening van de ingestorte rand met blokdeuvels. De belastingen in de richting van de randstijl zijn van toepassing. In de tabellen is dit opgenomen in de laatste kolom $R_{z,lok}$. De controles zijn uitgevoerd met een spreadsheet. Vanwege de helling van de drukdiagonaal wordt per krachtsrichting bepaald hoeveel deuvels effectief zijn.

Voor de berekening van de blokdeuvels zijn beide masttypen samengevoegd, reacties op fundatie bij masttype WA+0/c zijn het hoogste.

Masttype WA+0/c

Belasting	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_η [kN]	R_ξ [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
Max. druk	SPLS 3_90 Ah All Cts	692	-807	-4327	82	-1060	-103	-4454
Max. trek	SPLS 3_0.9_90 Ah All Cts	574	-659	3650	-60	872	108	3751
Max. pos. torsie	SPLS 3_90 Ah Ct1	-274	241	-4	364	-23	22	-10
Max. neg. torsie	SPLS 3_90 Ba Ct1	282	232	-54	-363	-35	21	-61
Comb. trek+torsie	SPLS 3_0.9_90 Ah All Cts	574	-659	3650	-60	872	108	3751

Masttype WA+6/c

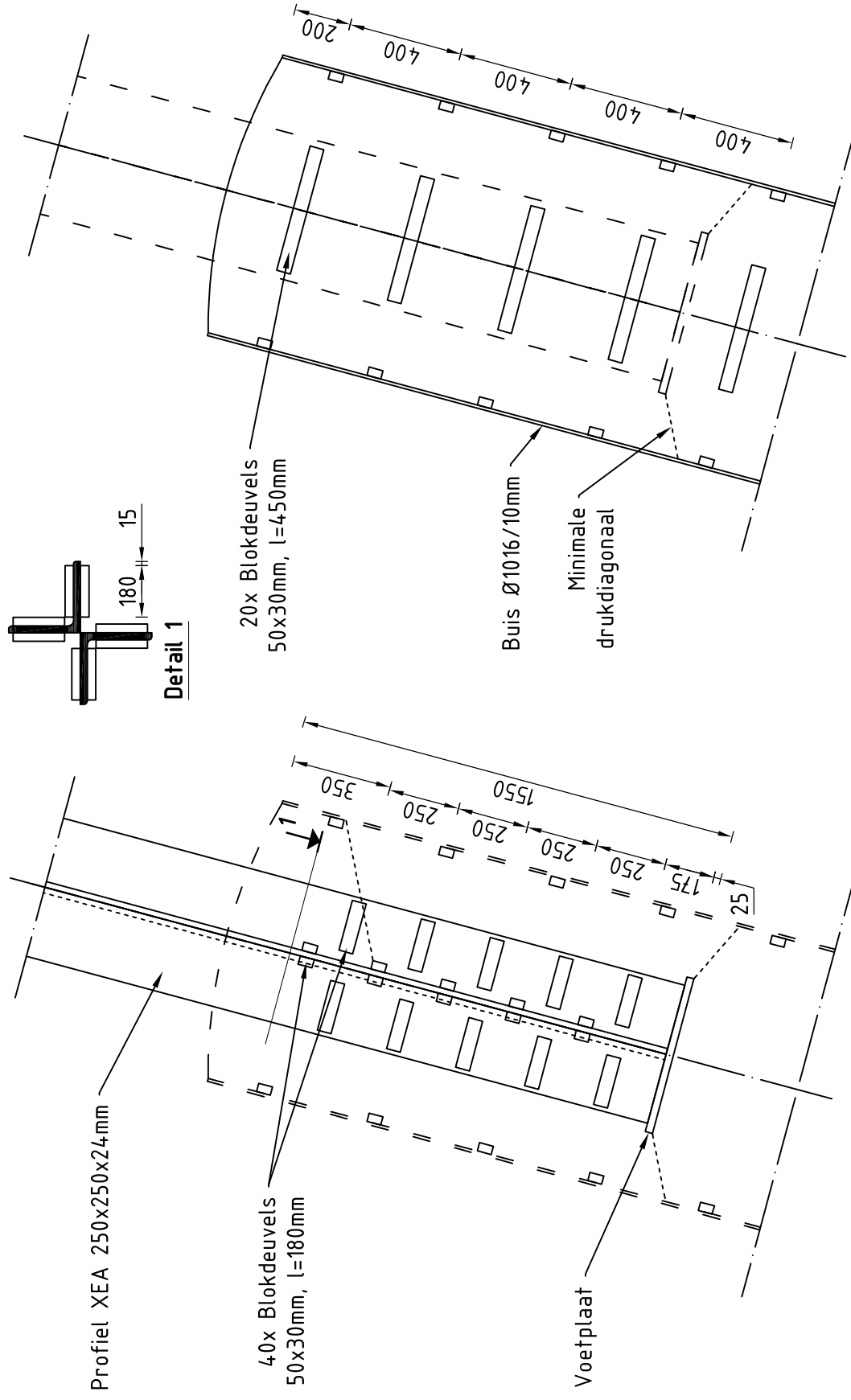
Belasting	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_η [kN]	R_ξ [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
Max. druk	SPLS 3_90 Ah All Cts	709	-837	-4256	91	-1094	-50	-4394
Max. trek	SPLS 3_0.9_90 Ah All Cts	563	-665	3493	-72	868	71	3599
Max. pos. torsie	SPLS 3_90 Ah Ct1	-255	193	-80	317	-44	23	-89
Max. neg. torsie	SPLS 3_90 Ba Ct1	265	185	-130	-318	-56	21	-141
Comb. trek+torsie	SPLS 3_0.9_90 Ah All Cts	563	-665	3493	-72	868	71	3599

Er wordt voor gekozen om de blokdeuvels universeel uit te werken op basis van het profiel van de randstijl, dit betreft een XEA250x250x24-profiel en komt overeen met de volgende masttypen:

- Masttype HA+0/c, HA+0/ci, HA+3/c, HA+3/ca en HA+6/c;
- Masttype HB+0/c en HB+6/c;
- Masttype HC+0/c;
- Masttype WA+0/c en WA+6/c;
- Masttype WB+0/c;
- Masttype EA-3/co.

De blokdeuvels worden getoetst op de maatgevende belasting van bovenstaande masttypen. De belasting is opgenomen in Appendix A van het betreffende masttype, masttype HC+0/c is maatgevend. De optredende belastingen van masttype HC+0/c zijn 5503kN (druk) en -4739kN (trek), deze worden ruim naar boven afgerond op **5600kN** (druk) en **-4800kN** (trek). Met deze belastingen worden alle masttypen geborgd en hebben eventuele kleine aanpassingen geen invloed op deze uitwerking.

Principe blokdeuvels – combi-hoek-, combi-wissel en combi-eindmasten



Algemene opmerkingen

- Aarding niet aangegeven
- Spiraalwapening niet aangegeven

Project: RLL-TBG
Mast: HA-B-C/c & WA-B/c & EA-co

Shear blocks

NEN-EN 1993-1-1 en NEN-EN 1994-1-1

Datum: 2021-07-09
Auteur: TBR
Versie: 1.5

Load			Results		
Compression	$F_{Ed,c}$	5600 kN	Compression	U.C.	0.87 < 1,00 OK
Tension	$F_{Ed,t}$	4800 kN	Tension	U.C.	0.78 < 1,00 OK

Main leg

Profile	XEA 250x250x24	
Type	Double (XEA)	
Steel material	S355	
Cross section	A_{eff}	22934 mm ²
Axial capacity	N_{pl}	8142 kN
Width	b	500 mm
Thickness	t	24 mm
Length in concrete		1550 mm

Shear blocks main leg

Sides		2
Width	b	50 mm
Thickness	h	30 mm
Length - outside	L_{out}	180 mm
Length - inside	L_{in}	180 mm
Eccentricity	e	15 mm
Welds	a	5 mm
c.t.c. separation	s	250 mm
Number for compr.	n_c	16 -
Number for tension	n_t	16 -

Foot plate

Thickness	t	25 mm
Ext. length	m	30 mm
Welds	a	5 mm

Pile

Name	Buispaal	
Diameter		1016 mm
Thickness		10 mm
Cross section		31604 mm ²
Steel material		S355
Capacity		11220 kN
Concrete strength		C30/37

Shear blocks pile

Width	b	50 mm
Thickness	h	30 mm
Length	L	450 mm
Welds	a	5 mm
c.t.c. separation	s	400 mm
Number for compr.	n_c	16 -
Number for tension	n_t	16 -
Blocks per row	n_{bl}	4 -
Effectivity of total	C_{red}	100% -

Design value concrete strength

Material factor	γ_c	1.5
Add. mat. factor	γ_m	1.33 -
f_{cd}		15.0 N/mm ²

Steel tower stub

Yield strength	f_{yd}	355 N/mm ²
Tensile strength	f_{ud}	490 N/mm ²

Capacity shear blocks main leg

$A_{f1} = A_{f1,out} + A_{f1,in} =$	10800 mm ²
$A_{f2} = A_{f2,out} + A_{f2,in} =$	31807.5 mm ²
Slope	1: 5
$C_A = \sqrt{A_{f2}/A_{f1}} =$	1.72
$f_{jd} = C_A \times f_{cd} =$	25.8 N/mm ²
$F_{Rd,c} = n_c \times A_{f1} \times f_{jd} =$	4459 kN
$F_{Rd,t} = n_t \times A_{f2} \times f_{jd} =$	4459 kN

Capacity foot plate

$k_d =$	1.73 -
$f_{jd} = C_A \times f_{cd} =$	26.0 N/mm ²
$c = t \sqrt{f_{yd} / 3 f_{jd}} =$	53 mm
$m^* = \min(c, m) =$	30 mm
Type foot plate	Extending
Effective for	Compr. and tension
$A_{p,c} =$	86534 mm ²
$F_{Rd,c} = A_{p,druk} \times f_{jd} =$	2254 kN
$A_{p,t} =$	63600 mm ²
$F_{Rd,t} = A_{p,t} \times f_{jd} =$	1657 kN

Capacities

$F_{rd,c,plate} =$	2254 kN
$F_{rd,blocks,c} =$	4459 kN
$F_{rd,c} = F_{rd,blok} + F_{rd,footplate} =$	6713 kN
U.C. compression	0.83 < 1,00 OK
Welds foot plate (see next page)	2454 kN
$F_{rd,t} = \min. (welds / foot plate) =$	1657 kN
$F_{rd,blocks,t} =$	4459 kN
$F_{rd,t} = F_{rd,blok} + F_{rd,footplate} =$	6116 kN
U.C. tension	0.78 < 1,00 OK
U.C. welds	0.47 < 1,00 OK

Capacity shear blocks pile

$A_{f1} =$	13500 mm ²
$A_{f2} =$	53076 mm ²
$C_A = \sqrt{A_{f2}/A_{f1}} =$	1.98 -
$f_{jd} = k_d \times f_{cd} =$	29.8 N/mm ²
$F_{Rd,c} = n_c \times A_{f1} \times f_{jd} \times C_{red} =$	6440 kN
U.C. compression	0.87 < 1,00 OK
$F_{Rd,t} = n_t \times A_{f2} \times f_{jd} \times C_{red} =$	6440 kN
U.C. tension	0.75 < 1,00 OK
U.C. welds	0.45 < 1,00 OK

"Splitting" of pile

Spread of forces	$\alpha =$	45 °
Length force flow		1052 mm
Splitting force		2281 kN/m
Yield strength wall	$f_{yd} =$	355 N/mm ²
Capacity tubular pile		7100 kN/m
U.C.		0.32 < 1,00 OK

Project: RLL-TBG
Mast: HA-B-C/c & WA-B/c & EA-co

Welds of shear blocks of main leg

Out-of-plane loading

Plate

t = 50 mm
Grade S355
 $f_{yd} = 355 \text{ N/mm}^2$
 $f_u = 490 \text{ N/mm}^2$

Member forces

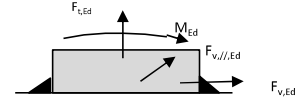
Factor 1.2
 $F_{t,Ed} = 0 \text{ kN}$
 $F_{v,Ed} = F_{rd,c} / n = 334 \text{ kN}$
 $F_{v//,Ed} = 0 \text{ kN}$
 $M_{Ed} = 1/2 b / h \times F_{v,Ed} = 5.02 \text{ kNm}$

Check

$\sigma_{vw,Ed} = 203 \text{ N/mm}^2 \leq$
 $\sigma_1 = 102 \text{ N/mm}^2 \leq$

Welds

a = 5 mm
l = 360 mm
 $\beta_w = 0.9 -$
 $\gamma_{M2} = 1.25 -$



Stress components

$\sigma_1 = \tau_1 = F_{t,Ed} \sqrt{2} / 4al = 0 \text{ N/mm}^2$
 $\sigma_1 = \tau_1 = F_{v,Ed} \sqrt{2} / 4al = 66 \text{ N/mm}^2$
 $b^* = b + 2/3av^2 = 66 \text{ N/mm}^2$
 $\sigma_1 = \tau_1 = 0.706M_{Ed} / al b^* = 54.7 \text{ mm}$
 $\tau_{//} = F_{v//,Ed} / 2al = 36 \text{ N/mm}^2$
 $\sigma_{vw,Ed} = \sqrt{(\sigma_1^2 + 3\tau_1^2 + 3\tau_{//}^2)} = 0 \text{ N/mm}^2$
 $\sigma_{vw,Ed} = 203 \text{ N/mm}^2$

$f_u / \beta_w \gamma_{M2} = 436 \text{ N/mm}^2$ U.C. = **0.47 OK**
 $0.9f_u / \gamma_{M2} = 353 \text{ N/mm}^2$ U.C. = **0.29 OK**

Welds of shear blocks of pile

Out-of-plane loading

Plate

t = 50 mm
Grade S355
 $f_{yd} = 355 \text{ N/mm}^2$
 $f_u = 490 \text{ N/mm}^2$

Member forces

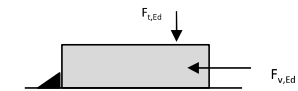
Factor 1.2
 $F_{t,Ed} = 1/2 b / h \times F_{v,Ed} = 145 \text{ kN}$
 $F_{v,Ed} = 483 \text{ kN}$
 $F_{v//,Ed} = 0 \text{ kN}$
 $M_{Ed} = 0.00 \text{ kNm}$

Check

$\sigma_{vw,Ed} = 197 \text{ N/mm}^2 \leq$
 $\sigma_1 = 99 \text{ N/mm}^2 \leq$

Welds

a = 5 mm
l = 450 mm
 $\beta_w = 0.9 -$
 $\gamma_{M2} = 1.25 -$



Stress components

$\sigma_1 = \tau_1 = F_{t,Ed} \sqrt{2} / 2al = 23 \text{ N/mm}^2$
 $\sigma_1 = \tau_1 = F_{v,Ed} \sqrt{2} / 2al = 76 \text{ N/mm}^2$
 $\tau_{//} = F_{v//,Ed} / 2al = 99 \text{ N/mm}^2$
 $\sigma_{vw,Ed} = \sqrt{(\sigma_1^2 + 3\tau_1^2 + 3\tau_{//}^2)} = 0 \text{ N/mm}^2$
 $\sigma_{vw,Ed} = 197 \text{ N/mm}^2$

$f_u / \beta_w \gamma_{M2} = 436 \text{ N/mm}^2$ U.C. = **0.45 OK**
 $0.9f_u / \gamma_{M2} = 353 \text{ N/mm}^2$ U.C. = **0.28 OK**

Welds of foot plate

$f_u / \beta_w \gamma_{M2} = 436 \text{ N/mm}^2$
Weld size a = 5 mm
Length l = 2b + 2b - t = 1952 mm
Capacity $F_{Rd} = a \times l \times f_{w,d} / \sqrt{3} = 2454 \text{ kN}$

APPENDIX E

Liggers

1 BEREKENING OPHANGING POST-ISOLATOREN

1.1 Inleiding

In deze Appendix worden de volgende onderdelen berekend:

- De belastingen op de ophanging van de post-isolatoren door wind en eigen gewicht;
- De dimensionering van de ophangconstructies.

Berekeningen worden uitgevoerd voor:

1. 380 kV-post-isolator onder de afspanliggers (midentraverse, variant A) en bevestigd aan een ligger (onder- en boventraverse, variant B)
2. 150 kV-post-isolatoren met aluminium buis aan rand (onder- en boventraverse, variant A) en bevestigd tussen de afspanliggers (midentraverse, variant B)

1.2 Uitgangspunten & afmetingen post-isolatoren

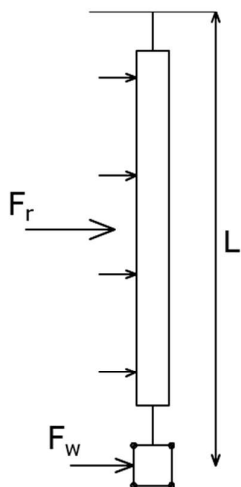
Voor het berekenen van de liggers voor de ophanging van de post-isolatoren in de mastkoppen van de HA-masten wordt één berekening gemaakt met de volgende uitgangspunten:

- Windgebied II;
 - Windhoogte 54,5m (gebaseerd op hoogste mast WA+6/c);
 - Onbebouwd;
- Referentieperiode 50 jaar;
- Belastingfactor 1,5.

De volgende factoren volgens NEN-EN 50341-2-15:2019 en PVE05.000 en worden gehanteerd:

- Krachtcoëfficiënt 1,2 voor isolatoren en aluminium buis
- Constructiefactor geleider 1,0;
- Krachtcoëfficiënt geleider 1,0;
- Constructiefactor geleider 1,0.

Onderstaand zijn de optredende belastingen geschematiseerd:



Figuur 1 Belastingenschema

Conform het uitgangspuntendocument zijn de afmetingen als volgt:

Tabel 1 Gegevens post-isolatoren

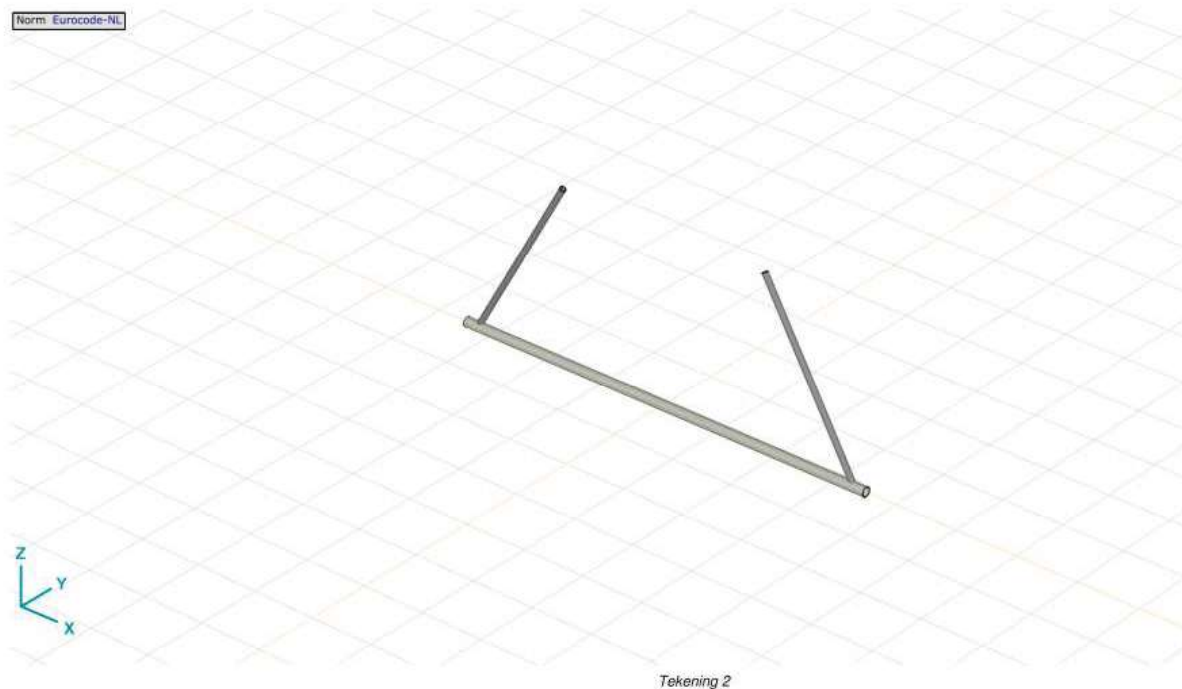
Omschrijving	Ophanging	Gewicht [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m]
Fasegeleider 380 kV	Bretelfixatie	2,0	4,5	1,0
Fasegeleider 150 kV	Bretelfixatie	1,5	2,7	0,7

De diameter van de geleiders in de bundel is 32 mm. Lengte van geleiderbundel per post-isolator wordt hierna bepaald.

Voor de aluminium buis wordt uitgegaan van Ø160x8 met gewicht van ca. 10,5 kg/m. De lengte van de buis op de ondertraverse is maximaal met circa 7 m. Per isolator wordt de helft gedragen.

Tabel 2 Gegevens aluminium buis

Omschrijving	Ophanging	Gewicht [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m]
Fasegeleider 150 kV	Alu Ø160x8	0,5 kN	3,5	0,7



Figuur 2 Model van post-isolatoren met buis

1.3 Belastingen

De extreme stuwdruk $q_{p(z)}$ in windgebied II op een hoogte van 54,5 m is 1,41 kN/m².

Er komen wat betreft belasting twee varianten voor:

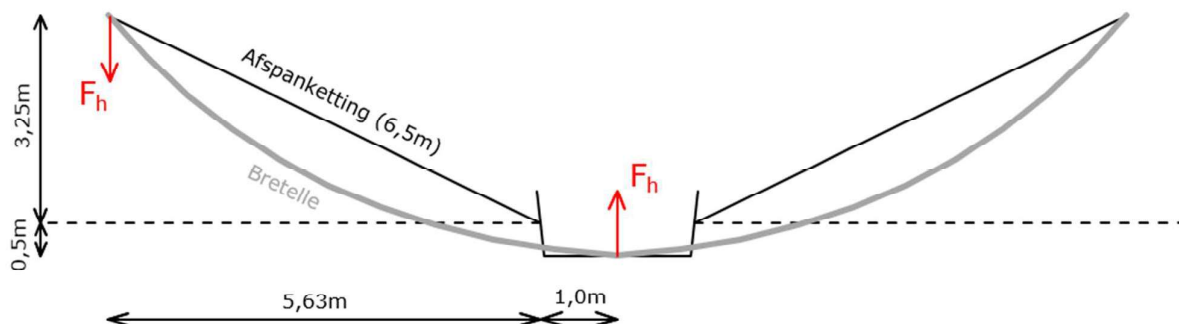
1. 380 kV geleiderbundel met één post-isolator;
 - Lengte geleider aan post-isolator ca. 9 m;
2. 150 kV geleiderbundel en aluminium buis met twee post-isolatoren;
 - Lengte geleider aan post-isolator ca. 1,5 m.
 - Lengte alu-buis aan post-isolator ca. 3,5 m

In het horizontale vlak bestaat er een afstand tussen het uiteinde van de afspanketting en de post-isolator (zie figuur 2). Een trekkraft in deze bretelle veroorzaakt door de dwarscomponent een extra horizontale kracht op de onderzijde van de post-isolator (zie figuur 3). Conservatief is uitgegaan van masttype HC met 120° lijnhoeek. De trekkraft wordt bepaald uitgaande van het verticale gewicht van de geleiderbundel en de zeeg in de halve bretelle, zie figuur 3. Het gewicht van de bretelle (380 kV) is gelijk aan (4x 17,7 N/m =) 70,8 N/m. De horizontale kracht evenwijdig aan de bretelle is gelijk aan:

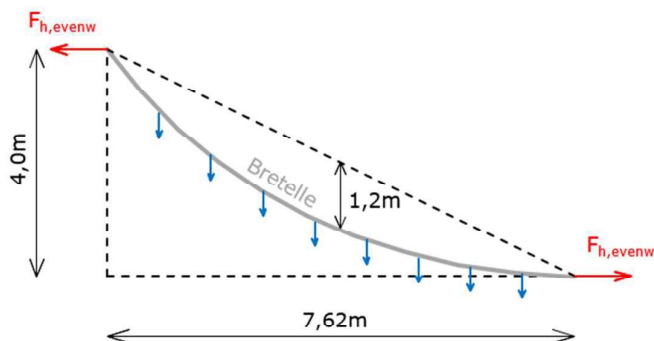
$$F_{h,evenw} = \frac{1}{8} \cdot q \cdot L^2 / u = \frac{1}{8} \cdot 0,0708 \text{ kN/m} \cdot (7,62 \text{ m})^2 / 1,2 \text{ m} = 0,4 \text{ kN}.$$

De horizontale kracht loodrecht op de post-isolator is gelijk aan:

$$F_{h,gel} = 2 \cdot 0,4 \text{ kN} \cdot 3,75 \text{ m} / 7,62 \text{ m} = 0,4 \text{ kN}.$$



Figuur 3 Boven-aanzicht bretelle

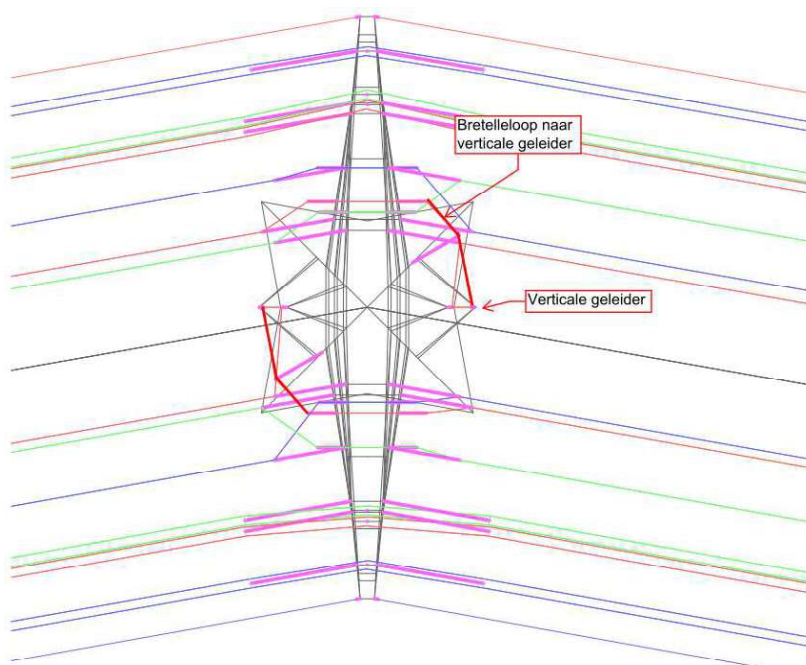


Figuur 4 Zij-aanzicht bretelle

Voor het 150 kV-circuit wordt een zelfde berekening uitgevoerd, echter uitgaande van de langste bretelle van de verticale geleider naar de onderfase (zie figuur 4). De lengte hiervan is circa 8 m. Uitgangspunt is 0,1 m zeeg vanwege

mogelijk bewegingen in verticale geleider en daardoor aantrekken bij windbelasting. De invloed van de post-isolator halverwege de lengte wordt verwaarloosd. De geleider maakt een hoek van 45° met de richting van aluminium buis. De krachten zijn dan gelijk aan:

- $F_{h,evenw} = 1/8 \cdot q \cdot L^2 / u = 1/8 \cdot 0,0354 \text{ kN/m} \cdot (8,1 \text{ m})^2 / 0,1 \text{ m} = 2,9 \text{ kN};$
- $F_{h,gel} = 2,9 \text{ kN} \cdot \cos 45^\circ = 2,0 \text{ kN}.$



Figuur 5 Bretelle naar verticale geleider

Belasting bij wind loodrecht op de geleider (evenwijdig aan lengteas traverse)

Voor elke variant zijn in onderstaande tabellen de optredende reactiekrachten (F_h , $F_{v,tot}$ en M_{tot}) op het ophangpunt van de post-isolator berekend.

De krachten vanuit de gehelde 150 kV-post—isolator worden met raamwerkprogramma AxisVM bepaald en zijn weggelaten in onderstaande tabel, uitsluitend de belastingen zijn opgenomen.

Tabel 3 Optredende belastingen per variant – wind loodrecht

Var.	$q_p(z)$ [kN/m ²]	G_{post} [kN]	L_{post} [m]	Opp [m ²]	n_{gel} [n]	$\varnothing_{gel}$ [m]	G_{gel} [kN/m]	L_{gel} [m]	$F_{h,gel}$ [kN]
1	1,41	2	4,5	1	4	0,032	0,0177	9	0,4
2 (gel)	1,41	1,5	2,7	0,7	2	0,032	0,0177	1,5	0,2
2 (buis)	1,41		2,7		1	0,16	0,11	3,5	2,0

Var.	$C_{f,r}$ [-]	S_r [-]	$F_{r,k}$ [kN]	$M_{r,k}$ [kNm]	$C_{f,w}$ [-]	S_w [-]	$F_{w,k}$ [kN]	$M_{w,k}$ [kNm]
1	1,2	1	1,69	3,81	1	1	1,62	7,31
2	1,2	1	1,18		1	1	0,14	
2					1	1	0,79	

Var.	γ [-]	$F_{v,Ed}$ [kN]	$F_{h,tot,Ed}$ [kN]	$M_{tot,Ed}$ [kNm]
1	1,5	4,0	5,6	19,4
2	1,5			
2	1,5			

Belasting bij wind evenwijdig aan de geleider (loodrecht op lengteas traverse)

Waar relevant wordt er ook getoetst aan wind evenwijdig aan de geleider. In onderstaande tabel zijn de optredende krachten weergegeven.

Tabel 4 Optredende belastingen per variant – wind evenwijdig

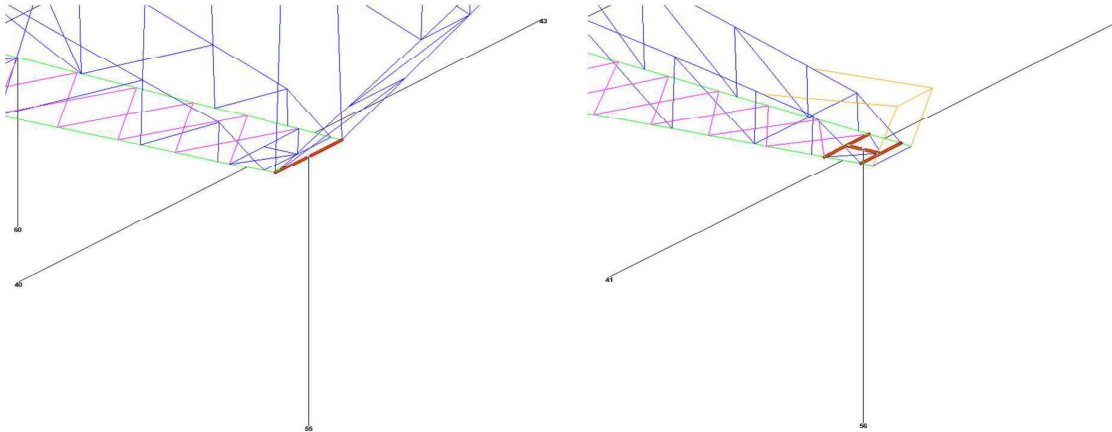
Var.	L_{post} [m]	$F_{h,gel}$ [kN]	$M_{r,\perp,k}$ [kNm]	$F_{r,k}$ [kN]	$M_{r, ,k}$ [kNm]	$F_{v,Ed}$ [kN]	$F_{h,\perp,Ed}$ [kN]	$M_{r,\perp,Ed}$ [kNm]	$F_{h, ,Ed}$ [kN]	$M_{r, ,Ed}$ [kNm]
1	4,5	0,4	1,8	1,69	3,81	4,0	0,6	2,7	2,5	5,7
2	2,7	0,2		1,18						
3	2,7	2,0								

Zie verder uitvoer AxisVM.

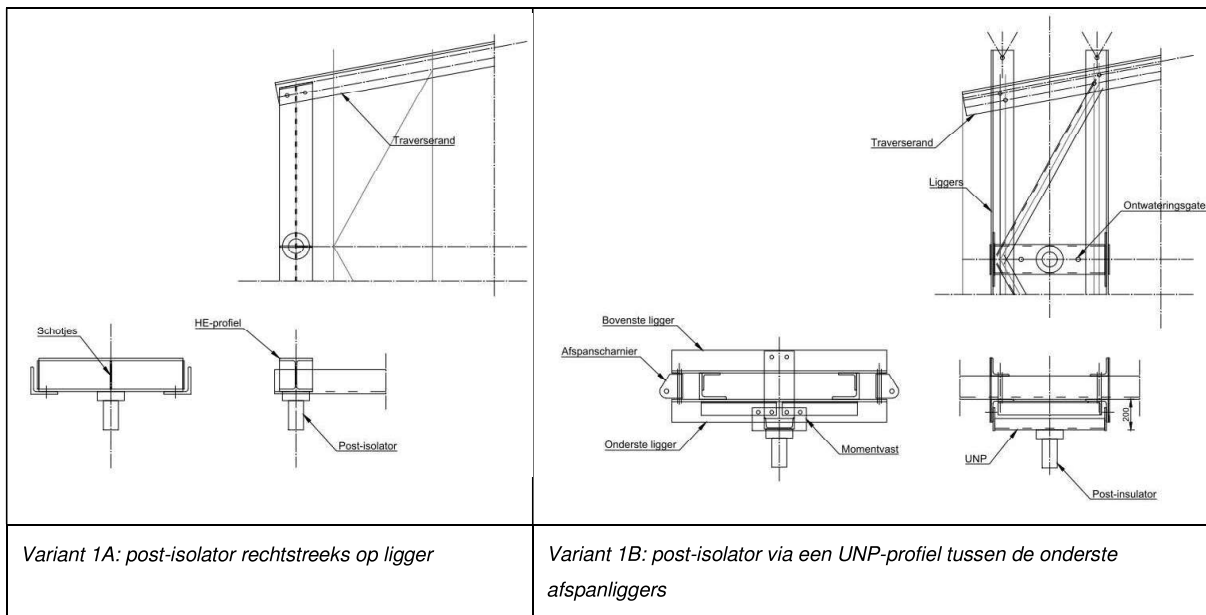
2 VARIANT 1 – 380 KV – 1 POST-ISOLATOR

De ophanging van de post-isolator bij variant 1 kent twee varianten:

- A. Ophanging aan enkele ligger (onderstaand links);
- B. Ophanging aan frame (onderstaand rechts).



Figuur 6 Principe ophanging variant 1A (links) en 1B (rechts)



Figuur 7 Principedetails voor bevestiging post-isolator variant 1A en 1B

2.1 Variant A

De post-isolator wordt opgehangen aan een enkele stalen ligger. Deze ligger wordt daardoor in twee richtingen en op torsie belast. De optredende belastingen zijn:

- Verticaal F_v 4,0 kN;
- Horizontaal $F_{h,tot}$ 5,6 kN;
- Torsiemoment M_{tot} 19,4 kNm.

De maximale lengte van de ligger is 1,82m (boventraverse). Het profiel van de ligger is HEB220 (S355). De ligger wordt getoetst aan de hand van een excel-sheet. Uit berekening blijkt dat de ligger voldoet met een maximale UC van 0,78. Voor berekening, zie na pagina 6.

2.2 Variant B

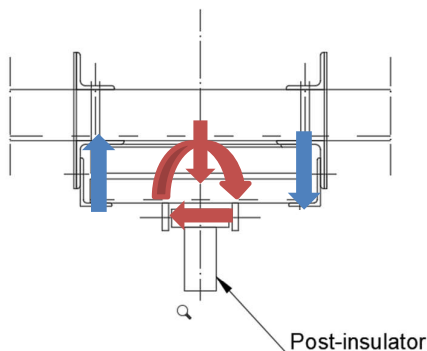
Onderstaand is de situatie schematisch weergegeven. De hoeklijnen hebben een (minimale) doorsnede van 150x150x14mm. De afstand tussen de hoeklijnen is minimaal 600 mm. De bovenste en onderste hoeklijnen worden halverwege de overspanning gekoppeld.

De optredende maximale reactiekracht is gelijk aan $(4,0\text{kN}/2 + 19,4\text{kNm}/0,6\text{m}) = 34,3\text{kN}$. Per ligger is de kracht gelijk aan $(34,3\text{kN} / 2) = 17,2\text{kN}$.

De maximale overspanning is 2,5m (middentraverse → 150kV heeft langste ligger, deze als maatgevend aangehouden). Het totale moment in het hoekstaal wordt dan $(0,25 \cdot (17,2\text{kN} + 5,3\text{kN}/2) \cdot 2,5\text{m}) = 12,4\text{kNm}$.

Het weerstandsmoment is gelijk aan 83500mm^3 . De spanning is gelijk aan $(12,4 \cdot 10^6 \text{ Nmm} / 83500\text{mm}^3) = 158\text{MPa}$. De ligger voldoet met een UC van $(158\text{MPa} / 355\text{MPa}) = 0,45$.

De ligger die hoeklijnen koppelt heeft een doorsnede van UNP220 en wordt om de zwakke as belast. Het optredende moment is gelijk aan $(1/4 \cdot 4,0\text{kN} \cdot 0,6\text{m} + 1/2 \cdot 19,4\text{kNm}) = 10,3\text{kNm}$. De spanning is gelijk aan $(10,3 \cdot 10^6 \text{ Nmm} / 33500\text{mm}^3) = 307\text{MPa}$. De ligger voldoet met een UC van $(307\text{MPa} / 355\text{MPa}) = 0,86$.



Figuur 8 Schematische weergave ophanging variant 1B

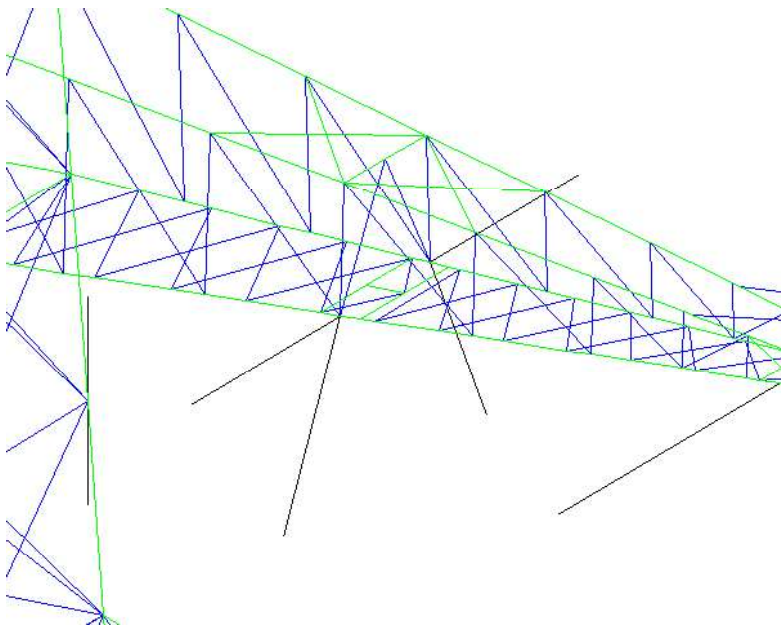
3 150 KV – POST-ISOLATOR MIDENTRAVERSE

De 150 kV-post-isolatoren worden in alle gevallen via een korte console uit UNP-profiel bevestigd. Bij de middentraverse hangt deze console onder de afspanliggers, als bij de 380 kV-post-isolator. Bij de onder- en boventraverse zijn de isolatoren opgehangen aan de rand van de traverse. Als eerste wordt de middentraverse behandeld.

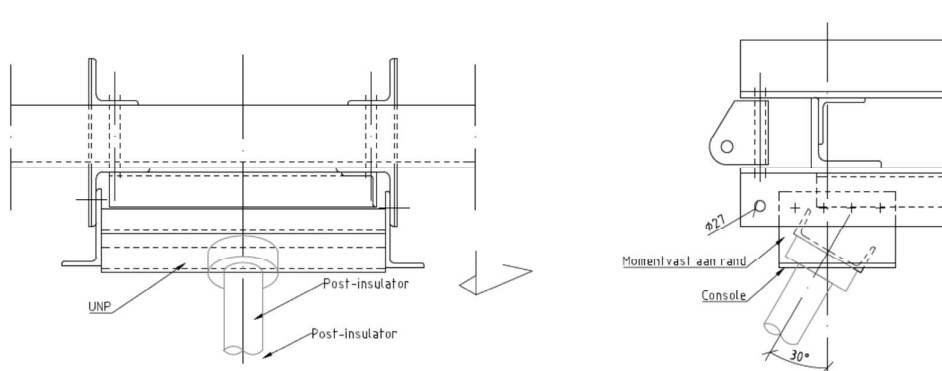
De op de UNP-ligger werkende belastingen zijn:

- Verticaal F_v 2,3 kN;
- Horizontaal $F_{h,tot}$ 6,2 kN;
- Torsiemoment M_{tot} 14,5 kNm.

De belastingen zijn lager en de liggers maximaal even lang als bij variant 1B. Voor de 150 kV-isolator voldoen de UNP220 en de profielen 150x150x14 mm van de afspanliggers dus ook, voor uitwerking zie variant 1B.



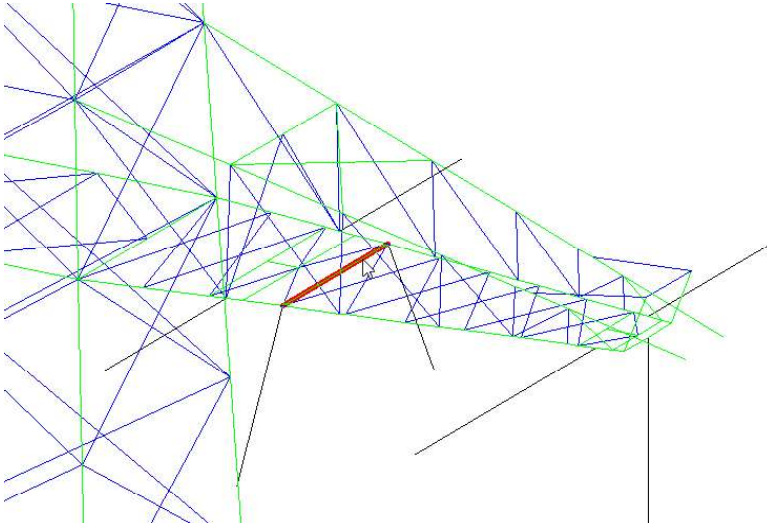
Figuur 9 Principe ophanging 150 kV post-isolator middentraverse



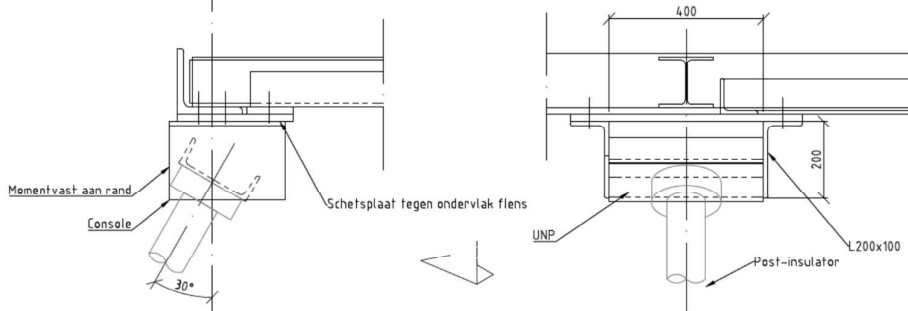
Figuur 10 Principedetail ophanging middentraverse

4 150 KV – POST-ISOLATOR ONDER- EN BOVENTRAVERSE

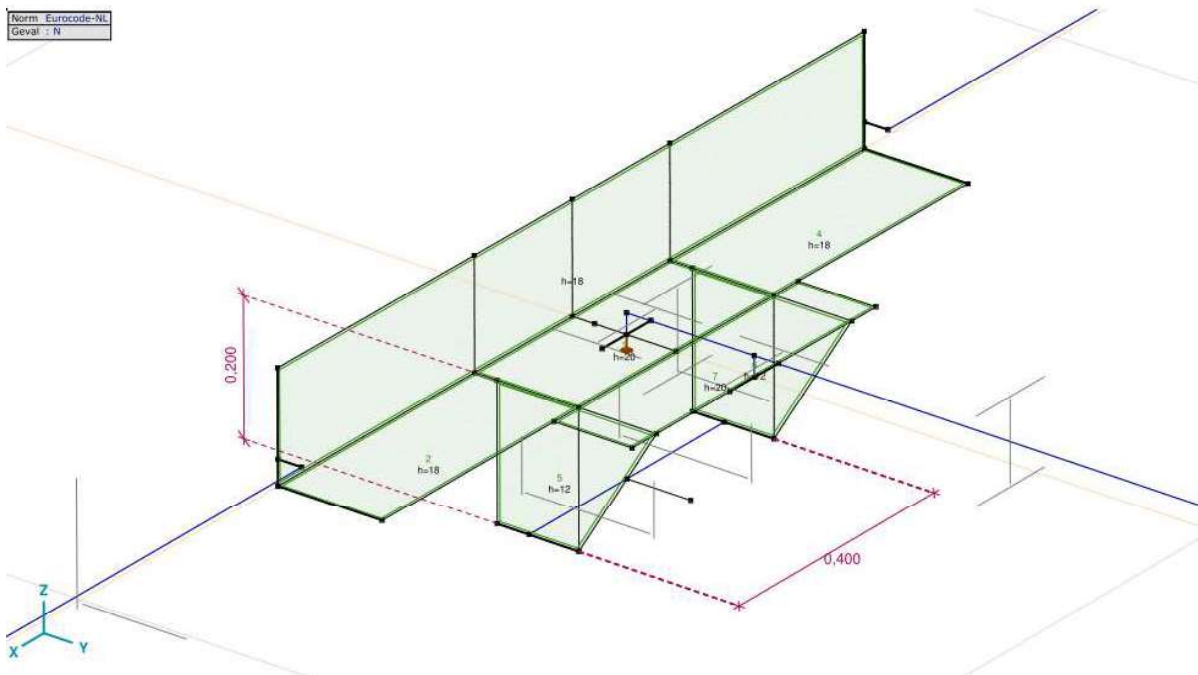
De post-isolator wordt via een verlaagde console ingeklemd in twee richtingen opgehangen aan de onderrand van de traverse. De torsie op de onderrand bij wind dwars op de traverse wordt opgenomen door een horizontale ligger uit HE-profiel (diagonalen worden verwaarloosd), in de richting van de onderrand neemt de rand de momenten op. De rand wordt verstijfd met een plaat. De optredende belastingen zijn gelijk genomen aan de eerste variant van de 150 kV-isolator. Vanwege de bevestiging op de rand wordt ook belasting evenwijdig beschouwd.



Figuur 11 Principe ophanging onder- en boventraverse



Figuur 12 Principedetail bevestiging post-isolator aan rand



Figuur 13 Rekenmodel krachtsinleiding post-isolator aan onderrand

De controle is uitgevoerd met het programma AxisVM. Het model is in Figuur 13 weergegeven. Als minimaal profiel van de onderrand is uitgegaan van L180x180x18. De maximale drukkracht in de rand is in combinatie met de buiging meegenomen.

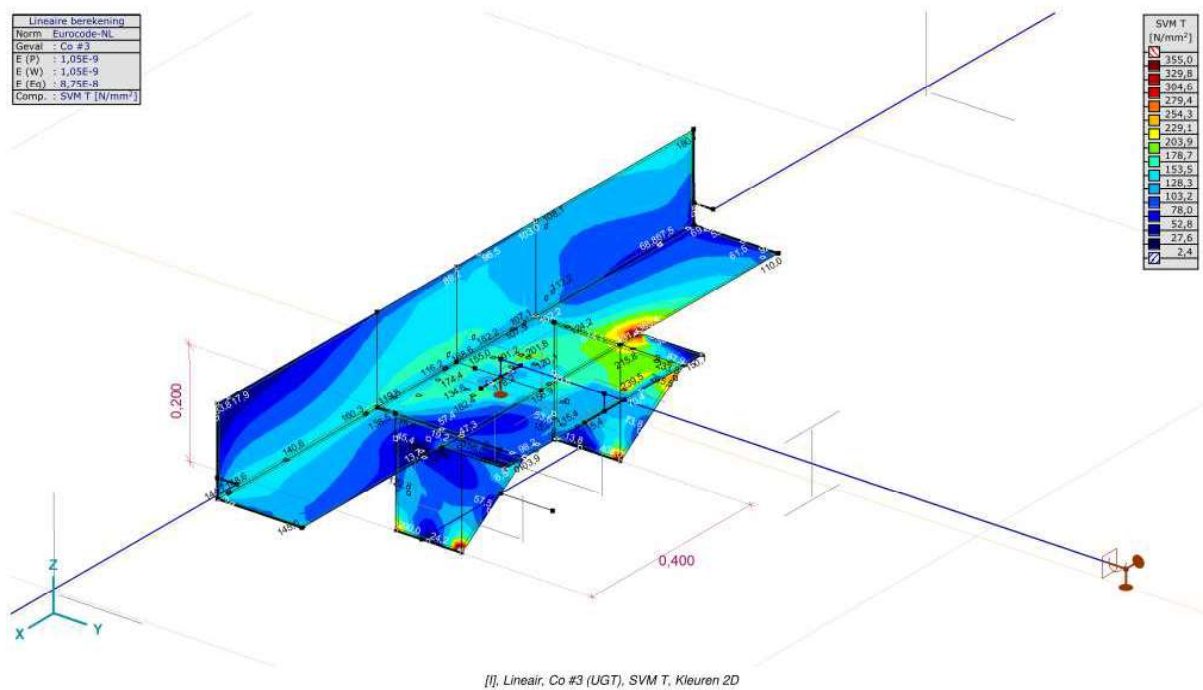
De belastingen zijn ontleend aan de berekening van AxisVM van de twee post-isolatoren. In Tabel 5 zijn deze samengevat. De belastingen zijn in AxisVM gecombineerd met het verticale gewicht, en met twee richtingen van M_x en M_y , waarbij belastinggevallen zijn verminderd tot een factor 0,71.

Tabel 5 Belastingen op console

Var.	$F_{x,Ed}$	$F_{y,Ed}$	$F_{v,Ed}$	$M_{x,Ed}$	$M_{y,Ed}$	$M_{x,Ed}$
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
Wind evenwijdig	-2,1	6,2	-2,3	14,5	3,5	-8,3
Wind loodrecht	-3,9	3,1	-2,3	8,3	5,9	-4,8

De onderrand wordt lokaal (tussen de console en HE-ligger) op torsie belast en de flens van het hoekprofiel wordt ook op buiging belast. Om de krachtsinleiding mogelijk te maken wordt de onderrand verstijfd met een schetsplaat waarmee de HE-ligger en diagonalen worden verbonden. Bovendien is het profiel van de onderrand verzwaard naar L180x180x18. De plaat is 20 dikte genomen. In het model treden piekspanningen op in de scherpe hoeken tussen profiel en plaat, zie Figuur 14. Omdat in werkelijkheid de schetsplaat doorloopt in plaats van overloopt in de onderrand kunnen deze pieken genegeerd worden.

De ligger wordt belast door een kopmoment. Dit moment is volgens uitvoer AxisVM gelijk aan maximaal 5 kNm. Ligger met praktisch gekozen profiel HE140A volstaat.



Figuur 14 Spanningen in de maatgevende belastingcombinatie

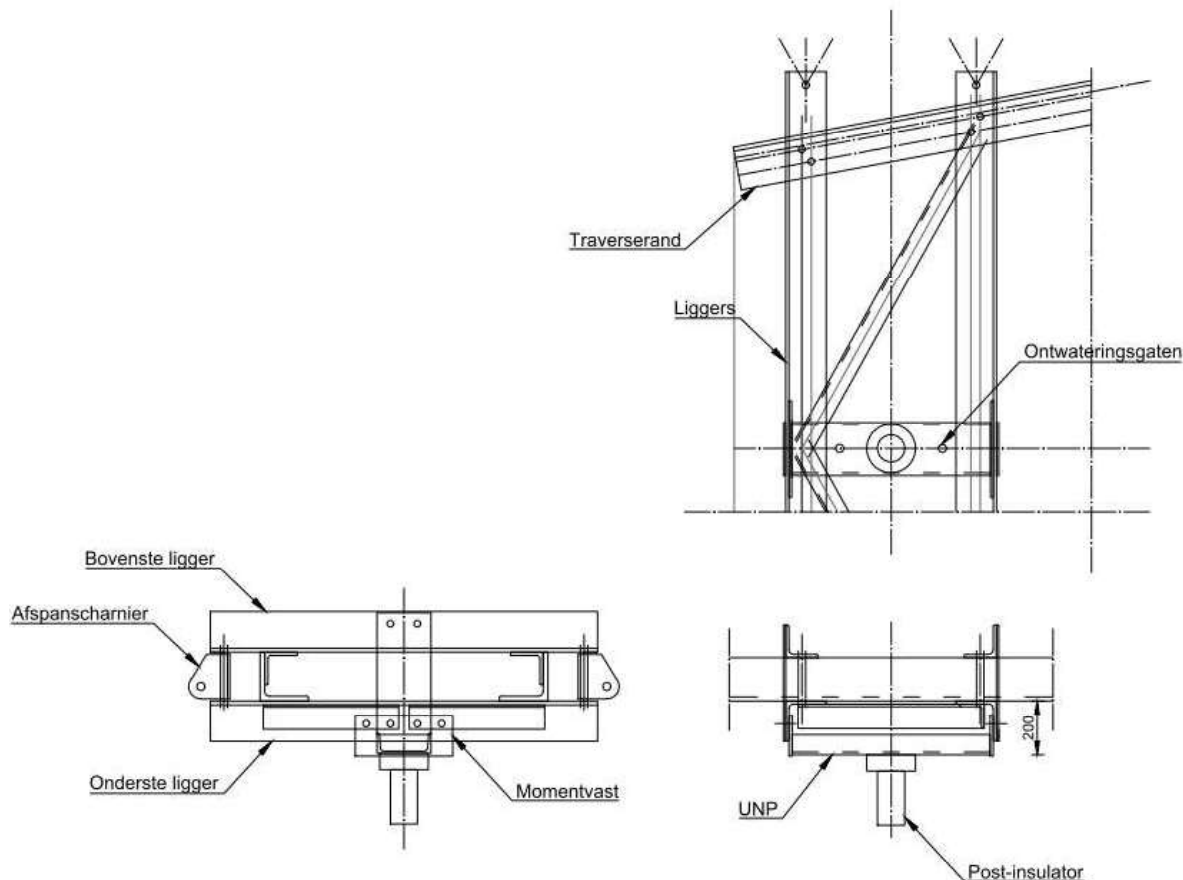
In het model treden elastisch berekend bij hoeken spanningsconcentraties op. Zie Figuur 14. Omdat de piek kleiner is dan elementgrootte kan deze genegeerd worden. Voor de toetsing wordt uitgegaan van de spanning van 355 N/mm². De toetsing is:

$$U.C. = 355 \text{ N/mm}^2 / 355 \text{ N/mm}^2 = 1,00 \leq 1,00 \text{ OK.}$$

De staalprofielen voldoen.

5 CONTROLE AFSPANLIGGERS

De afspankettingen van de hoekmast worden bevestigd tussen twee paren van hoekprofielen. De liggers worden belast op buiging in het geval van een lijnhoek. Als gevolg van de belasting van het afspanscharnier wordt het hoekprofiel ook op lokale buiging belast.



Figuur 15 Principe van de afspanliggers. De uitkragende ligger wordt in het geval van een lijnhoek op buiging belast door de kracht uit de afspanketting

De profielen worden gecontroleerd op buiging met het programma AxisVM, de profielen worden geschematiseerd met plaalementen.

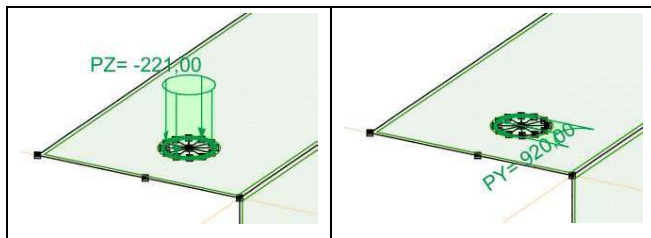
Vanwege uniformiteit over de masttypes in afspanscharnieren wordt de controle uitgevoerd op basis van het masttype met de grootste lijnhoek en de grootste uitkraging. Dit is de HC+0-mast van het solo-type, omdat de ondertraverse de grootste breedteverandering heeft, met bijbehorend grootste uitkraging.

In het DO zal de verbinding verder in detail worden gecontroleerd. Omdat de plaatbuiging bepalend is voor het profiel dat wordt toegepast, wordt nu de controle van de liggers op buiging uitgevoerd.

Twee profielen worden gecontroleerd: het profiel voor de 150 kV-afspankettingen (L150x150x14) en het profiel voor de 380 kV-afspankettingen (L150x150x18).

Voorlopig worden bovenste en onderste ligger gelijk genomen, in UO-fase kan de bovenste ligger nog geoptimaliseerd worden omdat deze niet door de verticale belasting belast wordt.

De belastingen worden omgezet naar een lijnlast rondom het gat voor de pen. De x- en y-belasting op de helft van de omtrek, de verticale belasting (z-richting) rondom de gehele omtrek.



Figuur 17 Invoer van belastingen als lijnlast rondom boutgat

De belasting van Tabel 6 wordt verdeeld over twee kettingen. Vanwege de geometrie van het afspanscharnier wordt circa 65% van de belasting verdeeld naar de onderste ligger.

Tabel 7 Schematisering belasting

	d (mm)	Omtrek bij Fx (mm)	Omtrek bij Fy (mm)	Omtrek bij Fz (mm)
380 kV	32	50,3	50,3	100,5
150 kV	27	42,4	42,4	84,8
Verhouding afdracht		0,65	0,65	1

De lijnbelasting wordt berekend met:

$$q = 1/2 \cdot k \cdot F / O$$

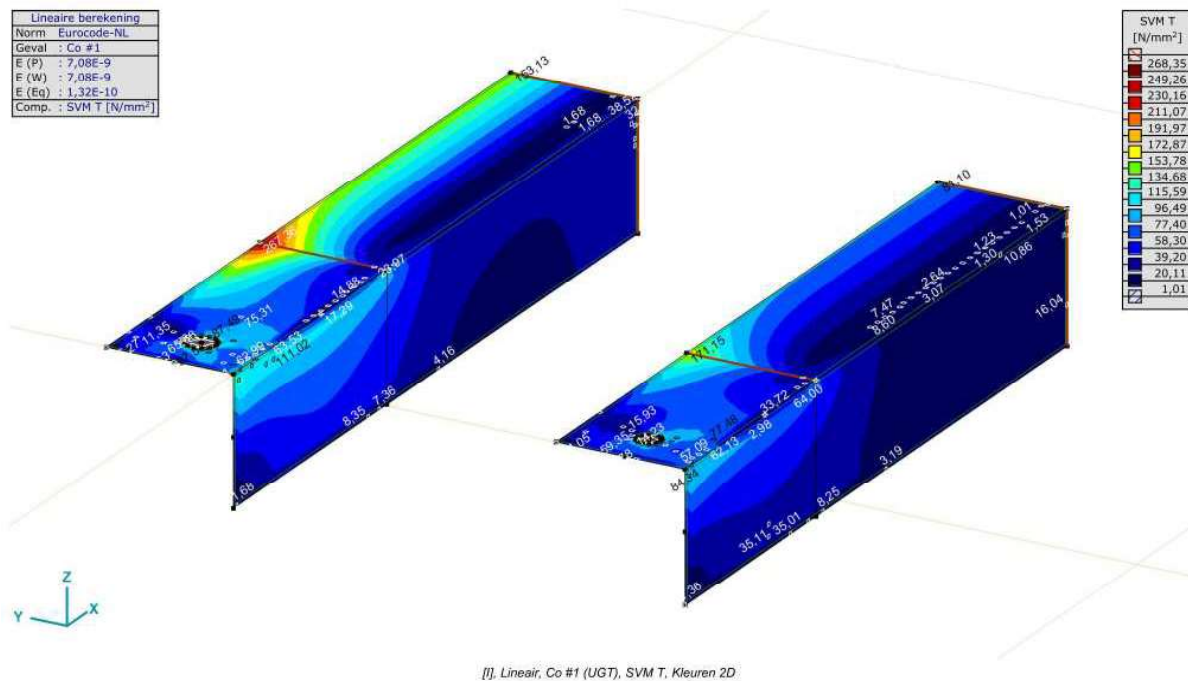
In Tabel 8 zijn de lijnlasten berekend met bovenstaande formule. Deze zijn in AxisVM ingevoerd.

Tabel 8 lijnlast rond gat

	qx (kN/m)	qy (kN/m)	qz (kN/m)
380 kV	1422	920	221
150 kV	842	544	131

Toetsing

Zie de uitvoer van AxisVM. De combinatie van buiging en lokale buiging op het bovensvlak van het hoekprofiel ter plaatse van de lijnoplegging is maatgevend.



Figuur 18 Maximale spanning in hoekprofiel voor 380 kV en 150 kV

Toetsing:

L150x18: U.C. : $267 / 355 = 0,75 \leq 1,00$ OK

L150x14: U.C. : $171 / 355 = 0,48 \leq 1,00$ OK

De profielen voldoen.

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

AxisVM X5 R4l · Registered to DNV GL - Energy

Model 150 kV wisseling.axs

Rapport

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

AxisVM X5 R4h • Geregistreerd aan DNV GL - Energy
Model 150 kV wisseling.axs

Rapport

Rapport, Inhoudsopgave

Onderdeel	Pagina	Onderdeel	Pagina
Tekening	3	[I], Lineair, Co #1 (UGT), My, Lijnen (gevuld)	15
Tekening 2	4	[I], Lineair, Co #1 (UGT), Mz, Lijnen (gevuld)	16
Materialen	5	[I], Lineair, Co #2 (UGT), My, Lijnen (gevuld)	17
Profielen	5	[I], Lineair, Co #2 (UGT), Mz, Lijnen (gevuld)	18
Knopen	6	[I], Lineair, Co #1 (UGT), Nx, Lijnen (gevuld)	19
Staven	6	[I], Lineair, Co #2 (UGT), Nx, Lijnen (gevuld)	20
Knoopopleggingen	7	[I], Lineair, Co #1 (UGT), Vy, Lijnen (gevuld)	21
EG	8	[I], Lineair, Co #1 (UGT), Vz, Lijnen (gevuld)	22
EG: Geconcentreerde belastingen op staven	9	[I], Lineair, Co #2 (UGT), Vy, Lijnen (gevuld)	23
EG: Verdeelde belastingen op staven en ribben	9	[I], Lineair, Co #2 (UGT), Vz, Lijnen (gevuld)	24
Bretel	10	Staafkrachten [Lineair, Co #2 (UGT), Isolator]	25
Bretel: Knoopbelastingen	11	Staafkrachten [Lineair, Co #1 (UGT), Isolator]	25
Wind Loodrecht	11	[I], Lineair, Co #1 (UGT), Rxyyz (knoopopl.), Lijnen	28
Wind Loodrecht: Knoopbelastingen	12	[I], Lineair, Co #1 (UGT), Rxyz (knoopopl.), Lijnen	29
Wind Loodrecht: Geconcentreerde belastingen op staven	12	[I], Lineair, Co #2 (UGT), Rxyyz (knoopopl.), Lijnen	30
Wind evenwijdig	13	[I], Lineair, Co #2 (UGT), Rxyz (knoopopl.), Lijnen	31
Wind evenwijdig: Geconcentreerde belastingen op staven	14	Interne krachten knoopoplegging [Lineair, Co #2 (UGT)]	32
Gebruiker gedefinieerde belastingcombinaties uit belastinggevallen	14	Interne krachten knoopoplegging [Lineair, Co #1 (UGT)]	33

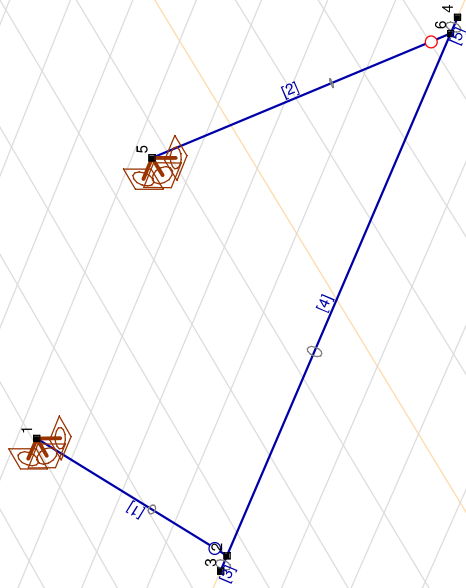
Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

8-6-2021

Pag. 3

Norm Eurocode-NL



Tekening

Project:

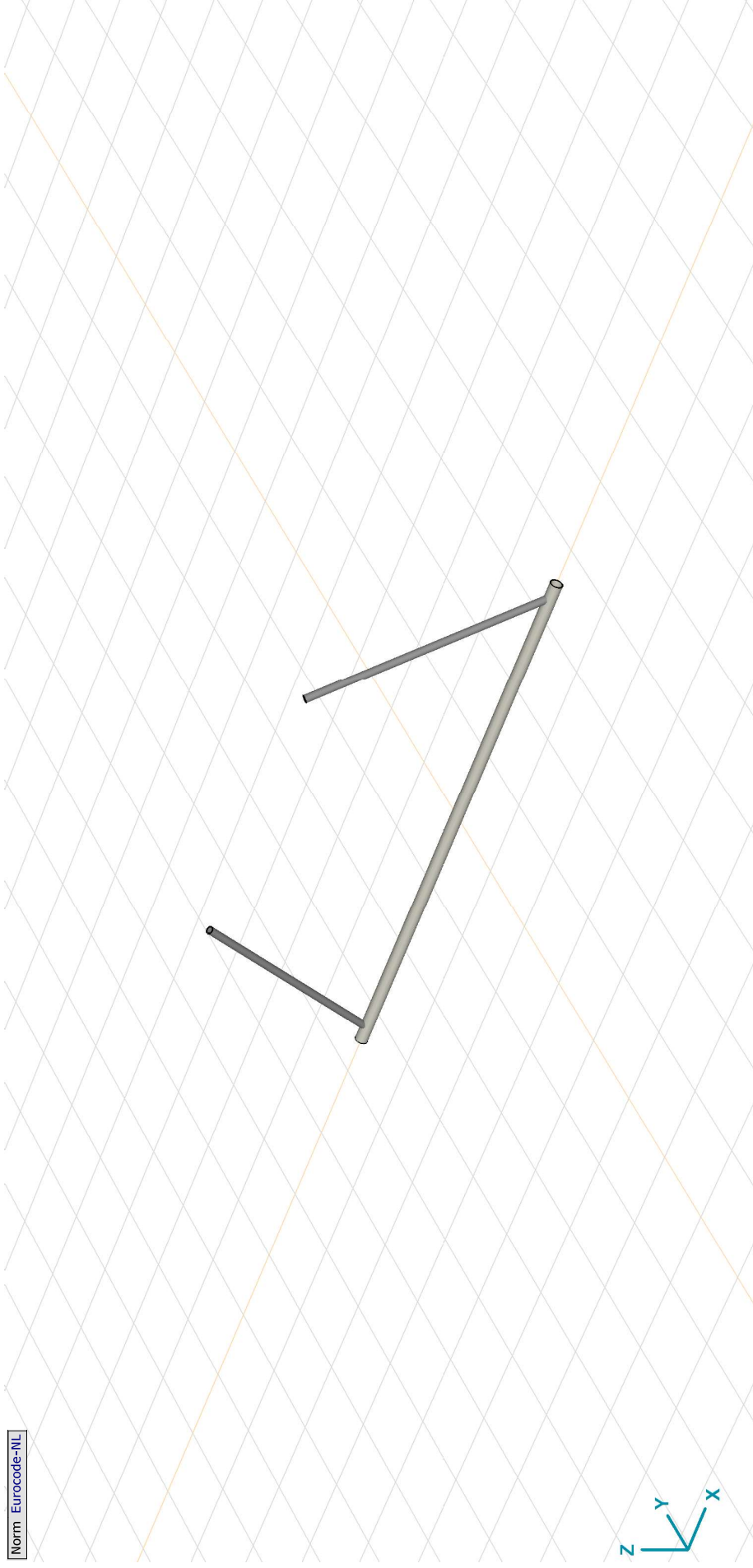
Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

8-6-2021

Pag. 4

Norm Eurocode-NL



Tekening 2

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Model 150 kV wisseling.axs

8-6-2021

Pag. 5

Materialen

	Naam	Type	Nationale norm	Materiaalnorm	Model	E_x [N/mm ²]	E_y [N/mm ²]	ν	α_T [1/°C]	ρ [kg/m ³]	Materiaal kleur	Contour kleur	Structuur	P_1	P_2
1	Aluminium	Ander	Eurocode-NL		Linear	70000	70000	0,15	2E-5	2700			—		
2	Polymer	Ander	Eurocode-NL		Linear	10000	10000	0,30	0	1000			—		

	Naam	P_3	P_4	P_5	P_6	P_7	P_8	P_9	P_{10}	P_{11}	P_{12}	P_{13}	P_{14}
1	Aluminium												
2	Polymer												

Naam: Materiaalnaam; **Type:** Type materiaal; **Model:** Materiaal model; **E_x :** Elasticiteitsmodulus in lokale x richting; **E_y :** Elasticiteitsmodulus in lokale y richting; **ν :** Poisson's verhouding; **α_T :** Warmteuitzettingscoëfficiënt; **ρ :** Dichtheid; **Materiaal kleur:** Materiaalkleur;
Contour kleur: Contourkleur; **P_1 , P_2 , P_3 , P_4 , P_5 , P_6 , P_7 , P_8 , P_9 , P_{10} , P_{11} , P_{12} , P_{13} , P_{14} :** Ontwerpparameter;

Profielen

	Naam	Tekening	Productie	Vorm	h [mm]	b [mm]	tw [mm]	tf [mm]	r_1 [mm]	r_2 [mm]	r_3 [mm]	A_x [mm ²]	A_y [mm ²]	A_z [mm ²]	I_x [mm ⁴]	I_y [mm ⁴]	I_z [mm ⁴]
1	O 160x8		Gewalst	Buis	160,0	160,0	8,0	8,0	0	0	0	3819,40	1918,35	1918,52	2,2E+07	1,1E+07	1,1E+07
2	O 100x10		Gewalst	Buis	100,0	100,0	10,0	10,0	0	0	0	2826,86	1442,47	1442,47	5788669,0	2896942,0	2896942,0

	Naam	I_{yz} [mm ⁴]	I_1 [mm ⁴]	I_2 [mm ⁴]	α [°]	$I\omega$ [mm ⁶]	$W_{1,el,t}$ [mm ³]	$W_{1,el,b}$ [mm ³]	$W_{2,el,t}$ [mm ³]	$W_{2,el,b}$ [mm ³]	$W_{1,pl}$ [mm ³]	$W_{2,pl}$ [mm ³]	i_y [mm]	i_z [mm]	H_y [mm]	H_z [mm]
1	O 160x8	0	1,1E+07	1,1E+07	0	0	138234,2	138234,2	138234,2	138234,2	184946,3	184947,5	53,8	53,8	160,0	160,0
2	O 100x10	0	2896942,0	2896942,0	0	0	57938,8	57938,8	57938,8	57938,8	81308,6	81309,1	32,0	32,0	100,0	100,0

	Naam	y_G [mm]	z_G [mm]	y_s [mm]	z_s [mm]	S_p
1	O 160x8	80,0	80,0	0	0	5
2	O 100x10	50,0	50,0	0	0	5

Naam: Doorsnede naam; **Productie:** Productieproces; **Vorm:** Profiel; **h :** Doorsnede hoogte; **b :** Doorsnede breedte; **tw :** Lijfdikte; **tf :** Flensdikte; **r_1 , r_2 , r_3 :** Afrondingswaarde; **A_x :** Doorsnede-oppervlak; **A_y , A_z :** Afschuivingsoppervlak; **I_x :** Torsietraagheidsmoment; **I_y , I_z :** Buigtrraagheidsmoment; **I_{yz} :** Centrifugaal traagheidsmoment; **I_1 , I_2 :** Hoofdbuigtrraagheidsmoment; **α :** Hoofdrichtingen; **$I\omega$:** Krommingsconstante; **$W_{1,el,t}$, $W_{1,el,b}$, $W_{2,el,t}$, $W_{2,el,b}$:** Elasticiteit modulus; **i_y , i_z :** Traagheidsstraal; **H_y :** Afmeting in lokale Y-richting; **H_z :** Afmeting in lokale Z-richting; **y_G :** Y-coördinaat van het zwaartepunt; **z_G :** Z-coördinaat van het zwaartepunt; **y_s :** Y-coördinaat van het afschuivingsmiddelpunt (torsie); **z_s :** Z-coördinaat van het afschuivingsmiddelpunt (torsie); **S_p :** Spanningspunten;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

Knopen

	X [m]	Y [m]	Z [m]	e _X	e _Y	e _Z	θ _X	θ _Y	θ _Z
1	-1,750	0	2,700	Vrij	Vrij	Vrij	Vrij	Vrij	Vrij
2	-3,300	0	0	Vrij	Vrij	Vrij	Vrij	Vrij	Vrij
3	-3,500	0	0	Vrij	Vrij	Vrij	Vrij	Vrij	Vrij
4	3,500	0	0	Vrij	Vrij	Vrij	Vrij	Vrij	Vrij
5	1,750	0	2,700	Vrij	Vrij	Vrij	Vrij	Vrij	Vrij
6	3,300	0	0	Vrij	Vrij	Vrij	Vrij	Vrij	Vrij

e_X: Knoopvrijheidsgraden (Verplaatsingsbeperking X); **e_Y**: Knoopvrijheidsgraden (Verplaatsingsbeperking Y); **e_Z**: Knoopvrijheidsgraden (Verplaatsingsbeperking Z); **θ_X**: Knoopvrijheidsgraden (Rotatiebeperking rond X-as); **θ_Y**: Knoopvrijheidsgraden (Rotatiebeperking rond Y-as); **θ_Z**: Knoopvrijheidsgraden (Rotatiebeperking rond Z-as);

Staven

	Knoop <i>i</i>	Knoop <i>j</i>	Lengte	Lokaal X	Materiaal	Start doorsnede	Eind doorsnede	Ref _z	ER _{St}	ER _{Eind}
1	1	→	2	j - i	Polymer	2	2	Auto	Schar-YZ	.
2	5	→	6	j - i	Polymer	2	2	Auto	Bol	.
3	2	→	3	j - i	Aluminium	1	1	Auto	.	.
4	2	→	6	i - j	Aluminium	1	1	Auto	.	.
5	4	→	6	j - i	Aluminium	1	1	Auto	.	.

Knoop i: Knoop aan i einde; **Knoop j**: Knoop aan j einde; **Lengte**: Staallengte; **Lokaal X**: Lokale X-richting; **Eind doorsnede**: Eind doorsnede; **Ref_Z**: Referentie voor lokale Z-richting; **ER_{St}**: Staateindaansluitingen op startpunt; **ER_{Eind}**: Staateindaansluitingen op eindpunt;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Model 150 kV wisseling.axs

8-6-2021

Pag. 7

Knoopopleggingen

	Knoop	X [m]	Y [m]	Z [m]
1	1	-1,750	0	2,700
2	5	1,750	0	2,700

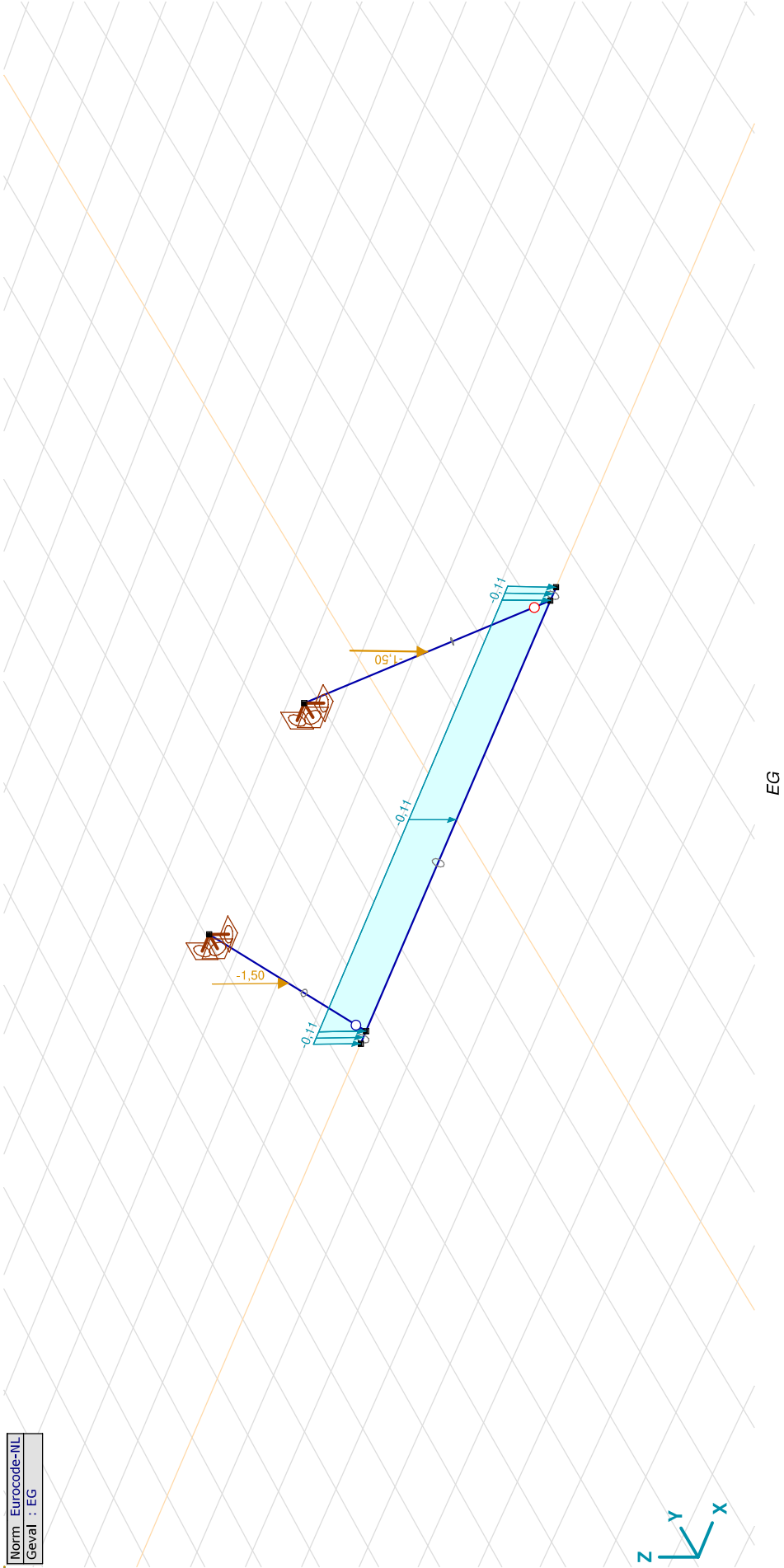
	Knoop	Type	Naam _x	K _x [kNm/m]	K _{xv} [kNm/m]	Naam _y	K _y [kNm/m]	K _{yv} [kNm/m]	Naam _z	K _z [kNm/m]	K _{zv} [kNm/m]	Naam _{xx}	K _{xx} [kNm/rad]	K _{xxv} [kNm/rad]
1	1	Glob.	Vast - translatie	1E+10	1E+10	Vast - translatie	1E+10	1E+10	Vast - translatie	1E+10	1E+10	Vast - rotatie	1E+10	1E+10
2	5	Glob.	Vast - translatie	1E+10	1E+10	Vast - translatie	1E+10	1E+10	Vast - translatie	1E+10	1E+10	Vast - rotatie	1E+10	1E+10

	Knoop	Naam _{yy}	K _{yy} [kNm/rad]	K _{yyv} [kNm/rad]	Naam _{zz}	K _{zz} [kNm/rad]	K _{zzv} [kNm/rad]
1	1	Vast - rotatie	1E+10	1E+10	Vast - rotatie	1E+10	1E+10
2	5	Vast - rotatie	1E+10	1E+10	Vast - rotatie	1E+10	1E+10

Knoop: Ondersteunde knoop; **Type:** Opleggingstype; **Naam_x:** Naam van de veereigenschappen; **K_x:** Initiele stijfheid; **K_{xv}:** Trillingsstijfheid; **Naam_y:** Naam van de veereigenschappen; **K_y:** Initiele stijfheid; **K_{yv}:** Trillingsstijfheid; **Naam_{xx}:** Naam van de veereigenschappen; **K_{xx}:** Initiele stijfheid; **K_{xxv}:** Trillingsstijfheid; **Naam_{yy}:** Naam van de veereigenschappen; **K_{yy}:** Initiele stijfheid; **K_{yyv}:** Trillingsstijfheid; **Naam_{zz}:** Naam van de veereigenschappen; **K_{zz}:** Initiele stijfheid; **K_{zzv}:** Trillingsstijfheid;

Project:
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

Norm Eurocode-NL
Geval : EG



Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

8-6-2021

Pag. 9

EG: Geconcentreerde belastingen op staven

	Type	Lengte [m]	a/d	Pos.	F _x [kN]	F _y [kN]	F _z [kN]	M _x [kNm]	M _y [kNm]	M _z [kNm]
1	Staaft G	3,113	a	0,500	0	0	-1,50	0	0	0
2	Staaft G	3,113	a	0,500	0	0	-1,50	0	0	0

Type: Belastingtype; **Lengte**: Staaflengte; **a/d**: Positie als verhouding (a) of lengte (d); **Pos.**: Positie; **F_x, F_y, F_z**: Belastingkracht component; **M_x, M_y, M_z**: Belastingsmoment component;

EG: Verdeelde belastingen op staven en ribben

	Type	Lengte [m]	a/d	Pos.	p _x [kN/m]	p _y [kN/m]	p _z [kN/m]	m _{tor} [kNm/m]
3	Staaft G ln.	0,200	a	0	0	0	-0,11	0
				1,000	0	0	-0,11	0
4	Staaft G ln.	6,600	a	0	0	0	-0,11	0
				1,000	0	0	-0,11	0
5	Staaft G ln.	0,200	a	0	0	0	-0,11	0
				1,000	0	0	-0,11	0

Type: Belastingtype; **Lengte**: Staaflengte; **a/d**: Positie als verhouding (a) of lengte (d), *-Doorgaand; **Pos.**: Positie; **p_x, p_y, p_z**: Belastingkracht component; **m_{tor}**: Belastingsmoment component;

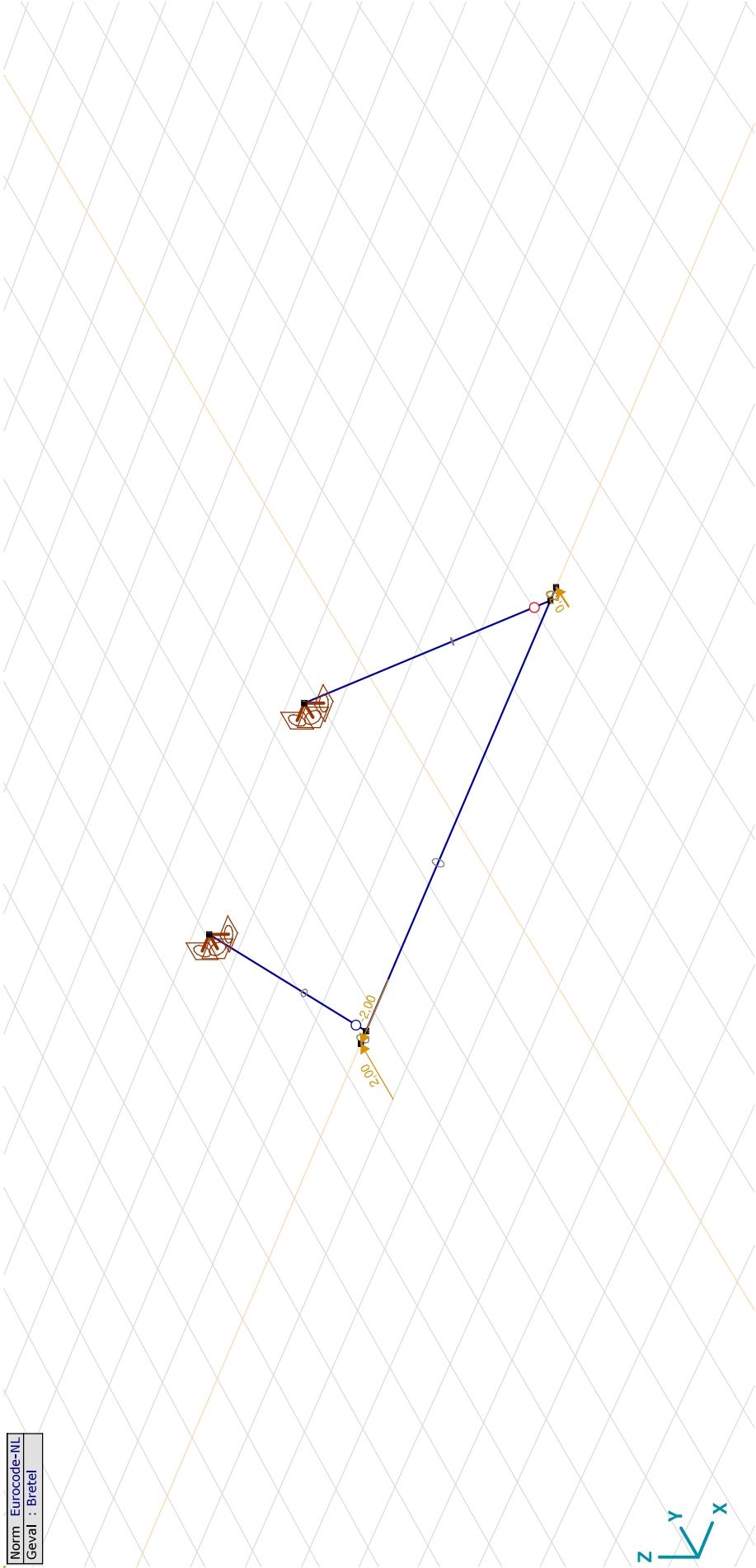
Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

8-6-2021

Pag. 10

Norm	Eurocode-NL
Geval	: Bretel



Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

8-6-2021

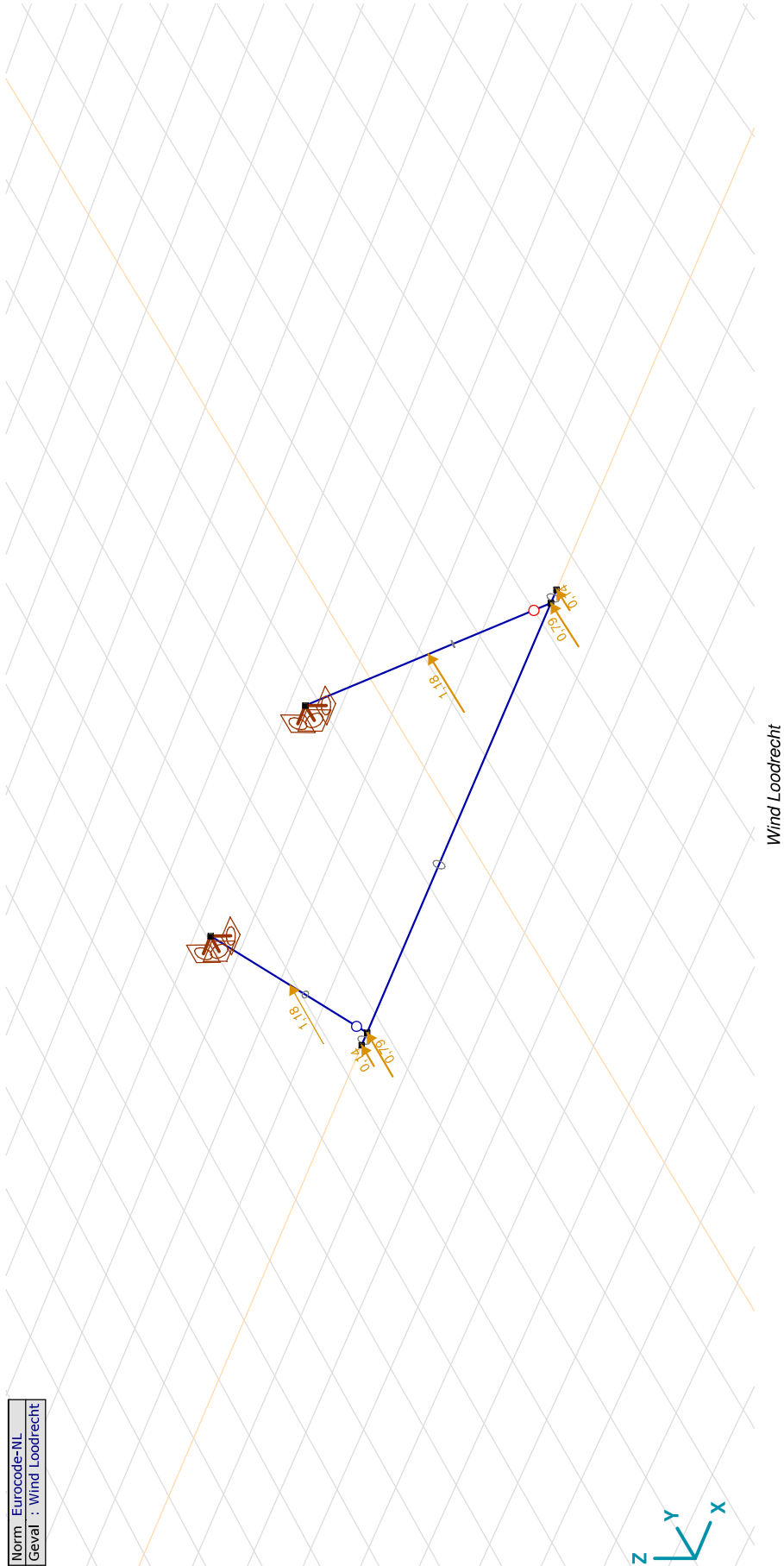
Pag. 11

Bretel: Knoopbelastingen

	Richting	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]
3	Global	-2,00	2,00	0	0	0	0
4	Global	0	0,20	0	0	0	0

F_x, F_y, F_z: Belastingkracht component; **M_x, M_y, M_z:** Belastingmoment component;

Norm	Eurocode-NL
Geval	: Wind Loodrecht



Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

8-6-2021

Pag. 12

Wind Loodrecht: Knoopbelastingen

	Richting	F _x [kN]	F _y [kN]	F _z [kN]	M _x [kNm]	M _y [kNm]	M _z [kNm]
2	Global	0	0,79	0	0	0	0
3	Global	0	0,14	0	0	0	0
4	Global	0	0,14	0	0	0	0
6	Global	0	0,79	0	0	0	0

F_x, F_y, F_z: Belastingkracht component; M_x, M_y, M_z: Belastingmoment component;

Wind Loodrecht: Geconcentreerde belastingen op staven

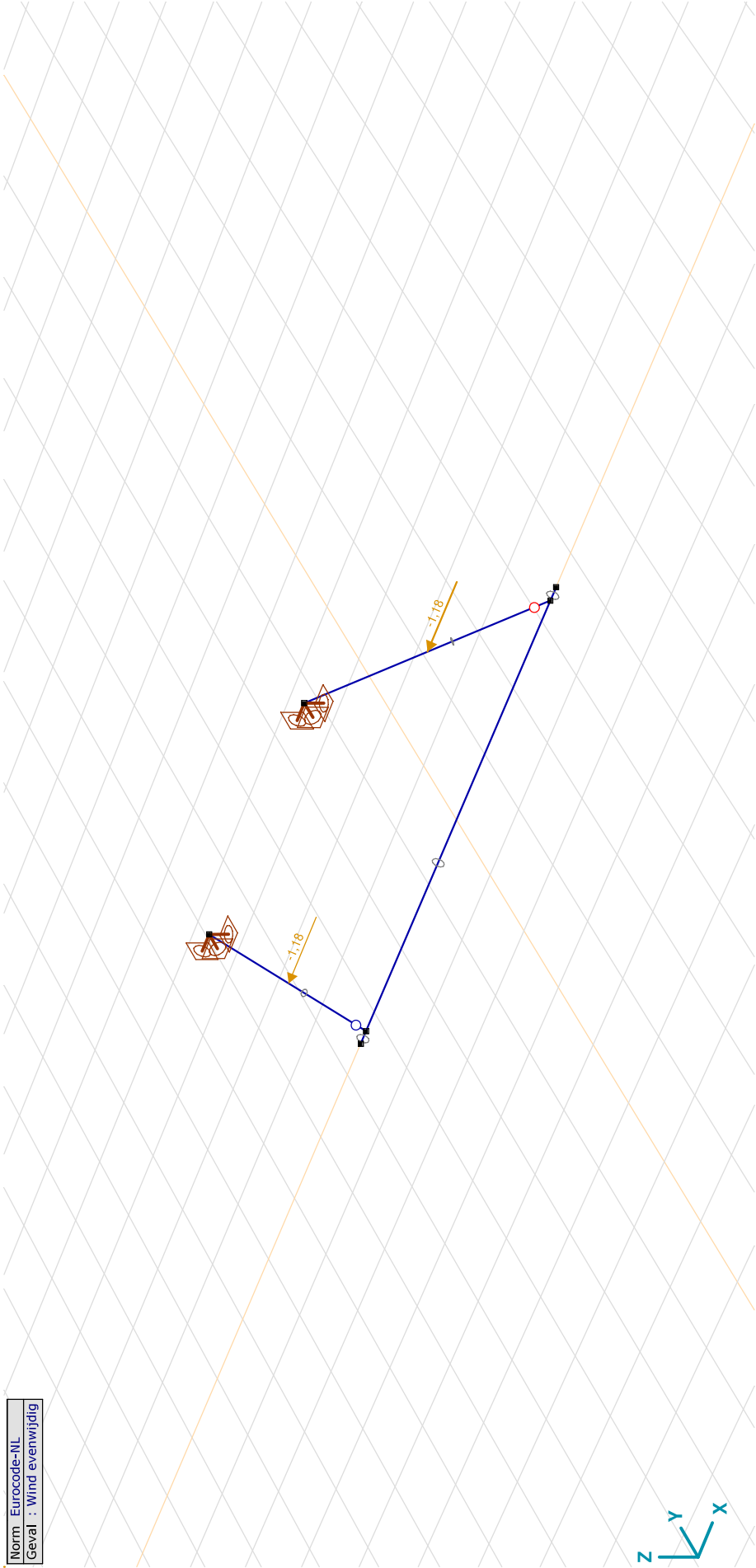
	Type	Lengte [m]	a/d	Pos.	F _x [kN]	F _y [kN]	F _z [kN]	M _x [kNm]	M _y [kNm]	M _z [kNm]
1	Staafl G	3,113	a	0,500	0	1,18	0	0	0	0
2	Staafl G	3,113	a	0,500	0	1,18	0	0	0	0

Type: Belastingtype; Lengte: Staallengte; a/d: Positie als verhouding (a) of lengte (d); Pos.: Positie; F_x, F_y, F_z: Belastingkracht component; M_x, M_y, M_z: Belastingmoment component;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

Norm Eurocode-NL
Geval : Wind evenwijdig



Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Model 150 kV wisseling.axs

8-6-2021

Pag. 14

Wind evenwijdig: Geconcentreerde belastingen op staven

	Type	Lengte [m]	a/d	Pos.	F _x [kN]	F _y [kN]	F _z [kN]	M _x [kNm]	M _y [kNm]	M _z [kNm]
1	Staaft G	3,113	a	0,500	-1,18	0	0	0	0	0
2	Staaft G	3,113	a	0,500	-1,18	0	0	0	0	0

Type: Belastingtype; Lengte: Staallengte; a/d: Positie als verhouding (a) of lengte (d); Pos.: Positie; F_x, F_y, F_z: Belastingkracht component; M_x, M_y, M_z: Belastingmoment component;

Gebruiker gedefinieerde belastingcombinaties uit belastinggevallen

	Naam	Type	EG (PERM1)	Bretel (VER1)	Wind Loodrecht (VER1)	Wind evenwijdig (VER1)	Commentaar
1	Co #1	UGT	1,20	1,50	1,50	0	
2	Co #2	UGT	1,20	1,50	0	1,50	

Naam: Naam belastingcombinatie; Type: Type belastingcombinatie; EG (PERM1), Bretel (VER1), Wind Loodrecht (VER1), Wind evenwijdig (VER1): Factor;

Project:

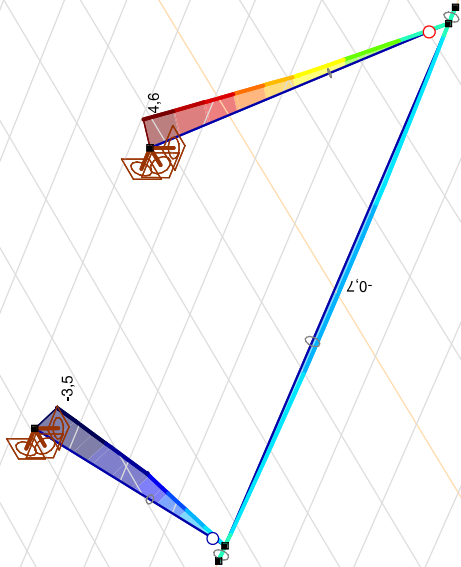
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

8-6-2021

Pag. 15

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #1
E (P)	: 3,94E-10
E (W)	: 3,94E-10
E (Eq)	: 1,29E-10
Comp.	: My [kNm]

My	[kNm]
	4,6
	4,0
	3,4
	2,8
	2,3
	1,7
	1,1
	0,5
	-0,1
	-0,6
	-1,2
	-1,8
	-2,4
	-2,9
	-3,5



[I], Lineair, Co #1 (UGT), My, Lijnen (gevuld)

Project:

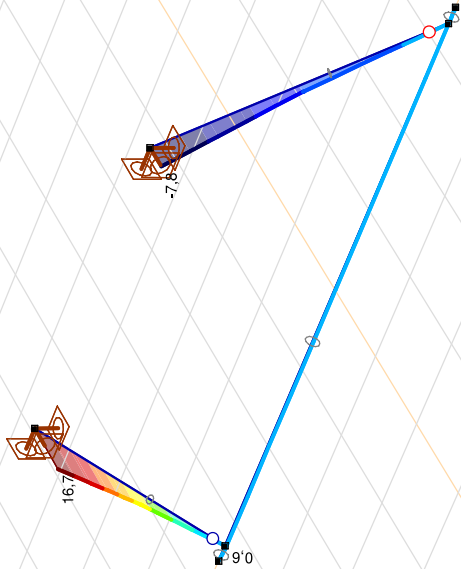
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

8-6-2021

Pag. 16

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #1
E (P)	: 3,94E-10
E (W)	: 3,94E-10
E (Eq)	: 1,29E-10
Comp.	: Mz [kNm]

Mz	[kNm]
	16,7
	14,9
	13,2
	11,4
	9,7
	8,0
	6,2
	4,5
	2,7
	1,0
	-0,8
	-2,5
	-4,3
	-6,0
	-7,8



[I], Linear, Co #1 (UGT), Mz, Lijnen (gevuld)

Project:

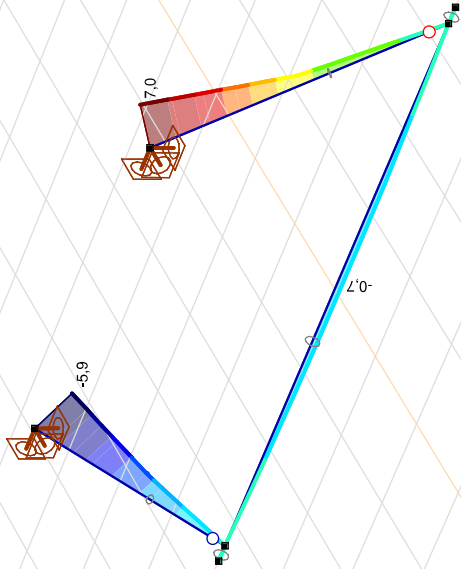
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

8-6-2021

Pag. 17

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #2
E (P)	: 3,94E-10
E (W)	: 3,94E-10
E (Eq)	: 1,29E-10
Comp.	: My [kNm]

My	[kNm]
	7,0
	6,0
	5,1
	4,2
	3,3
	2,4
	1,4
	0,5
	-0,4
	-1,3
	-2,2
	-3,2
	-4,1
	-5,0
	-5,9



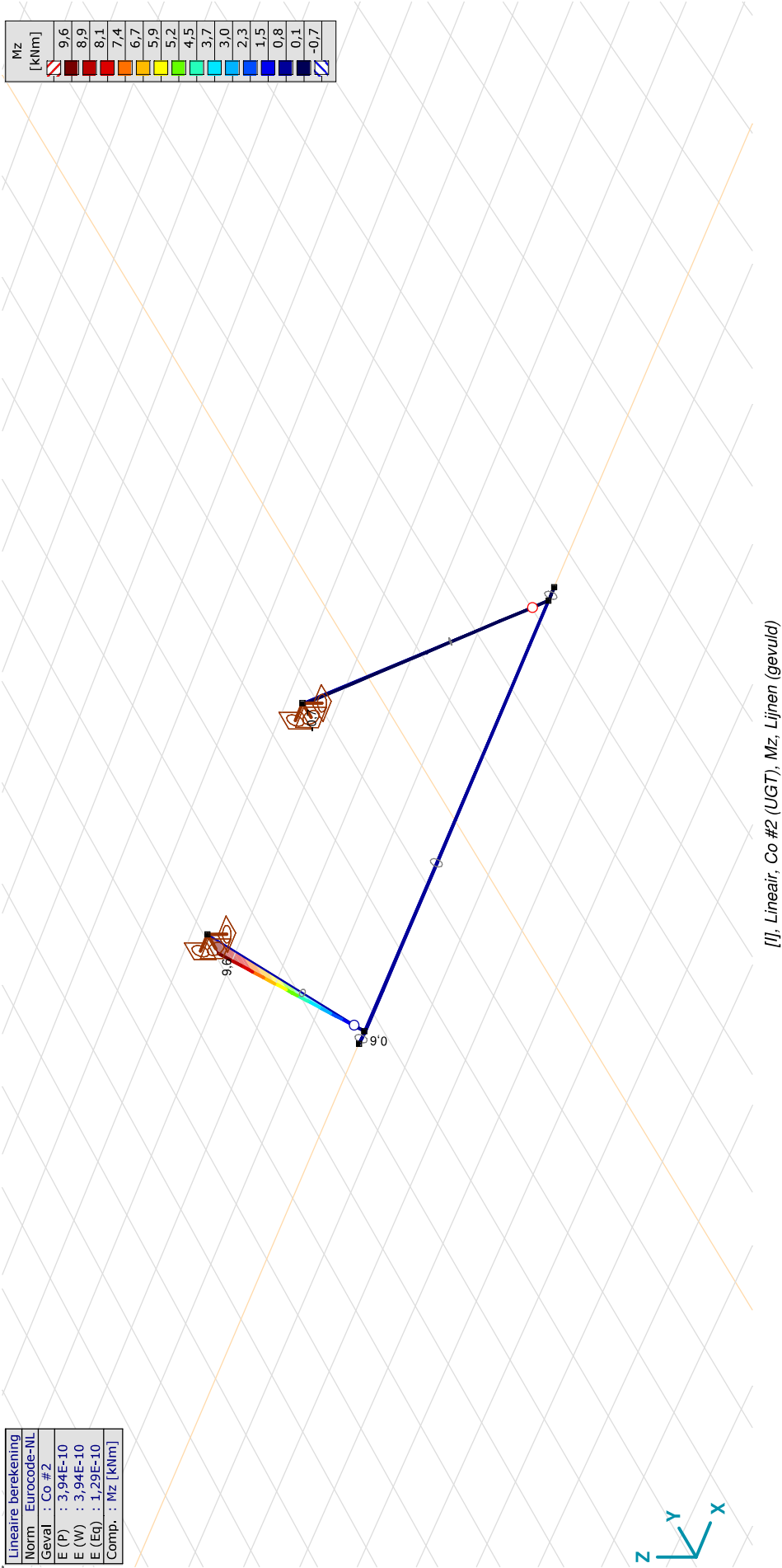
[I], Linear, Co #2 (UGT), My, Lijnen (gevuld)

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

8-6-2021

Pag. 18



Project:

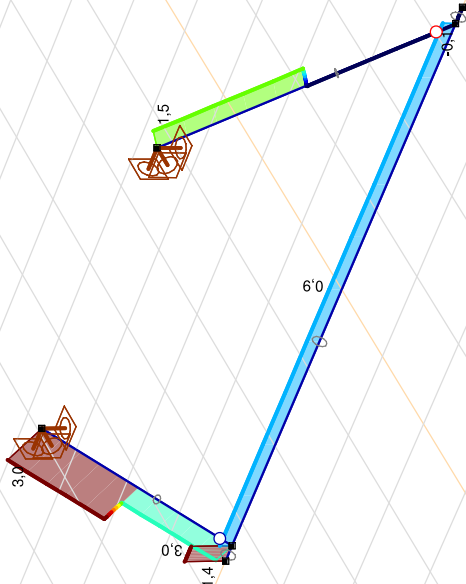
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

8-6-2021

Pag. 19

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #1
E (P)	: 3,94E-10
E (W)	: 3,94E-10
E (Eq)	: 1,29E-10
Comp.	: Nx [kN]

Nx	[kN]
	3,0
	2,8
	2,6
	2,3
	2,1
	1,9
	1,7
	1,5
	1,3
	1,0
	0,8
	0,6
	0,4
	0,2
	-0,1



[I], Lineair, Co #1 (UGT), Nx, Lijnen (gevuld)

Project:

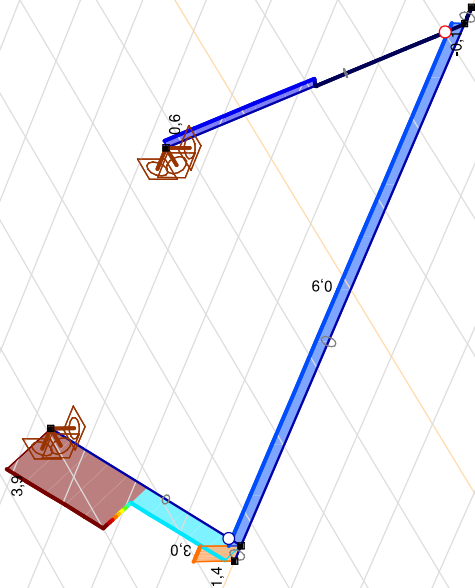
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

8-6-2021

Pag. 20

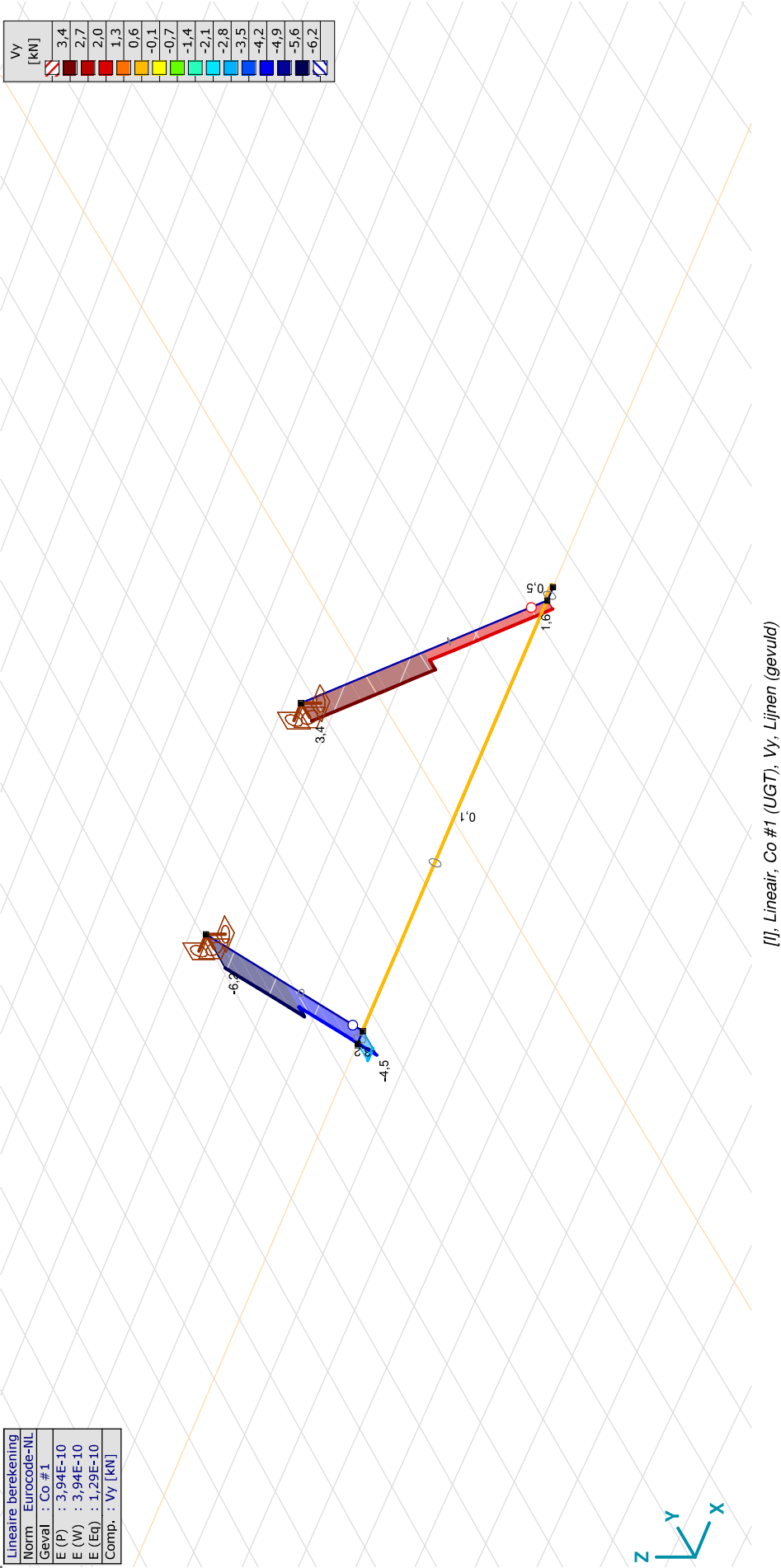
Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #2
E (P)	: 3,94E-10
E (W)	: 3,94E-10
E (Eq)	: 1,29E-10
Comp.	: Nx [kN]

Nx	[kN]
	3,9
	3,6
	3,3
	3,0
	2,8
	2,5
	2,2
	1,9
	1,6
	1,4
	1,1
	0,8
	0,5
	0,2
	-0,1

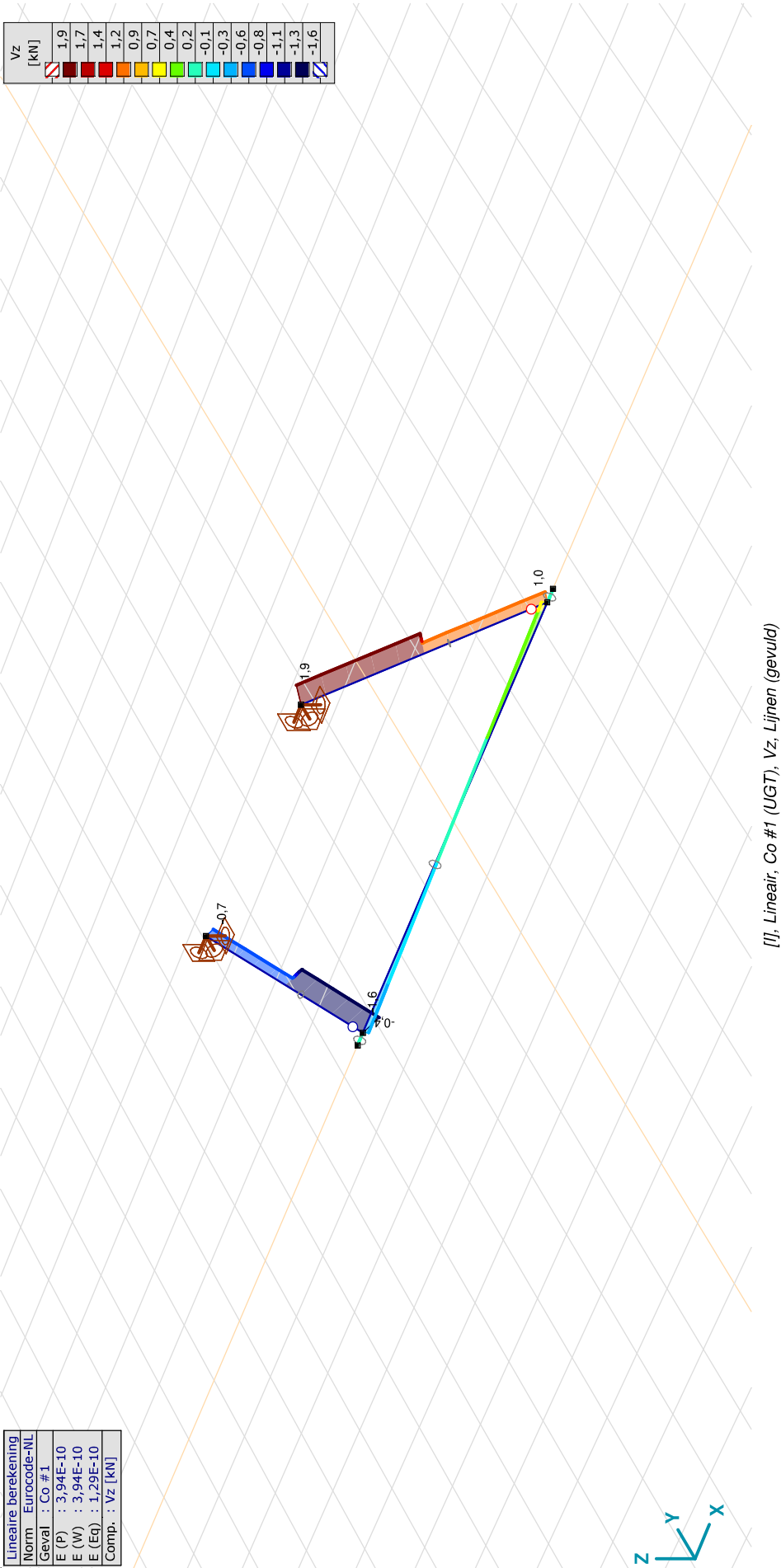


[I], Lineair, Co #2 (UGT), Nx, Lijnen (gevuld)

Project:
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Model 150 kV wisseling.axs**



Project:
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Model 150 kV wisseling.axs**



Project:

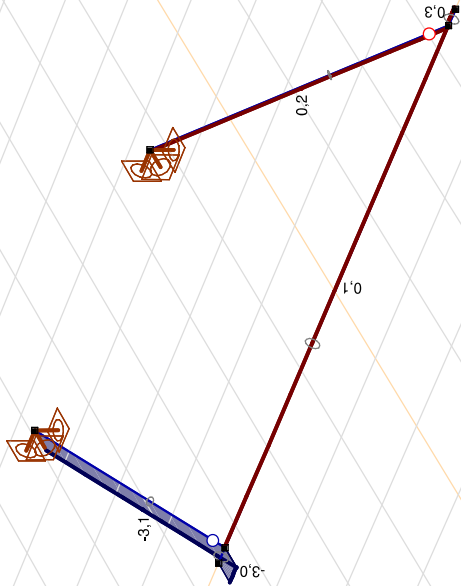
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

8-6-2021

Pag. 23

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #2
E (P)	: 3,94E-10
E (W)	: 3,94E-10
E (Eq)	: 1,29E-10
Comp.	: Vy [kN]

Vy	[kN]
	0,3
	0,1
	-0,2
	-0,4
	-0,7
	-0,9
	-1,1
	-1,4
	-1,6
	-1,9
	-2,1
	-2,4
	-2,6
	-2,8
	-3,1



[I], Lineair, Co #2 (UGT), Vy, Lijnen (gevuld)

Project:

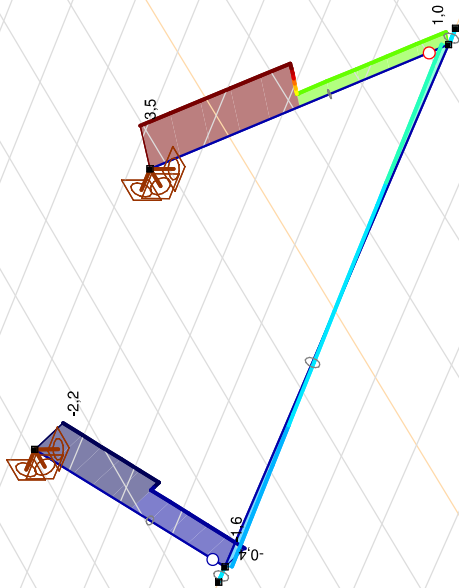
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

8-6-2021

Pag. 24

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #2
E (P)	: 3,94E-10
E (W)	: 3,94E-10
E (Eq)	: 1,29E-10
Comp.	: Vz [kN]

Vz	[kN]
	3,5
	3,0
	2,6
	2,2
	1,8
	1,4
	1,0
	0,6
	0,2
	-0,2
	-0,6
	-1,0
	-1,4
	-1,8
	-2,2



[I], Linear, Co #2 (UGT), Vz, Lijnen (gevuld)

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Model 150 kV wisseling.axs

Staaftkrachten [Lineair, Co #2 (UGT), Isolator]

	Prof.	Doorsnede naam	Pos. [m]	Knoop	Nx [kN]	Vy [kN]	Vz [kN]	Tx [kNm]	My [kNm]	Mz [kNm]
Ext.										
2	2	O 100x10	0	*	-0,1	*	*	*	*	*
1	2	O 100x10	1,557	*	3,9	*	*	*	*	*
1	2	O 100x10	0	*	*	-3,1	*	*	*	*
5	1	O 160x8	0	*	*	0,3	*	*	*	*
1	2	O 100x10	1,557	*	*	*	-2,2	*	*	*
2	2	O 100x10	1,557	*	*	*	3,5	*	*	*
1	2	O 100x10	0	*	*	*	*	0	*	*
1	2	O 100x10	0	*	*	*	*	0	*	*
1	2	O 100x10	3,113	(1)	3,9	-3,1	-2,2	0	-5,9	9,6
2	2	O 100x10	3,113	(5)	0,6	0,2	3,5	0	7,0	-0,7
2	2	O 100x10	3,113	(5)	0,6	0,2	3,5	0	7,0	-0,7
1	2	O 100x10	3,113	(1)	3,9	-3,1	-2,2	0	-5,9	9,6

Prof.: Profiel; Pos.: Lokale X-positie van de doorsnede op de staaft; Nx: Normalkracht; Vy: Dwarskracht in lokale y-richting; Vz: Dwarskracht in lokale z-richting; Tx: Torsiemoment; My: Buigend moment in lokale y-richting; Mz: Buigend moment in lokale z-richting;

Staaftkrachten [Lineair, Co #1 (UGT), Isolator]

	Prof.	Doorsnede naam	Pos. [m]	Knoop	Nx [kN]	Vy [kN]	Vz [kN]	Tx [kNm]	My [kNm]	Mz [kNm]
1	2	O 100x10	L=3,113		1,4	-4,5	-1,6	0	0	0
			0	(2)	1,4	-4,5	-1,6	0	-0,5	1,4
			0,311		1,4	-4,5	-1,6	0	-1,0	2,8
			0,623		1,4	-4,5	-1,6	0	-1,5	4,2
			0,934		1,4	-4,5	-1,6	0	-2,0	5,6
			1,245		1,4	-4,5	-1,6	0	-2,5	7,0
			1,557		1,4	-4,5	-1,6	0	-2,5	7,0
			1,557		3,0	-6,2	-0,7	0	-2,7	8,9
			1,868		3,0	-6,2	-0,7	0	-2,9	10,9
			2,179		3,0	-6,2	-0,7	0	-3,1	12,8
			2,491		3,0	-6,2	-0,7	0	-3,3	14,7
			2,802		3,0	-6,2	-0,7	0	-3,5	16,7
			3,113	(1)	3,0	-6,2	-0,7	0		
2	2	O 100x10	L=3,113							
			0	(6)	-0,1	1,6	1,0	0	0	0
			0,311		-0,1	1,6	1,0	0	0,3	-0,5
			0,623		-0,1	1,6	1,0	0	0,6	-1,0

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

8-6-2021

Pag. 26

Staaftkrachten [Lineair, Co #1 (UGT), Isolator]

	Prof.	Doorsnede naam	Pos. [m]	Knoop	Nx [kN]	Vy [kN]	Vz [kN]	Tx [kNm]	My [kNm]	Mz [kNm]
3	1	O 160x8	0,934		-0,1	1,6	1,0	0	1,0	-1,5
			1,245		-0,1	1,6	1,0	0	1,3	-2,0
			1,557		-0,1	1,6	1,0	0	1,6	-2,5
			1,557		-0,1	1,6	1,0	0	1,6	-2,5
			1,557		1,5	3,4	1,9	0	1,6	-2,5
			1,868		1,5	3,4	1,9	0	2,2	-3,6
			2,179		1,5	3,4	1,9	0	2,8	-4,6
			2,491		1,5	3,4	1,9	0	3,4	-5,7
			2,802		1,5	3,4	1,9	0	4,0	-6,7
			3,113	(5)	1,5	3,4	1,9	0	4,6	-7,8
	3	O 160x8	L=0,200	(3)	3,0	-3,2	0	0	0	0
			0		3,0	-3,2	0	0	0	0,1
			0,020		3,0	-3,2	0	0	0	0,1
			0,040		3,0	-3,2	0	0	0	0,2
			0,060		3,0	-3,2	0	0	0	0,3
			0,080		3,0	-3,2	0	0	0	0,3
			0,100		3,0	-3,2	0	0	0	0,3
			0,120		3,0	-3,2	0	0	0	0,4
			0,140		3,0	-3,2	0	0	0	0,4
			0,160		3,0	-3,2	0	0	0	0,5
	4	O 160x8	0,180	(2)	3,0	-3,2	0	0	0	0,6
			0,200		3,0	-3,2	0	0	0	0,6
			L=6,600		0,9	0,1	-0,4	0	0	0,6
			0		0,9	0,1	-0,3	0	-0,3	0,6
			0,660		0,9	0,1	-0,3	0	-0,5	0,5
			1,320		0,9	0,1	-0,2	0	-0,6	0,5
			1,980		0,9	0,1	-0,1	0	-0,7	0,4
			2,640		0,9	0,1	0	0	-0,7	0,4
			3,300		0,9	0,1	0,1	0	-0,7	0,3
			3,960		0,9	0,1	0,2	0	-0,6	0,3
	5	O 160x8	4,620	(6)	0,9	0,1	0,3	0	-0,5	0,2
			5,280		0,9	0,1	0,3	0	-0,3	0,2
			5,940		0,9	0,1	0,4	0	0	0,1
			6,600		0,9	0,1	0,4	0	0	0,1
			L=0,200		0	0,5	0	0	0	0,1
			0		0	0,5	0	0	0	0,1
			0,020		0	0,5	0	0	0	0,1

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

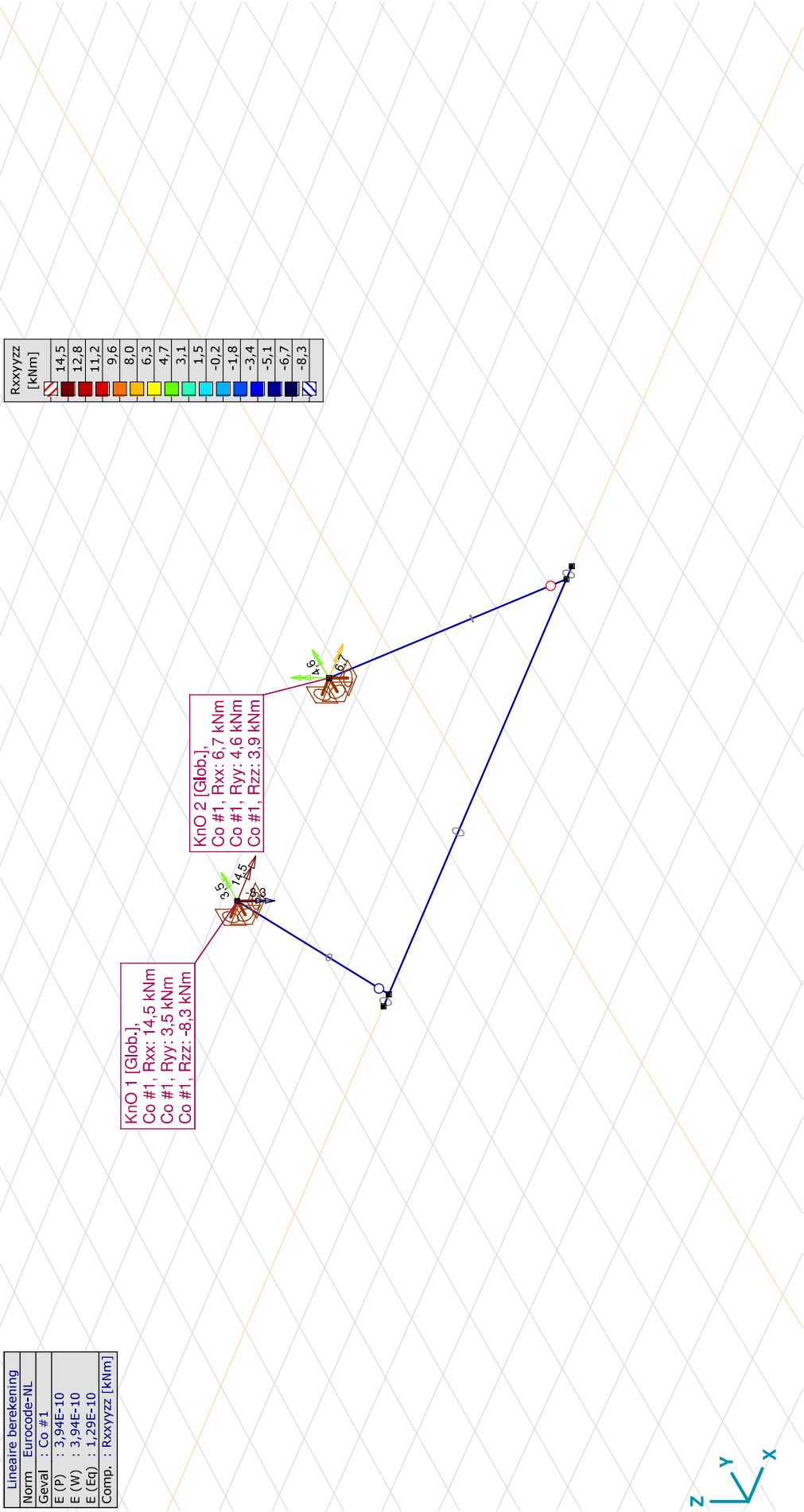
8-6-2021

Pag. 27

Staaftkrachten [Lineair, Co #1 (UGT), Isolator]

	Prof.	Doorsnede naam	Pos. [m]	Knoop	Nx [kN]	Vy [kN]	Vz [kN]	Tx [kNm]	My [kNm]	Mz [kNm]
			0,040		0	0,5	0	0	0	0,1
			0,060		0	0,5	0	0	0	0,1
			0,080		0	0,5	0	0	0	0,1
			0,100		0	0,5	0	0	0	0,1
			0,120		0	0,5	0	0	0	0
			0,140		0	0,5	0	0	0	0
			0,160		0	0,5	0	0	0	0
			0,180		0	0,5	0	0	0	0
			0,200	(4)	0	0,5	0	0	0	0
Ext.										
2	2	O 100x10	0	*	-0,1	*	*	*	*	*
1	2	O 100x10	1,557	*	3,0	*	*	*	*	*
3	1	O 160x8	0	*	3,0	*	*	*	*	*
1	2	O 100x10	1,557	*	*	-6,2	*	*	*	*
2	2	O 100x10	1,557	*	*	3,4	*	*	*	*
1	2	O 100x10	0,311	*	*	*	-1,6	*	*	*
2	2	O 100x10	1,557	*	*	*	1,9	*	*	*
1	2	O 100x10	0	*	*	*	*	0	*	*
1	2	O 100x10	0	*	*	*	*	0	*	*
1	2	O 100x10	3,113	(1)	3,0	-6,2	-0,7	0	-3,5	16,7
2	2	O 100x10	3,113	(5)	1,5	3,4	1,9	0	4,6	-7,8
2	2	O 100x10	3,113	(5)	1,5	3,4	1,9	0	4,6	-7,8
1	2	O 100x10	3,113	(1)	3,0	-6,2	-0,7	0	-3,5	16,7

Prof.: Profiel; Pos.: Lokale X-positie van de doorsnede op de staaft; Nx: Normaaftkracht; Vy: Dwarskracht in lokale y-richting; Vz: Dwarskracht in lokale z-richting; Tx: Torsiemoment; My: Buigend moment in lokale y-richting; Mz: Buigend moment in lokale z-richting;

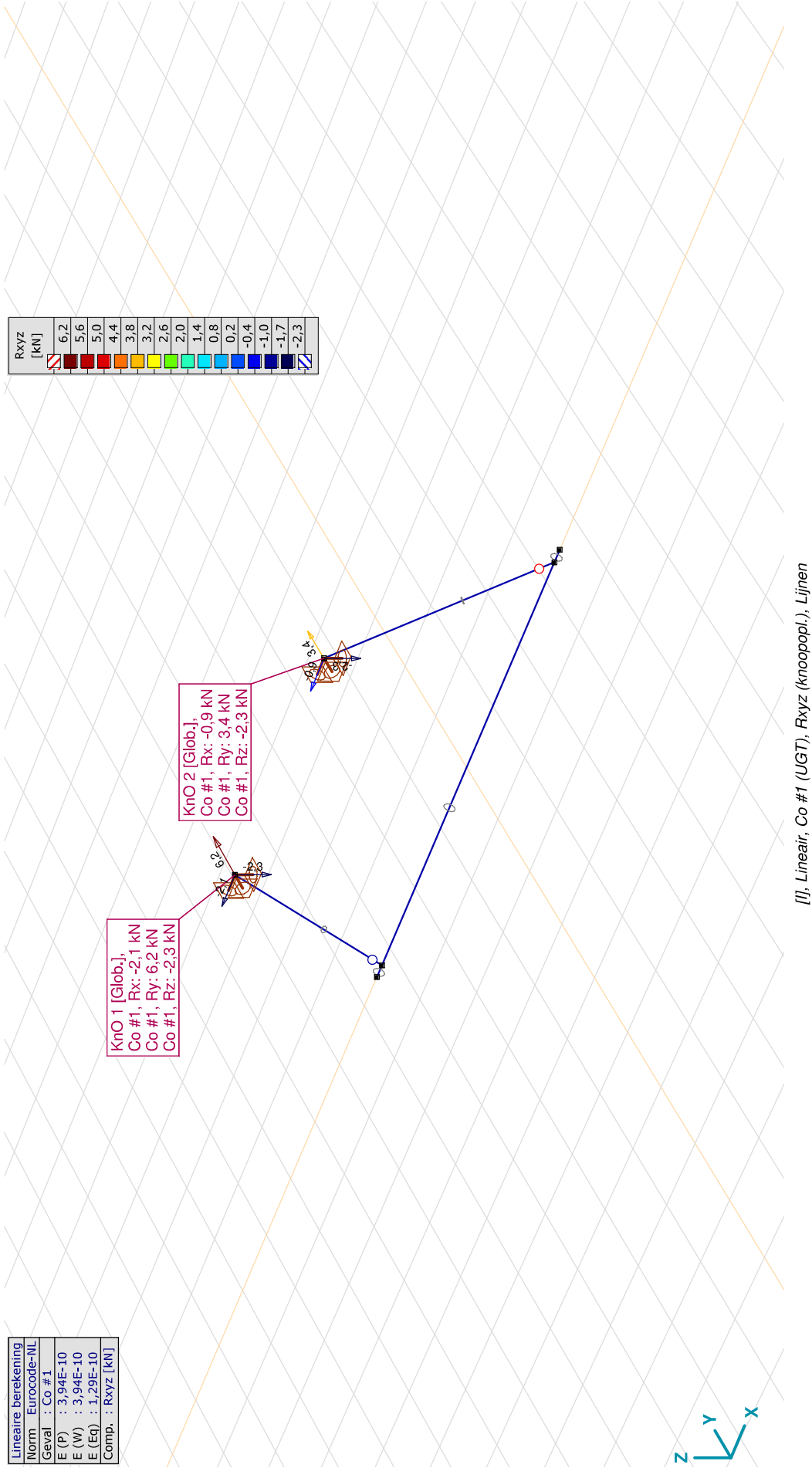


z

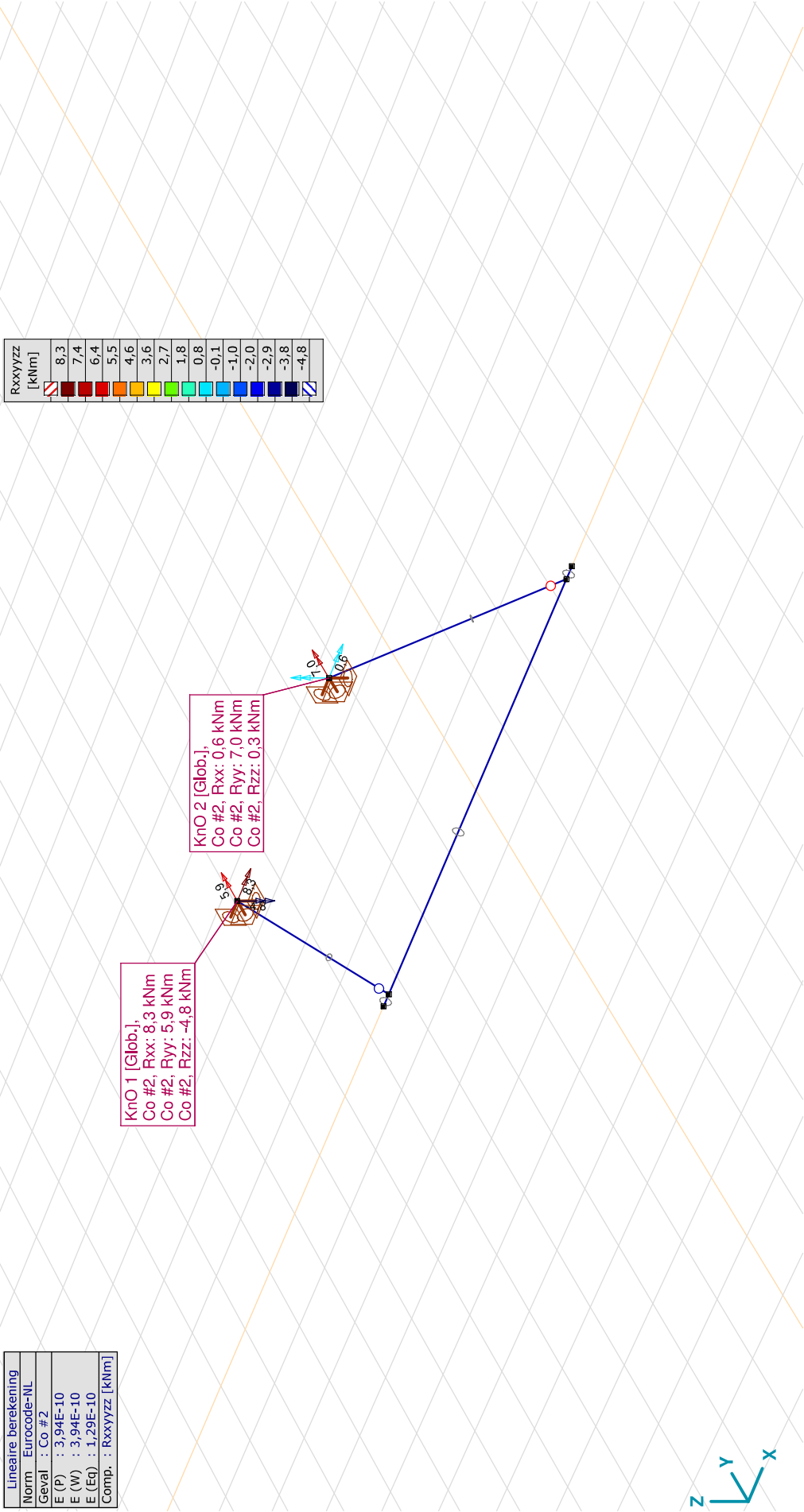
y

x

Project:
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

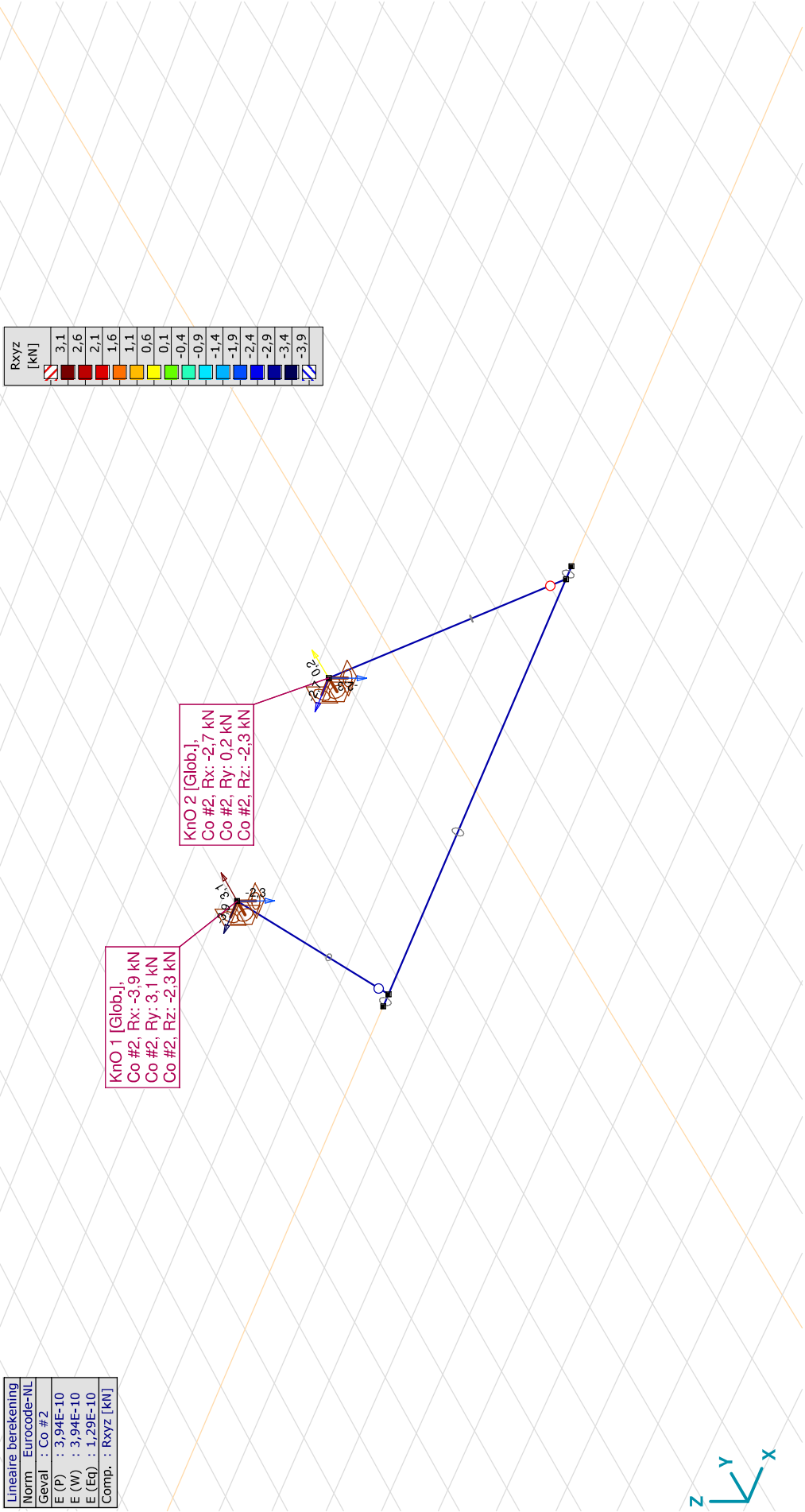


Project:
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Model 150 kV wisseling.axs**



[!], Lineair, Co #2 (UGT), Rxxyyzz (knoopp.), Lijnen

Project:
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Model 150 kV wisseling.axs**



[I], Lineair, Co #2 (UGT), Rxyz (knoopopl.), Lijnen

Project:
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

Interne krachten knooppoplegging [Lineair, Co #2 (UGT)]

	Knoop	X [m]	Y [m]	Z [m]	Type	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _r [kN]	R _{xx} [kNm]	R _{yy} [kNm]	R _{zz} [kNm]	R _{rr} [kNm]	αR
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-3,9	3,1	-2,3	5,4	8,3	5,9	-4,8	11,3	-2,183
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-2,7	0,2	-2,3	3,5	0,6	7,0	0,3	7,0	-1,190
Ext.														
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-3,9	3,1	-2,3	5,4	8,3	5,9	-4,8	11,3	-2,183
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-2,7	0,2	-2,3	3,5	0,6	7,0	0,3	7,0	-1,190
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-2,7	0,2	-2,3	3,5	0,6	7,0	0,3	7,0	-1,190
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-3,9	3,1	-2,3	5,4	8,3	5,9	-4,8	11,3	-2,183
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-3,9	3,1	-2,3	5,4	8,3	5,9	-4,8	11,3	-2,183
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-2,7	0,2	-2,3	3,5	0,6	7,0	0,3	7,0	-1,190
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-3,9	3,1	-2,3	5,4	8,3	5,9	-4,8	11,3	-2,183
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-2,7	0,2	-2,3	3,5	0,6	7,0	0,3	7,0	-1,190
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-2,7	0,2	-2,3	3,5	0,6	7,0	0,3	7,0	-1,190
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-3,9	3,1	-2,3	5,4	8,3	5,9	-4,8	11,3	-2,183
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-2,7	0,2	-2,3	3,5	0,6	7,0	0,3	7,0	-1,190
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-3,9	3,1	-2,3	5,4	8,3	5,9	-4,8	11,3	-2,183
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-2,7	0,2	-2,3	3,5	0,6	7,0	0,3	7,0	-1,190
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-3,9	3,1	-2,3	5,4	8,3	5,9	-4,8	11,3	-2,183
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-2,7	0,2	-2,3	3,5	0,6	7,0	0,3	7,0	-1,190
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-3,9	3,1	-2,3	5,4	8,3	5,9	-4,8	11,3	-2,183
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-2,7	0,2	-2,3	3,5	0,6	7,0	0,3	7,0	-1,190
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-3,9	3,1	-2,3	5,4	8,3	5,9	-4,8	11,3	-2,183
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-2,7	0,2	-2,3	3,5	0,6	7,0	0,3	7,0	-1,190
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-3,9	3,1	-2,3	5,4	8,3	5,9	-4,8	11,3	-2,183
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-2,7	0,2	-2,3	3,5	0,6	7,0	0,3	7,0	-1,190
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-3,9	3,1	-2,3	5,4	8,3	5,9	-4,8	11,3	-2,183
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-2,7	0,2	-2,3	3,5	0,6	7,0	0,3	7,0	-1,190
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-3,9	3,1	-2,3	5,4	8,3	5,9	-4,8	11,3	-2,183
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-2,7	0,2	-2,3	3,5	0,6	7,0	0,3	7,0	-1,190
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-3,9	3,1	-2,3	5,4	8,3	5,9	-4,8	11,3	-2,183
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-2,7	0,2	-2,3	3,5	0,6	7,0	0,3	7,0	-1,190
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-3,9	3,1	-2,3	5,4	8,3	5,9	-4,8	11,3	-2,183
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-2,7	0,2	-2,3	3,5	0,6	7,0	0,3	7,0	-1,190

Knoop: Ondersteunde knoop; **Type:** Opleggingstype; **R_x:** X-component opleggingsreactiekracht; **R_y:** Y-component opleggingsreactiekracht; **R_z:** Z-component opleggingsreactiekracht; **R_{rr}:** Resultierende opleggingsreactiekracht; **R_{xx}:** X-component opleggingsreactiemoment; **R_{yy}:** Y-component opleggingsreactiemoment; **R_{zz}:** Z-component opleggingsreactiemoment; **R_{rr}:** Resultierend opleggingsreactiemoment; **αR:** Verhouding verticale oplegkracht / horizontale oplegkracht;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 150 kV wisseling.axs**

8-6-2021

Pag. 33

Interne krachten knooppoplegging [Lineair, Co #1 (UGT)]

	Knoop	X [m]	Y [m]	Z [m]	Type	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _r [kN]	R _{xx} [kNm]	R _{yy} [kNm]	R _{zz} [kNm]	R _{rr} [kNm]	αR
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-2,1	6,2	-2,3	7,0	14,5	3,5	-8,3	17,1	-2,912
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-0,9	3,4	-2,3	4,2	6,7	4,6	3,9	9,0	-1,549
Ext.														
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-2,1	6,2	-2,3	7,0	14,5	3,5	-8,3	17,1	-2,912
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-0,9	3,4	-2,3	4,2	6,7	4,6	3,9	9,0	-1,549
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-0,9	3,4	-2,3	4,2	6,7	4,6	3,9	9,0	-1,549
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-2,1	6,2	-2,3	7,0	14,5	3,5	-8,3	17,1	-2,912
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-2,1	6,2	-2,3	7,0	14,5	3,5	-8,3	17,1	-2,912
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-0,9	3,4	-2,3	4,2	6,7	4,6	3,9	9,0	-1,549
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-2,1	6,2	-2,3	7,0	14,5	3,5	-8,3	17,1	-2,912
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-0,9	3,4	-2,3	4,2	6,7	4,6	3,9	9,0	-1,549
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-0,9	3,4	-2,3	4,2	6,7	4,6	3,9	9,0	-1,549
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-2,1	6,2	-2,3	7,0	14,5	3,5	-8,3	17,1	-2,912
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-0,9	3,4	-2,3	4,2	6,7	4,6	3,9	9,0	-1,549
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-2,1	6,2	-2,3	7,0	14,5	3,5	-8,3	17,1	-2,912
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-0,9	3,4	-2,3	4,2	6,7	4,6	3,9	9,0	-1,549
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-2,1	6,2	-2,3	7,0	14,5	3,5	-8,3	17,1	-2,912
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-0,9	3,4	-2,3	4,2	6,7	4,6	3,9	9,0	-1,549
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-2,1	6,2	-2,3	7,0	14,5	3,5	-8,3	17,1	-2,912
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-0,9	3,4	-2,3	4,2	6,7	4,6	3,9	9,0	-1,549
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-2,1	6,2	-2,3	7,0	14,5	3,5	-8,3	17,1	-2,912
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-0,9	3,4	-2,3	4,2	6,7	4,6	3,9	9,0	-1,549
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-2,1	6,2	-2,3	7,0	14,5	3,5	-8,3	17,1	-2,912
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-0,9	3,4	-2,3	4,2	6,7	4,6	3,9	9,0	-1,549
1	1	-1,750	0	2,700	Glob.	-2,1	6,2	-2,3	7,0	14,5	3,5	-8,3	17,1	-2,912
2	5	1,750	0	2,700	Glob.	-0,9	3,4	-2,3	4,2	6,7	4,6	3,9	9,0	-1,549

Knoop: Ondersteunde knoop; **Type:** Opleggingstype; **Rx:** X-component opleggingreactiekracht; **Ry:** Y-component opleggingreactiekracht; **Rz:** Z-component opleggingreactiekracht; **Rrr:** Resulterende opleggingreactiekracht; **Rxx:** X-component opleggingreactiemoment; **Ryy:** Y-component opleggingreactiemoment; **Rzz:** Z-component opleggingreactiemoment; **Rrr:** Resultierend opleggingreactiemoment; **αR:** Verhouding verticale oplegkracht / horizontale oplegkracht;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

AxisVM X5 R4h • Geregistreerd aan DNV GL - Energy
Post aan onderhand WA_c.axs

Rapport

Rapport, Inhoudsopgave

Onderdeel	Pagina	Onderdeel	Pagina
Materialen	3	[I], Lineair, Co #2 (UGT), eR, Lijnen	19
Dikte	4	[I], Lineair, Co #3 (UGT), eR, Lijnen	20
Profielen	5	[I], Lineair, Co #4 (UGT), eR, Lijnen	21
Domeinen	6	[I], Lineair, Co #5 (UGT), eR, Lijnen	22
Knoopopleggingen	7	[I], Lineair, Co #6 (UGT), eR, Lijnen	23
Mx: Knoopbelastingen	7	[I], Lineair, Co #1 (UGT), SVM T, Kleuren 2D	24
Mx	8	[I], Lineair, Co #2 (UGT), SVM T, Kleuren 2D	25
My: Knoopbelastingen	9	[I], Lineair, Co #3 (UGT), SVM T, Kleuren 2D	26
My	9	[I], Lineair, Co #4 (UGT), SVM T, Kleuren 2D	27
N: Knoopbelastingen	10	[I], Lineair, Co #5 (UGT), SVM T, Kleuren 2D	28
N	10	[I], Lineair, Co #6 (UGT), SVM T, Kleuren 2D	29
Gebruiker gedefinieerde belastingcombinaties uit belastinggevallen	11	[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), SVM B, Iso vlakken 3D	30
[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), Nx, Lijnen (gevuld)	12	[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), SVM C, Iso vlakken 3D	31
[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), My, Lijnen (gevuld)	13	[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), SVM T, Iso vlakken 3D	32
[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), Mz, Lijnen (gevuld)	14	Vlakspanningen [Lineair, Omhullende (Alle UGT)]	33
[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), Vz, Lijnen (gevuld)	15	[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), S; _x :minmax, Lijnen (gevuld)	34
[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), Vy, Lijnen (gevuld)	16	Staafspanningen [Lineair, Omhullende (Alle UGT)]	35
[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), Tx, Lijnen (gevuld)	17	Interne krachten knooppoplegging [Lineair, Omhullende (Alle UGT)]	36
[I], Lineair, Co #1 (UGT), eR, Lijnen	18		

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderrand WA_c.axs

8-6-2021

Pag. 3

Materialen

	Naam	Type	Nationale norm	Materialnorm	Model	E_x [N/mm ²]	E_y [N/mm ²]	E_z [N/mm ²]	ν	α_T [1/°C]	ρ [kg/m ³]	Material kleur	Contour kleur	Structuur					
1	S 355	Staal	Eurocode-NL	10025-2	Lineair	210000	210000	210000	0,30	1,2E-5	7850			 Steel					
	Naam			P_2		P_3		P_4		P_5	P_6	P_7	P_8	P_9	P_{10}	P_{11}	P_{12}	P_{13}	P_{14}
1	S 355	f_u [N/mm ²] = 355.00	f_{yk} [N/mm ²] = 510.00	f_{yk} [N/mm ²] = 335.00	f_{yk} [N/mm ²] = 470.00														

Naam: Materiaalnaam; Type: Type materiaal; Model: Materiaal model; E_x : Elasticiteitsmodulus in lokale x richting; E_y : Elasticiteitsmodulus in lokale y richting; ν : Poisson's verhouding; α_T : Warmteuitzettingscoëfficiënt; ρ : Dichtheid; **Materiaal kleur**: Materiaalkleur; **Contour kleur**: Contourkleur; $P_1, P_2, P_3, P_4, P_5, P_6, P_7, P_8, P_9, P_{10}, P_{11}, P_{12}, P_{13}, P_{14}$: Ontwerpparameter;

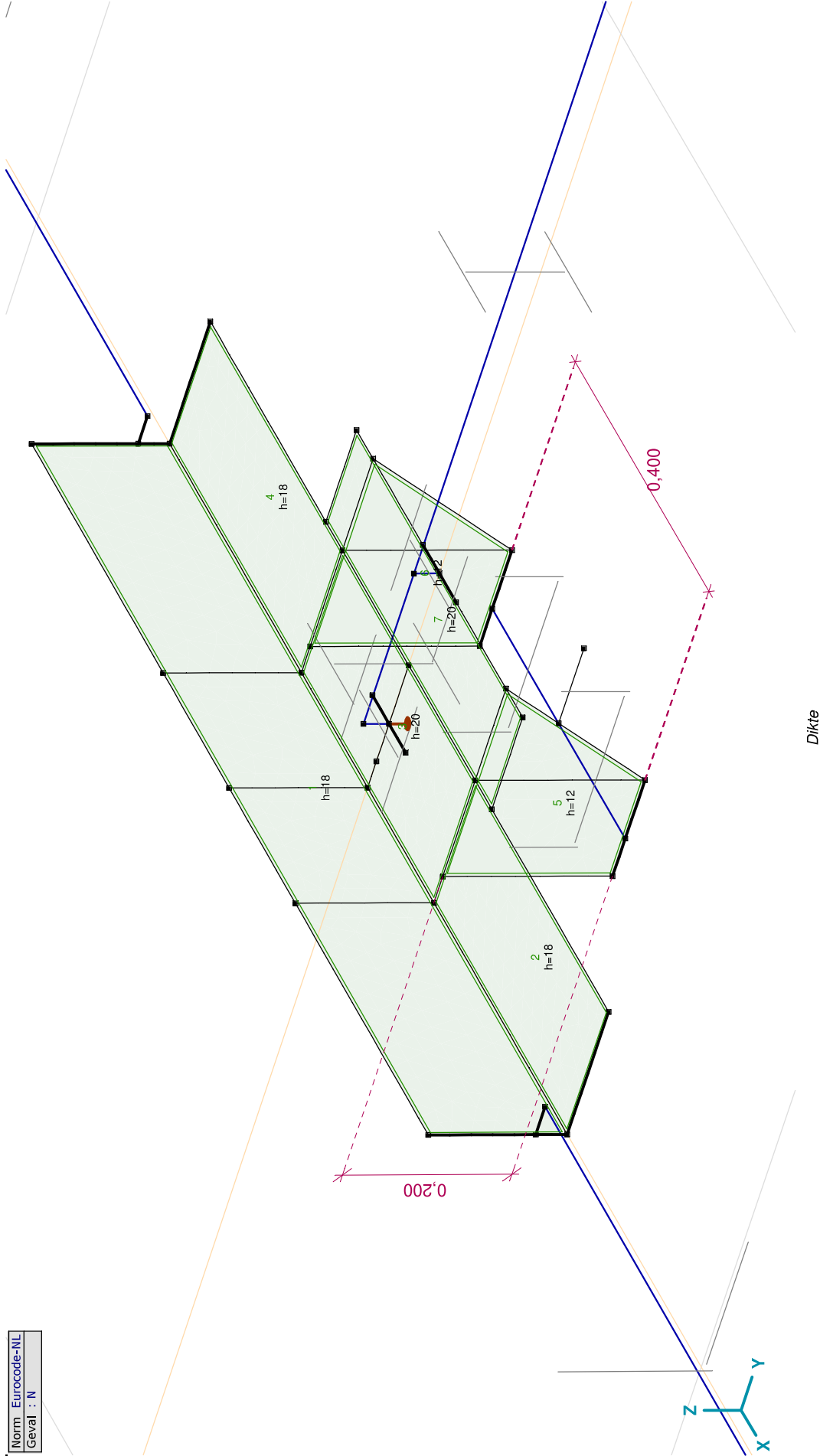
Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderrand WA_c.axs

8-6-2021

Pag. 4

Norm Eurocode-NL
Geval : N



Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderrand WA_c.axs

8-6-2021

Pag. 5

Profielen

	Naam	Tekening	Productie	Vorm	h [mm]	b [mm]	tw [mm]	tf [mm]	r ₁ [mm]	r ₂ [mm]	r ₃ [mm]	A _x [mm ²]	A _y [mm ²]	A _z [mm ²]	I _x [mm ⁴]	I _y [mm ⁴]	I _z [mm ⁴]
1	U 200		Gewalst	U	200,0	75,0	8,5	11,5	11,5	6,0	0	3218,52	931,26	1555,63	121078,6	1,9E+07	1477534,0
2	L 150X150X14		Gewalst	L	150,0	150,0	14,0	14,0	16,0	8,0	0	4031,60	1760,18	1776,16	278959,0	8453331,0	8453331,0
3	HE 140 A		Gewalst	I	133,0	140,0	5,5	8,5	12,0	0	0	3142,19	2147,66	704,86	81932,8	1E+07	3893251,0
4	U 220		Gewalst	U	220,0	80,0	9,0	12,5	12,5	6,5	0	3744,43	1053,63	1818,46	162853,1	2,7E+07	1958777,0

	Naam	I _{yz} [mm ⁴]	I ₁ [mm ⁴]	I ₂ [mm ⁴]	α [°]	I _ω [mm ⁶]	W _{1,el,t} [mm ³]	W _{1,el,b} [mm ³]	W _{2,el,t} [mm ³]	W _{2,el,b} [mm ³]	W _{1,pl} [mm ³]	W _{2,pl} [mm ³]	i _y [mm]	i _z [mm]	H _y [mm]	H _z [mm]
1	U 200	0	1,9E+07	1477534,0	0	8,9E+09	191091,8	191091,8	26935,4	73344,2	227755,3	51850,6	77,1	21,4	75,0	200,0
2	L 150X150X14	-4971153,0	1,3E+07	3482178,0	45,00	4,2E+08	126567,2	126567,2	65498,4	58536,3	200109,5	102485,0	45,8	45,8	150,0	150,0
3	HE 140 A	0	1E+07	3893251,0	0	1,5E+10	155382,8	155382,8	55617,9	55617,9	173525,9	84852,6	57,3	35,2	140,0	133,0
4	U 220	0	2,7E+07	1958777,0	0	1,4E+10	244651,8	244651,8	33453,5	91327,9	291491,0	64408,5	84,8	22,9	80,0	220,0

	Naam	y _G [mm]	z _G [mm]	y _s [mm]	z _s [mm]	S _p
1	U 200	20,1	100,0	-38,7	0	8
2	L 150X150X14	42,1	42,1	-33,9	-33,9	4
3	HE 140 A	70,0	66,5	0	0	9
4	U 220	21,4	110,0	-41,3	0	8

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderrand WA_c.axs

Profielen

	Naam	Tekening	Productie	Vorm	h [mm]	b [mm]	tw [mm]	tf [mm]	r ₁ [mm]	r ₂ [mm]	r ₃ [mm]	A _x [mm ²]	A _y [mm ²]	A _z [mm ²]	I _x [mm ⁴]	I _y [mm ⁴]	I _z [mm ⁴]
5	L 180X180X18		Gewalst	L	180,0	180,0	18,0	18,0	18,0	9,0	0	6190,93	2710,81	2740,57	701423,2	1,9E+07	1,9E+07
	Naam	I _{yz} [mm ⁴]	I ₁ [mm ⁴]	I ₂ [mm ⁴]	α [°]	I _ω [mm ⁶]	W _{1,el,t} [mm ³]	W _{1,el,b} [mm ³]	W _{2,el,t} [mm ³]	W _{2,el,b} [mm ³]	W _{1,pl} [mm ³]	W _{2,pl} [mm ³]	i _y [mm]	i _z [mm]	H _y [mm]	H _z [mm]	
5	L 180X180X18	-1,1E+07	3E+07	7682614,0	45,00	1,5E+09	232773,1	232773,1	119862,4	106431,1	368757,5	188454,3	54,9	54,9	180,0	180,0	

Naam	y _G [mm]	z _G [mm]	y _s [mm]	z _s [mm]	S _p
5 L 180X180X18	51,0	51,0	-40,6	-40,6	4

Naam: Doorsnede naam; **Productie**: Productieproces; **Vorm**: Profiel; **h**: Doorsnede hoogte; **b**: Doorsnede breedte; **tw**: Lijfdikte; **tf**: Flensdikte; **r₁**, **r₂**, **r₃**: Afrodingswaarde; **A_x**: Doorsnede-oppervlak; **A_y**, **A_z**: Afschuivingsoppervlak; **I_x**: Torsietraagheidsmoment; **I_y**, **I_z**: Buigtrraagheidsmoment; **I_{yz}**: Centrifugaal traagheidsmoment; **I₁**, **I₂**: Hoofdbuigtrraagheidsmoment; **α**: Hoofddrichingen; **I_ω**: Krommingsconstante; **W_{1,el,t}**, **W_{1,el,b}**, **W_{2,el,t}**, **W_{2,el,b}**: Elasticiteit modulus; **W_{1,pl}**, **W_{2,pl}**: Plasticiteit modulus; **i_y**, **i_z**: Traagheidsstraal; **H_y**: Afmeting in lokale Y-richting; **H_z**: Afmeting in lokale Z-richting; **y_G**: Y-coördinaat van het zwaartepunt; **z_G**: Z-coördinaat van het zwaartepunt; **y_s**: Y-coördinaat van het afschuivingsmiddelpunt (torsie); **z_s**: Z-coördinaat van het afschuivingsmiddelpunt (torsie); **S_p**: Spanningspunten;

Domeinen

	Element type	Materiaal	Ref _x	Ref _z	Dikte [mm]	k _{buiging} []	k _{torsie} []	k _{afschuiving} []	Oppervlakte [m ²]	Gat	Mesh
1	 Schaal	S 355	Auto	Auto	18				0,196	-	✓
2	 Schaal	S 355	Auto	Auto	18				0,065	-	✓
3	 Schaal	S 355	Auto	Auto	20				0,065	-	✓
4	 Schaal	S 355	Auto	Auto	18				0,065	-	✓
5	 Schaal	S 355	Auto	Auto	12				0,038	-	✓
6	 Schaal	S 355	Auto	Auto	12				0,038	-	✓
7	 Schaal	S 355	Auto	Auto	20				0,061	-	✓

Element type: Plaatelament type; **Ref_x**: Referentie voor lokale X-richting; **Ref_z**: Referentie voor lokale Z-richting; **k_{buiging}**: Buigsterkte coefficient; **k_{torsie}**: Torsiesterkte coefficient; **k_{afschuiving}**: Dwarskrachsterkte coefficient; **Oppervlakte**: Domein oppervlakte; **Gat**: Aantal gaten in domein; **Mesh**: Gegenerateerde mesh;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderrand WA_c.axs

8-6-2021

Pag. 7

Knoopopleggingen

	Knoop	X [m]	Y [m]	Z [m]
1	31	-1,600	0,037	0,037
2	34	1,600	0,037	0,037
3	45	0	1,285	0,030
4	10	0	0,085	0

	Knoop	Type	Naam _x	K _x [kN/m]	K _{xv} [kN/m]	Naam _y	K _y [kN/m]	K _{yv} [kN/m]	Naam _z	K _z [kN/m]	K _{zv} [kN/m]	Naam _{xx}	K _{xx} [kNm/rad]	K _{xxv} [kNm/rad]
1	31	Glob.	Vast - translatie	1E+10	1E+10	Vast - translatie	1E+10	1E+10	Vast - translatie	1E+10	1E+10	Vast - rotatie	1E+10	1E+10
2	34	Glob.	—	—	—	Vast - translatie	1E+10	1E+10	Vast - translatie	1E+10	1E+10	Vast - rotatie	1E+10	1E+10
3	45	Glob.	Vast - translatie	1E+10	1E+10	Vast - translatie	1E+10	1E+10	Vast - translatie	1E+10	1E+10	—	—	—
4	10	Glob.	—	—	—	—	—	—	Vast - translatie	1E+10	1E+10	—	—	—

	Knoop	Naam _{yy}	K _{yy} [kNm/rad]	K _{yyv} [kNm/rad]	Naam _{zz}	K _{zz} [kNm/rad]	K _{zzv} [kNm/rad]
1	31	—	—	—	—	—	—
2	34	—	—	—	—	—	—
3	45	Vast - rotatie	1E+10	1E+10	—	—	—
4	10	—	—	—	—	—	—

Knoop: Ondersteunde knoop; **Type:** Opleggingstype; **Naam_x:** Naam van de veereigenschappen; **K_x:** Initiële stijfheid; **K_{xv}:** Trillingsstijfheid; **Naam_y:** Naam van de veereigenschappen; **K_y:** Initiële stijfheid; **K_{yv}:** Trillingsstijfheid; **Naam_z:** Naam van de veereigenschappen; **K_z:** Initiële stijfheid; **K_{zv}:** Trillingsstijfheid; **Naam_{xx}:** Naam van de veereigenschappen; **K_{xx}:** Initiële stijfheid; **K_{xxv}:** Trillingsstijfheid; **Naam_{yy}:** Naam van de veereigenschappen; **K_{yy}:** Initiële stijfheid; **K_{yyv}:** Trillingsstijfheid; **Naam_{zz}:** Naam van de veereigenschappen; **K_{zz}:** Initiële stijfheid; **K_{zzv}:** Trillingsstijfheid;

Mx: Knoopbelastingen

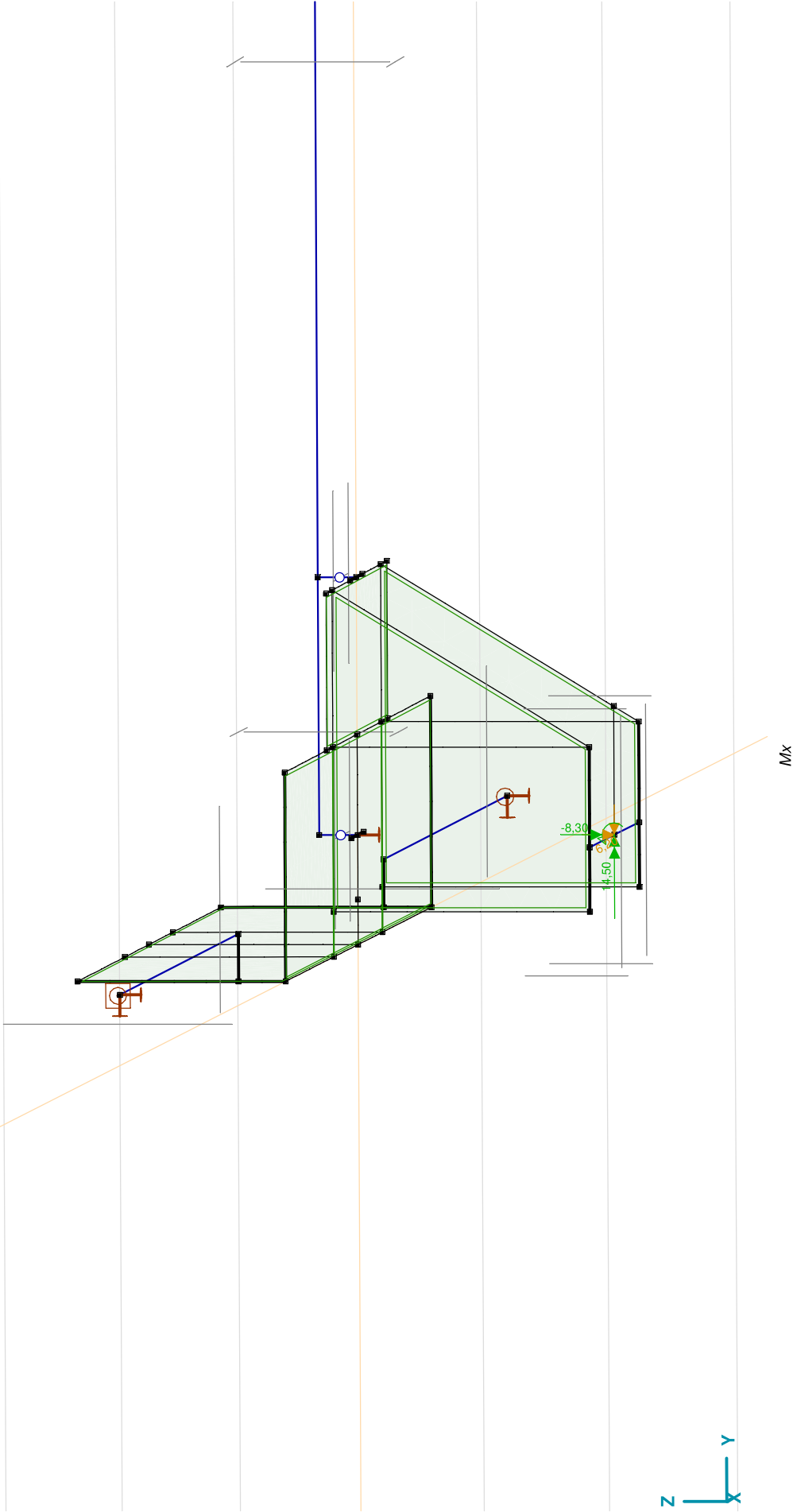
	Richting	F _x [kN]	F _y [kN]	F _z [kN]	M _x [kNm]	M _y [kNm]	M _z [kNm]
28	Globaal	6,20	-2,10	-2,30	3,50	14,50	-8,30

F_x, F_y, F_z: Belastingkracht component; **M_x, M_y, M_z:** Belastingsmoment component;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Post aan onderrand WA_c.axs**

Norm: Eurocode-NL
Geval: Mx



Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

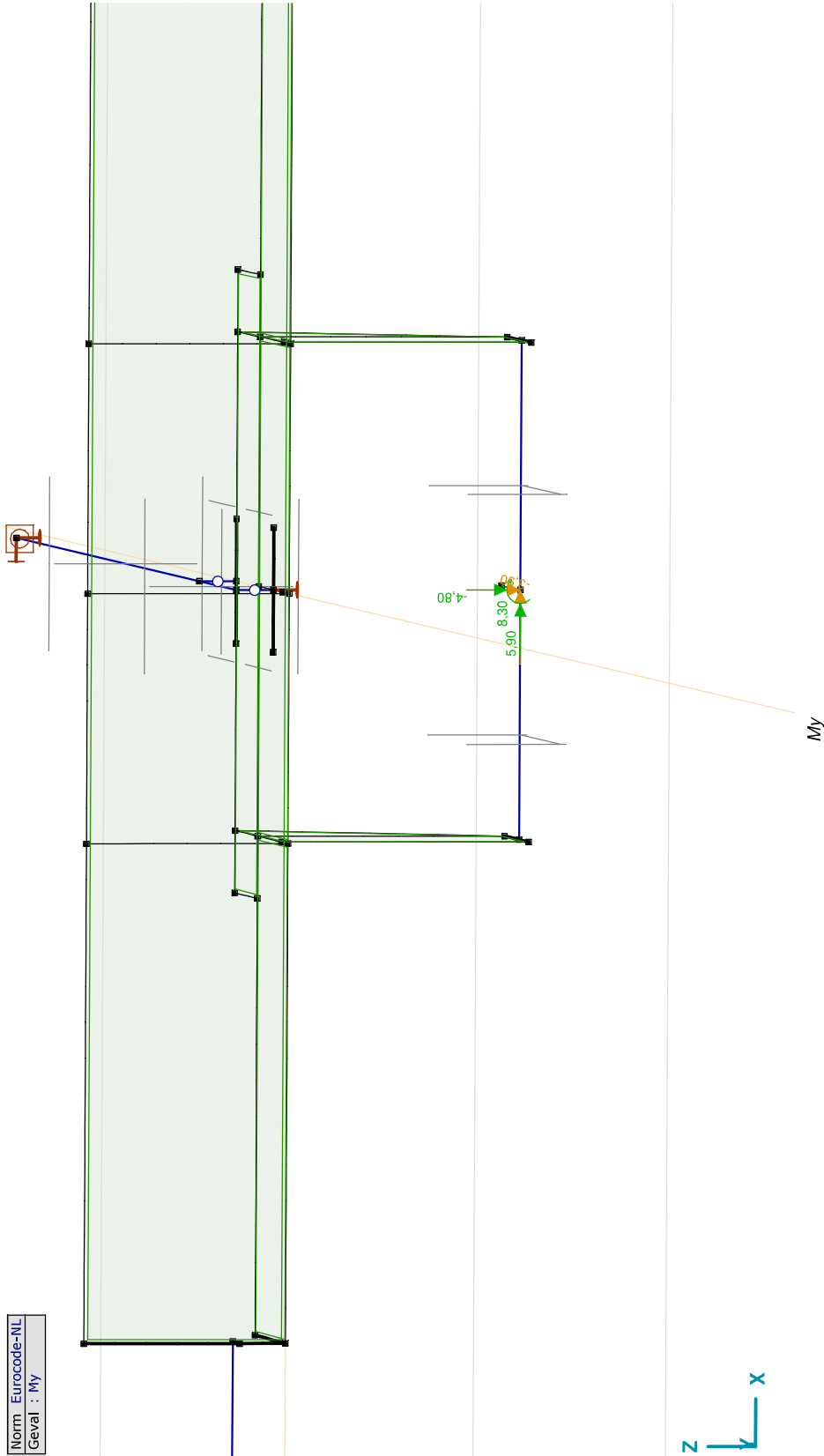
Model: Post aan onderrand WA_c.axs

My: Knoopbelastingen

	Richting	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]
28	Globaal	3,10	-3,90	-2,30	5,90	8,30	-4,80

F_x, F_y, F_z : Belastingkracht component; M_x, M_y, M_z : Belastingsmoment component;

Norm	Eurocode-NL
Geval	: My



Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderrand WA_c.axs

8-6-2021

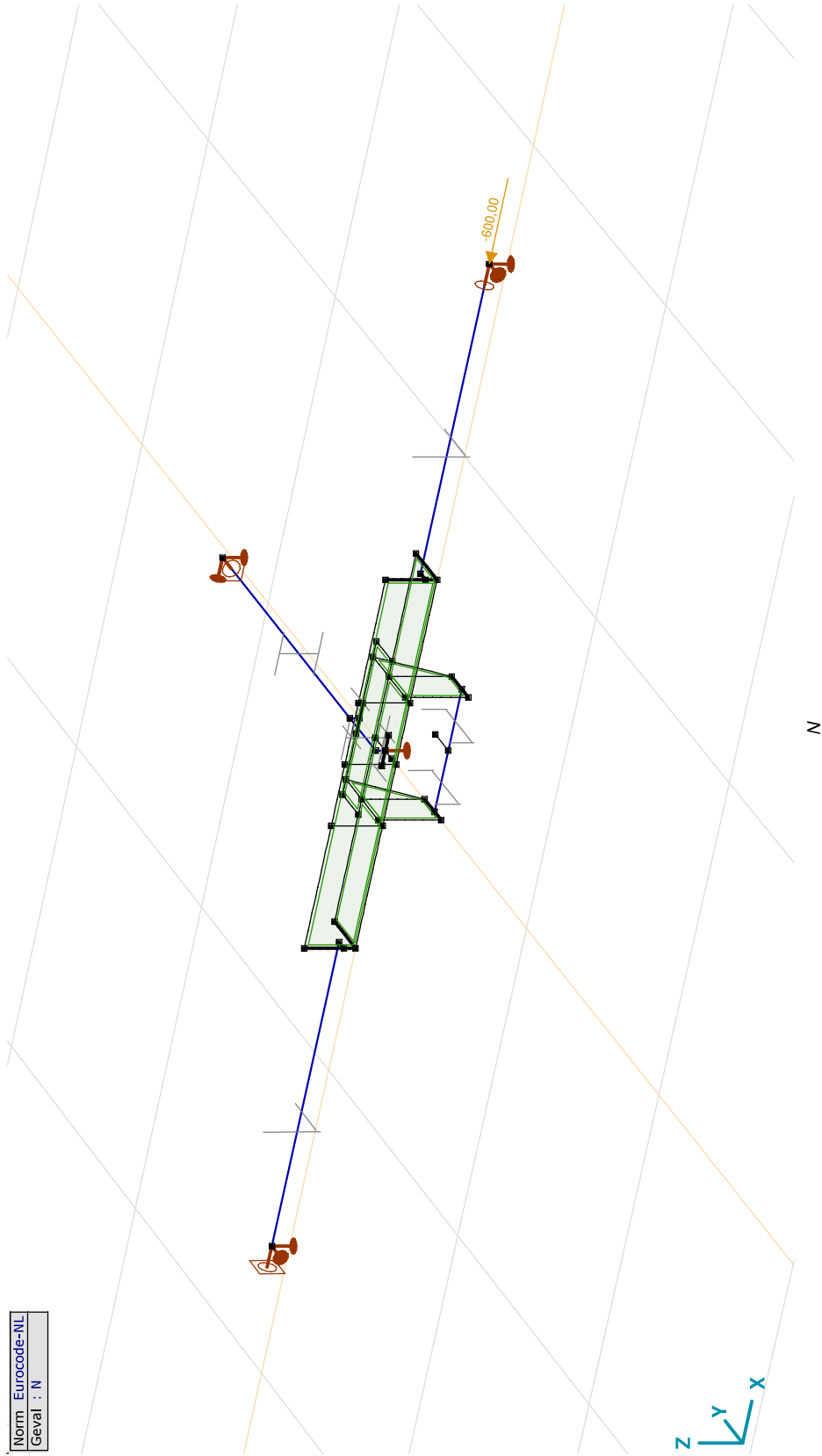
Pag. 10

N: Knoopbelastingen

	Richting	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]
34	Globaal	-600,00	0	0	0	0	0

F_x, F_y, F_z : Belastingkracht component; M_x, M_y, M_z : Belastingsmoment component;

Norm	Eurocode-NL
Geval	: N



Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Post aan onderrand WA_c.axs**

8-6-2021

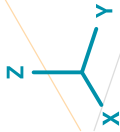
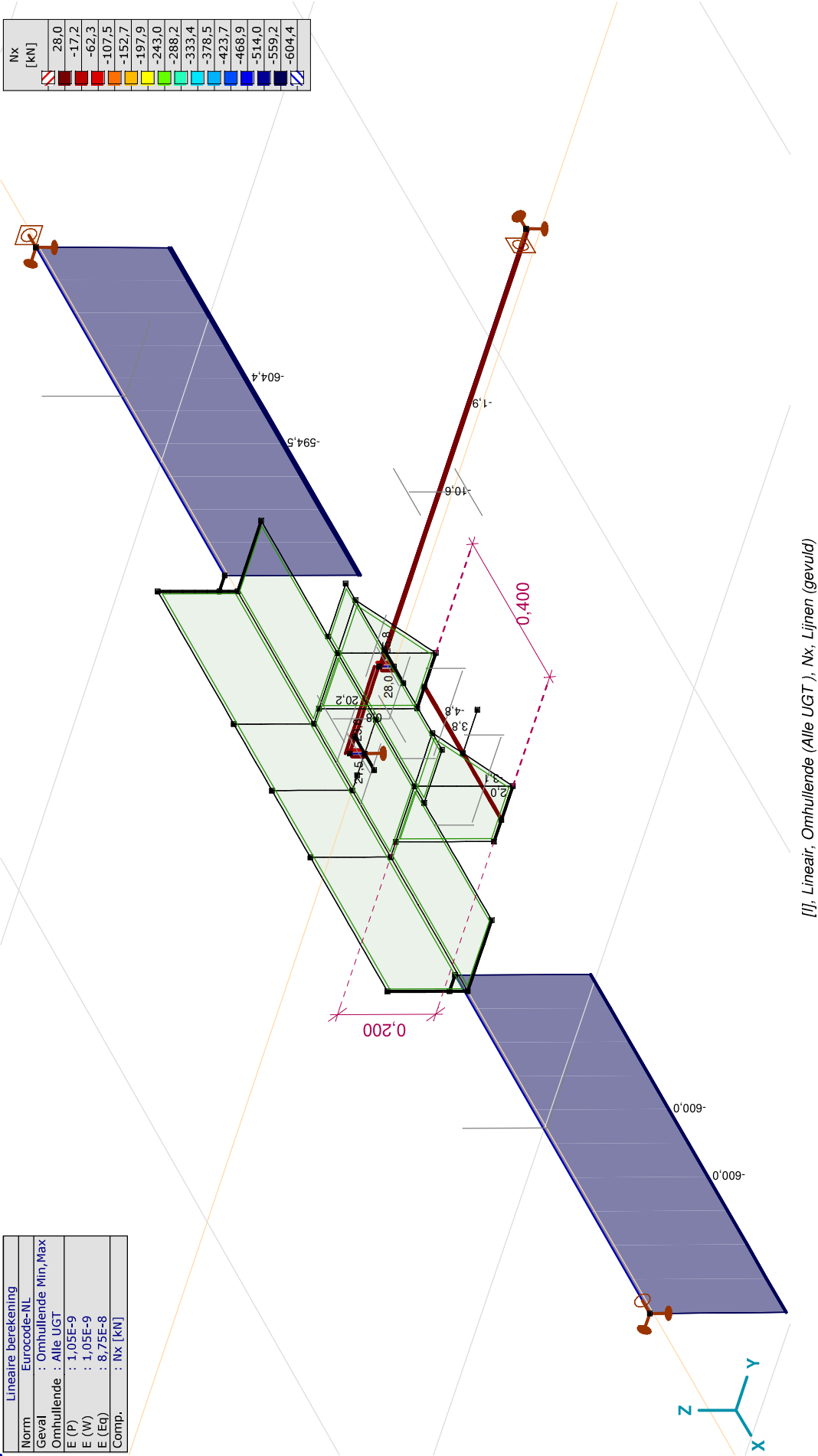
Pag. 11

Gebruiker gedefinieerde belastingcombinaties uit belastinggevallen

	<i>Naam</i>	<i>Type</i>	<i>Mx</i>	<i>My</i>	<i>N</i>	<i>Commentaar</i>
1	Co #1	UGT	1,00	0	1,00	
2	Co #2	UGT	0	1,00	1,00	
3	Co #3	UGT	-1,00	0	1,00	
4	Co #4	UGT	0	-1,00	1,00	
5	Co #5	UGT	0,71	0,71	1,00	
6	Co #6	UGT	-0,71	-0,71	1,00	

Naam: Naam belastingcombinatie; **Type:** Type belastingcombinatie; **Mx, My, N:** Factor;

Project:
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderrand WA_c.axs



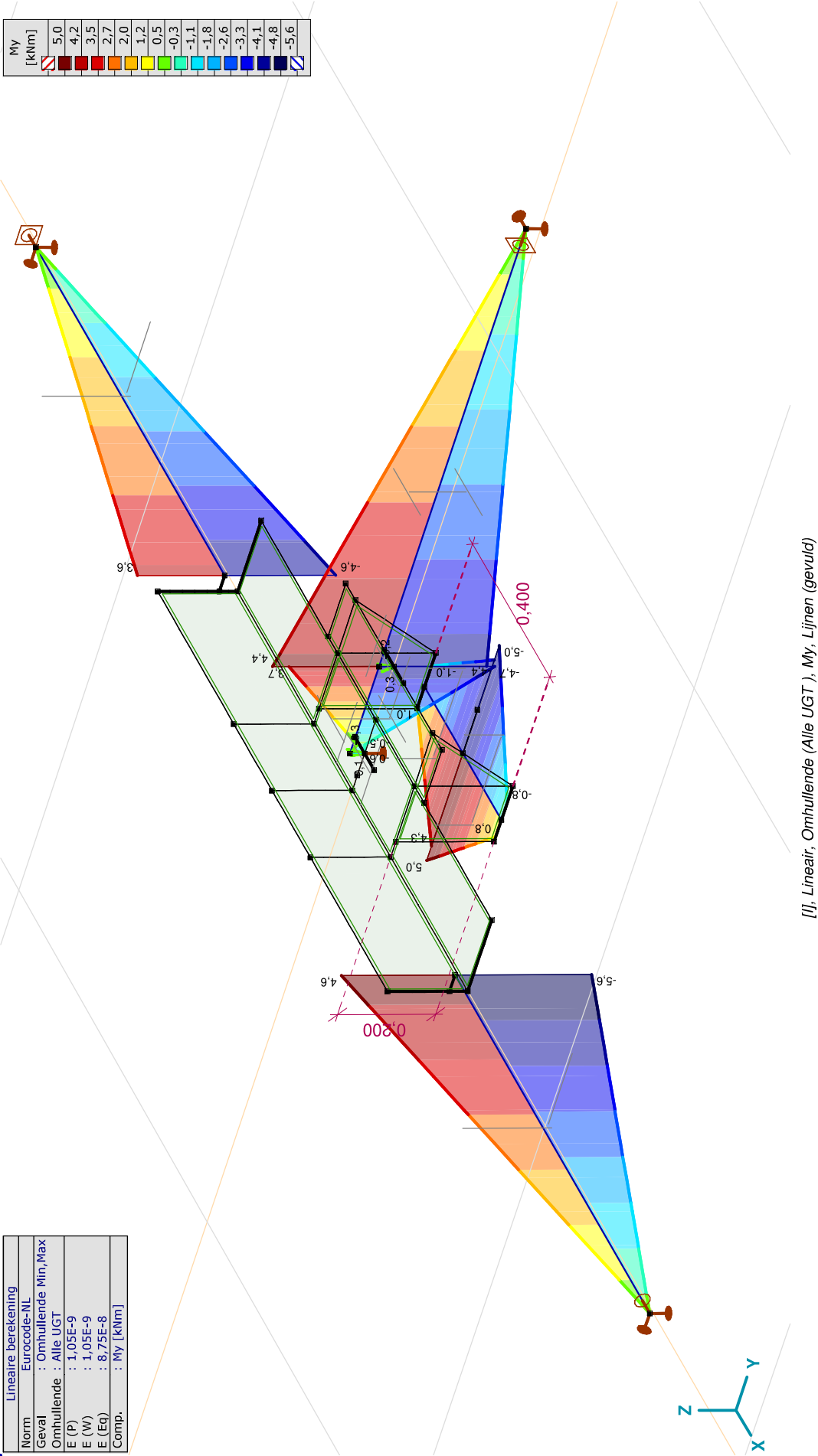
Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderrand WA_c.axs

8-6-2021

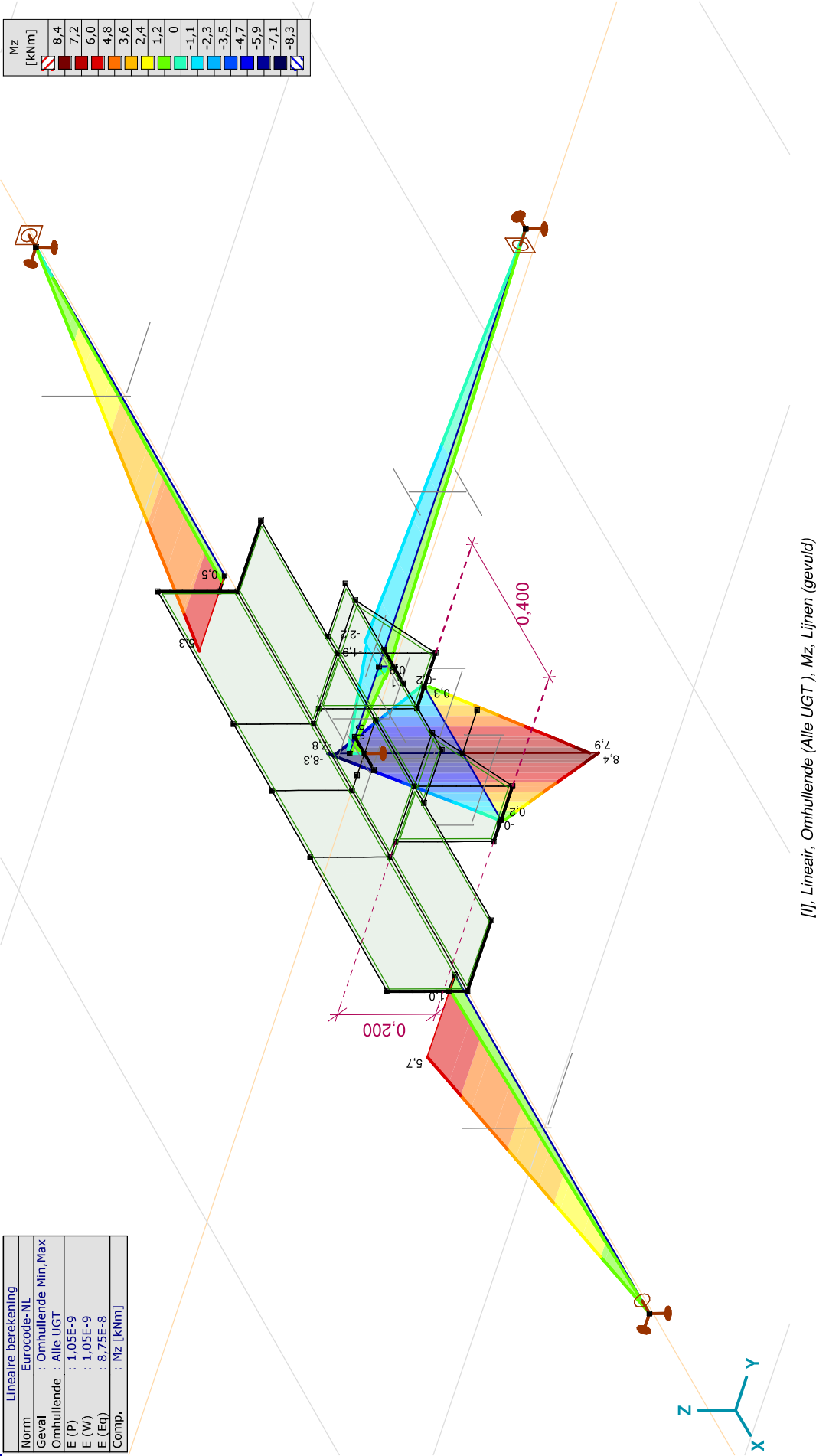
Pag. 13



Project:
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderrand WA_c.axs

8-6-2021

Pag. 14



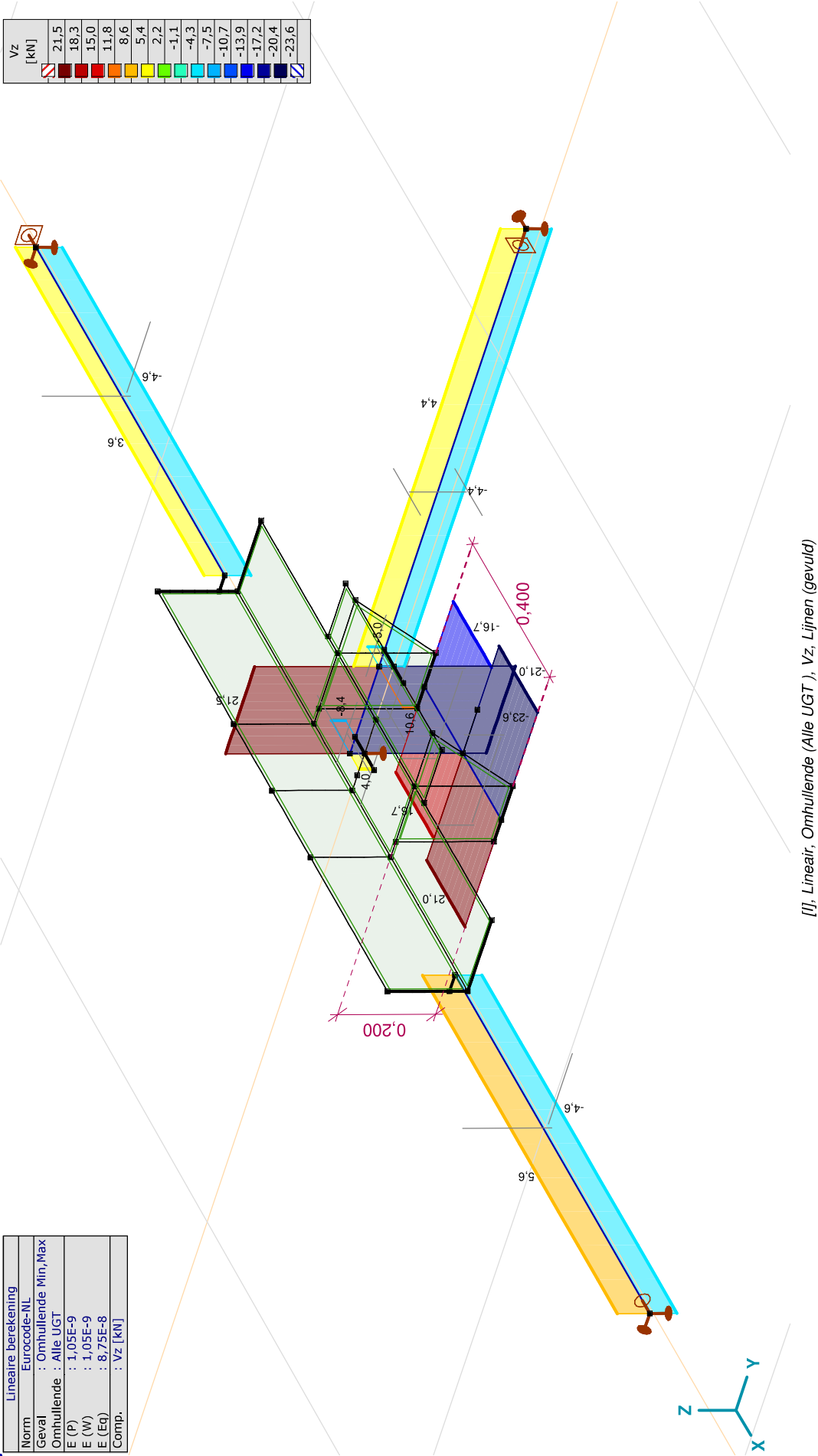
Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Omhullende Min, Max
Omhullende	: Alle UGT
E (P)	: 1,05E-9
E (W)	: 1,05E-9
E (Eq)	: 8,75E-8
Comp.	: Mz [kNm]

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderrand WA_c.axs

8-6-2021

Pag. 15



[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), Vz, Lijnen (gevuld)

Project:

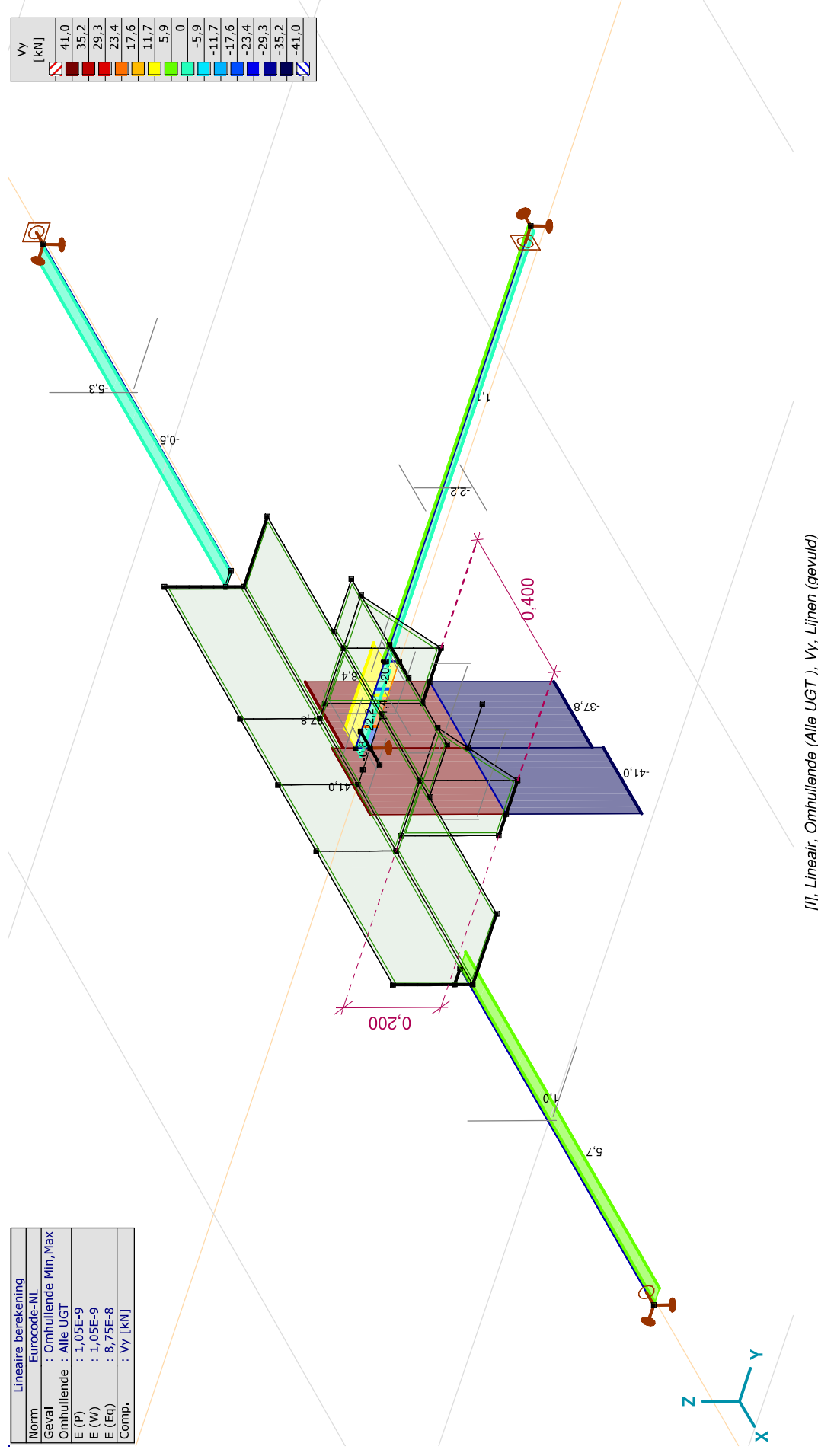
Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderrand WA_c,axs

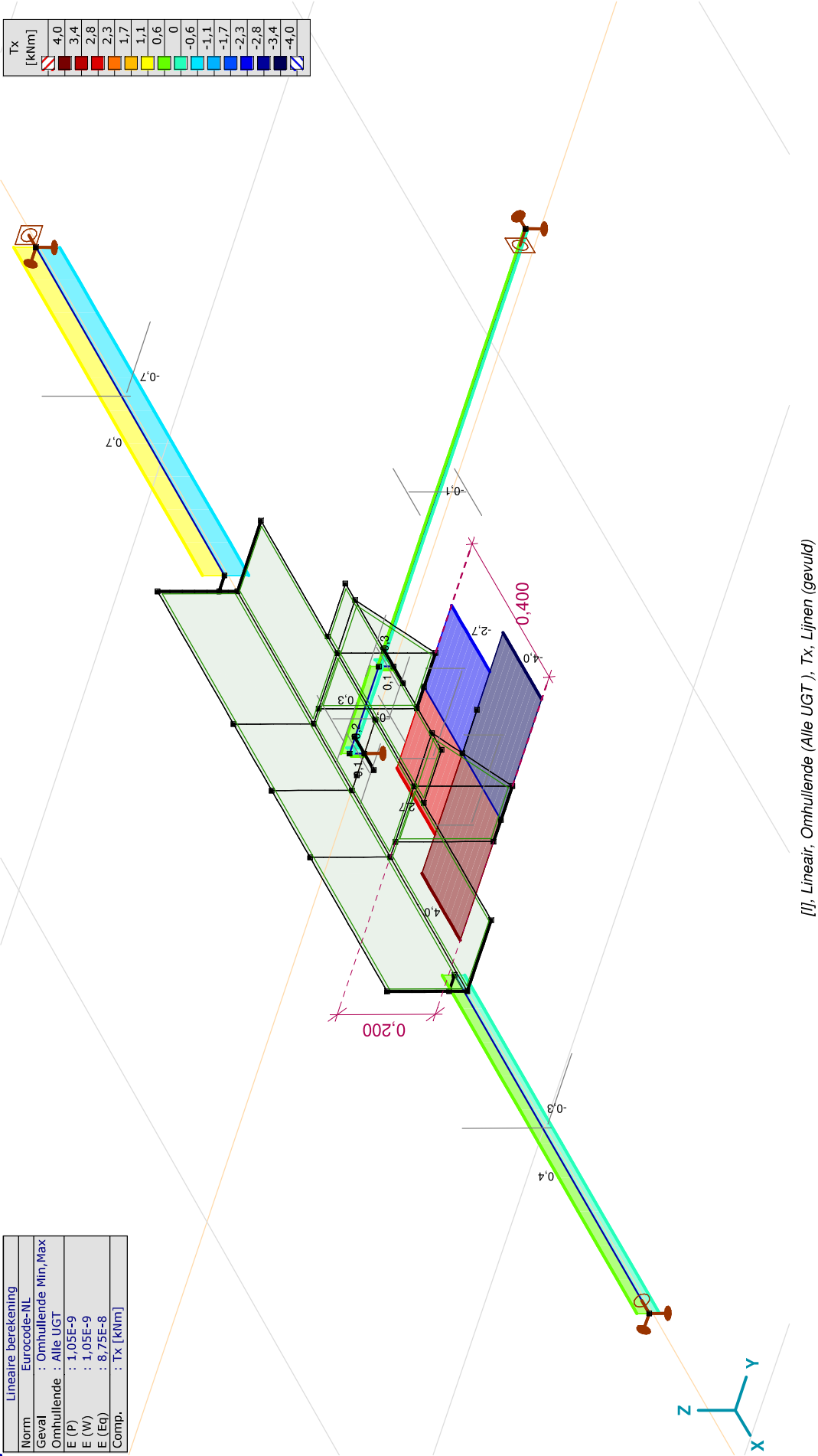
8-6-2021

Lineaire berekening	
Norm	Euclidean-NL
Geval	: Omhullende Min, Max
Omhullende	: Alle UGT
E (P)	: 1,05E-9
E (W)	: 1,05E-9
E (Eq)	: 8,75E-8
Comp.	: Vv [kN]

Vy [kN]
41,0
35,2
29,3
23,4
17,6
11,7
5,9
0
-5,9
-11,7
-17,6
-23,4
-29,3
-35,2
-41,0



Project:
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderrand WA_c.axs



[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), Tx, Lijnen (gevuld)

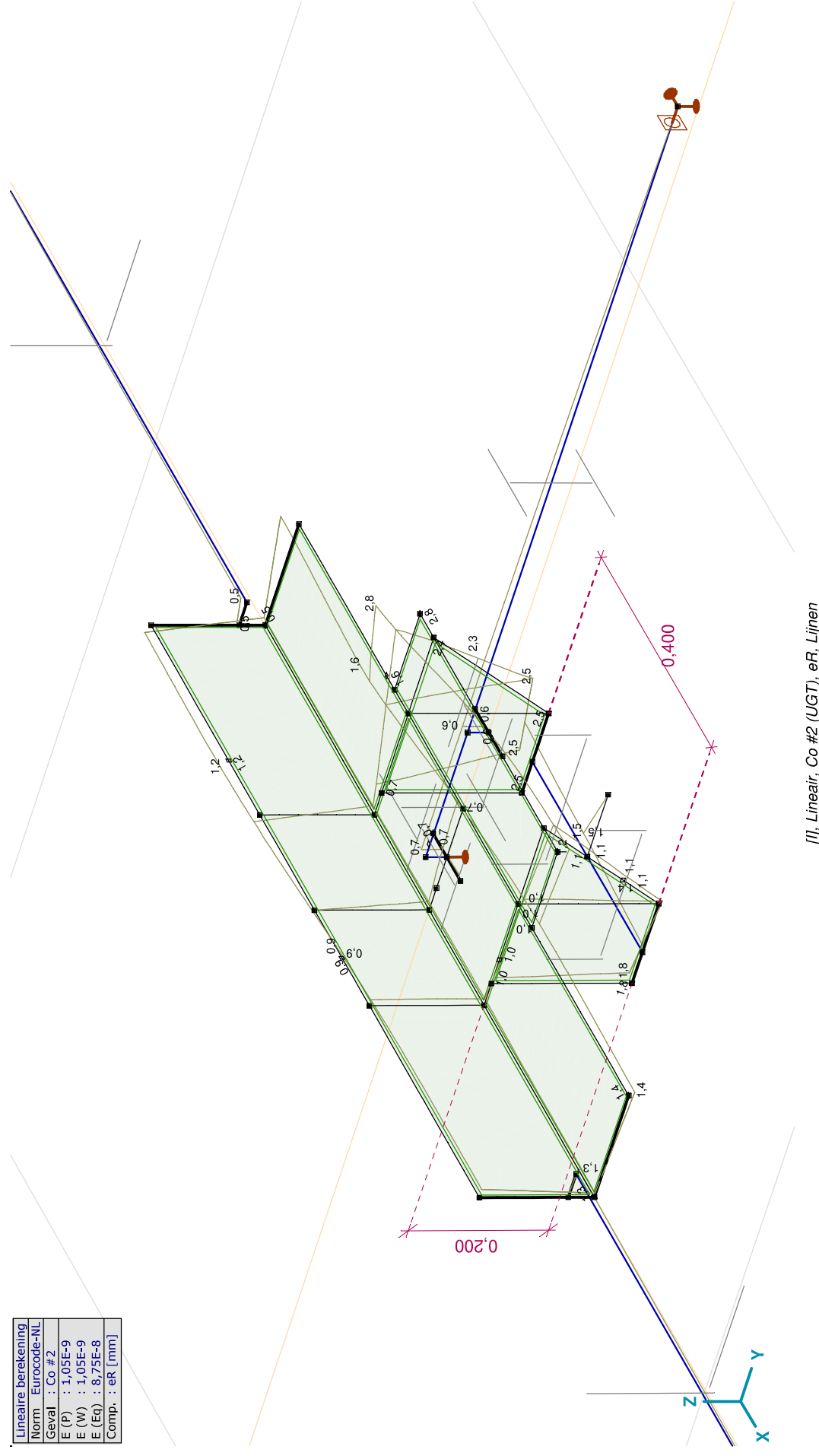
Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderrand WA_c.ans

8-6-2021 Pag. 19

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #2
E (P)	: 1,05E-9
E (W)	: 1,05E-9
E (Eq)	: 8,75E-8
Comp.	: eR [mm]

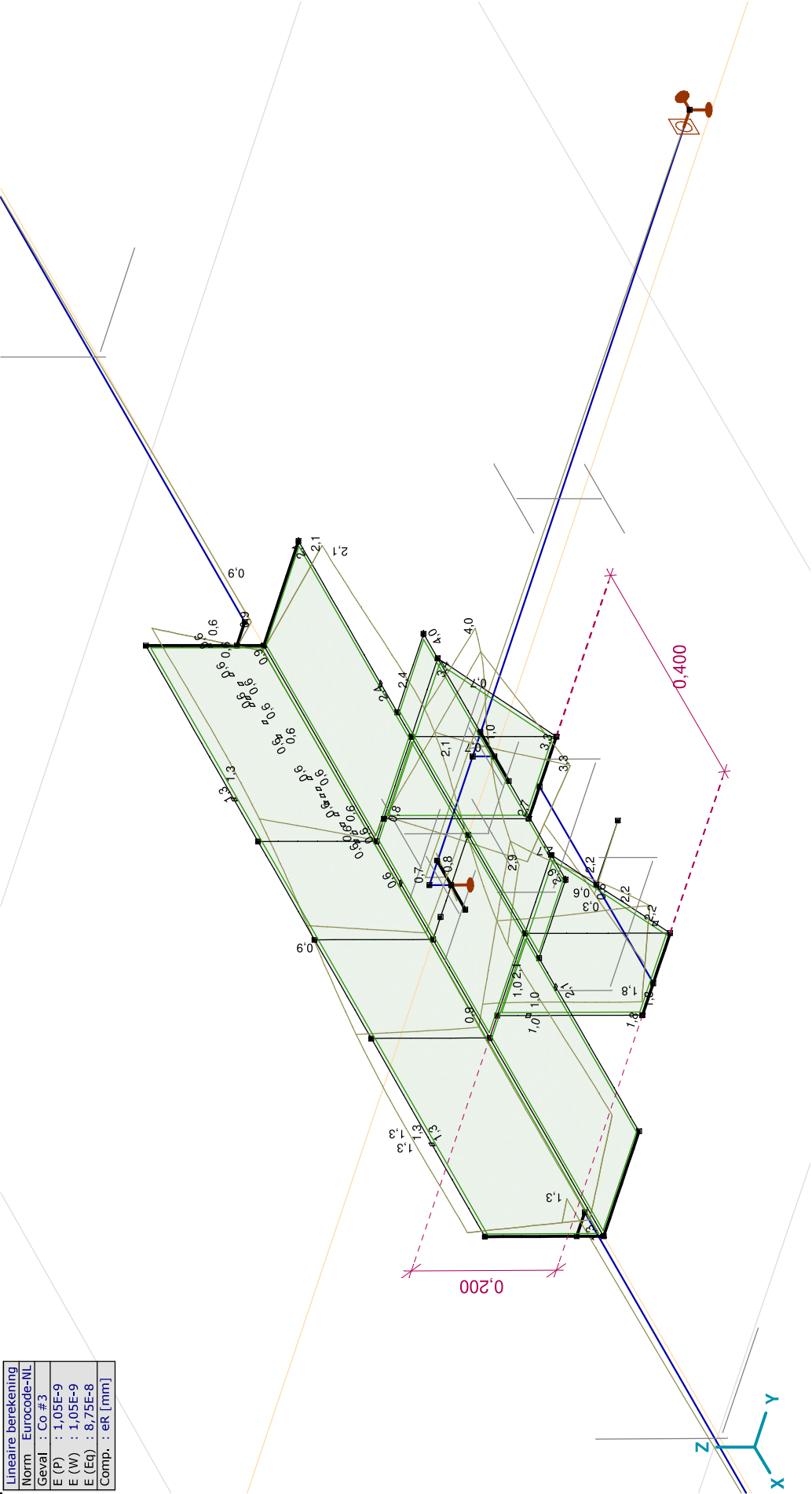


Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderrand WA_c.axs

8-6-2021

Pag. 20



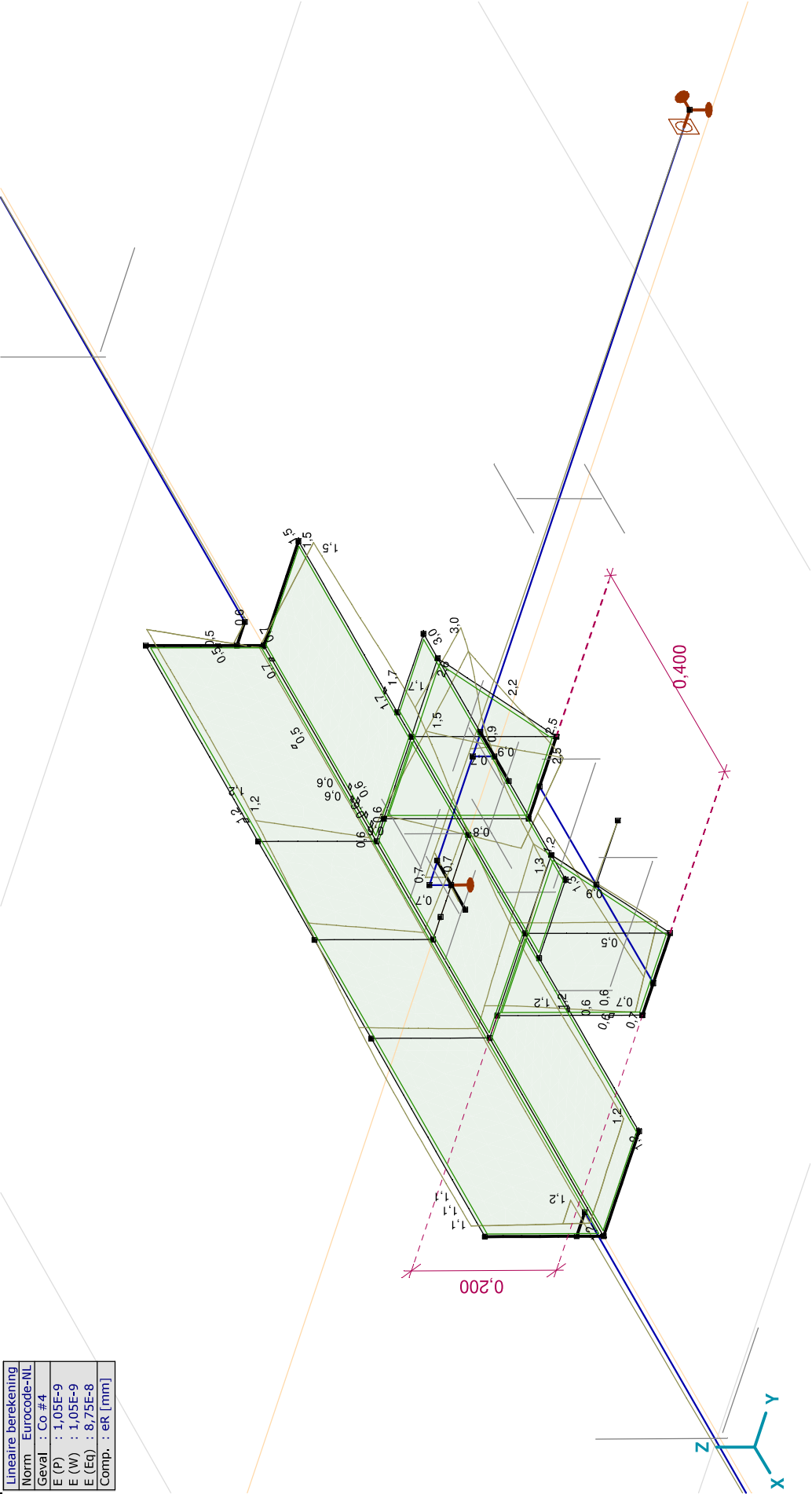
[I], Linear, Co #3 (UGT), eR, Lijnen

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderrand WA_c.axs

8-6-2021

Pag. 21



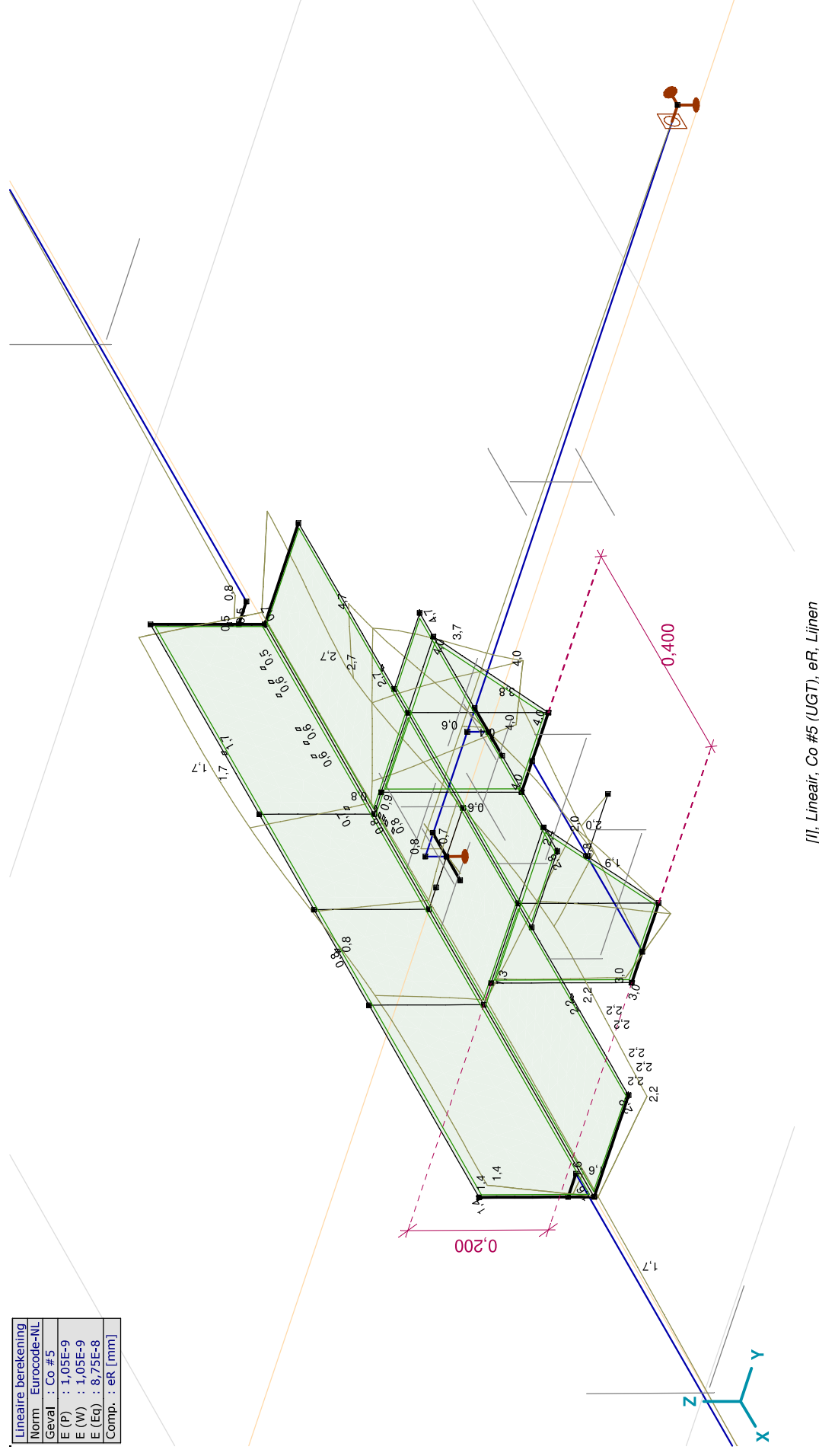
[I], Lineair, Co #4 (UGT), eR, Lijnen

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Post aan onderrand WA_c.axs**

8-6-2021 Pag. 22

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #5
E (P)	: 1,05E-9
E (W)	: 1,05E-9
E (Eq)	: 8,75E-8
Comp.	: eR [mm]



Project:

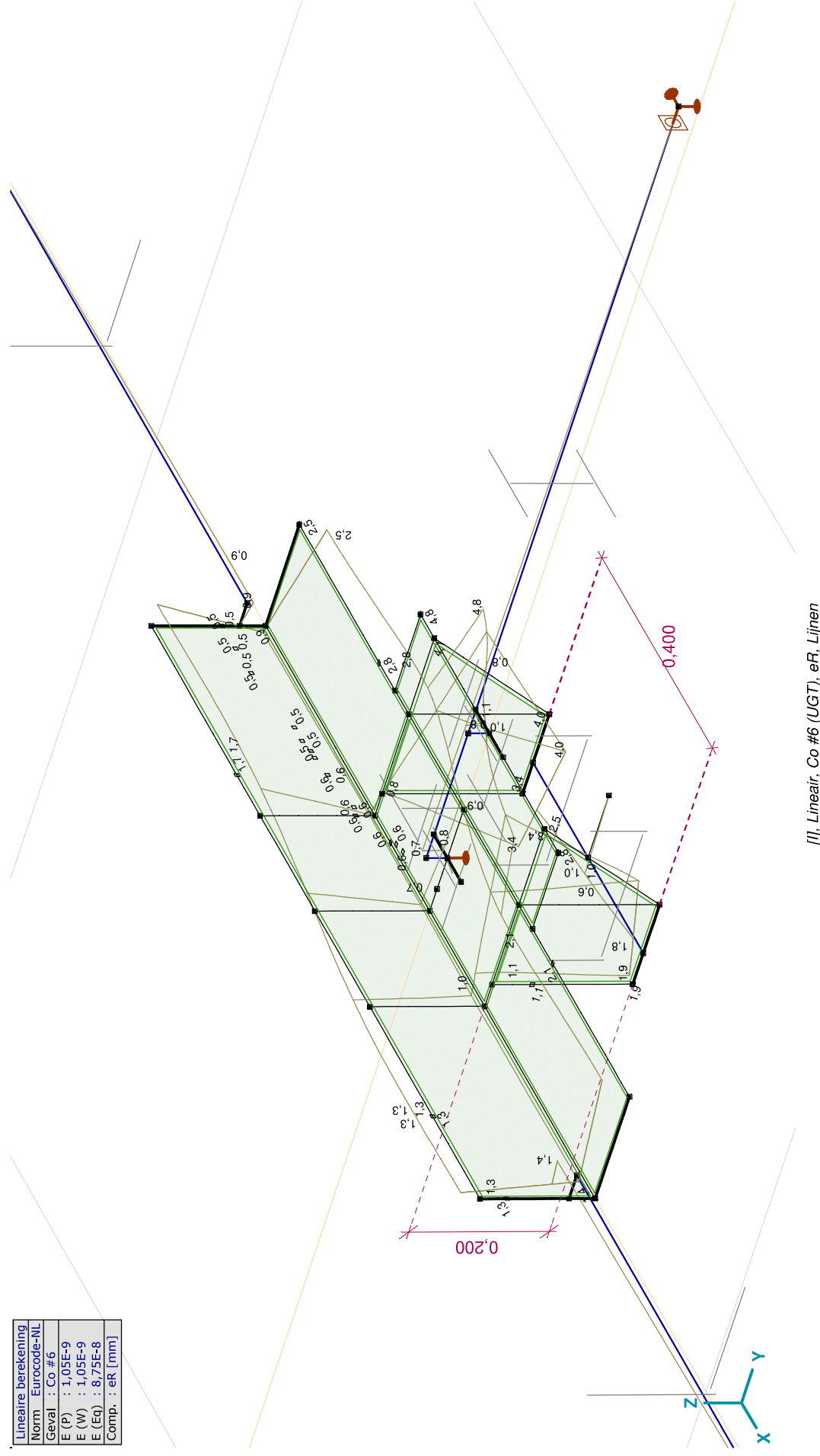
Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderrand WA_c.ans

8-6-2021

Pag. 23

Lineaire berekening
Norm Eurocode-NL
Geval : Co #6
E (P) : 1,05E-9
E (W) : 1,05E-9
E (Eq) : 8,75E-8
Comp. : eR [mm]



[[], Linear, Co #6 (UGT), eR, Lijnen

Project:

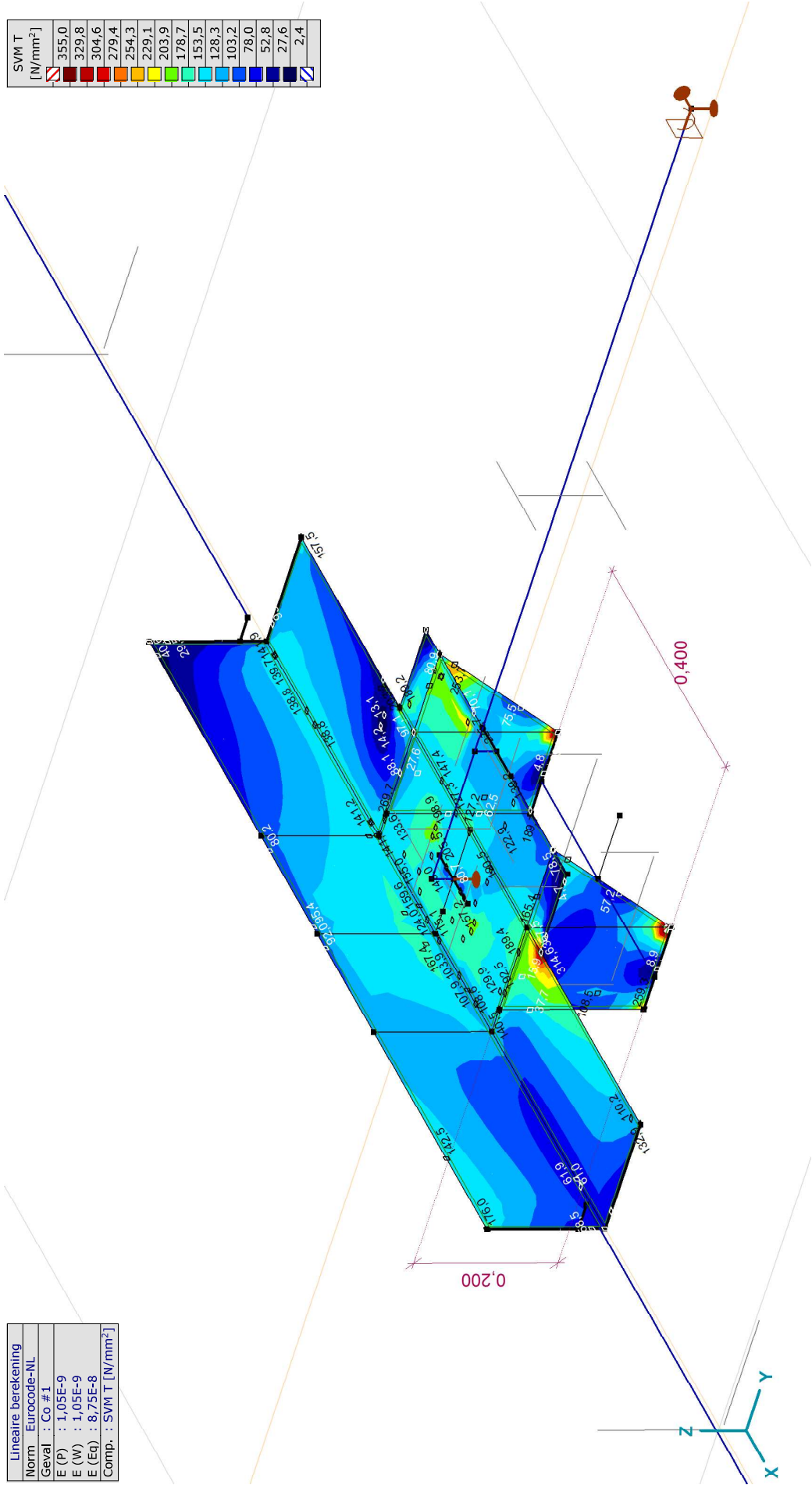
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderrand WA_c.axs

8-6-2021

Pag. 24

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #1
E (P)	: 1,05E-9
E (W)	: 1,05E-9
E (Eq)	: 8,75E-8
Comp.	: SVM T [N/mm ²]

SVM T	[N/mm ²]
	355,0
	329,8
	304,6
	279,4
	254,3
	229,1
	203,9
	178,7
	153,5
	128,3
	103,2
	78,0
	52,8
	27,6
	2,4



[I], Lineair, Co #1 (UGT), SVM T, Kleuren 2D

Project:

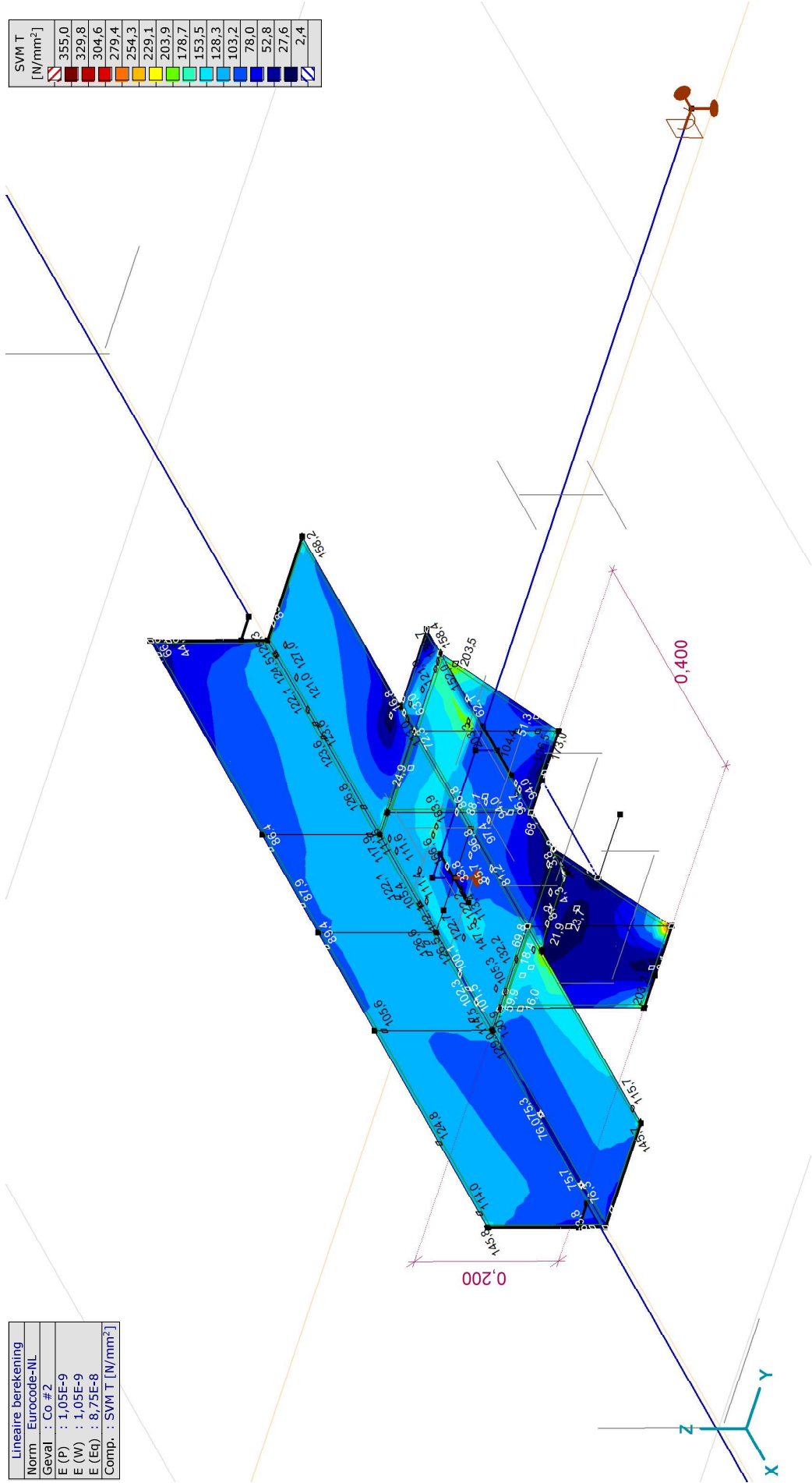
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderand WA_c.axs

8-6-2021

Pag. 25

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #2
E (P)	: 1,05E-9
E (W)	: 1,05E-9
E (Eq)	: 8,75E-8
Comp.	: SVM T [N/mm ²]

SVM T	[N/mm ²]
	355,0
	329,8
	304,6
	279,4
	254,3
	229,1
	203,9
	178,7
	153,5
	128,3
	103,2
	78,0
	52,8
	27,6
	2,4



Project:

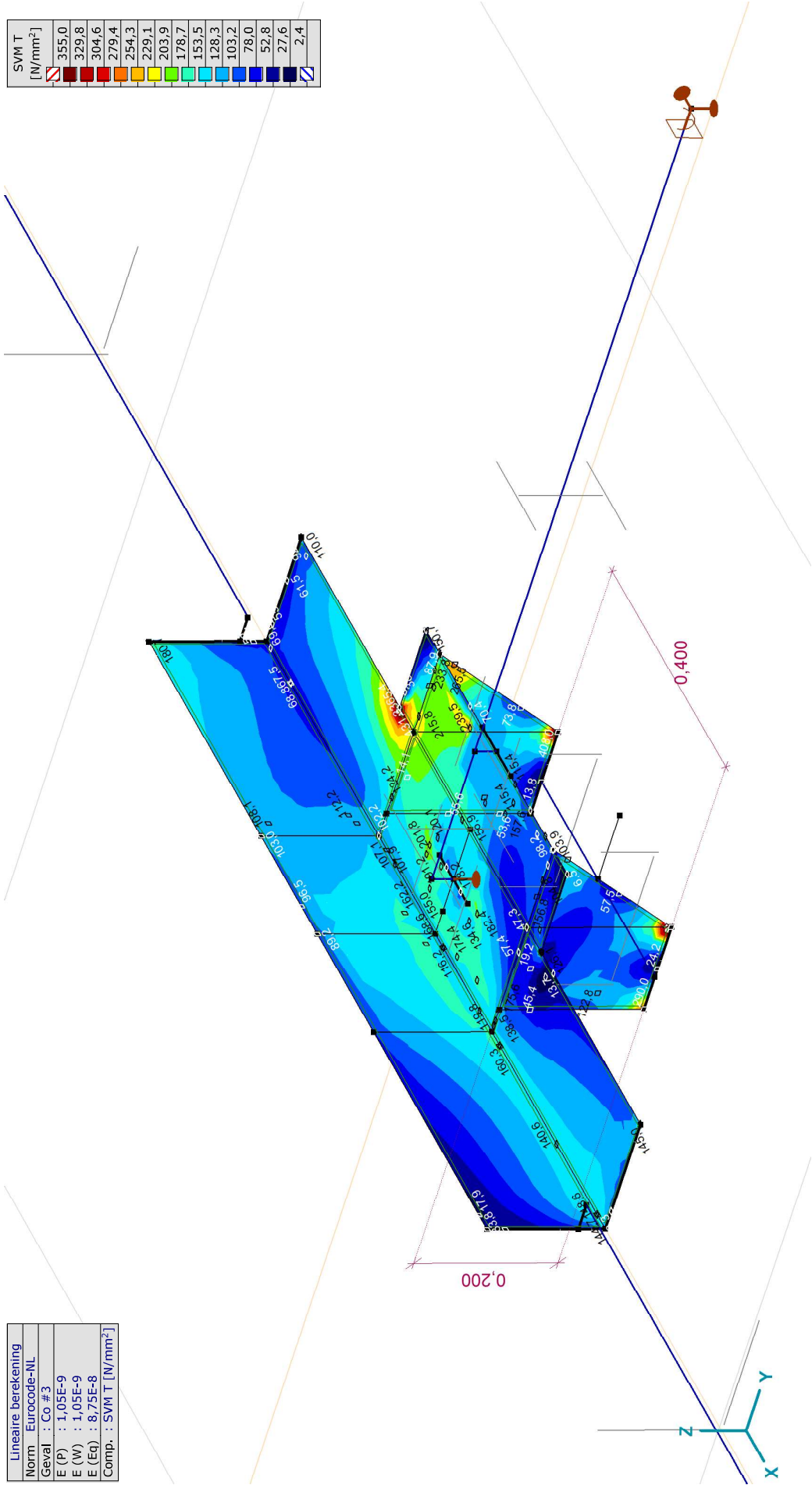
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderrand WA_c.axs

8-6-2021

Pag. 26

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #3
E (P)	: 1,05E-9
E (W)	: 1,05E-9
E (Eq)	: 8,75E-8
Comp.	: SVM T [N/mm ²]

SVM T	[N/mm ²]
	355,0
	329,8
	304,6
	279,4
	254,3
	229,1
	203,9
	178,7
	153,5
	128,3
	103,2
	78,0
	52,8
	27,6
	2,4



[I], Lineair, Co #3 (UGT), SVM T, Kleuren 2D

Project:

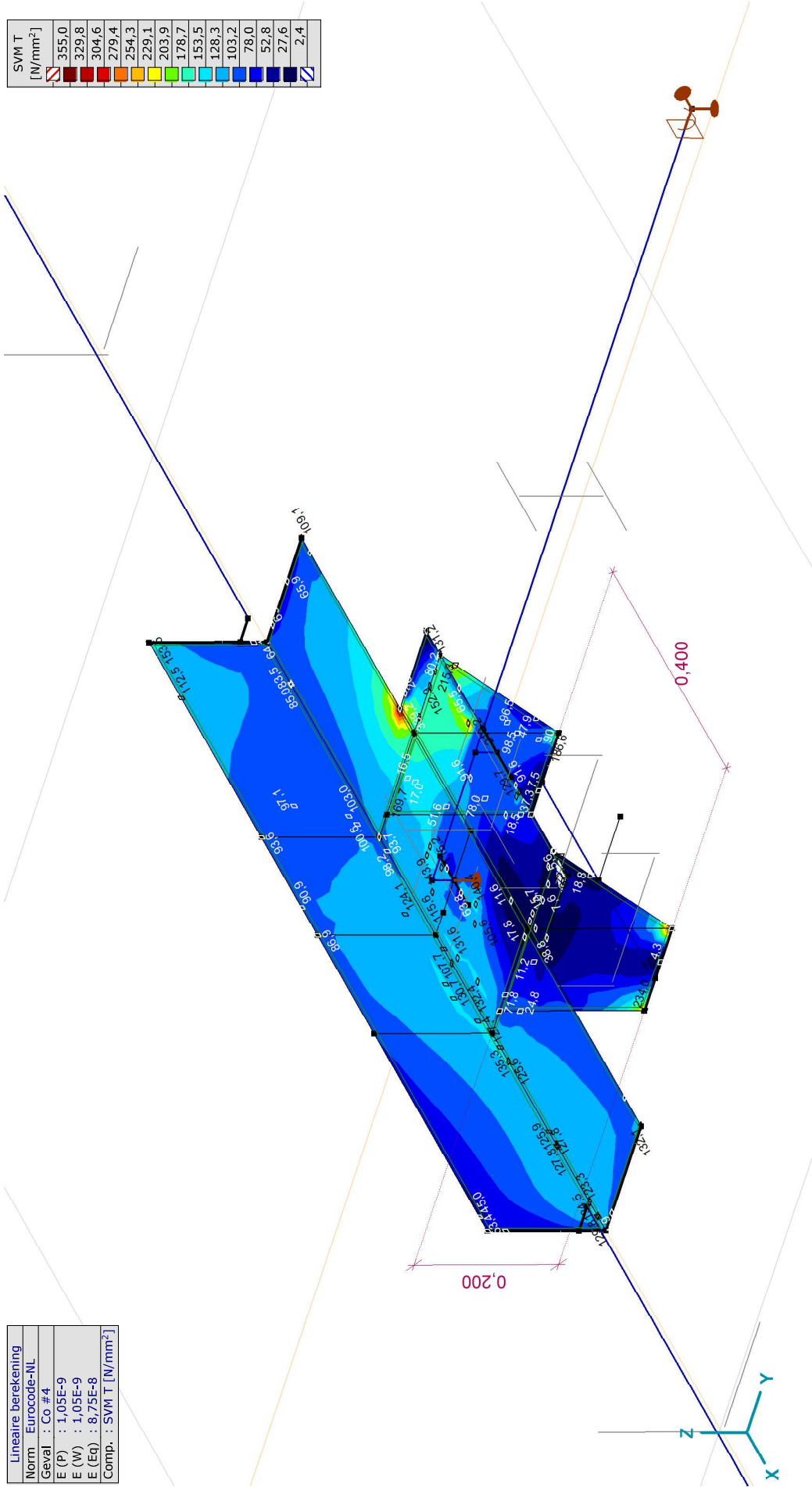
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderand WA_c.axs

8-6-2021

Pag. 27

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #4
E (P)	: 1,05E-9
E (W)	: 1,05E-9
E (Eq)	: 8,75E-8
Comp.	: SVM T [N/mm ²]

SVM T	[N/mm ²]
	355,0
	329,8
	304,6
	279,4
	254,3
	229,1
	203,9
	178,7
	153,5
	128,3
	103,2
	78,0
	52,8
	27,6
	2,4



[I], Lineair, Co #4 (UGT), SVM T, Kleuren 2D

Project:

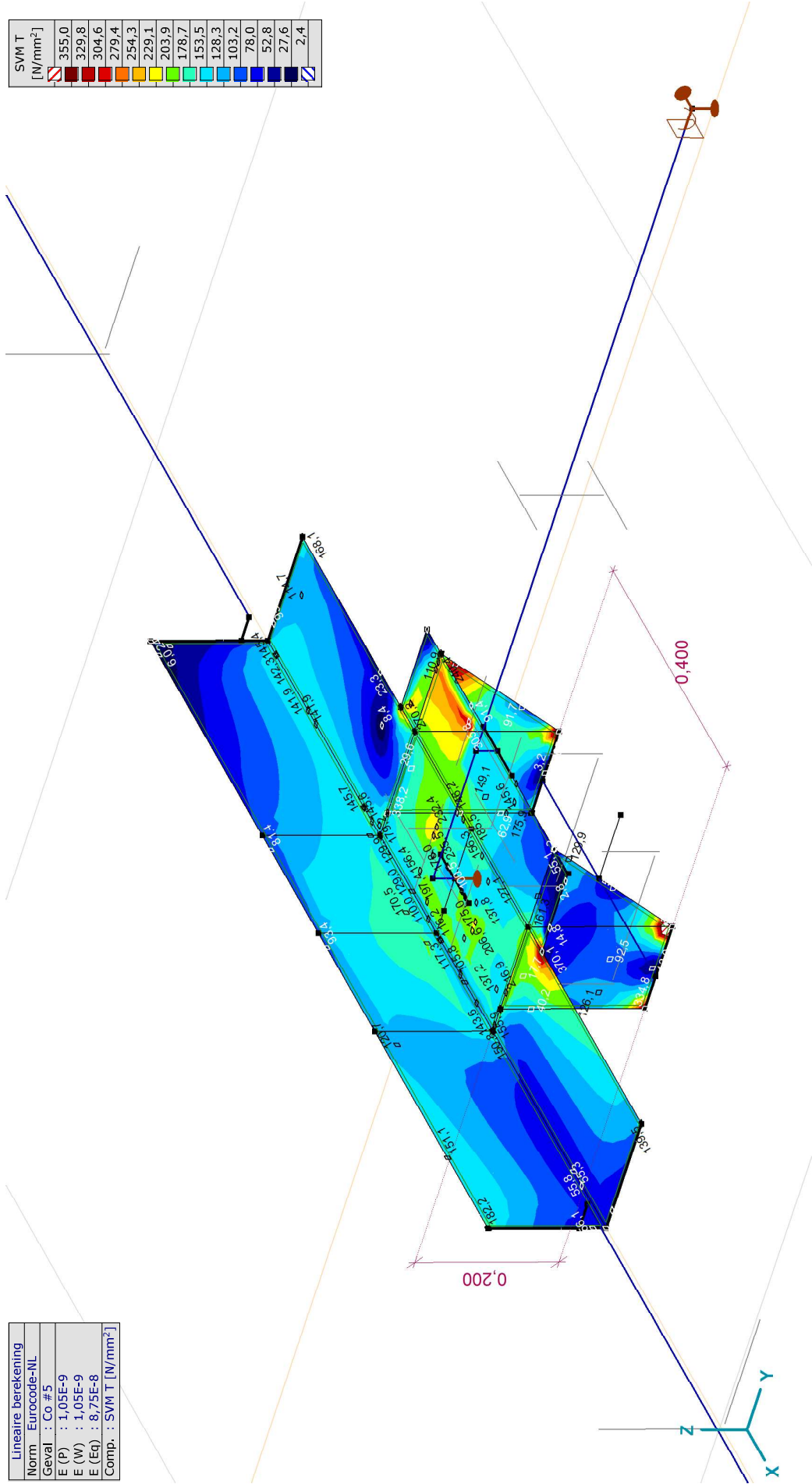
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderrand WA_c.axs

8-6-2021

Pag. 28

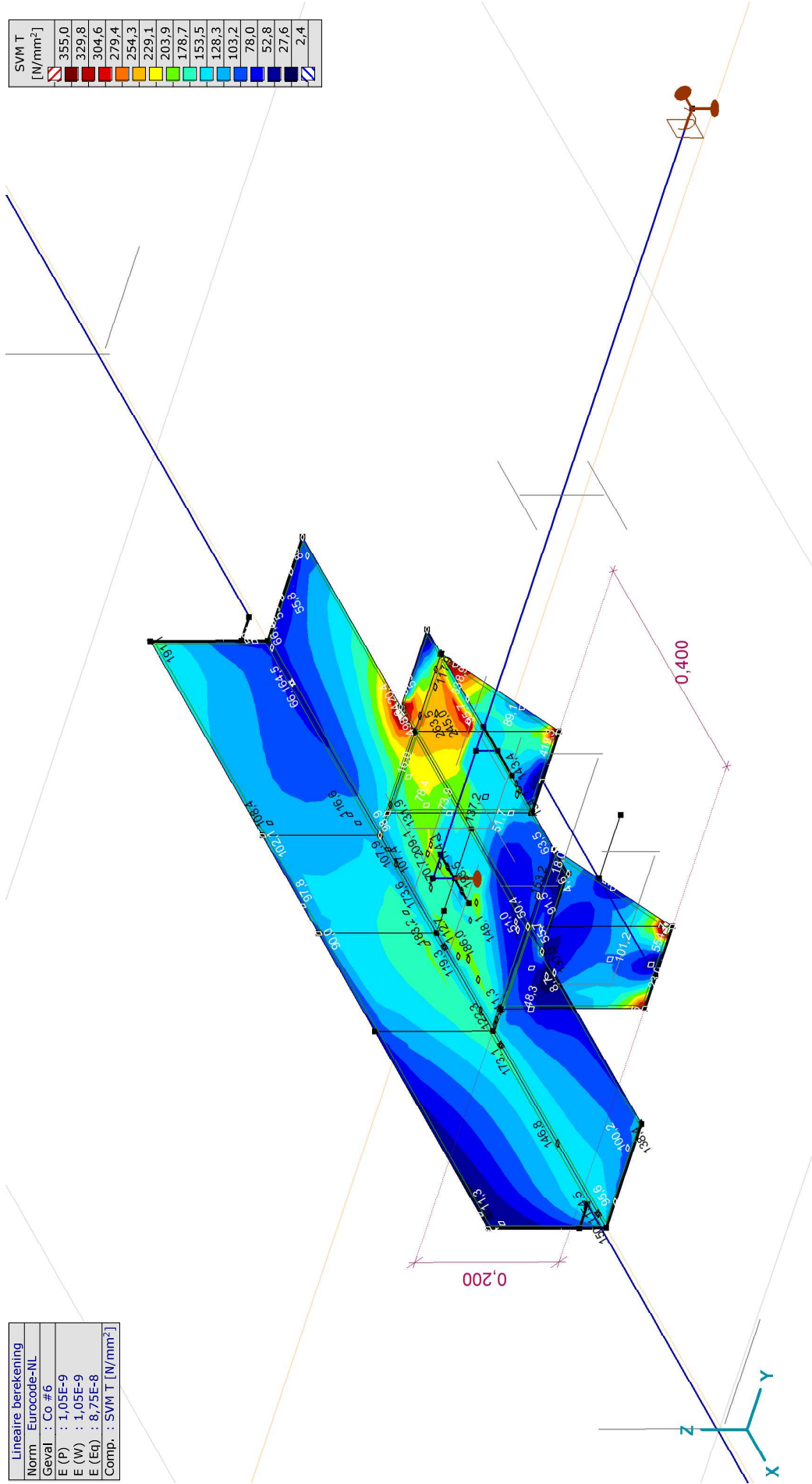
Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #5
E (P)	: 1,05E-9
E (W)	: 1,05E-9
E (Eq)	: 8,75E-8
Comp.	: SVM T [N/mm ²]

SVM T	[N/mm ²]
	355,0
	329,8
	304,6
	279,4
	254,3
	229,1
	203,9
	178,7
	153,5
	128,3
	103,2
	78,0
	52,8
	27,6
	2,4



[I], Lineair, Co #5 (UGT), SVM T, Kleuren 2D

Project:
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderrand WA_c.axs



[I], Lineair, Co #6 (UGT), SVM T, Kleuren 2D

Project:

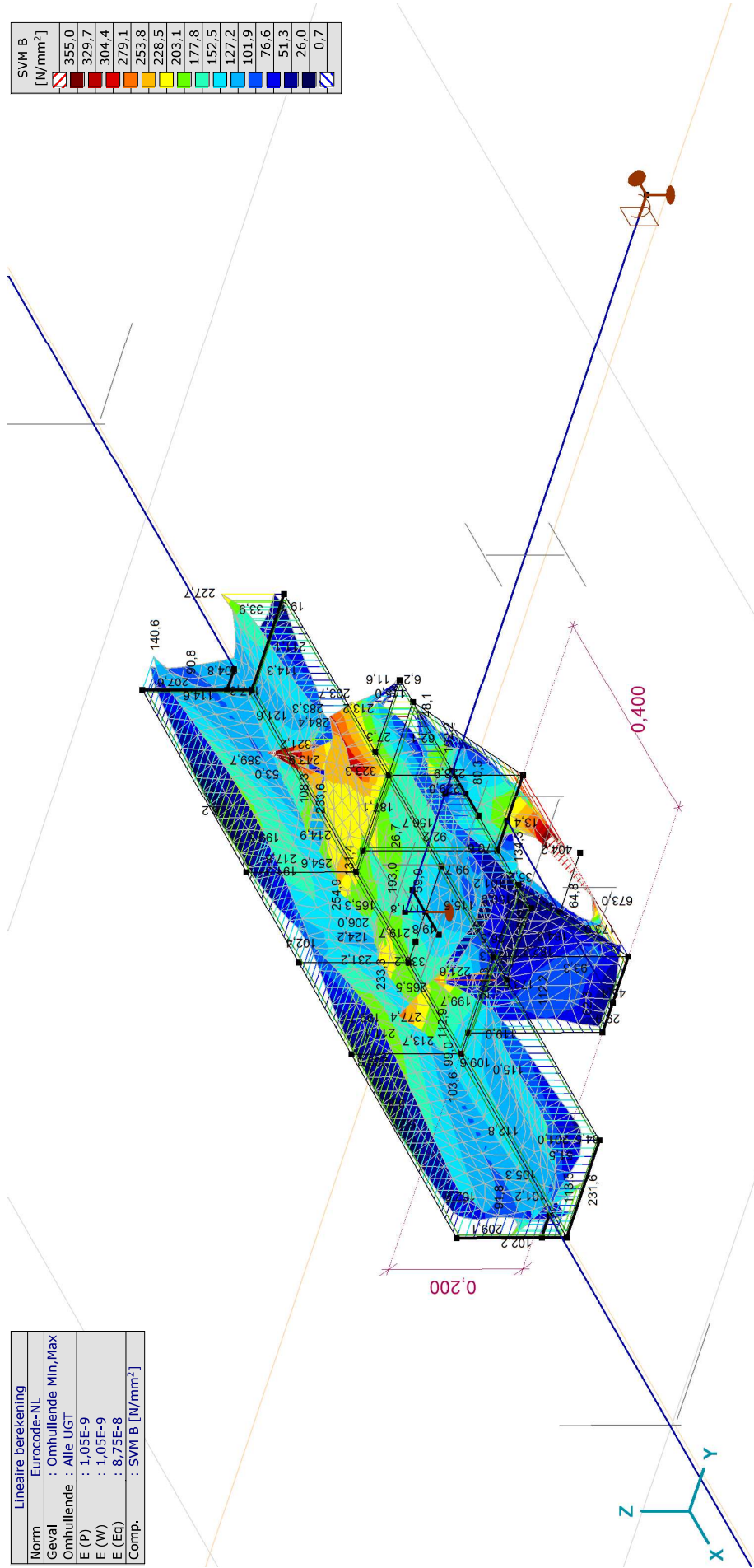
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onder rand WA_c.axs

8-6-2021

Pag. 30

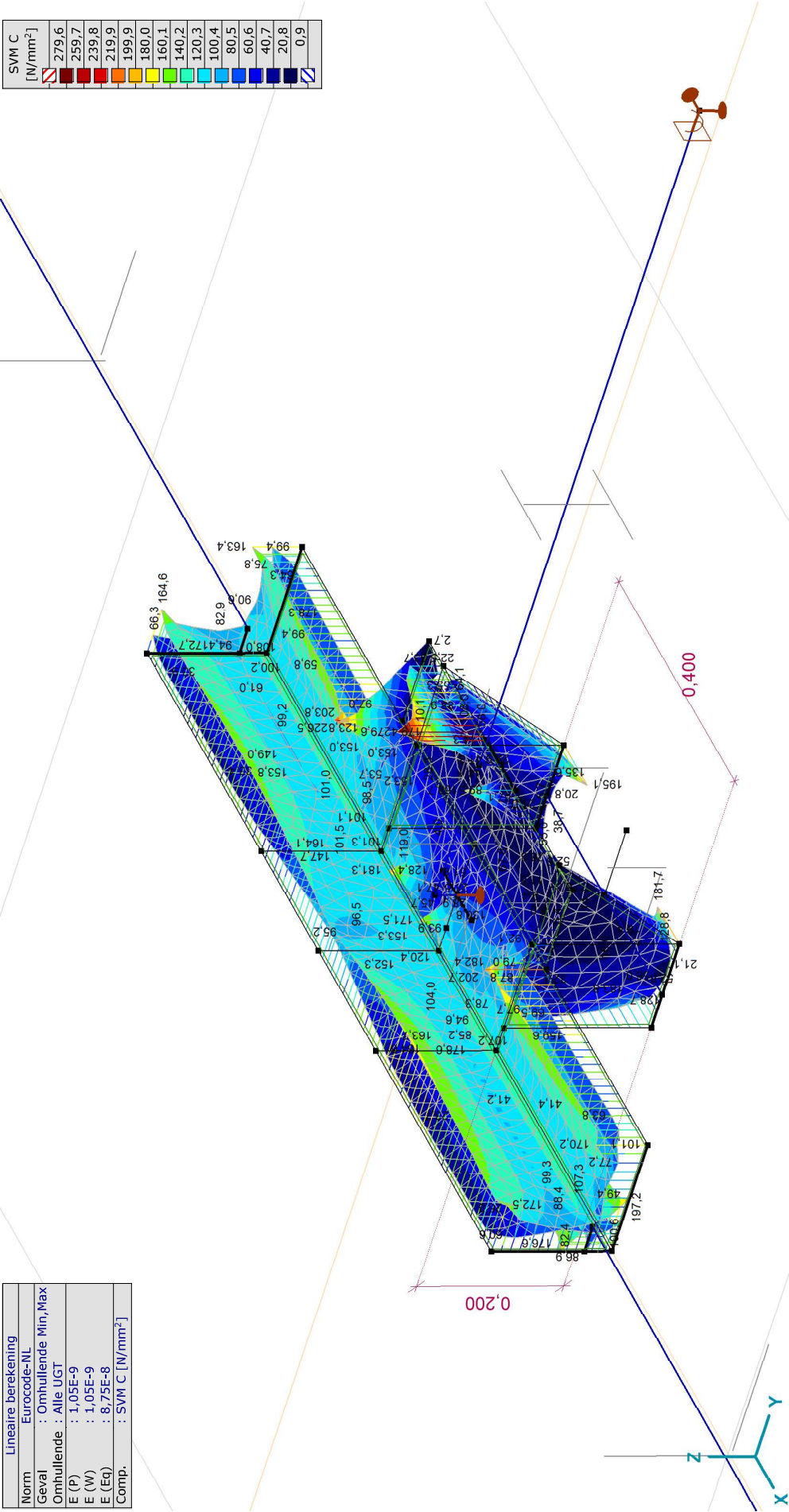
Norm	Lineaire berekening
Geval	Eurocode-NL
Omhullende	: Omhullende Min, Max
E (P)	: 1,05E-9
E (W)	: 1,05E-9
E (Eq)	: 8,75E-8
Comp.	: SVM B [N/mm ²]

SVM B	[N/mm ²]
	355,0
	329,7
	304,4
	279,1
	253,8
	228,5
	203,1
	177,8
	152,5
	127,2
	101,9
	76,6
	51,3
	26,0
	0,7



[[], Lineair, Omhullende (Alle UGT), SVM B, Iso vlakken 3D

Project:
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderand WA_c.axs



[1]. Lineair, Omhullende (Alle UGT), SVM C, Iso vlakken 3D

Project:

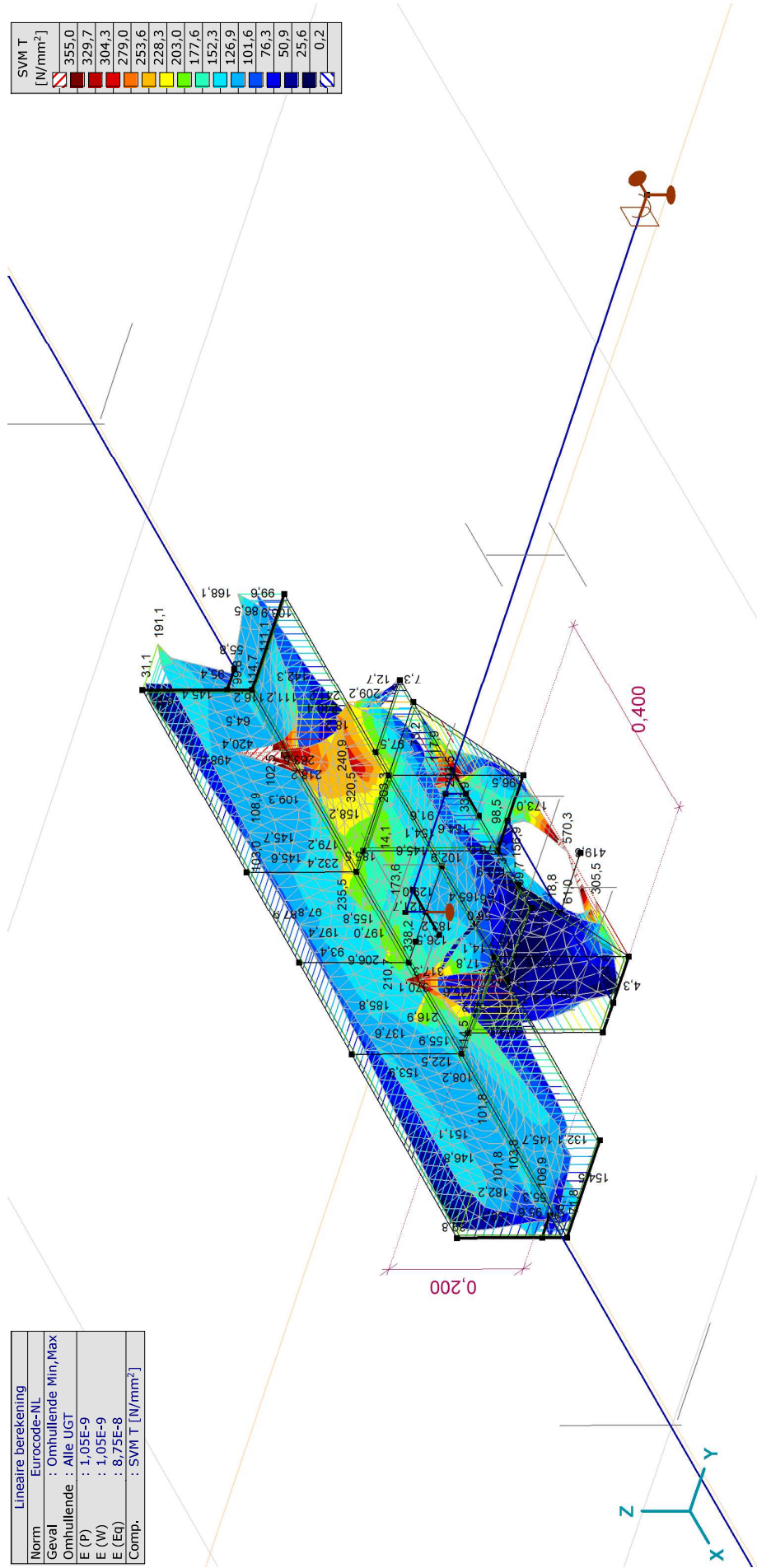
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderand WA_c.axs

8-6-2021

Pag. 32

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Omhullende Min, Max
Omhullende	: Alle UGT
E (P)	: 1,05E-9
E (W)	: 1,05E-9
E (Eq)	: 8,75E-8
Comp.	: SVM T [N/mm ²]

SVM T	[N/mm ²]
	355,0
	329,7
	304,3
	279,0
	253,6
	228,3
	203,0
	177,6
	152,3
	126,9
	101,6
	76,3
	50,9
	25,6
	0,2



[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), SVM T, Iso vlakken 3D

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderrand WA_c.axs

8-6-2021

Pag. 33

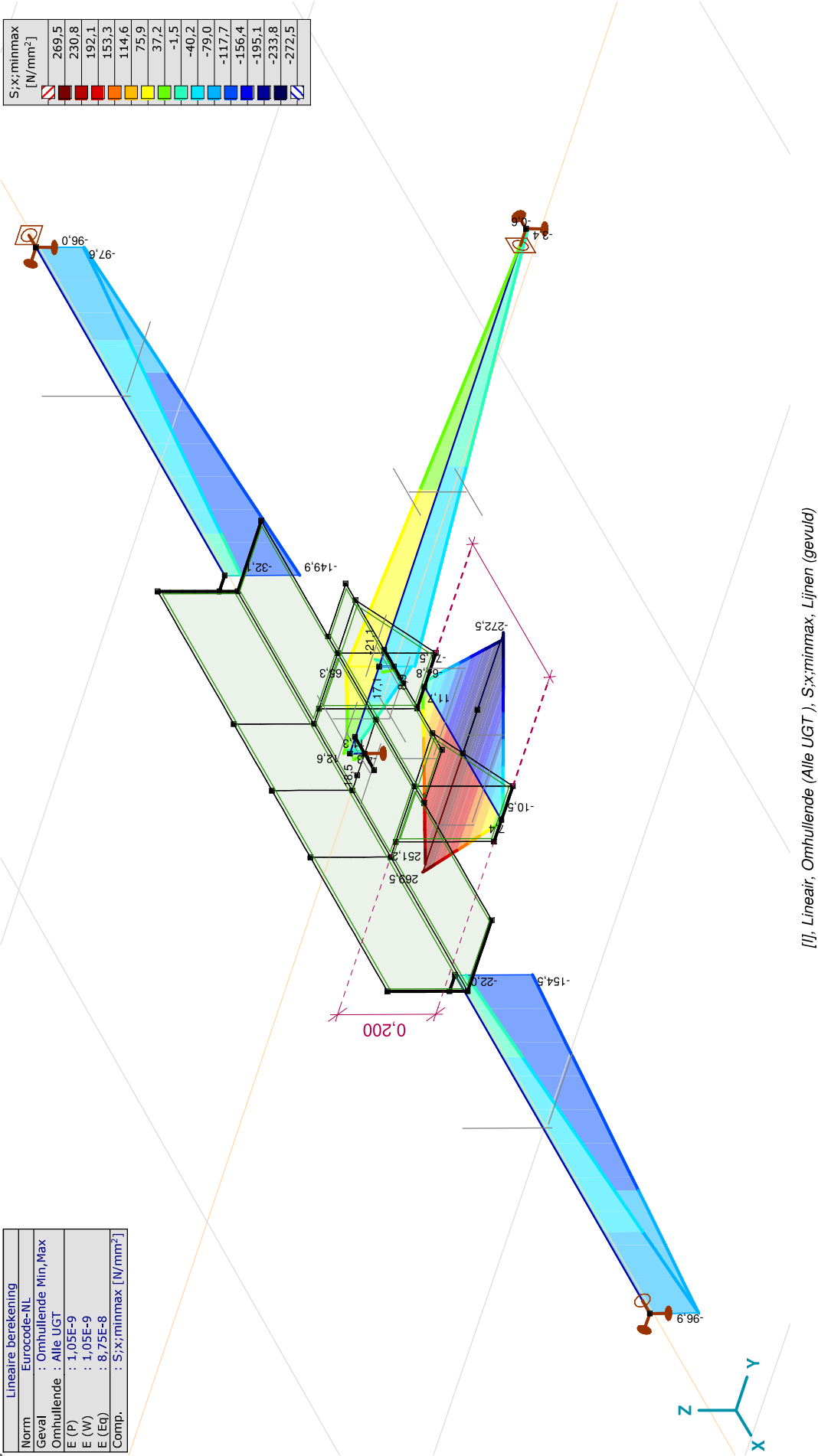
Vlakspanningen [Lineair, Omhullende (Alle UGT)]

Knoop	C	min. max.	Geval	Oppervlak	Pos.	Sxx [N/mm ²]	Syy [N/mm ²]	Szz [N/mm ²]	Sxy [N/mm ²]	Sxz [N/mm ²]	Syz [N/mm ²]	SVM [N/mm ²]	SI [N/mm ²]	S2 [N/mm ²]	aS [°]
Ext.															
40	Sxx	min	Co #6	Sch 241	T	-428,0	-113,6	0	-183,7	0	0	498,6	-29,0	-512,5	-65,28
47		max	Co #5	Sch 627	T	243,7	10,6	0	20,1	0	0	241,2	245,5	8,8	4,89
17	Syy	min	Co #5	Sch 12	B	-178,7	-677,3	0	-150,8	0	0	661,7	-136,7	-719,4	-15,58
17		max	Co #6	Sch 12	B	179,8	692,4	0	148,0	0	0	673,0	732,1	140,1	75,00
1	Szz	min	Co #1	Sch 821	T	-108,2	-1,6	0	24,3	0	0	115,4	3,6	-113,5	77,76
1		max	Co #1	Sch 821	T	-108,2	-1,6	0	24,3	0	0	115,4	3,6	-113,5	77,76
40	Sxy	min	Co #6	Sch 241	T	-428,0	-113,6	0	-183,7	0	0	498,6	-29,0	-512,5	-65,28
457		max	Co #6	Sch 622	B	-42,7	24,4	0	182,7	0	0	321,8	176,6	-194,9	50,20
49	Sxz	min	Co #5	Sch 622	C	-7,8	-7,2	0	-1,9	-155,2	-15,7	270,3	-5,6	-9,4	-49,45
49		max	Co #6	Sch 622	C	-8,1	-3,4	0	2,6	160,6	15,8	279,6	-2,3	-9,3	66,24
42	Syz	min	Co #5	Sch 650	C	-7,8	-7,2	0	-1,9	16,2	-88,7	156,4	-5,6	-9,4	-49,45
42		max	Co #6	Sch 650	C	-8,1	-3,4	0	2,6	-21,6	94,9	168,7	-2,3	-9,3	66,24
38	SVM	min	Co #4	Sch 599	T	-0,2	0,1	0	0,2	0	0	0,5	0,2	-0,3	58,95
17		max	Co #6	Sch 12	B	179,8	692,4	0	148,0	0	0	673,0	732,1	140,1	75,00
1	SI	min	Co #2	Sch 821	T	-109,7	-5,1	0	13,9	0	0	109,9	-3,3	-111,5	82,56
1		max	Co #2	Sch 821	T	-109,7	-5,1	0	13,9	0	0	109,9	-3,3	-111,5	82,56
1	S2	min	Co #5	Sch 821	T	-110,0	-6,7	0	27,2	0	0	116,8	0	-116,8	76,10
1		max	Co #5	Sch 821	T	-110,0	-6,7	0	27,2	0	0	116,8	0	-116,8	76,10
1	aS	min	Co #4	Sch 821	T	-103,1	14,6	0	-14,5	0	0	114,0	16,3	-104,9	-83,08
1		max	Co #4	Sch 821	T	-103,1	14,6	0	-14,5	0	0	114,0	16,3	-104,9	-83,08

Knoop: Index; C: Extreme component; min. max.: Extreme type; Geval: Belastingtype; Oppervlak: Vlak behorend bij knoop; Pos.: Punt voor spanningsberekening; Sxx: Normalspanning in lokale x-richting; Syy: Normalspanning in lokale y-richting;

Szz: Normalspanning in lokale z-richting; Sxy: Torsie-/Schuifspanning; Sxz: Syz: Draai-/Schuifspanning; SVM: Von Mises spanning; S1: Primaire spanning 1; S2: Primaire spanning 2; aS: Richting primaire spanning;

Project:
Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderrand WA_c.axs



[[I]], Lineair, Omhullende (Alle UGT), S;x:minmax, Lijnen (gevuld)

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderrand WA_c.axs

8-6-2021

Pag. 35

Staafspanningen [Lineair, Omhullende (Alle UGT)]

	Prof.	Doorsnede naam	C	min. max.	Geval	Pos. [m]	Knoop	S:x,min [N/mm ²]	S:x,max [N/mm ²]	Vmin [N/mm ²]	Vmax [N/mm ²]	Somin [N/mm ²]	Somax [N/mm ²]	V:y,gen [N/mm ²]	V:z,gen [N/mm ²]
Ext.															
2	4	U 220	S:x,min	min	Co #5	0	(28)	-272,5	111,7	0	339,9	0,8	595,6	11,0	-5,6
8	3	HE 140 A		max	Co #6	0	(41)	8,9	8,9	30,1	41,6	53,0	72,6	3,6	3,4
3	5	L 180X180X18	S:x,max	min	Co #6	0	(31)	-97,6	-97,6	0	18,3	97,6	102,6	-0,9	-0,7
2	4	U 220		max	Co #6	0	(28)	-111,0	269,5	0	339,8	0,5	594,1	-11,0	5,6
1	4	U 220	Vmin	min	Co #1	0	(26)	-4,7	9,9	0	118,0	0,8	204,5	9,1	-4,2
8	3	HE 140 A		max	Co #6	0	(41)	8,9	8,9	30,1	41,6	53,0	72,6	3,6	3,4
4	5	L 180X180X18	Vmax	min	Co #4	0	(33)	-109,6	-82,3	0	2,2	82,3	109,6	0,3	-0,4
2	4	U 220		max	Co #5	0	(28)	-272,5	111,7	0	339,9	0,8	595,6	11,0	-5,6
2	4	U 220	Somin	min	Co #4	0,200	(27)	-1,5	1,6	0	270,0	0	467,7	-5,7	3,1
3	5	L 180X180X18		max	Co #6	0	(31)	-97,6	-97,6	0	18,3	97,6	102,6	-0,9	-0,7
6	3	HE 140 A	Somax	min	Co #1	0,900		-4,4	1,8	2,7	5,2	4,9	9,1	0,3	-0,7
2	4	U 220		max	Co #5	0	(28)	-272,5	111,7	0	339,9	0,8	595,6	11,0	-5,6
2	4	U 220	V:y,gen	min	Co #6	0	(28)	-111,0	269,5	0	339,8	0,5	594,1	-11,0	5,6
2	4	U 220		max	Co #5	0	(28)	-272,5	111,7	0	339,9	0,8	595,6	11,0	-5,6
5	3	HE 140 A	V:z,gen	min	Co #6	0	(35)	-4,3	4,8	26,1	52,0	45,4	90,0	2,7	-7,5
5	3	HE 140 A		max	Co #5	0	(35)	0,3	12,6	12,3	39,9	21,3	69,4	-1,3	6,8

Prof.: Profiel; C: Extreme component; min, max.: Extreme type; Geval: Belastinggeval van de extreme; Pos.: Lokale X-positie van de doorsnede op de staaf; S:x,min: Doorsnede minimum normaalspanning; S:x,max: Doorsnede maximum normaalspanning;

Vmin: Doorsnede minimum afschuifspanning; Vmax: Doorsnede maximum afschuifspanning; Somin: Doorsnede minimum Von Mises spanning; Somax: Doorsnede maximum Von Mises spanning; V:y,gen: Afschuifspanning in lokale Y-richting;

V:z,gen: Afschuifspanning in lokale Z-richting;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderrand WA_c.axs

8-6-2021

Pag. 36

Interne krachten knooppoplegging [Lineair, Omhullende (Alle UGT)]

	Knoop	X [m]	Y [m]	Z [m]	Type	C	min. max.	Geval	Rx [kN]	Ry [kN]	Rz [kN]	Rr [kN]	Rxx [kNm]	Ryy [kNm]	Rrr [kNm]	aR
1	31	-1,600	0,037	0,037	Glob.	Rx	min	Co #6	-604,4	-5,3	-4,6	604,4	-0,7			-132,505
							max	Co #5	-594,5	-0,5	3,6	594,5	0,7			165,913
						Ry	min	Co #6	-604,4	-5,3	-4,6	604,4	-0,7			-132,505
							max	Co #5	-594,5	-0,5	3,6	594,5	0,7			165,913
						Rz	min	Co #6	-604,4	-5,3	-4,6	604,4	-0,7			-132,505
							max	Co #5	-594,5	-0,5	3,6	594,5	0,7			165,913
2	34	1,600	0,037	0,037	Glob.	Ry	min	Co #5		-5,7	-5,6	8,0	-0,3			-1,021
							max	Co #6		-1,0	4,6	4,7	0,3			0,220
						Rz	min	Co #5		-5,7	-5,6	8,0	-0,3			-1,021
							max	Co #6		-1,0	4,6	4,7	0,3			0,220
							min	Co #6								
							max	Co #5								
3	45	0	1,285	0,030	Glob.	Rx	min	Co #6	-2,2	10,6	-4,4	11,7			0,1	-2,457
							max	Co #5	1,1	1,9	4,4	4,9			0	0,508
						Ry	min	Co #5	1,1	1,9	4,4	4,9			0	0,508
							max	Co #6	-2,2	10,6	-4,4	11,7			0,1	-2,457
						Rz	min	Co #6	-2,2	10,6	-4,4	11,7			0,1	-2,457
							max	Co #5	1,1	1,9	4,4	4,9			0	0,508
4	10	0	0,085	0	Glob.	Rz	min	Co #5			-5,6	5,6				0
							max	Co #6			7,6	7,6				0
Ext.	31	-1,600	0,037	0,037	Glob.	Rx	min	Co #6	-604,4	-5,3	-4,6	604,4	-0,7			-132,505
							max	Co #5	1,1	1,9	4,4	4,9			0	0,508
						Ry	min	Co #5		-5,7	-5,6	8,0	-0,3			-1,021
							max	Co #6	-2,2	10,6	-4,4	11,7			0,1	-2,457
						Rz	min	Co #5			-5,6	5,6				0
							max	Co #6			7,6	7,6				0

Knoop: Ondersteunde knoop; **Type:** Opleggingstype; **C:** Extreme component; **min, max:** Extreme type; **Geval:** Belastingval van de extreme; **Rx:** X-component opleggingsreactiekracht; **Ry:** Y-component opleggingsreactiekracht; **Rz:** Z-component opleggingsreactiekracht; **Rr:** Resultierende opleggingsreactiekracht; **Rxx:** X-component opleggingsreactiemoment; **Ryy:** Y-component opleggingsreactiemoment; **Rrr:** Resultierend verticale opleggingsreactiemoment; **aR:** Verhouding verticale oplegkrcacht / horizontale oplegkracht;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

AxisVM X5 R4h · Geregistreerd aan DNV GL - Energy
Model 1.axs

Rapport

Rapport, Inhoudsopgave

	<i>Onderdeel</i>	<i>Pagina</i>	<i>Onderdeel</i>	<i>Pagina</i>
Tekening		3	Gebruiker gedefinieerde belastingcombinaties uit belastinggevallen	14
Tekening2		4	[I], Lineair, Co #1 (UGT), SVM T, Kleuren 2D	15
Materialen		5	[I], Lineair, Co #2 (UGT), SVM T, Kleuren 2D	16
Domeinen		5	[I], Lineair, Co #1 (UGT), SVM C, Kleuren 2D	17
Lijnopleggingen		6	[I], Lineair, Co #2 (UGT), SVM C, Kleuren 2D	18
Fx		7	[I], Lineair, Co #1 (UGT), eY, Lijnen	19
Fx: Oppervlak lijnlast		8	[I], Lineair, Co #2 (UGT), eY, Lijnen	20
Fy1		9	[I], Lineair, Co #1 (UGT), eZ, Lijnen	21
Fy1 : Oppervlak lijnlast		10	[I], Lineair, Co #2 (UGT), eZ, Lijnen	22
Fy2		11	[I], Lineair, Co #1 (UGT), Ry (lijnopp.), Doorsnede lijn	23
Fy2: Oppervlak lijnlast		12	[I], Lineair, Co #2 (UGT), Ry (lijnopp.), Doorsnede lijn	24
Fz		13	[I], Lineair, Co #1 (UGT), Rz (lijnopp.), Doorsnede lijn	25
Fz: Oppervlak lijnlast		14	[I], Lineair, Co #2 (UGT), Rz (lijnopp.), Doorsnede lijn	26

Project:

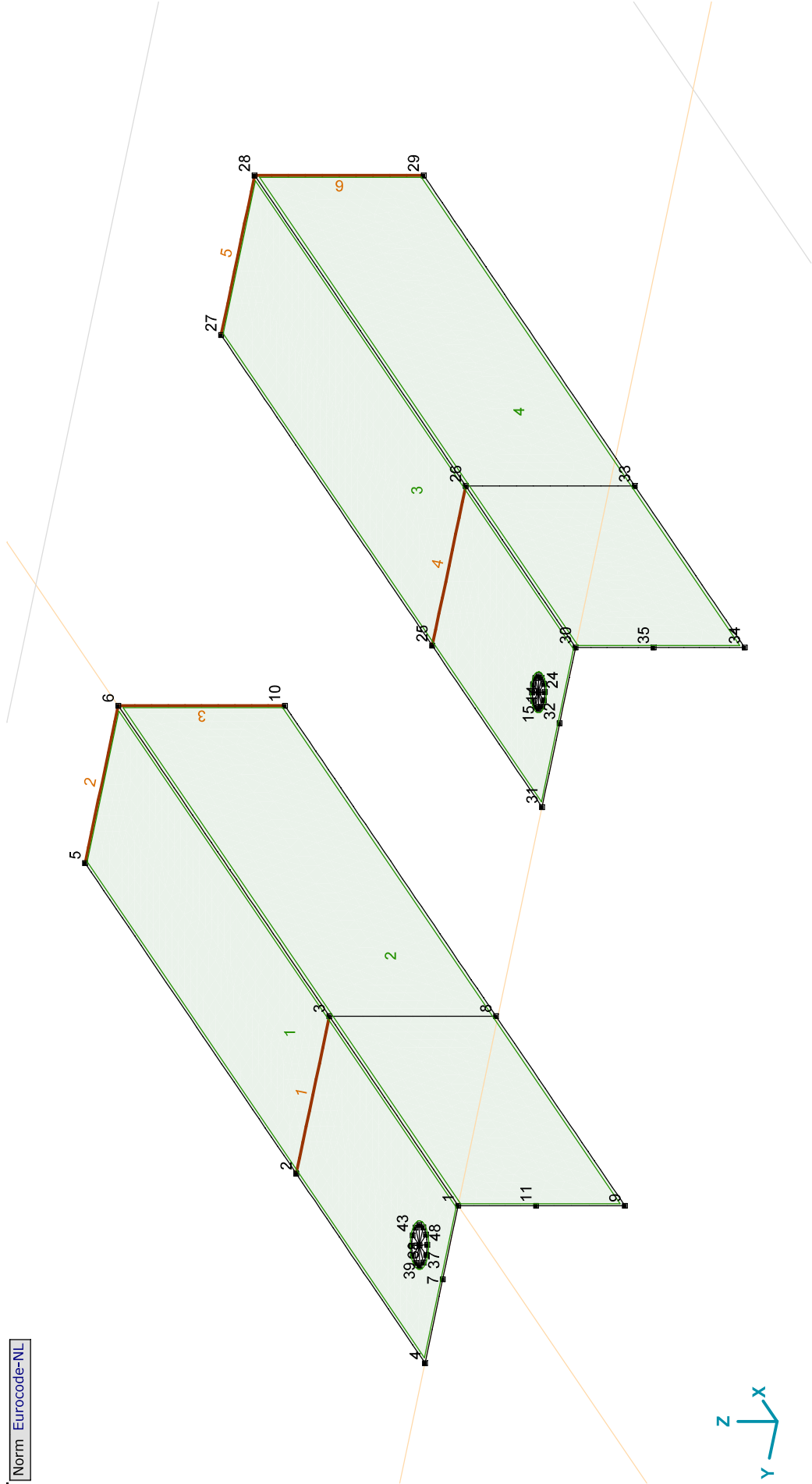
Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 3

Norm Eurocode-NL



Tekening

Project:

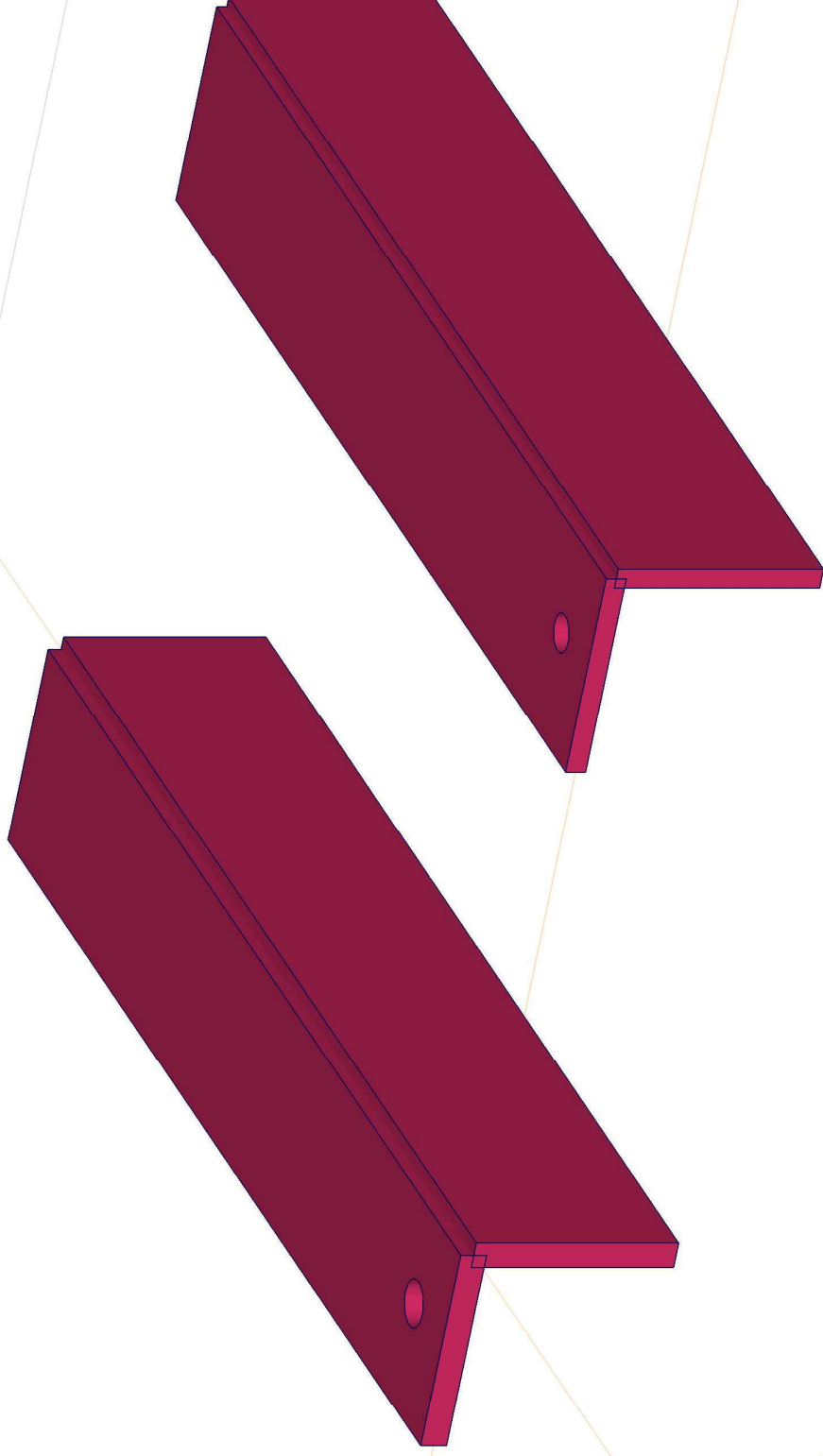
Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 4

Norm Eurocode-NL



Tekening2

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Model 1.axs

21-2-2021

Pag. 5

Materialen

	Naam	Type	Nationale norm	Materialnorm	Model	E_x [N/mm ²]	E_y [N/mm ²]	ν	α_T [1/°C]	ρ [kg/m ³]	Materialaalkleur	Contourkleur	Structuur
1	S 355	Staal	Eurocode-NL	10025-2	Lineair	210000	210000	0.30	1,2E-5	7850			

	Naam	P_1	P_2	P_3	P_4	P_5	P_6	P_7	P_8	P_9	P_{10}	P_{11}	P_{12}	P_{13}	P_{14}
1	S 355	f_y [N/mm ²] = 355,00	f_u [N/mm ²] = 510,00	f_y^* [N/mm ²] = 335,00	f_u^* [N/mm ²] = 470,00										

Naam: Materiaalnaam; Type: Type materiaal; Model: Materiaal model; E_x : Elasticiteitsmodulus in lokale x richting; E_y : Elasticiteitsmodulus in lokale y richting; ν : Poisson's verhouding; α_T : Warmteuitzettingscoëfficiënt; p : Dichtheid; **Materiaalkleur**: Materiaalkleur; Contour Meur: Contourkleur; $P_1, P_2, P_3, P_4, P_5, P_6, P_7, P_8, P_9, P_{10}, P_{11}, P_{12}, P_{13}, P_{14}$: Ontwerpparameter;

Domeinen

	Element type	Materiaal	Ref _x	Ref _z	Dikte [mm]	k_{buiging} //	k_{torsie} //	$k_{\text{afschuiving}}$ //	Oppervlakte [m ²]	Gat	Mesh
1	 Schaal	S 355	Auto	Auto	18				0,113	1	✓
2	 Schaal	S 355	Auto	Auto	18				0,114	–	✓
3	 Schaal	S 355	Auto	Auto	14				0,108	1	✓
4	 Schaal	S 355	Auto	Auto	14				0,109	–	✓

Element type: Plaatelament type; **Ref_x**: Referentie voor lokale X-richting; **Ref_z**: Referentie voor lokale Z-richting; **k_{buiging}**: Buigsterkte coefficient; **k_{torsie}**: Torsiesterke coefficient; **k_{afschuiving}**: Dwarskrachtsterke coefficient; **Oppervlakte**: Domein oppervlak; **Gat**: Aantal gaten in domein; **Mesh**: Gegeneerde mesh;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Model 1.axs

21-2-2021

Pag. 6

Lijnopleggingen

	Lijn	Type	Ref. elem.	Rx [kN/m/m]	Ry [kN/m/m]	Rz [kN/m/m]	Rxx [kNm/rad/m]	Ryy [kNm/rad/m]	Rzz [kNm/rad/m]	NL(x)	NL(y)	NL(z)
1	Rand (2034)	Glob.	Domein 1	0	1E+7	1E+7	0	0	0		Symmetrisch	Symmetrisch
2	Rand (1959)	Glob.	Domein 1	1E+10	0	0	0	0	0	Symmetrisch		
3	Rand (104)	Glob.	Domein 2	1E+10	0	0	0	0	0	Symmetrisch		
4	Rand (3938)	Glob.	Domein 3	0	1E+7	1E+7	0	0	0		Symmetrisch	Symmetrisch
5	Rand (3866)	Glob.	Domein 3	1E+10	0	0	0	0	0	Symmetrisch		
6	Rand (5718)	Glob.	Domein 4	1E+10	0	0	0	0	0	Symmetrisch		

	Lijn	NL(xx)	NL(yy)	NL(zz)	F(x) [kN/m]	F(y) [kN/m]	F(z) [kN/m]	M(x) [kNm/m]	M(y) [kNm/m]	M(z) [kNm/m]
1	Rand (2034)									
2	Rand (1959)									
3	Rand (104)									
4	Rand (3938)									
5	Rand (3866)									
6	Rand (5718)									

Lijn: Ondersteund lijnelement; Type: Opleggingstype; Ref. elem.: Referentie-element; Rx, Ry, Rz: Verplaatsingsstijfheid; Rxx, Ryy, Rzz: Rotatiestijfheid; NL(xx), NL(yy), NL(zz): Niet-lineaire parameters; F(x): Weerstand in X-richting; F(y): Weerstand in Y-richting; F(z): Weerstand in Z-richting; M(x): Weerstandsmoment in X-richting; M(y): Weerstandsmoment in Y-richting; M(z): Weerstandsmoment in Z-richting.

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 7

Norm Eurocode-NL
Geval : Fx



Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Model 1.axs

21-2-2021

Pag. 8

Fx: Oppervlak lijnlast

	Richting	p_x [kN/m]	p_y [kN/m]	p_z [kN/m]	p_m [kNm/m]	X [m]	Y [m]	Z [m]	Richting	dL [m]
1	Global	-1422,00	0	0	0	0,055	0,082	0	(0,055; 0,066; 0,000)	0
		-1422,00	0	0	0	0,055	0,050	0	-	0,050
4	Global	-842,00	0	0	0	0,050	-0,419	0	(0,050; -0,432; 0,000)	0
		-842,00	0	0	0	0,050	-0,445	0	-	0,041

px, py, pz: Belastingkracht component; **pm:** Belastingsmoment component; **X:** Belasting in X-richting; **Y:** Belasting in Y-richting; **Z:** Belasting in Z-richting;

Project:

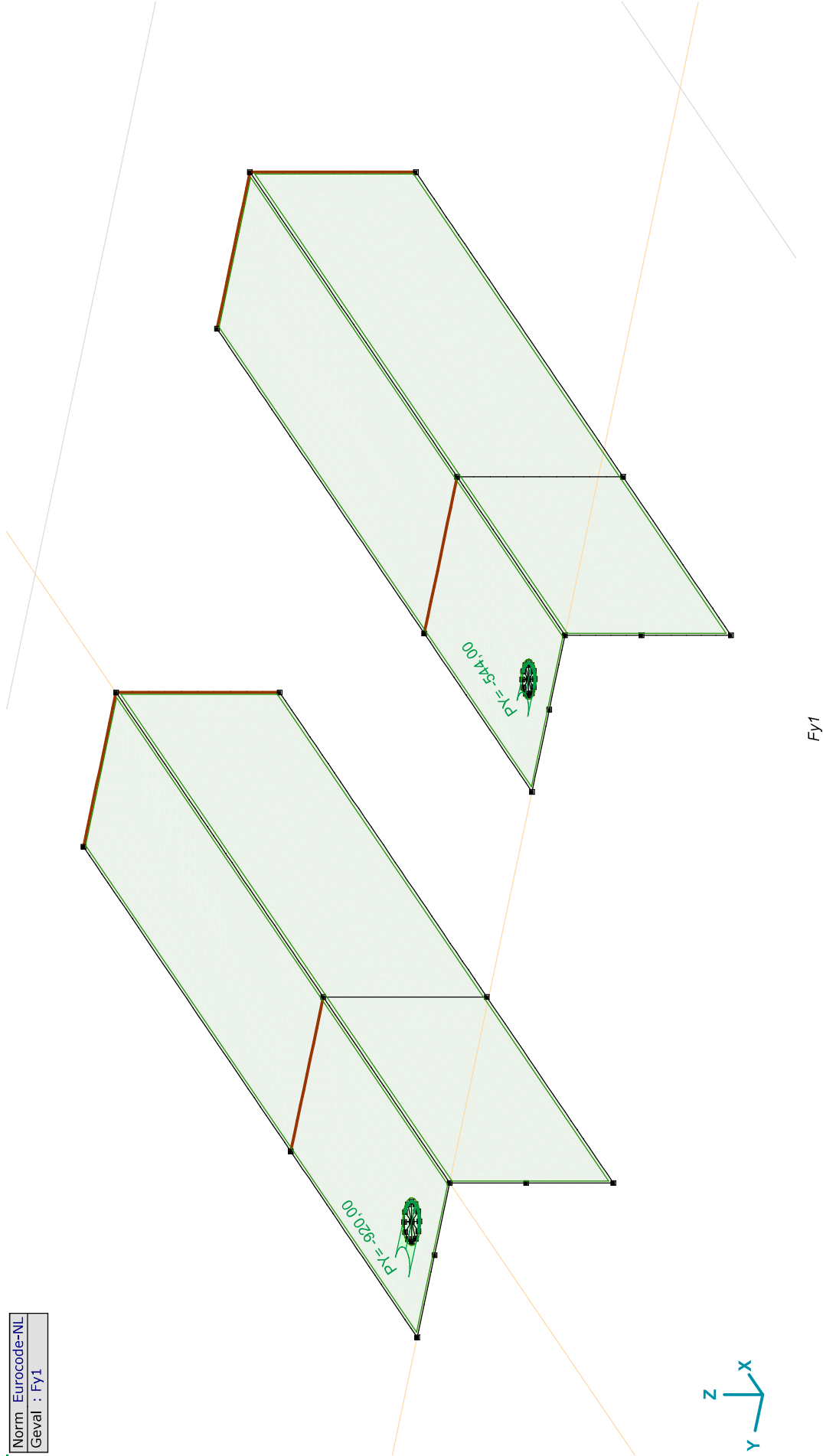
Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 9

Norm Eurocode-NL
Geval : Fy1



Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Model 1.axs

21-2-2021

Pag. 10

Fy1 : Oppervlak lijnlast

	Richting	p_x [kN/m]	p_y [kN/m]	p_z [kN/m]	p_m [kNm/m]	X [m]	Y [m]	Z [m]	Richting	dL [m]
5	Global	0	-920,00	0	0	0,071	0,066	0	(0,055; 0,066; 0,000)	0
		0	-920,00	0	0	0,039	0,066	0	-	0,050
7	Global	0	-544,00	0	0	0,037	-0,432	0	(0,050; -0,432; 0,000)	0
		0	-544,00	0	0	0,063	-0,432	0	-	0,041

px, py, pz: Belastingkracht component; **pm:** Belastingsmoment component; **X:** Belasting in X-richting; **Y:** Belasting in Y-richting; **Z:** Belasting in Z-richting;

Project:

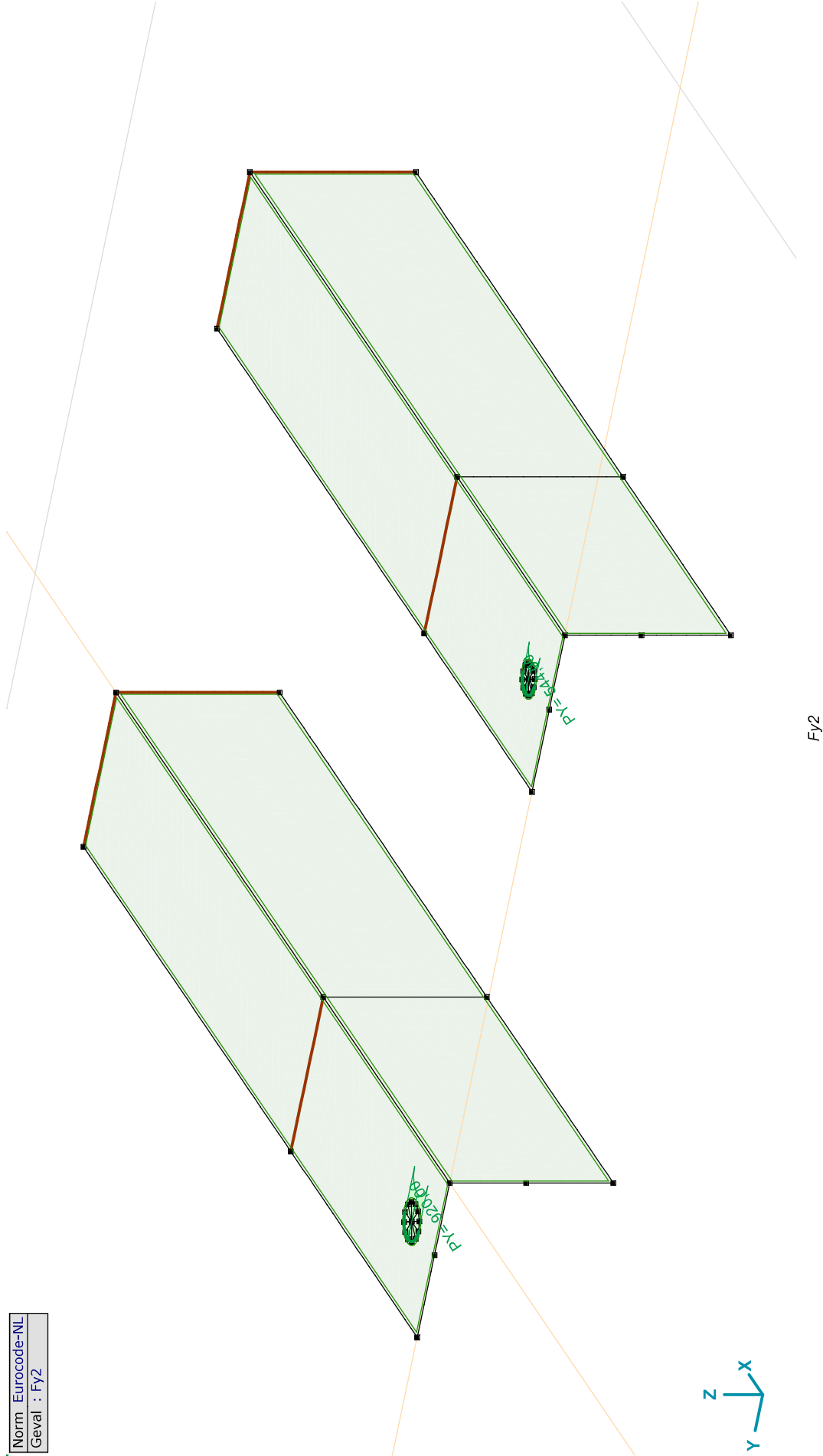
Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 11

Norm Eurocode-NL
Geval : Fy2



Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Model 1.axs

21-2-2021

Pag. 12

Fy2: Oppervlak lijnlast

	<i>Richting</i>	p_x [kN/m]	p_y [kN/m]	p_z [kN/m]	p_m [kNm/m]	X [m]	Y [m]	Z [m]	<i>Richting</i>	dL [m]
6	Global	0	920,00	0	0	0,071	0,066	0	(0,055; 0,066; 0,000)	0
		0	920,00	0	0	0,039	0,066	0	-	0,050
8	Global	0	544,00	0	0	0,063	-0,432	0	(0,050; -0,432; 0,000)	0
		0	544,00	0	0	0,037	-0,432	0	-	0,041

px, py, pz: Belastingkracht component; **pm:** Belastingsmoment component; **X:** Belasting in X-richting; **Y:** Belasting in Y-richting; **Z:** Belasting in Z-richting;

Project:

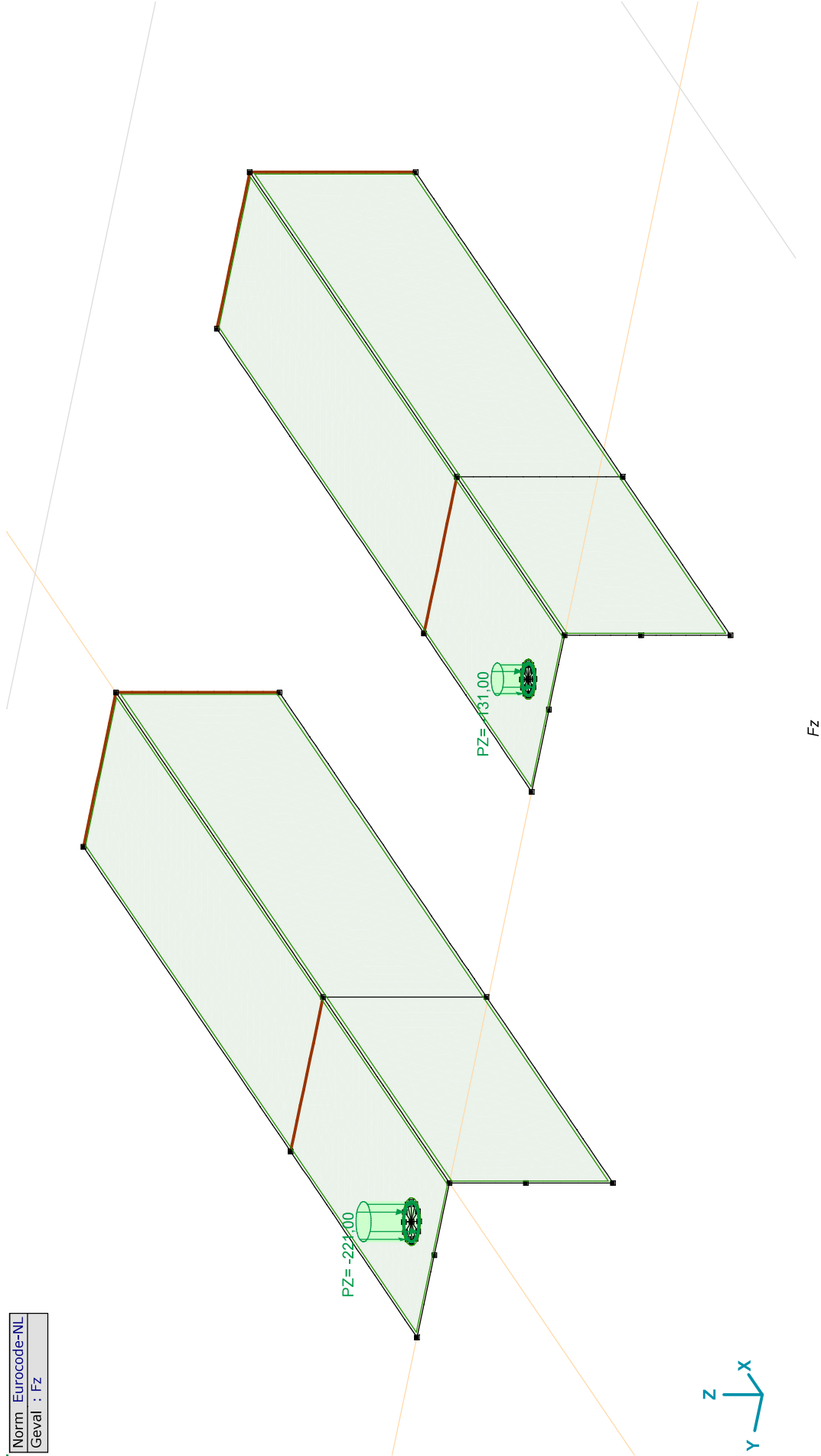
Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 13

Norm Eurocode-NL
Geval : Fz



Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Model 1.axs

21-2-2021

Pag. 14

Fz: Oppervlak lijnlast

	Richting	p_x [kN/m]	p_y [kN/m]	p_z [kN/m]	p_m [kNm/m]	X [m]	Y [m]	Z [m]	Richting	dL [m]
2	Global	0	0	-221,00	0	0,071	0,066	0	(0,055; 0,066; 0,000)	0
		0	0	-221,00	0	0,071	0,066	0	-	0,101
3	Global	0	0	-131,00	0	0,063	-0,432	0	(0,050; -0,432; 0,000)	0
		0	0	-131,00	0	0,063	-0,432	0	-	0,082

px, py, pz: Belastingkracht component; **pm:** Belastingsmoment component; **X:** Belasting in X-richting; **Y:** Belasting in Y-richting; **Z:** Belasting in Z-richting;

Gebruiker gedefinieerde belastingcombinaties uit belastinggevallen

	Naam	Type	F_x	F_{y1}	F_{y2}	F_z	Commentaar
1	Co #1	UGT	1,00	1,00	0	1,00	
2	Co #2	UGT	1,00	0	1,00	1,00	

Naam: Naam belastingcombinatie; **Type:** Type belastingcombinatie; **Fx, Fy1, Fy2, Fz:** Factor;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

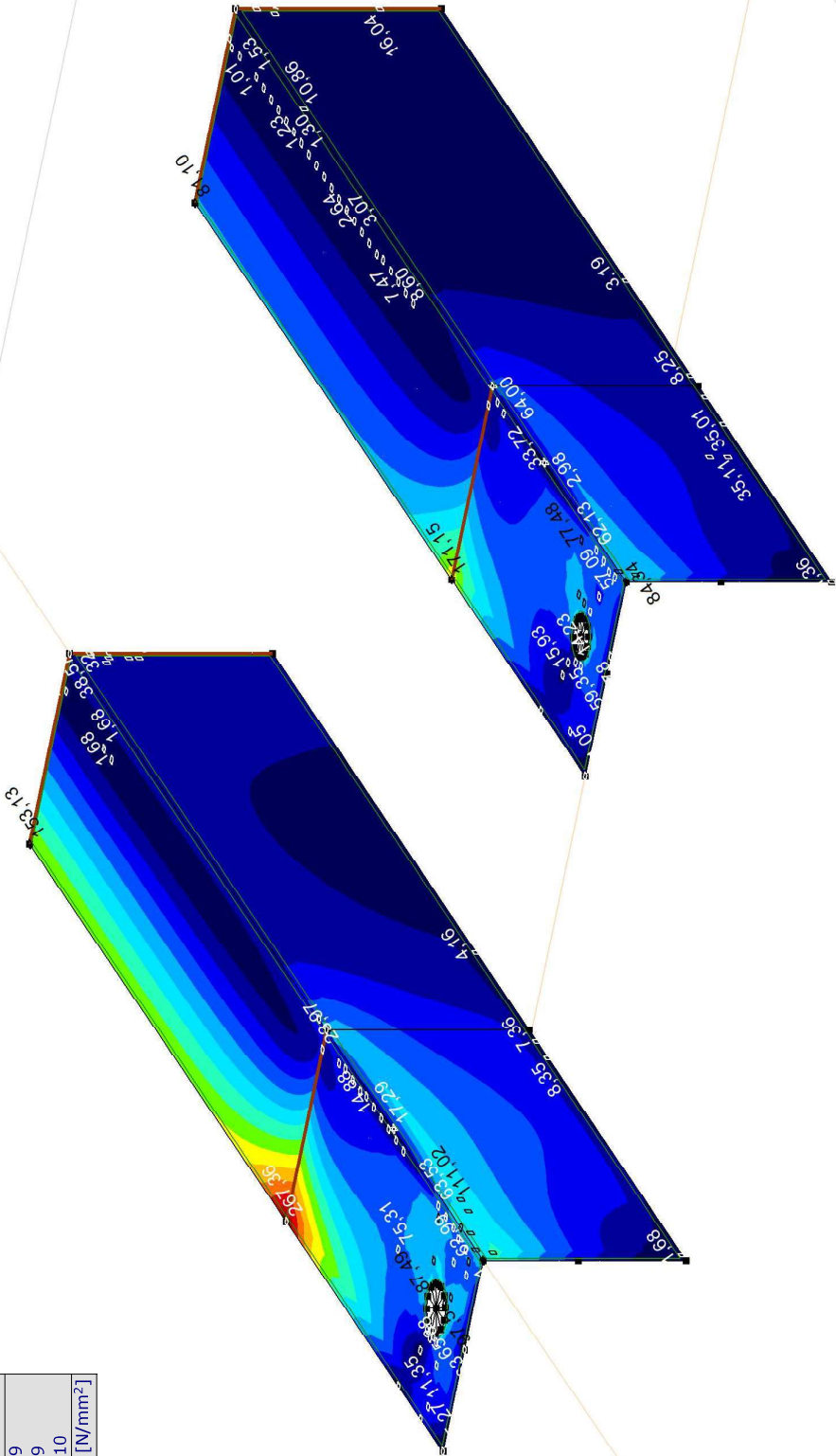
Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 15

Lineaire berekening
Norm Eurocode-NL
Geval : Co #1
E (P) : 7,08E-9
E (W) : 7,08E-9
E (Eq) : 1,32E-10
Comp. : SVM T [N/mm ²]

SVM T [N/mm ²]
268,35
249,26
230,16
211,07
191,97
172,87
153,78
134,68
115,59
96,49
77,40
58,30
39,20
20,11
1,01



[1], Lineair, Co #1 (UGT), SVM T, Kleuren 2D

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

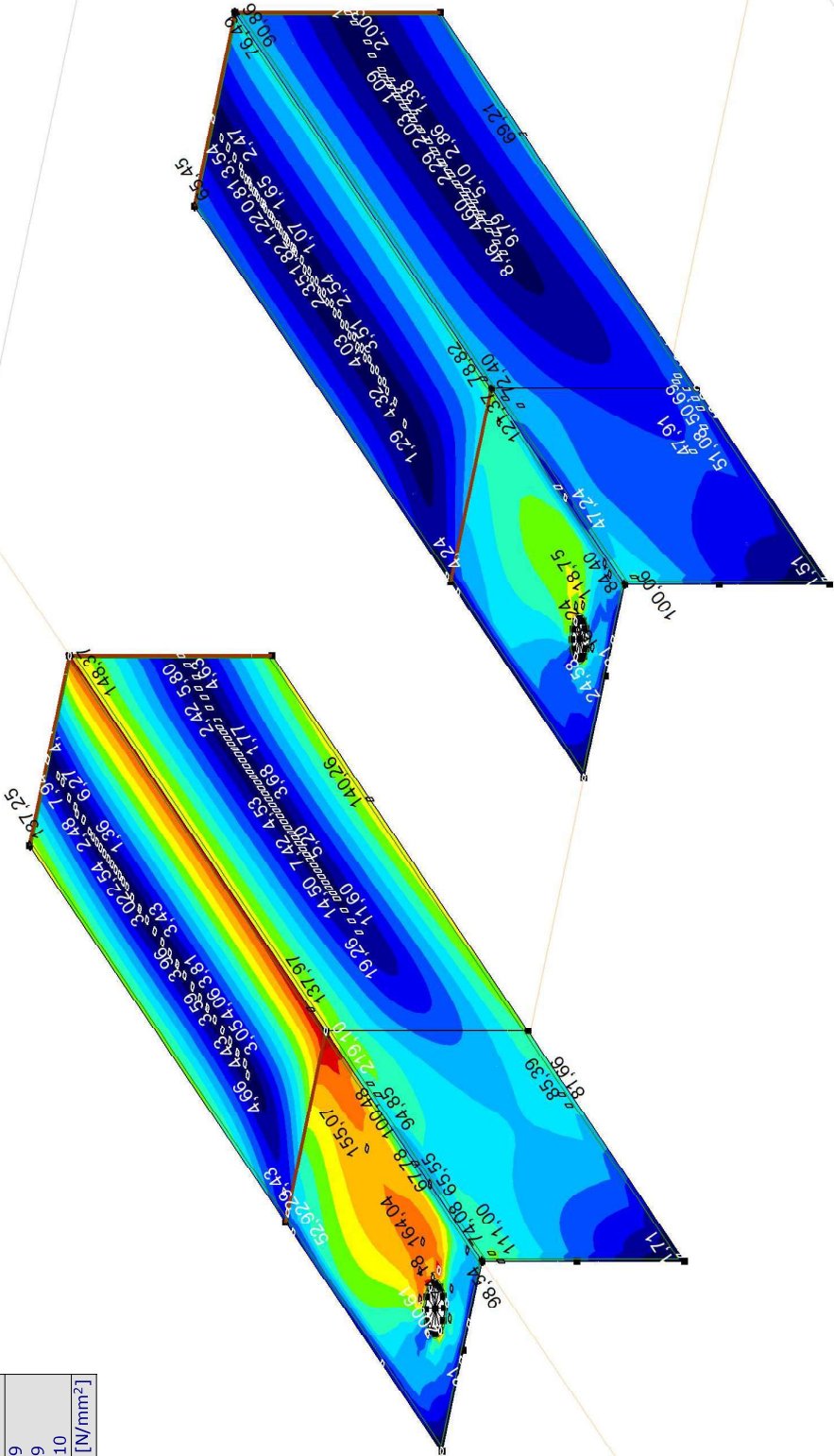
Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 16

Lineaire berekening
Norm Eurocode-NL
Geval : Co #2
E (P) : 7,08E-9
E (W) : 7,08E-9
E (Eq) : 1,32E-10
Comp. : SVM T [N/mm ²]

SVM T [N/mm ²]
219,10
203,50
187,90
172,30
156,70
141,10
125,50
109,90
94,30
78,70
63,10
47,49
31,89
16,29
0,69



[1], Lineair, Co #2 (UGT), SVM T, Kleuren 2D

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

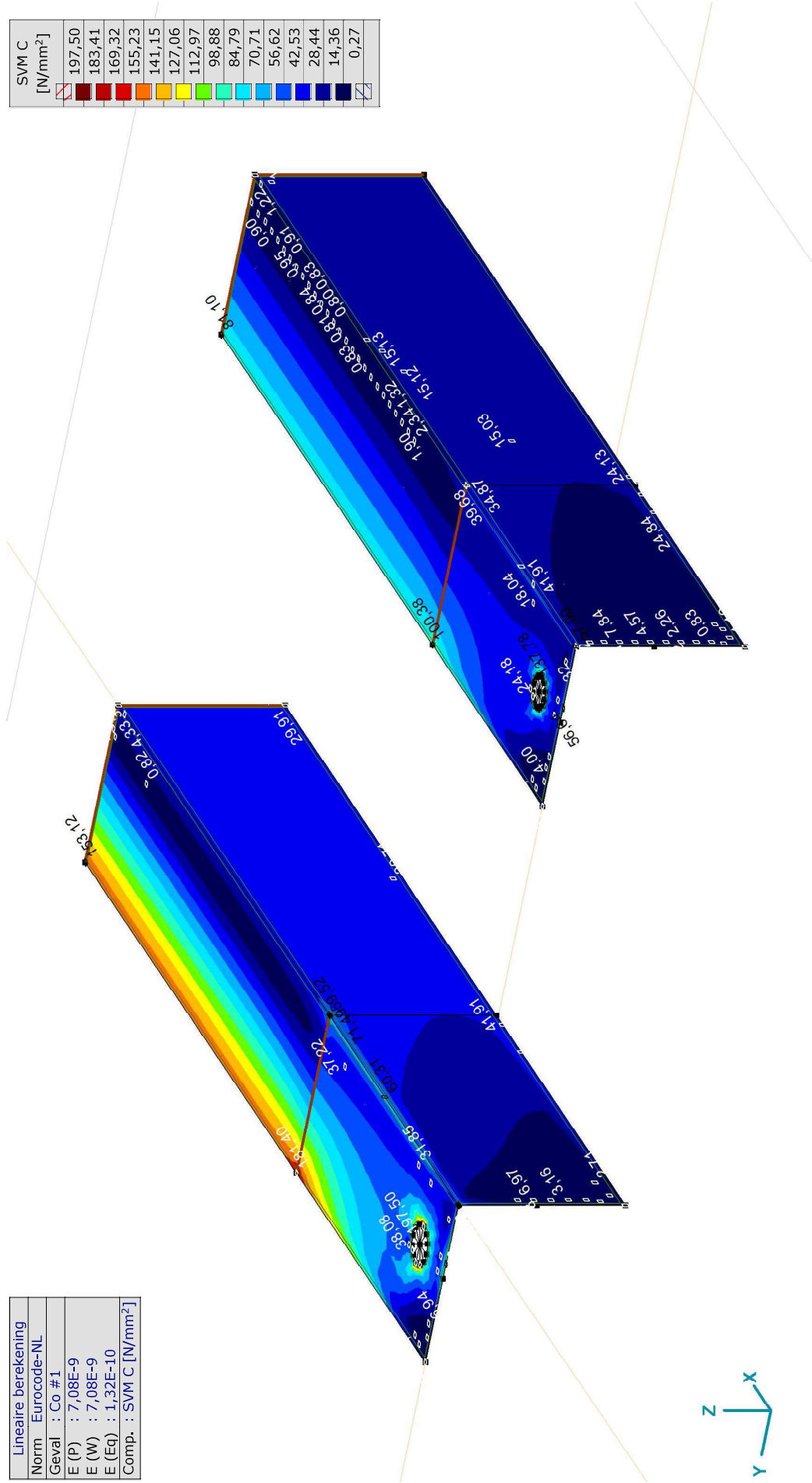
Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 17

Lineaire berekening
Norm Eurocode-NL
Geval : Co #1
E (P) : 7,08E-9
E (W) : 7,08E-9
E (Eq) : 1,32E-10
Comp. : SVM C [N/mm ²]

SVM C [N/mm ²]
197,50
183,41
169,32
155,23
141,15
127,06
112,97
98,88
84,79
70,71
56,62
42,53
28,44
14,36
0,27



[[J], Linear, Co #1 (UGT), SVM C, Kleuren 2D

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

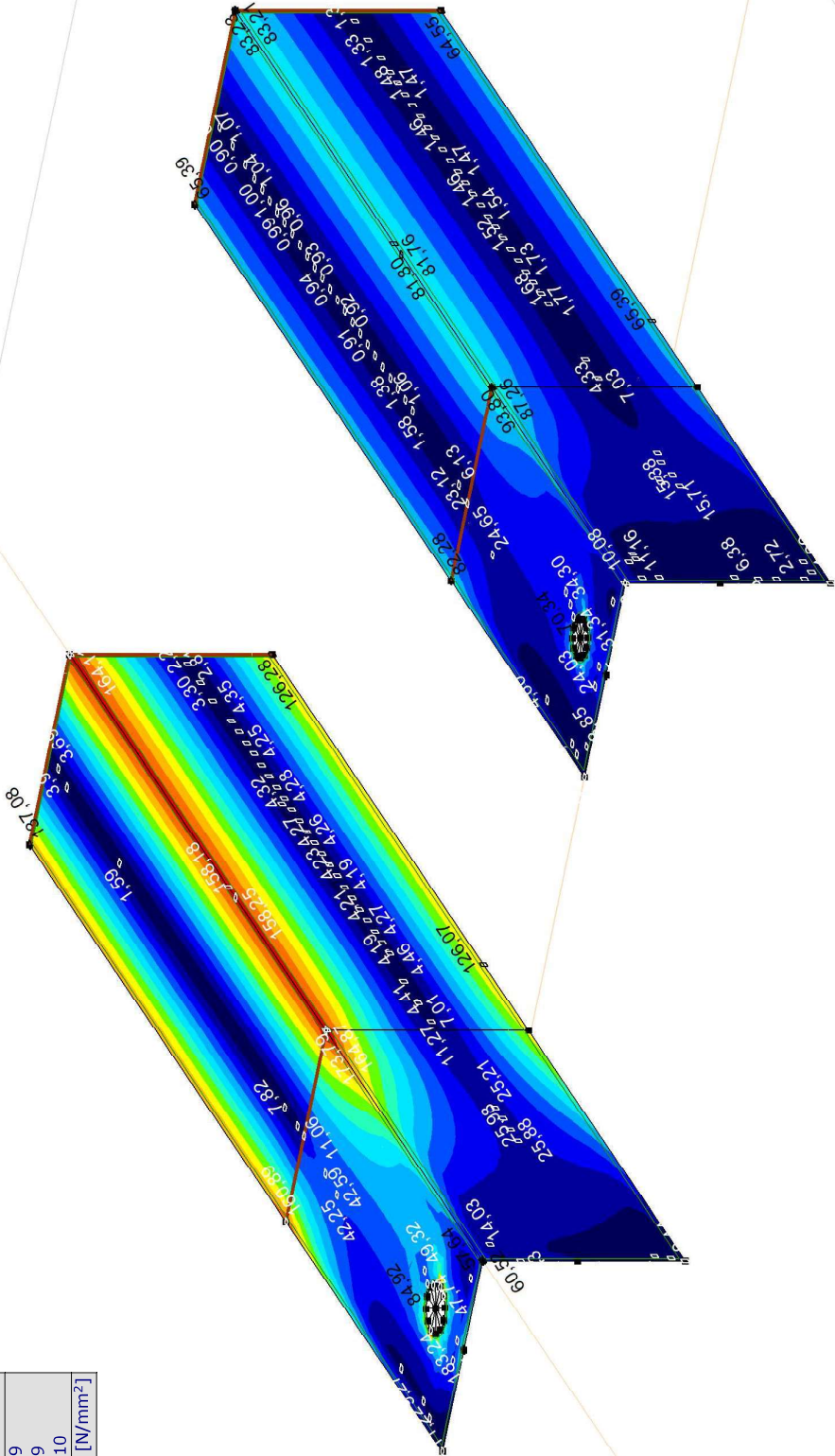
Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 18

Lineaire berekening
Norm Eurocode-NL
Geval : Co #2
E (P) : 7,08E-9
E (W) : 7,08E-9
E (Eq) : 1,32E-10
Comp. : SVM C [N/mm ²]

SVM C [N/mm ²]
192,93
179,17
165,42
151,66
137,90
124,14
110,38
96,62
82,86
69,10
55,35
41,59
27,83
14,07
0,31



III]. Lineair, Co #2 (UGT), SVM C, Kleuren 2D

Project:

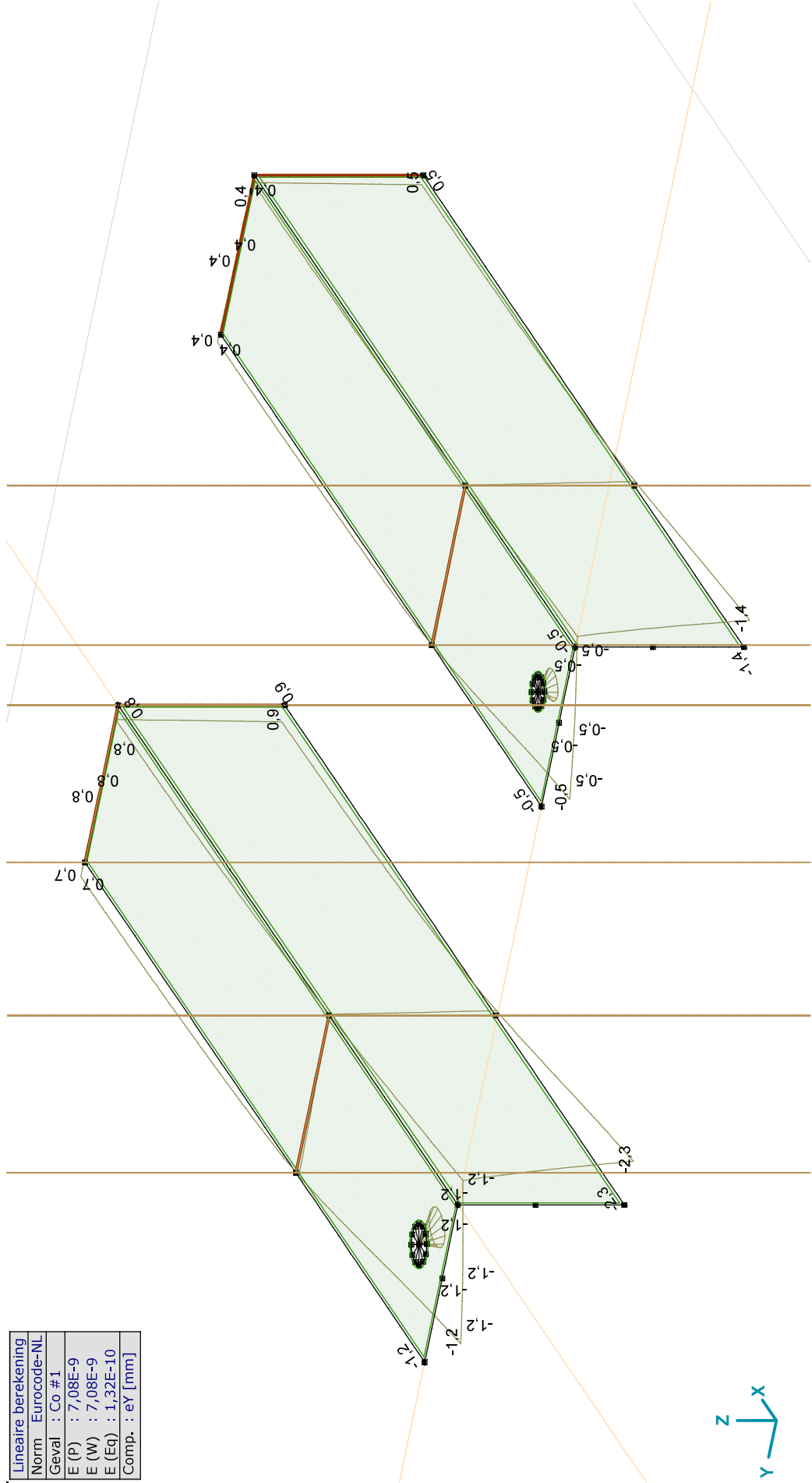
Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

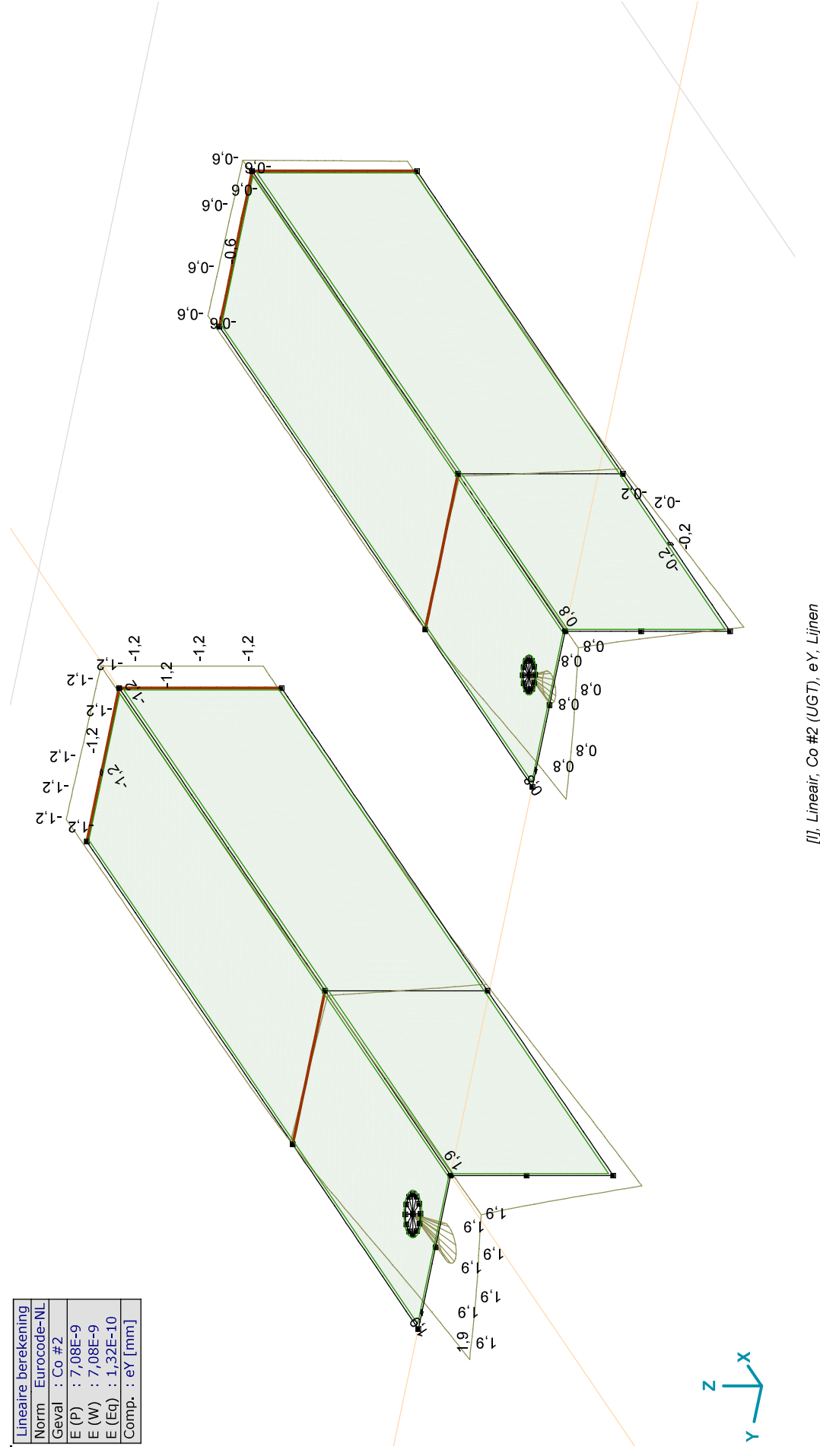
Pag. 19

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #1
E (P)	: 7,08E-9
E (W)	: 7,08E-9
E (Eq)	: 1,32E-10
Comp.	: eY [mm]

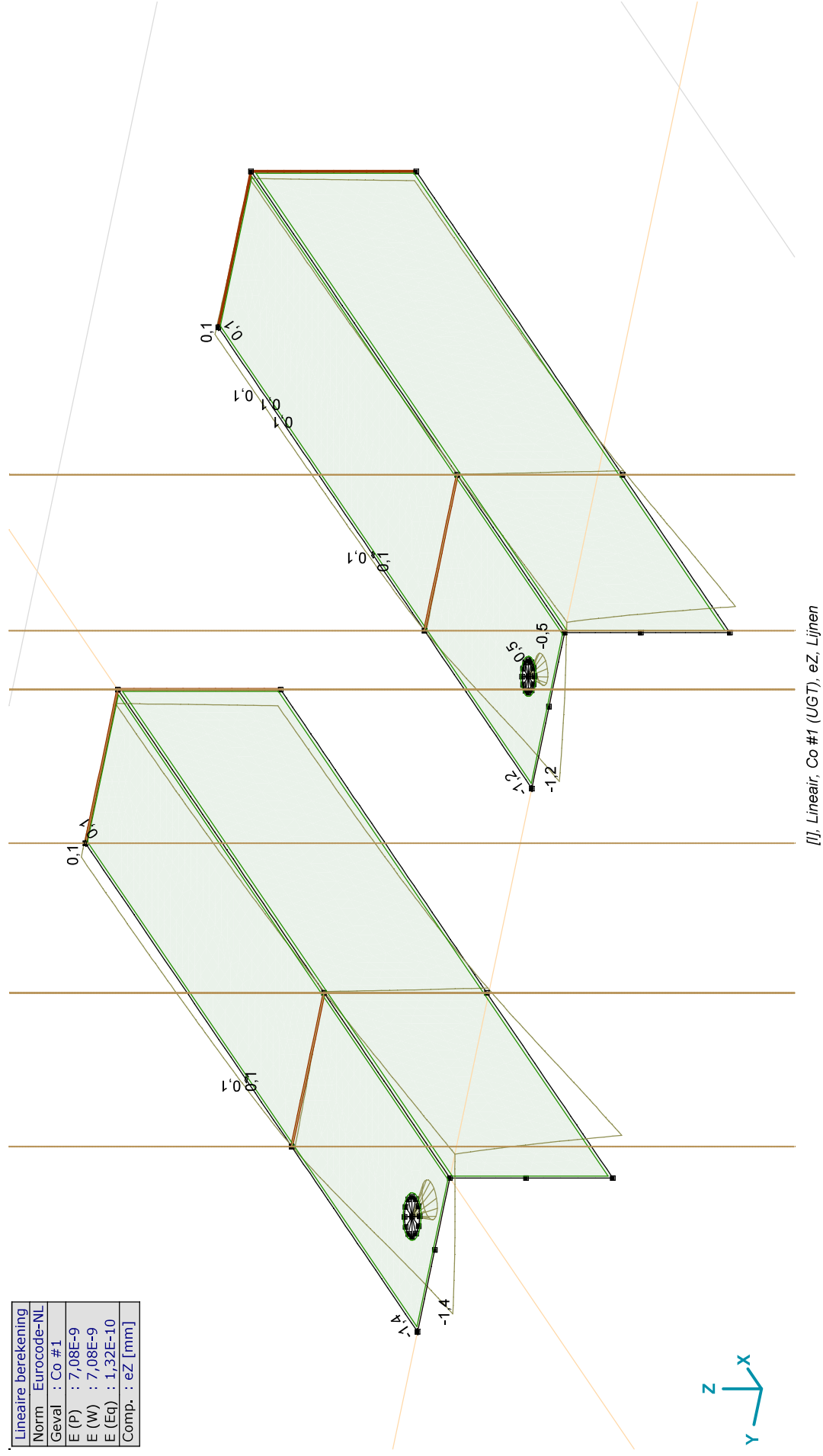


[[1]. Lineair, Co #1 (UGT), eY, Lijnen

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #2
E (P)	: 7,08E-9
E (W)	: 7,08E-9
E (Eq)	: 1,32E-10
Comp.	: eY [mm]



Lineaire berekening
Norm Eurocode-NL
Geval : Co #1
E (P) : 7,08E-9
E (W) : 7,08E-9
E (Eq) : 1,32E-10
Comp. : eZ [mm]



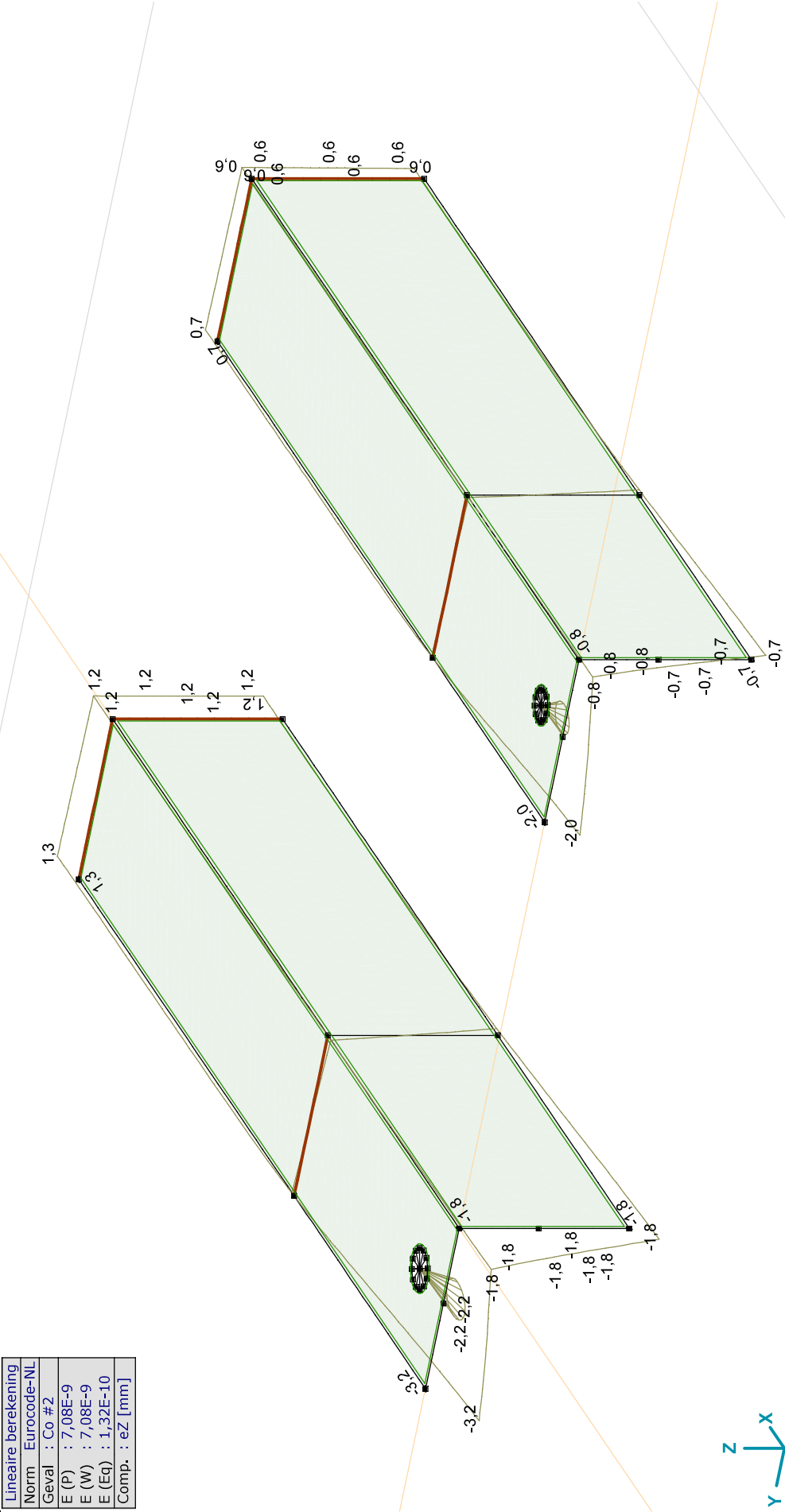
Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 1.axis**

21-2-2021

Pag. 22



[1]. Lineair, Co #2 (UGT), eZ, Lijnen

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

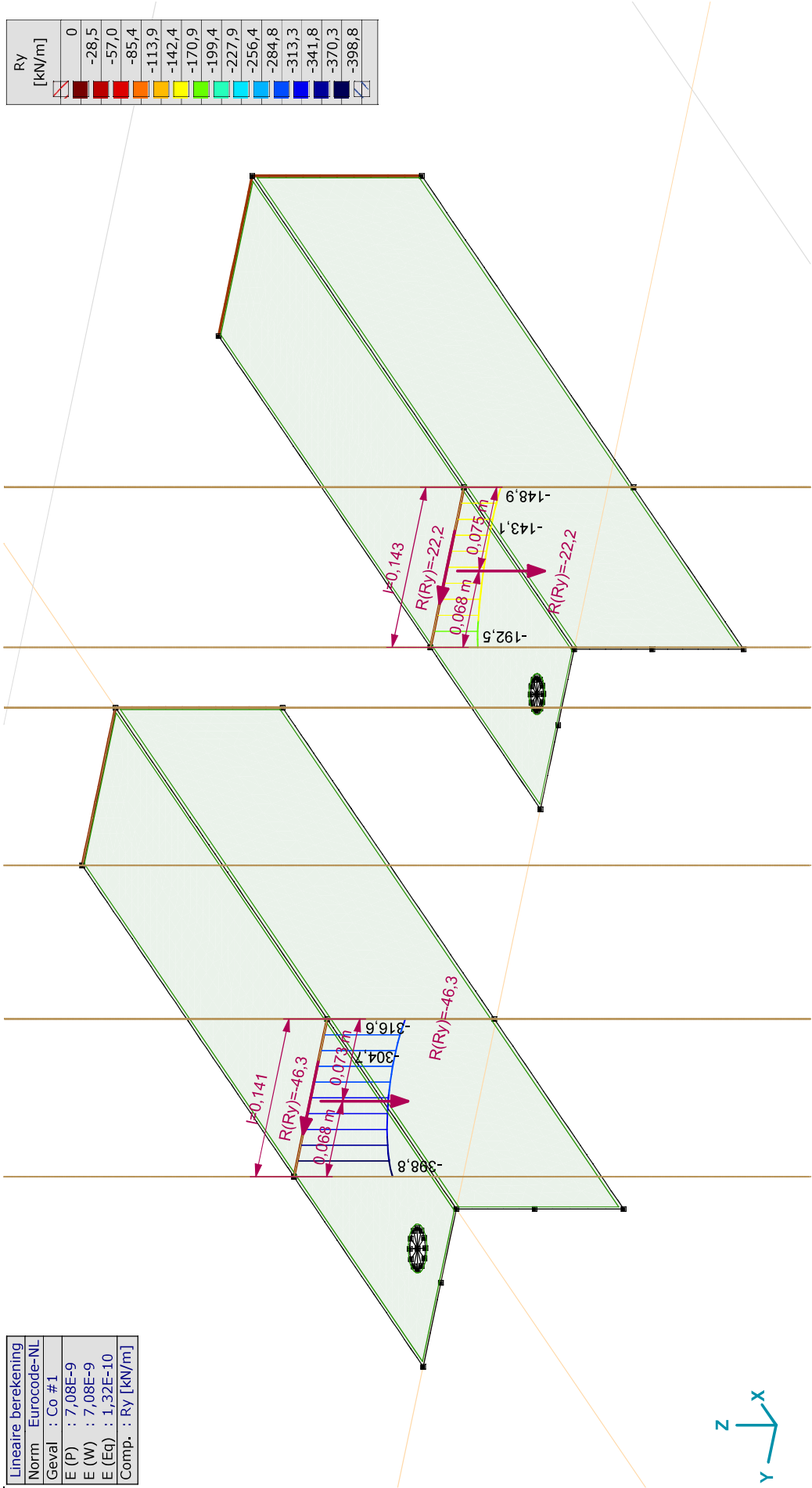
Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 23

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #1
E (P)	: 7,08E-9
E (W)	: 7,08E-9
E (Eq)	: 1,32E-10
Comp.	: Ry [kN/m]

Ry [kN/m]	
0	
-28,5	
-57,0	
-85,4	
-113,9	
-142,4	
-170,9	
-199,4	
-227,9	
-256,4	
-284,8	
-313,3	
-341,8	
-370,3	
-398,8	



[[J], Linear, Co #1 (UGT), Ry (lijnopp.), Doorsnedelijn

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

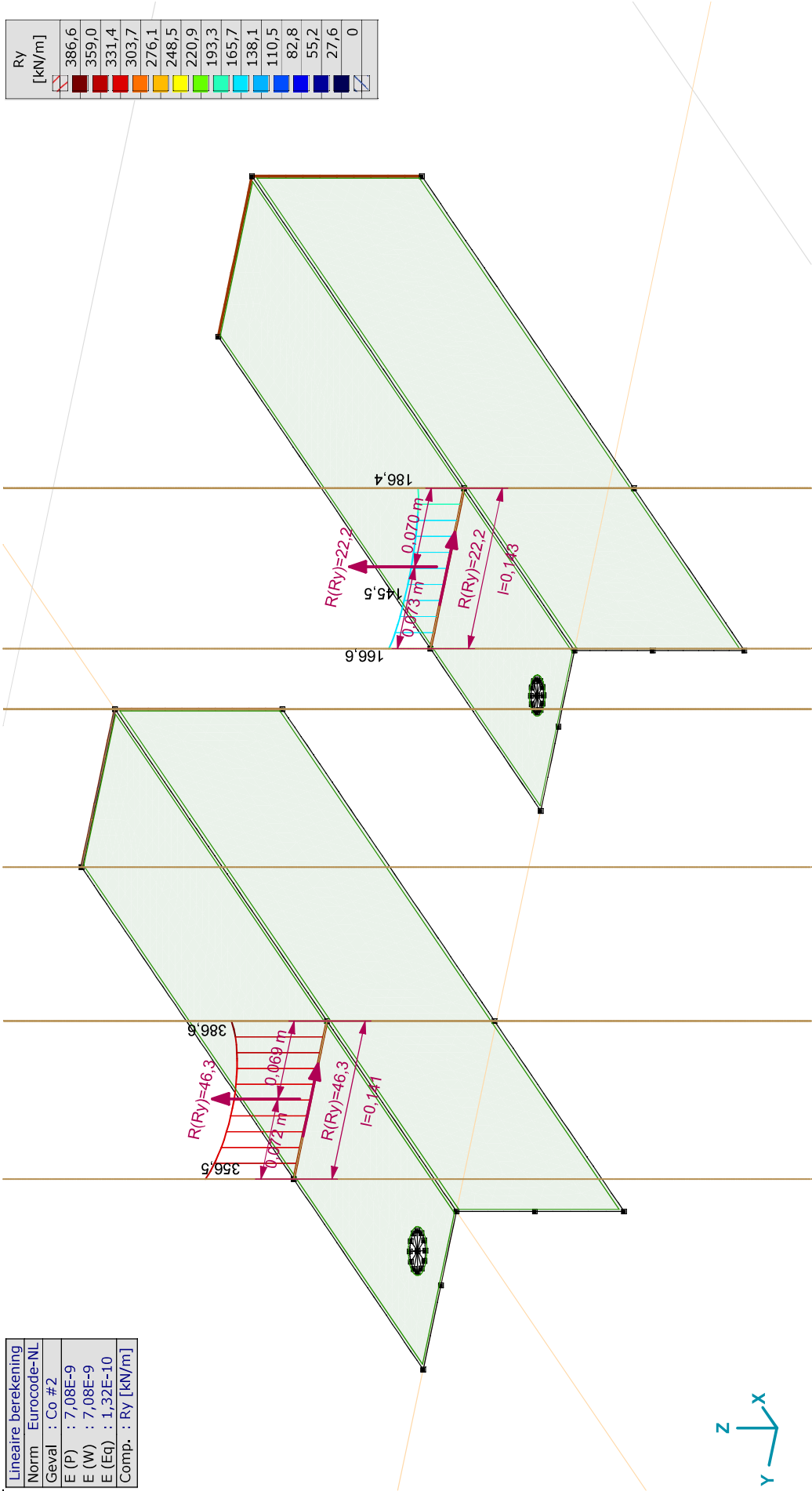
Model: Model 1.axs

21-2-2021

Pag. 24

Lineaire berekening
Norm Eurocode-NL
Geval : Co #2
E (P) : 7,08E-9
E (W) : 7,08E-9
E (Eq) : 1,32E-10
Comp. : Ry [kN/m]

Ry [kN/m]
386,6
359,0
331,4
303,7
276,1
248,5
220,9
193,3
165,7
138,1
110,5
82,8
55,2
27,6
0



[[J]. Lineair, Co #2 (UGT), Ry (lijnopp.), Doorsnede

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

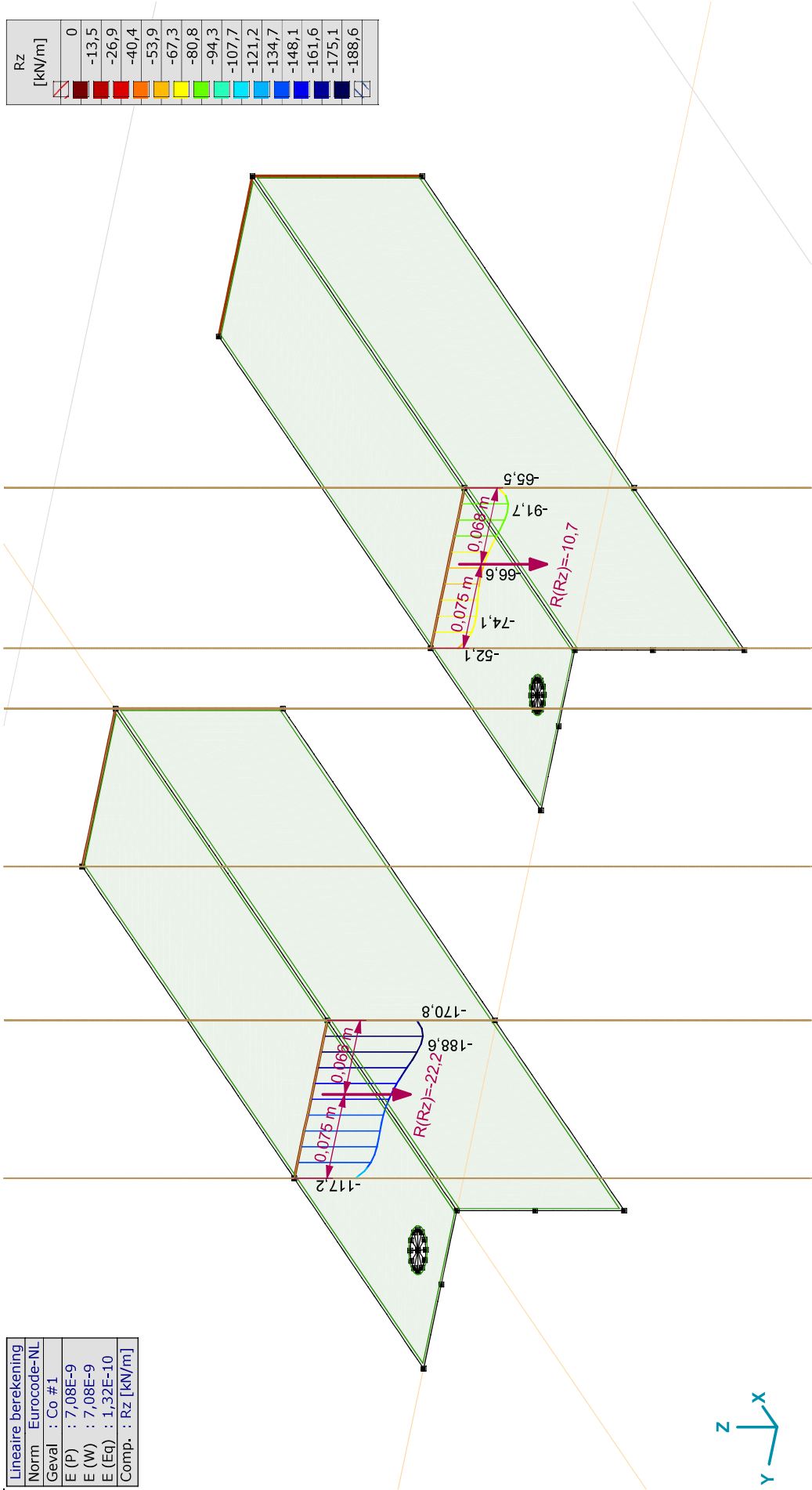
Model: Model 1.axs

21-2-2021

Pag. 25

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #1
E (P)	: 7,08E-9
E (W)	: 7,08E-9
E (Eq)	: 1,32E-10
Comp.	: Rz [kN/m]

Rz	[kN/m]
	0
	-13,5
	-26,9
	-40,4
	-53,9
	-67,3
	-80,8
	-94,3
	-107,7
	-121,2
	-134,7
	-148,1
	-161,6
	-175,1
	-188,6



III. Linear, Co #1 (UGT), Rz (lijnopp.), Doorsnedelijn

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

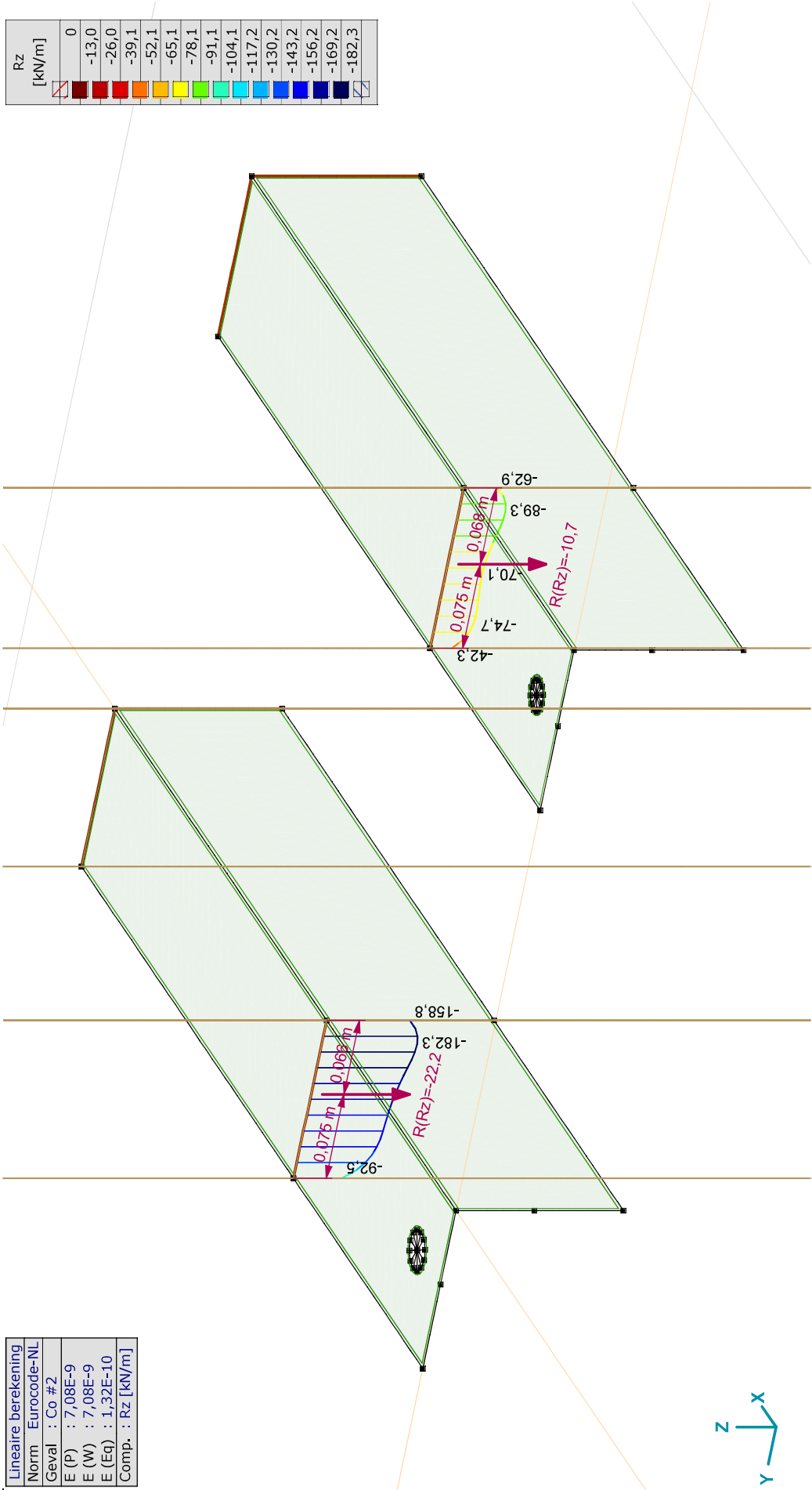
Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 26

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co. #2
E (P)	: 7,08E-9
E (W)	: 7,08E-9
E (Eq)	: 1,32E-10
Comp.	: Rz [kN/m]

Rz	[kN/m]
	0
	-13,0
	-26,0
	-39,1
	-52,1
	-65,1
	-78,1
	-91,1
	-104,1
	-117,2
	-130,2
	-143,2
	-156,2
	-169,2
	-182,3



III. Lineair, Co #2 (UGT), Rz (lijnopp.), Doorsnede

Project: RLL-TBG
Mast: H_c

Steel beams in torsion

Calculation of unrestrained beams with eccentric load

Datum: 2021-02-22

Auteur: MRE

Versie: 1.1

Load		Beam 1	Beam 2	Beam 3	Beam 4	
Force on insulator		6.88				kN
Angle of insulator (to vertical)		54				°
Horizontal force in direction of		z-as				
Horizontal force	F _h	5.6				kN
Vertical force	F _v	4.0				kN
Eccentricity of force (below beam)	e	3375				mm
Torsional moment	T	19.4				kNm
Beams						
Beam length	L	1820				mm
Yield stress	f _y	355				Mpa
Elastic modulus	E	210000				Mpa
Shear modulus	G	81000				Mpa
Profile		HEB 220				
		HEB220				
Height	h	220				mm
Width	b	220				mm
Web thickness	t _w	9.5				mm
Flange thickness	t _f	16.0				mm
Torsional constant	I _t	77				· 10 ⁴ mm ⁴
Warping constant	I _{wa}	295418				· 10 ⁶ mm ⁶
Moment of inertia	I _y	8091				· 10 ⁴ mm ⁴
	I _z	2843				· 10 ⁴ mm ⁴
Flange stiffness	I _f = I _z / 2 =	1422				mm ³
Moment of resistance	W _{y,el}	736				· 10 ³ mm ³
	W _{z,el}	258				· 10 ³ mm ³
Torsional bending constant	d	997				mm
	L/d	1.8				
	α	0.5				

Calculation of second derivative of angular deflection φ'':

$$\begin{aligned}
 A &= T / (G \cdot I_t \cdot d) = 3.12E-07 \\
 B &= \sinh(\alpha \cdot L / d) = 1.04E+00 \\
 C &= \tanh(L/d) = 9.49E-01 \\
 D &= \cosh(\alpha \cdot L / d) = 1.45E+00 \\
 F &= \sinh(0.5 \cdot L / d) = 1.04E+00 \\
 H &= (B / C - D) \cdot F = -3.61E-01 \\
 X &= A \cdot H = -1.13E-07 \\
 Y &= X \cdot G \cdot I_t \cdot d / T = -3.61E-01 \\
 \phi'' &= Y \cdot T / (G \cdot I_t \cdot d) = -1.13E-07 \quad \text{rad/mm}^2
 \end{aligned}$$

Project: RLL-TBG
Mast: HA+0_c

Steel beams in torsion

Calculation of unrestrained beams with eccentric load

Datum: 2021-02-22

Auteur: MRE

Versie: 1.1

Acting moments:

$M_{w,Ed} = E \cdot I_r \cdot (h \cdot t_f) \cdot \phi'' / 2 =$	34.3	kNm
$M_{y,Ed} = 1/4 \cdot F \cdot L =$	1.8	kNm
$M_{z,Ed} = 1/4 \cdot F \cdot L =$	2.5	kNm

Capacities of beams:

$M_{w,Rd} = W_{z,el} \cdot f_y / 2 =$	45.9	kNm
$M_{y,Rd} = W_{y,el} \cdot f_y =$	261.1	kNm
$M_{z,Rd} = W_{z,el} \cdot f_y =$	91.8	kNm

Combined check of beam:

UC	0.78
----	------

Displacements:

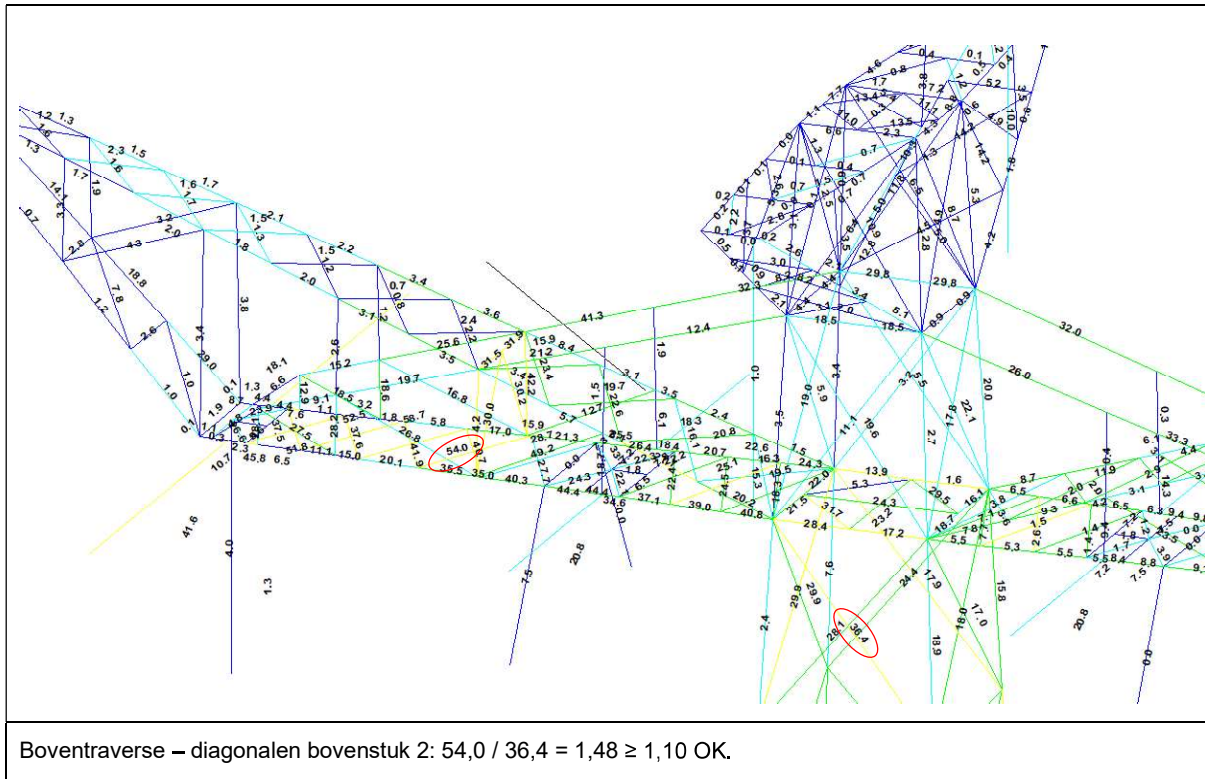
Factor F_{ed} / F_k	1.2	
Displacement y-direction	u_y	0.02 mm
Relative displacement	rel.	73062 -
Displacement z-direction	u_z	0.10 mm
Relative displacement	rel.	18654 -

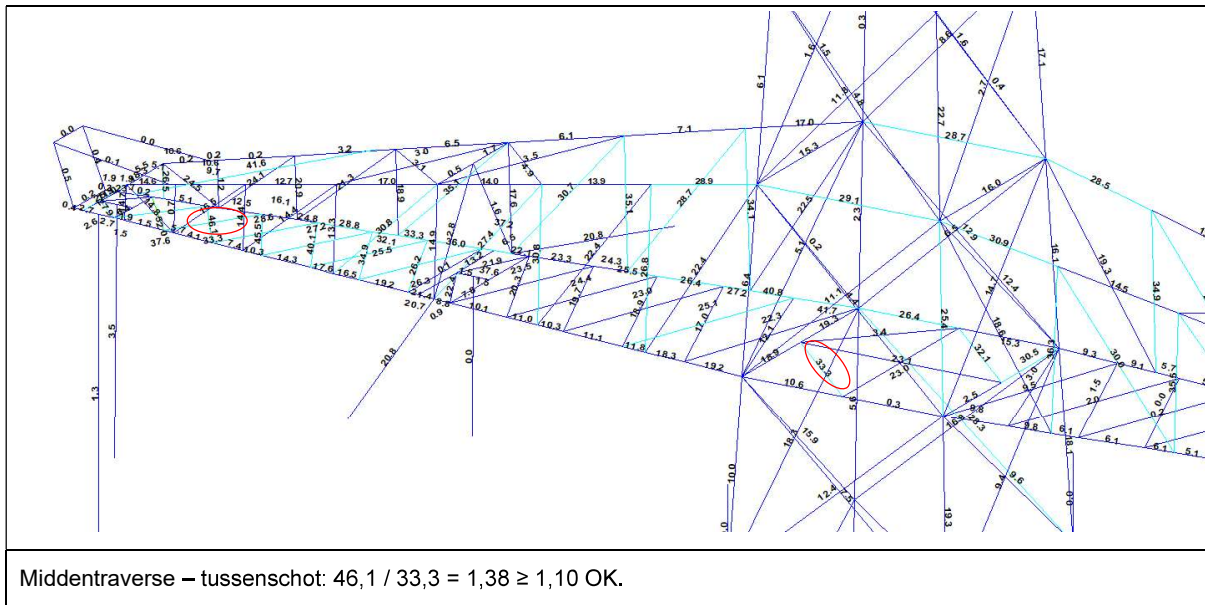
APPENDIX F

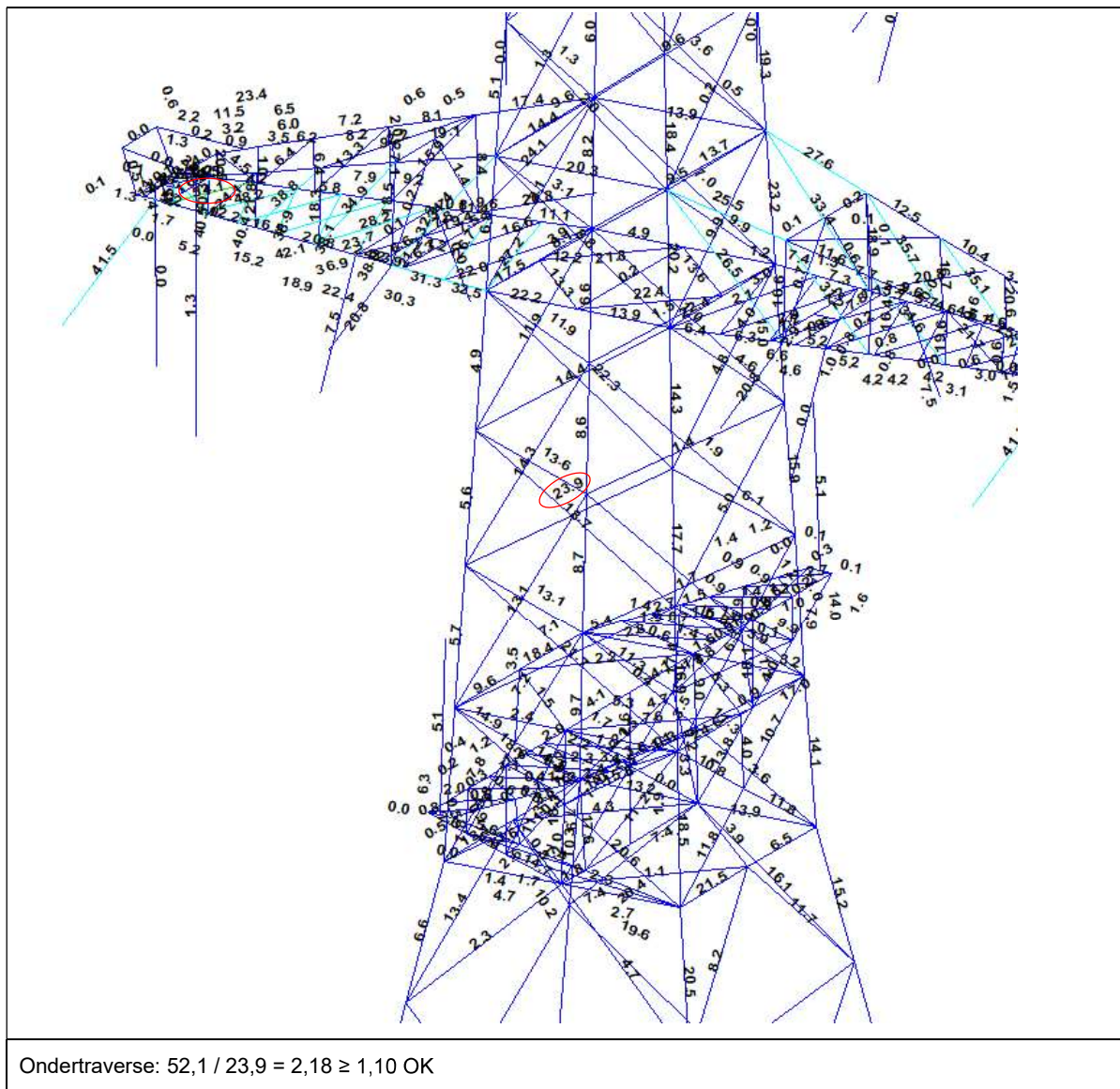
Sterkte-coördinatie

In 5.5.1 van het uitgangspuntenrapport is beschreven dat aan sterkte-coördinatie wordt voldaan als de U.C. van de staven in de traverse 10 procentpunt groter is dan de U.C. van de staven in het mastlichaam. Uitgangspunt is belastingcombinatie 5a, geleiderbreuk. In deze Appendix wordt getoetst of de U.C. van de staven in het mastlichaam voldoende laag is ten opzichte van de U.C. van de staven in de traverse.

Aangezien alle masttypen in de groep van combi-hoekmasten dezelfde mastkop delen, wordt enkel masttype WA+0/c getoetst. Mogelijk dat andere typen een hoger of lager worden belast, maar dat levert geen verschil op in de verhouding van uitnutting tussen de verschillende onderdelen.







APPENDIX G

Galloping

Uitgangspunten

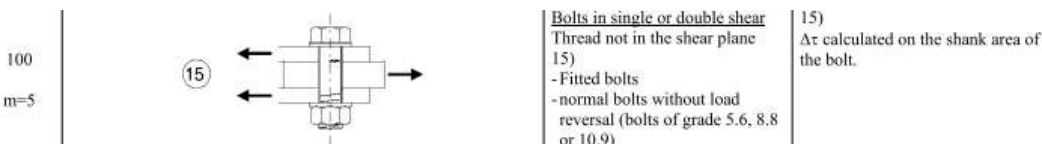
In het uitgangspuntendocument is beschreven dat wordt uitgegaan van een materiaalfactor voor vermoeiing $\gamma_{mf} = 1,15$. Dit komt overeen met de "Safe-life methode" met "Low consequence" van tabel 3.1 van NEN-EN 1993-1-9 of met "Damage tolerant" en "High consequence".

Assessment method	Consequence of failure	
	Low consequence	High consequence
Damage tolerant	1,00	1,15
Safe life	1,15	1,35

Voor staven met gatverzwakking met bouten in ruime gaten geldt volgens fig. 8.1 van NEN-EN 1993-1-9 categorie 50, met $m=3$



Voor niet voorgespannen bouten belast op afschuiving geldt volgens fig. 8.1 van NEN-EN 1993-1-9 categorie 100, met $m=5$.



Het belastingspectrum is in de NNA (NEN-EN 50341-2-15) als volgt gedefinieerd.

Table 4.11/NL.1 Load spectra line galloping for tension supports

Load spectra line galloping for tension supports		Number of load cycles in 50 years	
Number	Peak-to-peak load	Ice region A	Ice region B
1	2·EDS	7.000	3.000
2	1,5·EDS	36.000	17.000
3	1,0·EDS	125.000	65.000
4	0,5·EDS	482.000	265.000

Aanpak

De vier belastingen van 0,5 tot 2,0EDS hebben een vaste onderlinge verhouding. Aangezien het aantal wisselingen zich in het $m=3$ gebied van de vermoeiingskromme bevindt vanwege $n < 2 \times 10^6$, kan een relatie worden afgeleid tussen de grootte van de spanningswissel met bijvoorbeeld 1,0EDS en de spanningswisseling die bij 2×10^6 wisselingen op basis van het spectrum nog net toelaatbaar is. Dit staat bekend als de equivalente spanningen methode. Via de factor lambda kan de spanningswisseling worden berekend.

$$\lambda = \left[\frac{\sum \Delta \sigma_i^m \cdot n_i}{2 \cdot 10^6} \right]^{\frac{1}{m}}$$

Toepassen van de formule voor een spanning van 1 N/mm² bij 1,0EDS levert:

Helling	m=3		m=5	
IJsgebied	A	B	A	B
Wisseling	$\sigma_i^m \times n_i$	$\sigma_i^m \times n_i$	$\sigma_i^m \times n_i$	$\sigma_i^m \times n_i$
2,0EDS	5,60E+04	2,40E+04	2,24E+05	9,60E+04
1,5EDS	1,22E+05	5,74E+04	2,73E+05	1,29E+05
1,0EDS	1,25E+05	6,50E+04	1,25E+05	6,50E+04
0,5EDS	6,03E+04	3,31E+04	1,51E+04	8,28E+03
$\Sigma \sigma_i^m \times n_i$	3,63E+05	1,80E+05	6,37E+05	2,98E+05
$\lambda = (\Sigma \sigma_i n_i / 2 \times 10^6)^{1/m}$	0,57	0,45	0,80	0,68

Voor ijsgebied A is de toelaatbare spanningswisseling bij 1,0 EDS en 125.000 wisselingen dus 1/0,57 (175%) van de toelaatbare spanningswisseling bij een aantal wisselingen van $2,0 \times 10^6$. Er kan ook worden gesteld dat als de spanningswisselingen van 1,0 EDS 363.000 maal voorkomen, dezelfde schade wordt behaald als de vier niveaus afzonderlijk. Deze aanpak is gehanteerd.

- In de berekening van de mast wordt telkens één afspanpunt van de geleiders belast met een trekkracht in lijnrichting van 1,0 EDS.
- Het aantal wisselingen dat deze trekkracht voorkomt wordt vergroot om het hele spectrum te vervangen, dit is afhankelijk van ijsgebied en m-factor.
- Voor iedere staaf in de constructie wordt de schade berekend als gevolg van de trekkracht voor elke geleider.
- De schade wordt gesommeerd over alle geleiders.
- De toetsing is uitgedrukt als de verhouding tussen de optredende spanningswisseling bij $n = 2 \times 10^6$ wisselingen en de toelaatbare spanningswisseling (43 MPa voor het staalprofiel en 87 MPa voor de bout).

Resultaten

In de tabellen zijn de resultaten van mast WA+6/c gegeven. Vanwege de exponentiële invloed van het spanningsniveau heeft de verdeling van de U.C.'s een grote variatie. Het meest zwaar belast zijn de diagonalen in het ondervlak van de traverse in de nabijheid van de afspanpunten en de randen van de traverse. De conclusie is dat de staven en bouten voldoen.

Check galloping

Datum: 11-6-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0



RLL-TLB
WA/c

Controle netto oppervlak profiel																			Controle boutdoorsnede									
Group	Omschrijving	Profiel	Aantal bouten	Bout	ΔF;o [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	Δσ;i;o [Mpa]	DC;o [Mpa]	Δσ;c;o [Mpa]	UC opp.	ΔF;ib [kN]	Bout [mm2]	Δσ;i;ib [Mpa]	DC;ib [Mpa]	Δσ;c;ib [Mpa]	UC bout											
100	Main leg	80x80x8	130x130x12 160x160x15 160x160x15 160x160x15 200x200x24 200x200x24 200x200x24 200x200x24 250x250x24 250x250x24 250x250x24 250x250x24 250x250x24 250x250x24 100x100x10 150x150x14 150x150x14 120x120x12(12,0.33) 120x120x12(12,0.33) 120x120x12(12,0.33) 120x120x12(12,0.33) 120x120x12(12,0.33) 120x120x12(12,0.33) 130x130x12#(15,0.33) 130x130x12#(15,0.33) 80x80x8 150x150x14 150x150x14 150x150x14 120x120x12(12,0.33) 120x120x12(12,0.33) 120x120x12(12,0.33)	2 M20	5.8	1230	1054	5.5	50	43	0.13	8.7	314	13.8	100	87	0.16											
101	Main leg	130x130x12		4 M24	20.0	3000	2688	7.4	50	43	0.17	30.1	452	16.6	100	87	0.19											
102	Main leg	160x160x15		6 M24	40.9	4671	4281	9.6	50	43	0.22	59.7	452	22.0	100	87	0.25											
103	Main leg	160x160x15		8 M24	56.8	4671	4281	13.3	50	43	0.30	83.9	452	23.2	100	87	0.27											
104	Main leg	160x160x15		8 M24	72.9	4671	4281	17.0	50	43	0.39	103.4	452	28.6	100	87	0.33											
105	Main leg	200x200x24		8 M24	103.9	9060	8436	12.3	50	43	0.28	151.6	452	41.9	100	87	0.48											
106	Main leg	200x200x24		0	128.0	9060	9060	14.1	50	43	0.32	185.7	0	0.0	100	87	0.00											
107	Main leg	200x200x24		12 M24	136.8	9060	8436	16.2	50	43	0.37	194.1	452	35.8	100	87	0.41											
108	Main leg	200x200x24		20 M24	162.5	9060	8436	19.3	50	43	0.44	226.8	452	25.1	100	87	0.29											
109	Main leg	200x200x24		20 M24	178.8	9060	8436	21.2	50	43	0.49	247.9	452	27.4	100	87	0.32											
110	Main leg	250x250x24		24 M24	193.4	11492	10868	17.8	50	43	0.41	265.9	452	24.5	100	87	0.28											
111	Main leg	250x250x24		24 M24	202.5	11492	10868	18.6	50	43	0.43	275.2	452	25.4	100	87	0.29											
112.1	Main leg	250x250x24		24 M24	208.1	11492	10868	19.1	50	43	0.44	279.3	452	25.7	100	87	0.30											
113.1	Main leg	250x250x24		0	186.7	11492	11492	16.2	50	43	0.37	247.4	0	0.0	100	87	0.00											
114.1	Main leg	250x250x24		24 M24	186.2	11492	10868	17.1	50	43	0.39	246.6	452	22.7	100	87	0.26											
200	Diag front face	100x100x10		2 M24	16.0	1920	1660	9.7	50	43	0.22	24.4	452	26.9	100	87	0.31											
201	Diag front face	150x150x14	6 M24	101.7	4014	3650	27.9	50	43	0.64	153.5	452	56.6	100	87	0.65												
202	Diag front face	150x150x14	5 M24	85.1	4014	3650	23.3	50	43	0.54	128.4	452	56.8	100	87	0.65												
203	Diag front face	150x150x14	5 M24	74.9	4014	3650	20.5	50	43	0.47	112.9	452	49.9	100	87	0.57												
204	Diag front face	120x120x12(12,0.33)	4 M24	101.1	5500	5188	19.5	50	43	0.45	144.2	452	79.8	100	87	0.92												
205	Diag front face	120x120x12(12,0.33)	4 M24	88.0	5500	5188	17.0	50	43	0.39	125.5	452	69.4	100	87	0.80												
206	Diag front face	120x120x12(12,0.33)	4 M24	80.2	5500	5188	15.5	50	43	0.36	111.9	452	61.9	100	87	0.71												
207	Diag front face	120x120x12(12,0.33)	4 M24	75.5	5500	5188	14.6	50	43	0.33	100.0	452	55.3	100	87	0.64												
208	Diag front face	120x120x12(12,0.33)	3 M24	67.9	5500	5188	13.1	50	43	0.30	89.8	452	66.2	100	87	0.76												
209	Diag front face	120x120x12(12,0.33)	3 M24	62.1	5500	5188	12.0	50	43	0.28	82.2	452	60.6	100	87	0.70												
210	Diag front face	120x120x12(12,0.33)	3 M24	64.6	5500	5188	12.4	50	43	0.29	84.9	452	62.6	100	87	0.72												
211.1	Diag front face	150x150x12(12,0.33)	3 M24	51.4	6970	6658	7.7	50	43	0.18	68.2	452	50.3	100	87	0.58												
212.1	Diag front face	130x130x12#(15,0.33)	3 M24	38.0	6040	5728	6.6	50	43	0.15	50.5	452	37.3	100	87	0.43												
213.1	Diag front face	130x130x12#(15,0.33)	5 M24	37.6	6040	5728	6.6	50	43	0.15	50.0	452	22.1	100	87	0.25												
300	Diag side face	80x80x8	2 M24	16.9	1230	1022	16.6	50	43	0.38	25.8	452	28.6	100	87	0.33												
301	Diag side face	150x150x14	6 M24	106.7	4014	3650	29.2	50	43	0.67	161.2	452	59.4	100	87	0.68												
302	Diag side face	150x150x14	5 M24	89.6	4014	3650	24.6	50	43	0.56	135.4	452	59.9	100	87	0.69												
303	Diag side face	150x150x14	4 M24	72.7	4014	3650	19.9	50	43	0.46	109.8	452	60.7	100	87	0.70												
304	Diag side face	120x120x12(12,0.33)	4 M24	97.6	5500	5188	18.8	50	43	0.43	135.7	452	75.0	100	87	0.86												
305	Diag side face	120x120x12(12,0.33)	4 M24	85.4	5500	5188	16.5	50	43	0.38	118.7	452	65.6	100	87	0.75												
306	Diag side face	120x120x12(12,0.33)	3 M24	76.4	5500	5188	14.7	50	43	0.34	106.1	452	78.3	100	87	0.90												

Check galloping

Datum: 11-6-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0



RLL-TLB
WA/c

Controle netto oppervlak profiel																		Controle boutdoorsnede							
Group	Omschrijving	Profiel	Aantal bouten	Bout	ΔF _{jo} [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	Δσ _{jo} [Mpa]	DC _{jo} [Mpa]	Δσ _{crjo} [Mpa]	UC opp.	ΔF _{jb} [kN]	Opp. Bout [mm2]	Δσ _{ijb} [Mpa]	DC _{ib} [Mpa]	Δσ _{crjb} [Mpa]	UC bout								
307	Diag side face	120x120x12(12,0.33)		4 M24	85.7	5500	5188	16.5	50	43	0.38	113.8	452	62.9	100	87	0.72								
308	Diag side face	120x120x12(12,0.33)		3 M24	78.5	5500	5188	15.1	50	43	0.35	104.2	452	76.8	100	87	0.88								
309	Diag side face	120x120x12(12,0.33)		3 M24	73.9	5500	5188	14.2	50	43	0.33	98.1	452	72.3	100	87	0.83								
310	Diag side face	120x120x12(12,0.33)		3 M24	67.6	5500	5188	13.0	50	43	0.30	89.6	452	66.1	100	87	0.76								
311.1	Diag side face	150x150x12(12,0.33)		3 M24	64.5	6970	6658	9.7	50	43	0.22	86.3	452	63.7	100	87	0.73								
312.1	Diag side face	130x130x12#(15,0.33)		3 M24	49.3	6040	5728	8.6	50	43	0.20	65.8	452	48.6	100	87	0.56								
313.1	Diag side face	130x130x12#(15,0.33)		5 M24	46.6	6040	5728	8.1	50	43	0.19	62.3	452	27.6	100	87	0.32								
400	Horizontal lower ca.	180x180x18		10 M24	68.6	6190	5722	12.0	50	43	0.28	104.5	452	23.1	100	87	0.27								
401	Lower chord lower ca.	180x180x18		10 M24	132.9	6190	5722	23.2	50	43	0.53	202.6	452	44.8	100	87	0.52								
402	Lower chord lower ca.	180x180x18		0	118.1	6190	6190	19.1	50	43	0.44	180.2	0	0.0	100	87	0.00								
403	Lower chord lower ca.	150x150x14		0	105.0	4014	4014	26.2	50	43	0.60	160.3	0	0.0	100	87	0.00								
404	Lower chord lower ca.	150x150x14		0	77.3	4014	4014	19.2	50	43	0.44	118.0	0	0.0	100	87	0.00								
405	Lower chord lower ca.	150x150x14		0	47.2	4014	4014	11.8	50	43	0.27	72.1	0	0.0	100	87	0.00								
406	Lower chord lower ca.	150x150x14		0	26.5	4014	4014	6.6	50	43	0.15	40.5	0	0.0	100	87	0.00								
407	Lower chord lower ca.	150x150x14		0	0.4	4014	4014	0.1	50	43	0.00	0.6	0	0.0	100	87	0.00								
410	Horizontal lower ca.	130x130x12		3 M24	19.0	3000	2688	7.1	50	43	0.16	28.6	452	21.1	100	87	0.24								
411	Horizontal lower ca.	150x150x14 (not coup		2 M24	13.3	8028	7664	1.7	50	43	0.04	20.3	452	22.5	100	87	0.26								
412	Horizontal lower ca.	HEA140		0	0.6	3140	3140	0.2	50	43	0.00	0.9	0	0.0	100	87	0.00								
413	Horizontal lower ca.	150x150x18 (not coup		2 M24	27.4	10200	9732	2.8	50	43	0.06	41.8	452	46.2	100	87	0.53								
414	Beam lower ca.	HEB220		0	1.8	9104	9104	0.2	50	43	0.00	2.8	0	0.0	100	87	0.00								
415	Horizontal lower ca.	UNP220		0	4.4	3740	3740	1.2	50	43	0.03	6.7	0	0.0	100	87	0.00								
426	Upper chord lower ca.	100x100x10		4 M24	11.9	1920	1660	7.2	50	43	0.17	18.0	452	10.0	100	87	0.11								
427	Upper chord lower ca.	100x100x10		0	10.2	1920	1920	5.3	50	43	0.12	15.4	0	0.0	100	87	0.00								
428	Upper chord lower ca.	100x100x10		0	10.7	1920	1920	5.6	50	43	0.13	16.1	0	0.0	100	87	0.00								
429	Upper chord lower ca.	100x100x10		0	11.6	1920	1920	6.0	50	43	0.14	17.5	0	0.0	100	87	0.00								
430	Upper chord lower ca.	100x100x10		2 M20	11.6	1920	1700	6.9	50	43	0.16	17.5	314	27.9	100	87	0.32								
431	Upper chord lower ca.	100x100x10		2 M20	15.6	1920	1700	9.2	50	43	0.21	23.5	314	37.4	100	87	0.43								
433	Stability bracing lower ca.	70x70x6		1 M16	0.2	810	702	0.3	50	43	0.01	0.3	201	1.4	100	87	0.02								
434	Hand rail	60x60x6		0	0.1	690	690	0.1	50	43	0.00	0.1	0	0.0	100	87	0.00								
435	Hand rail	60x60x6		0	0.0	690	690	0.0	50	43	0.00	0.0	0	0.0	100	87	0.00								
436	Hand rail	60x60x6		0	0.0	690	690	0.1	50	43	0.00	0.1	0	0.0	100	87	0.00								
437	Stability bracing lower ca.	70x70x6		1 M16	0.6	810	702	0.8	50	43	0.02	0.8	201	4.1	100	87	0.05								
440	Vertical side face lower ca.	70x70x6		1 M16	1.9	810	702	2.6	50	43	0.06	2.8	201	14.1	100	87	0.16								
441	Vertical side face lower ca.	70x70x6		1 M16	2.5	810	702	3.6	50	43	0.08	3.8	201	19.0	100	87	0.22								
442	Vertical side face lower ca.	60x60x6		1 M16	3.3	690	582	5.7	50	43	0.13	5.1	201	25.3	100	87	0.29								
443	Vertical side face lower ca.	60x60x6		1 M16	0.2	690	582	0.3	50	43	0.01	0.3	201	1.3	100	87	0.02								

Check galloping

Datum: 11-6-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0



RLL-TLB
WA/c

Controlle netto oppervlak profiel																		Controlle boutdoorsnede							
Group	Omschrijving	Profiel	Aantal bouten	Bout	ΔF _{i;o} [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	Δσ _{i;o} [Mpa]	DC _{i;o} [Mpa]	Δσ _{c;o} [Mpa]	UC opp.	ΔF _{f;b} [kN]	Bout [mm2]	Δσ _{f;b} [Mpa]	DC _{f;b} [Mpa]	Δσ _{c;b} [Mpa]	UC bout								
444	Vertical side face lower ca.	60x60x6		1 M16	9.5	690	582	16.2	50	43	0.37	14.4	201	71.6	100	87	0.82								
460	Diag side face lower ca.	80x80x6		2 M16	4.7	940	832	5.7	50	43	0.13	7.0	201	17.4	100	87	0.20								
461	Diag side face lower ca.	60x60x6		1 M16	3.1	690	582	5.4	50	43	0.12	4.8	201	23.8	100	87	0.27								
462	Diag side face lower ca.	60x60x6		1 M16	5.0	690	582	8.6	50	43	0.20	7.7	201	38.1	100	87	0.44								
463	Diag side face lower ca.	60x60x6		2 M16	6.8	690	582	11.7	50	43	0.27	10.4	201	25.9	100	87	0.30								
464	Diag side face lower ca.	60x60x6		2 M16	9.6	690	582	16.5	50	43	0.38	14.6	201	36.4	100	87	0.42								
465	Stability bracing lower ca.	90x90x9		1 M16	0.3	1539	1377	0.2	50	43	0.01	0.4	201	2.0	100	87	0.02								
475	Diag lower plane lower ca.	80x80x6		2 M20	13.8	940	808	17.0	50	43	0.39	19.3	314	30.7	100	87	0.35								
476	Diag lower plane lower ca.	80x80x6		2 M20	16.1	940	808	20.0	50	43	0.46	22.5	314	35.8	100	87	0.41								
477	Diag lower plane lower ca.	80x80x6		2 M20	11.4	940	808	14.1	50	43	0.32	17.0	314	27.0	100	87	0.31								
478	Diag lower plane lower ca.	80x80x6		2 M20	14.1	940	808	17.5	50	43	0.40	21.6	314	34.4	100	87	0.40								
479	Diag lower plane lower ca.	70x70x6		2 M16	15.5	810	702	22.1	50	43	0.51	23.7	201	59.0	100	87	0.68								
480	Diag lower plane lower ca.	70x70x6		2 M20	17.5	810	678	25.8	50	43	0.59	26.7	314	42.5	100	87	0.49								
481	Diag lower plane lower ca.	70x70x6		2 M20	20.1	810	678	29.6	50	43	0.68	30.6	314	48.8	100	87	0.56								
482	Diag lower plane lower ca.	70x70x6		2 M20	23.4	810	678	34.6	50	43	0.79	35.8	314	57.0	100	87	0.66								
483	Diag lower plane lower ca.	70x70x6		2 M20	26.0	810	678	38.4	50	43	0.88	39.8	314	63.3	100	87	0.73								
484	Diag lower plane lower ca.	70x70x6		2 M16	12.0	810	702	17.1	50	43	0.39	18.4	201	45.7	100	87	0.53								
485	Plan bracing lower ca.	120x120x10		3 M24	24.3	2320	2060	11.8	50	43	0.27	36.5	452	26.9	100	87	0.31								
486	Plan bracing lower ca.	120x120x10		4 M24	0.0	2320	2060	0.0	50	43	0.00	0.1	452	0.0	100	87	0.00								
500	Horizontal mid ca.	200x200x18		10 M24	122.2	6910	6442	19.0	50	43	0.44	185.6	452	41.1	100	87	0.47								
501	Lower chord mid ca.	180x180x18		10 M24	207.0	6190	5722	36.2	50	43	0.83	314.4	452	69.6	100	87	0.80								
502	Lower chord mid ca.	180x180x18		0	200.2	6190	6190	32.3	50	43	0.74	304.5	0	0.0	100	87	0.00								
503	Lower chord mid ca.	180x180x18		0	182.6	6190	6190	29.5	50	43	0.68	278.6	0	0.0	100	87	0.00								
504	Lower chord mid ca.	180x180x18		8 M24	160.5	6190	5722	28.1	50	43	0.65	245.1	452	67.8	100	87	0.78								
505	Lower chord mid ca.	160x160x15		8 M24	137.4	4671	4281	32.1	50	43	0.74	209.7	452	58.0	100	87	0.67								
506	Lower chord mid ca.	160x160x15		0	98.6	4671	4671	21.1	50	43	0.49	150.5	0	0.0	100	87	0.00								
507	Lower chord mid ca.	160x160x15		0	63.0	4671	4671	13.5	50	43	0.31	96.2	0	0.0	100	87	0.00								
508	Lower chord mid ca.	160x160x15		0	31.4	4671	4671	6.7	50	43	0.15	47.9	0	0.0	100	87	0.00								
509	Lower chord mid ca.	160x160x15		2 M20	0.3	4671	4341	0.1	50	43	0.00	0.5	314	0.8	100	87	0.01								
511	Horizontal mid ca.	150x150x12		3 M24	36.8	3480	3168	11.6	50	43	0.27	56.0	452	41.3	100	87	0.48								
512	Beam mid ca.	150x150x14 (not coup		2 M24	16.1	8028	7664	2.1	50	43	0.05	22.4	452	24.8	100	87	0.29								
513	Horizontal mid ca.	HEA140		0	0.2	3140	3140	0.1	50	43	0.00	0.4	0	0.0	100	87	0.00								
514	Beam mid ca.	150x150x18 (not coup		2 M24	26.6	10200	9732	2.7	50	43	0.06	40.7	452	45.0	100	87	0.52								
515	Horizontal mid ca.	HEB220		0	2.7	9104	9104	0.3	50	43	0.01	4.2	0	0.0	100	87	0.00								
516	Beam mid ca.	UNP220		0	6.4	3740	3740	1.7	50	43	0.04	9.7	0	0.0	100	87	0.00								
526	Upper chord mid ca.	120x120x12		4 M24	27.6	2750	2438	11.3	50	43	0.26	41.7	452	23.1	100	87	0.27								

Check galloping



Datum: 11-6-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0

RLL-TLB
WA/c

Controle netto oppervlak profiel																	Controle boutdoorsnede						
Group	Omschrijving	Profiel	Aantal bouten	Bout	ΔF _{jo} [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	Δσ _{jo} [Mpa]	DC _{jo} [Mpa]	Δσ _{rcjo} [Mpa]	UC opp.	ΔF _{jb} [kN]	Bout [mm2]	Δσ _{ijb} [Mpa]	DC _{ib} [Mpa]	Δσ _{rcjb} [Mpa]	UC bout						
527	Upper chord mid ca.	120x120x12		0	28.0	2750	2750	10.2	50	43	0.23	42.4	0	0.0	100	87	0.00						
528	Upper chord mid ca.	120x120x12		6 M24	27.1	2750	2438	11.1	50	43	0.26	41.1	452	15.1	100	87	0.17						
529	Upper chord mid ca.	100x100x10		6 M24	25.2	1920	1660	15.2	50	43	0.35	38.2	452	14.1	100	87	0.16						
530	Upper chord mid ca.	100x100x10		0	24.1	1920	1920	12.6	50	43	0.29	36.7	0	0.0	100	87	0.00						
531	Upper chord mid ca.	100x100x10		0	22.9	1920	1920	11.9	50	43	0.27	34.8	0	0.0	100	87	0.00						
532	Upper chord mid ca.	100x100x10		4 M24	22.9	1920	1660	13.8	50	43	0.32	34.8	452	19.3	100	87	0.22						
533	Upper chord mid ca.	100x100x10		2 M24	25.9	1920	1660	15.6	50	43	0.36	39.4	452	43.6	100	87	0.50						
535	Stability bracing mid ca.	70x70x6		1 M16	0.4	810	702	0.6	50	43	0.01	0.6	201	2.9	100	87	0.03						
536	Hand rail	60x60x6		0	0.1	690	690	0.1	50	43	0.00	0.1	0	0.0	100	87	0.00						
537	Hand rail	60x60x6		0	0.0	690	690	0.0	50	43	0.00	0.0	0	0.0	100	87	0.00						
538	Hand rail	60x60x6		0	0.0	690	690	0.0	50	43	0.00	0.0	0	0.0	100	87	0.00						
539	Stability bracing mid ca.	70x70x6		1 M16	1.1	810	702	1.6	50	43	0.04	1.5	201	7.6	100	87	0.09						
540	Vertical side face mid ca.	80x80x6		1 M16	2.8	940	832	3.3	50	43	0.08	3.9	201	19.3	100	87	0.22						
541	Vertical side face mid ca.	80x80x6		1 M16	2.7	940	832	3.3	50	43	0.08	4.0	201	19.7	100	87	0.23						
542	Vertical side face mid ca.	60x60x6		1 M16	1.5	690	582	2.5	50	43	0.06	2.2	201	11.1	100	87	0.13						
543	Vertical side face mid ca.	60x60x6		1 M16	2.1	690	582	3.6	50	43	0.08	3.2	201	16.1	100	87	0.19						
544	Vertical side face mid ca.	60x60x6		1 M16	2.7	690	582	4.6	50	43	0.10	4.1	201	20.2	100	87	0.23						
545	Vertical side face mid ca.	60x60x6		1 M16	0.3	690	582	0.4	50	43	0.01	0.4	201	1.9	100	87	0.02						
546	Vertical side face mid ca.	60x60x6		2 M16	11.9	690	582	20.4	50	43	0.47	18.1	201	45.0	100	87	0.52						
560	Diag side face mid ca.	80x80x6		2 M16	2.4	940	832	2.9	50	43	0.07	3.7	201	9.1	100	87	0.11						
561	Diag side face mid ca.	70x70x6		2 M16	4.2	810	702	6.0	50	43	0.14	5.9	201	14.7	100	87	0.17						
562	Diag side face mid ca.	60x60x6		2 M16	4.3	690	582	7.4	50	43	0.17	6.3	201	15.6	100	87	0.18						
563	Diag side face mid ca.	60x60x6		1 M16	2.6	690	582	4.4	50	43	0.10	3.9	201	19.4	100	87	0.22						
564	Diag side face mid ca.	60x60x6		2 M16	4.5	690	582	7.7	50	43	0.18	6.8	201	17.0	100	87	0.20						
565	Diag side face mid ca.	60x60x6		2 M16	5.6	690	582	9.7	50	43	0.22	8.6	201	21.4	100	87	0.25						
566	Diag side face mid ca.	60x60x6		2 M16	6.9	690	582	11.8	50	43	0.27	10.5	201	26.0	100	87	0.30						
567	Stability bracing mid ca.	70x70x6		1 M16	0.7	810	702	0.9	50	43	0.02	0.9	201	4.3	100	87	0.05						
575	Diag lower plane mid ca.	70x70x6		2 M20	11.0	810	678	16.2	50	43	0.37	15.3	314	24.4	100	87	0.28						
576	Diag lower plane mid ca.	70x70x6		2 M20	13.6	810	678	20.0	50	43	0.46	18.9	314	30.1	100	87	0.35						
577	Diag lower plane mid ca.	70x70x6		2 M20	14.2	810	678	21.0	50	43	0.48	19.8	314	31.6	100	87	0.36						
578	Diag lower plane mid ca.	70x70x6		2 M20	15.6	810	678	23.0	50	43	0.53	21.8	314	34.7	100	87	0.40						
579	Diag lower plane mid ca.	70x70x6		2 M20	15.9	810	678	23.5	50	43	0.54	22.2	314	35.4	100	87	0.41						
580	Diag lower plane mid ca.	70x70x6		2 M20	12.9	810	678	19.1	50	43	0.44	19.3	314	30.8	100	87	0.35						
581	Diag lower plane mid ca.	70x70x6		2 M20	15.6	810	678	23.1	50	43	0.53	23.9	314	38.0	100	87	0.44						
582	Diag lower plane mid ca.	70x70x6		2 M20	16.7	810	678	24.7	50	43	0.57	25.6	314	40.7	100	87	0.47						
583	Diag lower plane mid ca.	70x70x6		2 M20	19.1	810	678	28.2	50	43	0.65	29.1	314	46.4	100	87	0.53						

Check galloping

RLL-TLB
WA/c

Datum: 11-6-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0



Controle netto oppervlak profiel					Controle boutdoorsnede												
Group	Omschrijving	Profiel	Aantal bouten	Bout	ΔF;o [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	Δσ;i;o [Mpa]	DC;o [Mpa]	Δσ;c;o [Mpa]	UC opp.	ΔF;j;b [kN]	Opp. Bout [mm2]	Δσ;j;b [Mpa]	DC;b [Mpa]	Δσ;c;b [Mpa]	UC bout
584	Diag lower plane mid ca.	70x70x6		2 M20	21.6	810	678	31.9	50	43	0.73	33.0	314	52.6	100	87	0.61
585	Diag lower plane mid ca.	80x80x6		2 M20	26.3	940	808	32.5	50	43	0.75	40.1	314	63.9	100	87	0.74
586	Diag lower plane mid ca.	80x80x6		2 M20	29.2	940	808	36.1	50	43	0.83	44.6	314	71.0	100	87	0.82
587	Diag lower plane mid ca.	60x60x6		2 M16	11.5	690	582	19.8	50	43	0.46	17.6	201	43.8	100	87	0.50
588	Plan bracing mid ca.	140x140x13		5 M24	88.6	3521	3183	27.8	50	43	0.64	134.9	452	59.7	100	87	0.69
589	Plan bracing mid ca.	150x150x12		4 M24	56.9	3480	3168	18.0	50	43	0.41	86.6	452	47.9	100	87	0.55
600	Horizontal top ca.	200x200x18		10 M24	129.7	6910	6442	20.1	50	43	0.46	196.0	452	43.4	100	87	0.50
601	Lower chord top ca.	180x180x18		8 M24	170.6	6190	5722	29.8	50	43	0.69	260.3	452	72.0	100	87	0.83
602	Lower chord top ca.	180x180x18		6 M24	141.9	6190	5722	24.8	50	43	0.57	216.5	452	79.8	100	87	0.92
603	Lower chord top ca.	150x150x14		6 M24	106.2	4014	3650	29.1	50	43	0.67	162.1	452	59.8	100	87	0.69
604	Lower chord top ca.	150x150x14		0	50.2	4014	4014	12.5	50	43	0.29	76.5	0	0.0	100	87	0.00
605	Lower chord top ca.	150x150x14		2 M20	23.8	4014	3706	6.4	50	43	0.15	36.0	314	57.3	100	87	0.66
606	Lower chord top ca.	150x150x14		2 M20	4.7	4014	3706	1.3	50	43	0.03	6.7	314	10.7	100	87	0.12
608	Earth peak lower chord	80x80x8		2 M20	6.3	1230	1054	6.0	50	43	0.14	9.1	314	14.5	100	87	0.17
609	Earth peak lower chord	80x80x8		2 M20	5.2	1230	1054	4.9	50	43	0.11	7.3	314	11.7	100	87	0.13
610	Horizontal top ca.	130x130x12		3 M24	36.3	3000	2688	13.5	50	43	0.31	54.2	452	40.0	100	87	0.46
611	Horizontal top ca.	150x150x14 (not coup		2 M24	13.5	8028	7664	1.8	50	43	0.04	20.7	452	22.9	100	87	0.26
612	Horizontal top ca.	HEA140		0	0.7	3140	3140	0.2	50	43	0.00	1.0	0	0.0	100	87	0.00
613	Horizontal top ca.	150x150x18 (not coup		2 M24	26.5	10200	9732	2.7	50	43	0.06	40.4	452	44.7	100	87	0.51
615	Earth peak horizontal	60x60x6		1 M16	0.8	690	582	1.4	50	43	0.03	1.2	201	6.0	100	87	0.07
616	Earth peak horizontal	60x60x6		1 M16	0.8	690	582	1.4	50	43	0.03	1.2	201	5.8	100	87	0.07
617	Earth peak horizontal	60x60x6		1 M16	0.0	690	582	0.0	50	43	0.00	0.0	201	0.0	100	87	0.00
618	Beam top ca.	UNP220		0	4.5	3740	3740	1.2	50	43	0.03	6.8	0	0.0	100	87	0.00
626	Upper chord top ca.	120x120x12		4 M24	38.0	2750	2438	15.6	50	43	0.36	57.9	452	32.0	100	87	0.37
627	Upper chord top ca.	100x100x10		3 M24	15.3	1920	1660	9.2	50	43	0.21	23.1	452	17.0	100	87	0.20
628	Upper chord top ca.	100x100x10		6 M24	14.7	1920	1660	8.9	50	43	0.20	22.4	452	8.3	100	87	0.09
629	Upper chord top ca.	100x100x10		3 M24	14.9	1920	1660	9.0	50	43	0.21	22.7	452	16.8	100	87	0.19
630	Earth peak upper chord	130x130x12		0	53.8	3000	3000	17.9	50	43	0.41	73.2	0	0.0	100	87	0.00
631	Earth peak upper chord	130x130x12		0	46.9	3000	3000	15.6	50	43	0.36	65.9	0	0.0	100	87	0.00
632	Earth peak upper chord	120x120x10		4 M24	44.5	2320	2060	21.6	50	43	0.50	62.5	452	34.6	100	87	0.40
633	Earth peak upper chord	120x120x10		0	38.6	2320	2320	16.6	50	43	0.38	54.2	0	0.0	100	87	0.00
634	Earth peak upper chord	120x120x10		0	30.1	2320	2320	13.0	50	43	0.30	42.2	0	0.0	100	87	0.00
635	Earth peak upper chord	120x120x10		2 M20	16.2	2320	2100	7.7	50	43	0.18	22.7	314	36.1	100	87	0.42
637	Stability bracing top ca.	70x70x7		1 M16	9.1	940	814	11.2	50	43	0.26	13.8	201	68.8	100	87	0.79
638	Earth peak horizontal	UNP160		2 M20	4.7	2400	2235	2.1	50	43	0.05	6.6	314	10.5	100	87	0.12
640	Vertical side face top ca.	60x60x6		2 M16	3.6	690	582	6.1	50	43	0.14	5.1	201	12.6	100	87	0.15

Check galloping

Datum: 11-6-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0



RLL-TLB
WA/c

Controle netto oppervlak profiel																	Controle boutdoorsnede							
Group	Omschrijving	Profiel	Aantal bouten	Bout	ΔF;o [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	Δσ;i;o [Mpa]	DC;o [Mpa]	Δσ;c;o [Mpa]	UC opp.	ΔF;j;b [kN]	Opp. Bout [mm2]	Δσ;i;j;b [Mpa]	DC;j;b [Mpa]	Δσ;c;j;b [Mpa]	UC bout							
641	Vertical side face top ca.	60x60x6		2 M16	13.8	690	582	23.7	50	43	0.55	20.9	201	51.9	100	87	0.60							
642	Vertical side face top ca.	80x80x6		1 M16	2.8	940	832	3.4	50	43	0.08	4.2	201	20.8	100	87	0.24							
643	Vertical side face top ca.	80x80x6		1 M16	0.2	940	832	0.3	50	43	0.01	0.3	201	1.7	100	87	0.02							
644	Vertical side face top ca.	80x80x6		1 M16	6.3	940	832	7.6	50	43	0.18	9.7	201	48.1	100	87	0.55							
645	Vertical side face top ca.	80x80x8		1 M16	0.1	1230	1086	0.1	50	43	0.00	0.2	201	0.9	100	87	0.01							
646	Earth peak vertical side face	60x60x6		1 M16	0.2	690	582	0.4	50	43	0.01	0.3	201	1.6	100	87	0.02							
660	Diag side face top ca.	70x70x6		2 M16	5.2	810	702	7.4	50	43	0.17	7.2	201	17.8	100	87	0.21							
661	Diag side face top ca.	80x80x8		2 M16	4.8	1230	1086	4.4	50	43	0.10	7.2	201	17.8	100	87	0.21							
662	Diag side face top ca.	70x70x6		2 M16	6.0	810	702	8.6	50	43	0.20	9.0	201	22.4	100	87	0.24							
663	Earth peak diag side face	80x80x6		1 M16	0.2	940	832	0.2	50	43	0.00	0.2	201	1.2	100	87	0.01							
664	Stability bracing top ca.	80x80x8		2 M16	17.4	1230	1086	16.0	50	43	0.37	26.3	201	65.4	100	87	0.71							
673	Earth peak diag upper side	60x60x6		2 M16	7.5	690	582	12.9	50	43	0.30	10.5	201	26.2	100	87	0.33							
674	Earth peak diag upper side	60x60x6		2 M16	5.8	690	582	10.0	50	43	0.23	8.2	201	20.3	100	87	0.23							
675	Diag lower plane top ca.	70x70x6		2 M20	13.1	810	678	19.3	50	43	0.44	18.2	314	29.0	100	87	0.33							
676	Diag lower plane top ca.	70x70x6		2 M20	16.8	810	678	24.7	50	43	0.57	23.5	314	37.4	100	87	0.43							
677	Diag lower plane top ca.	70x70x6		2 M20	15.2	810	678	22.5	50	43	0.52	21.3	314	33.9	100	87	0.39							
678	Diag lower plane top ca.	70x70x6		2 M20	12.9	810	678	19.0	50	43	0.44	19.5	314	31.1	100	87	0.33							
679	Diag lower plane top ca.	70x70x6		2 M20	14.8	810	678	21.8	50	43	0.50	22.6	314	35.9	100	87	0.41							
680	Diag lower plane top ca.	70x70x6		2 M20	16.3	810	678	24.0	50	43	0.55	24.8	314	39.5	100	87	0.44							
681	Diag lower plane top ca.	70x70x6		2 M20	25.7	810	678	37.9	50	43	0.87	39.2	314	62.4	100	87	0.71							
682	Diag lower plane top ca.	70x70x6		2 M20	27.9	810	678	41.1	50	43	0.95	42.6	314	67.8	100	87	0.78							
683	Diag lower plane top ca.	80x80x6		2 M20	29.7	940	808	36.7	50	43	0.85	45.3	314	72.2	100	87	0.83							
684	Diag lower plane top ca.	80x80x6		2 M20	29.3	940	808	36.3	50	43	0.83	44.7	314	71.2	100	87	0.82							
685	Diag lower plane top ca.	60x60x6		2 M16	11.2	690	582	19.3	50	43	0.44	17.2	201	42.7	100	87	0.49							
686	Earth peak diag lower plane	70x70x7		1 M16	0.4	940	814	0.5	50	43	0.01	0.6	201	2.9	100	87	0.03							
687	Earth peak diag lower plane	70x70x7		1 M16	2.3	940	814	2.9	50	43	0.07	3.5	201	17.4	100	87	0.21							
688	Earth peak diag upper plane	70x70x6		2 M16	8.5	810	702	12.1	50	43	0.28	12.7	201	31.6	100	87	0.36							
689	Earth peak diag upper plane	70x70x6		2 M16	9.4	810	702	13.4	50	43	0.31	14.1	201	35.0	100	87	0.40							
690	Earth peak diag upper plane	60x60x6		2 M16	10.1	690	582	17.3	50	43	0.40	15.0	201	37.4	100	87	0.43							
691	Earth peak diag upper plane	60x60x6		2 M16	11.0	690	582	18.9	50	43	0.43	16.4	201	40.9	100	87	0.47							
692	Earth peak diag upper plane	60x60x6		1 M16	2.3	690	582	4.0	50	43	0.09	3.2	201	16.1	100	87	0.19							
693	Earth peak diag upper plane	60x60x6		1 M16	2.5	690	582	4.3	50	43	0.10	3.5	201	17.7	100	87	0.21							
694	Earth peak diag upper plane	60x60x6		1 M16	2.8	690	582	4.8	50	43	0.11	3.9	201	19.5	100	87	0.22							
695	Earth peak diag upper plane	60x60x6		1 M16	3.2	690	582	5.5	50	43	0.13	4.5	201	22.3	100	87	0.26							
696	Earth peak diag upper plane	60x60x6		1 M16	3.8	690	582	6.5	50	43	0.15	5.3	201	26.5	100	87	0.31							
697	Earth peak diag upper plane	60x60x6		1 M16	4.6	690	582	7.9	50	43	0.18	6.5	201	32.1	100	87	0.37							

Check galloping

Datum: 11-6-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0

RLI-TLB
WA/c



Controle netto oppervlak profiel					Controle boutdoorsnede												
Group	Omschrijving	Profiel	Aantal bouten	Bout	ΔF _{jo} [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	Δσ _{jo} [Mpa]	DC _{jo} [Mpa]	Δσ _{crjo} [Mpa]	UC opp.	ΔF _{jb} [kN]	Opp. Bout [mm2]	Δσ _{ijb} [Mpa]	DC _{ib} [Mpa]	Δσ _{crjb} [Mpa]	UC bout
698	Plan bracing top ca.	150x150x12		4 M24	52.9	3480	3168	16.7	50	43	0.38	79.3	452	43.9	100	87	0.50
699	Plan bracing top ca.	140x140x13		5 M24	87.1	3521	3183	27.4	50	43	0.63	130.2	452	57.6	100	87	0.66
700.1	Hor. Plan bracing hip structure	100x100x8		2 M20	2.4	1550	1374	1.7	50	43	0.04	3.1	314	5.0	100	87	0.06
701.1	Hor. Plan bracing hip structure	100x100x8		2 M20	0.5	1550	1374	0.3	50	43	0.01	0.7	314	1.0	100	87	0.01
702.1	Hor. Plan bracing hip structure	100x100x8 (not coupl		2 M20	0.0	3100	2924	0.0	50	43	0.00	0.0	314	0.0	100	87	0.00
703.1	2nd plan bacing	130x130x12#(15,0.33		3 M24	13.8	6040	5728	2.4	50	43	0.06	18.6	452	13.7	100	87	0.16
704	2nd plan bacing	90x90x8		2 M20	2.3	1390	1214	1.9	50	43	0.04	3.3	314	5.2	100	87	0.06
705	2nd plan bacing	100x100x10		3 M24	2.2	1920	1660	1.3	50	43	0.03	2.9	452	2.1	100	87	0.02
710	Horizontal top of lower ca.	110x110x10		4 M24	11.6	2112	1852	6.3	50	43	0.14	16.0	452	8.8	100	87	0.10
711	Horizontal top of lower ca.	120x120x10		2 M24	1.1	2320	2060	0.5	50	43	0.01	1.5	452	1.7	100	87	0.02
712	Horizontal top of mid ca.	120x120x10		4 M24	12.3	2320	2060	6.0	50	43	0.14	17.1	452	9.5	100	87	0.11
713	Horizontal top of mid ca.	110x110x10		2 M24	1.3	2112	1852	0.7	50	43	0.02	1.7	452	1.8	100	87	0.02
714	Horizontal top of top ca.	120x120x12		4 M24	23.7	2750	2438	9.7	50	43	0.22	36.2	452	20.0	100	87	0.23
715	Horizontal top of top ca.	100x100x10		2 M24	6.7	1920	1660	4.0	50	43	0.09	10.2	452	11.3	100	87	0.13
729	additional insulator bottom	100x100x8		3 M24	5.7	1550	1342	4.2	50	43	0.10	7.5	452	5.5	100	87	0.06
730	additional insulator bottom	90x90x8		2 M20	3.9	1390	1214	3.2	50	43	0.07	5.8	314	9.3	100	87	0.11
731	additional insulator bottom	100x100x10		3 M24	2.0	1920	1660	1.2	50	43	0.03	2.6	452	1.9	100	87	0.02
732	additional insulator bottom	70x70x6		2 M20	0.0	810	678	0.0	50	43	0.00	0.0	314	0.0	100	87	0.00
733	additional insulator bottom	70x70x6		2 M16	0.0	810	702	0.0	50	43	0.00	0.0	201	0.0	100	87	0.00
734	additional insulator bottom	110x110x10		3 M24	3.2	2112	1852	1.7	50	43	0.04	4.1	452	3.1	100	87	0.04
735	additional insulator bottom	70x70x6		2 M20	0.0	810	678	0.0	50	43	0.00	0.0	314	0.0	100	87	0.00
737	additional insulator bottom	70x70x6		2 M20	2.6	810	678	3.9	50	43	0.09	3.4	314	5.4	100	87	0.06
746	additional insulator bottom	60x60x6		2 M16	8.8	690	582	15.2	50	43	0.35	13.5	201	33.5	100	87	0.39
747	additional insulator bottom	70x70x7		2 M20	0.6	940	786	0.8	50	43	0.02	0.9	314	1.5	100	87	0.02
748	additional insulator bottom	60x60x6		2 M16	1.8	690	582	3.1	50	43	0.07	2.7	201	6.7	100	87	0.08
801	Tr_bottom_bottom_chord	90x90x9		3 M20	2.5	1539	1341	1.9	50	43	0.04	3.4	314	3.6	100	87	0.04
802	Tr_bottom_bottom_chord	90x90x9		0	2.0	1539	1539	1.3	50	43	0.03	2.7	0	0.0	100	87	0.00
803	Tr_bottom_top_chord	90x90x9		3 M20	1.8	1539	1341	1.4	50	43	0.03	2.5	314	2.6	100	87	0.03
804	Tr_bottom_top_chord	100x100x8		3 M24	2.5	1550	1342	1.9	50	43	0.04	3.3	452	2.5	100	87	0.03
805	Tr_bottom_top_chord	100x100x8		0	2.2	1550	1550	1.4	50	43	0.03	2.9	0	0.0	100	87	0.00
806	Tr_bottom_top_chord	100x100x8		0	1.6	1550	1550	1.0	50	43	0.02	2.1	0	0.0	100	87	0.00
810	Tr_bottom_diagonal_and_vertical	70x70x6		2 M16	0.0	810	702	0.0	50	43	0.00	0.0	201	0.1	100	87	0.00
811	Tr_bottom_diagonal_and_vertical	60x60x6		2 M16	0.0	690	582	0.1	50	43	0.00	0.1	201	0.1	100	87	0.00
812	Tr_bottom_diagonal_and_vertical	50x50x5		2 M16	0.1	480	390	0.2	50	43	0.01	0.1	201	0.3	100	87	0.00
813	Tr_bottom_diagonal_and_vertical	50x50x5		1 M16	0.1	480	390	0.2	50	43	0.00	0.1	201	0.5	100	87	0.01
814	Tr_bottom_diagonal_and_vertical	50x50x5		0	0.1	480	480	0.3	50	43	0.01	0.2	0	0.0	100	87	0.00

Check galloping

Datum: 11-6-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0



RLL-TLB
WA/c

Controle netto oppervlak profiel																	Controle boutdoorsnede						
Group	Omschrijving	Profiel	Aantal bouten	Bout	ΔF;o [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	Δσi;o [Mpa]	DC;o [Mpa]	Δσ;c;o [Mpa]	UC opp.	ΔF;b [kN]	Bout [mm2]	Opp.	Δσ;i;b [Mpa]	DC;b [Mpa]	Δσ;c;b [Mpa]	UC bout					
820	Tr_bottom_crossing_diagonal_upper	60x60x6		1 M16	0.2	690	582	0.4	50	43	0.01	0.3	201	1.5	100	87	0.02	87					
821	Tr_bottom_crossing_diagonal_upper	50x50x5		1 M16	0.5	480	390	1.3	50	43	0.03	0.7	201	3.4	100	87	0.04	87					
830	Tr_bottom_crossing_diagonal_lower	50x50x5		1 M16	0.5	480	390	1.2	50	43	0.03	0.6	201	2.9	100	87	0.03	87					
831	Tr_bottom_crossing_diagonal_lower	50x50x5		1 M16	0.3	480	390	0.8	50	43	0.02	0.4	201	2.1	100	87	0.02	87					
832	Tr_bottom_crossing_diagonal_lower	50x50x5		1 M16	0.2	480	390	0.6	50	43	0.01	0.3	201	1.5	100	87	0.02	87					
833	Tr_bottom_crossing_diagonal_lower	50x50x5		1 M16	0.2	480	390	0.5	50	43	0.01	0.3	201	1.4	100	87	0.02	87					
834	Tr_bottom_crossing_diagonal_lower	50x50x5		1 M16	0.2	480	390	0.6	50	43	0.01	0.3	201	1.5	100	87	0.02	87					
835	Tr_bottom_crossing_diagonal_lower	50x50x5		1 M16	0.4	480	390	1.0	50	43	0.02	0.5	201	2.7	100	87	0.03	87					
836	Tr_bottom_crossing_diagonal_lower	50x50x5		1 M16	0.5	480	390	1.2	50	43	0.03	0.6	201	3.1	100	87	0.04	87					
840	Tr_bottom_insulator_beam	HEA160		0	0.1	3900	3900	0.0	50	43	0.00	0.2	0	0.0	100	87	0.00	87					
900	Tr_Top_bottom_chord	100x100x8		3 M24	1.2	1550	1342	0.9	50	43	0.02	1.8	452	1.4	100	87	0.02	87					
901	Tr_Top_bottom_chord	100x100x8		0	0.8	1550	1550	0.5	50	43	0.01	1.2	0	0.0	100	87	0.00	87					
902	Tr_Top_top_chord	80x80x6		3 M20	1.0	940	808	1.2	50	43	0.03	1.5	314	1.6	100	87	0.02	87					
903	Tr_Top_top_chord	80x80x6		3 M20	1.0	940	808	1.2	50	43	0.03	1.5	314	1.6	100	87	0.02	87					
910	Tr_Top_diagonal_and_vertical	70x70x6		1 M20	0.0	810	678	0.0	50	43	0.00	0.0	314	0.1	100	87	0.00	87					
911	Tr_Top_diagonal_and_vertical	50x50x5		1 M16	0.0	480	390	0.0	50	43	0.00	0.0	201	0.1	100	87	0.00	87					
920	Tr_Top_crossing_diagonal	50x50x5		1 M16	0.9	480	390	2.3	50	43	0.05	1.3	201	6.7	100	87	0.08	87					
921	Tr_Top_crossing_diagonal	50x50x5		1 M16	0.2	480	390	0.5	50	43	0.01	0.3	201	1.4	100	87	0.02	87					
922	Tr_Top_crossing_diagonal	50x50x5		1 M16	0.1	480	390	0.2	50	43	0.00	0.1	201	0.5	100	87	0.01	87					
923	Tr_Top_crossing_diagonal	50x50x5		1 M16	0.0	480	390	0.1	50	43	0.00	0.0	201	0.2	100	87	0.00	87					
924	Tr_Top_crossing_diagonal	50x50x5		1 M16	0.0	480	390	0.1	50	43	0.00	0.1	201	0.3	100	87	0.00	87					
925	Tr_Top_crossing_diagonal	50x50x5		1 M16	0.0	480	390	0.1	50	43	0.00	0.1	201	0.3	100	87	0.00	87					
926	Tr_Top_crossing_diagonal	50x50x5		1 M16	0.0	480	390	0.1	50	43	0.00	0.1	201	0.3	100	87	0.00	87					
927	Tr_Top_insulator_beam	HEA160		0	1.8	3900	3900	0.5	50	43	0.01	2.8	0	0.0	100	87	0.00	87					
930	Tr_Top_bottom_horizontal	50x50x5		1 M16	0.5	480	390	1.3	50	43	0.03	0.8	201	3.8	100	87	0.04	87					
931	Tr_Top_bottom_horizontal	50x50x5		1 M16	0.0	480	390	0.0	50	43	0.00	0.0	201	0.1	100	87	0.00	87					
932	Tr_Top_bottom_cross bracing	100x50x6		2 M16	0.0	870	762	0.0	50	43	0.00	0.0	201	0.0	100	87	0.00	87					



About DNV

DNV is the independent expert in risk management and assurance, operating in more than 100 countries. Through its broad experience and deep expertise DNV advances safety and sustainable performance, sets industry benchmarks, and inspires and invents solutions.

Whether assessing a new ship design, optimizing the performance of a wind farm, analyzing sensor data from a gas pipeline or certifying a food company's supply chain, DNV enables its customers and their stakeholders to make critical decisions with confidence.

Driven by its purpose, to safeguard life, property, and the environment, DNV helps tackle the challenges and global transformations facing its customers and the world today and is a trusted voice for many of the world's most successful and forward-thinking companies.

B.7 Mastrapportage combi-hoekmasten

ZUID-WEST 380 KV OOST VERBINDINGEN

Mastrapport combi-hoekmasten HB/c

TenneT TSO B.V.

Meridian doc.nr.: 002.678.00.0928552

Rapport nr.: 21-0816, Rev. 1

Datum:



Projectnaam:	Zuid-West 380 kV Oost Verbindingen	Energy Systems
Rapport titel:	Mastrapport combi-hoekmasten HB/c	DNV Netherlands B.V.
Klant:	TenneT TSO B.V.,	Utrechtseweg 310-B50
Contactpersoon klant:	[Redacted]	6812 AR Arnhem
Datum uitgave:	2021-07-19	
Project nr.:	10124719	
Organisatie unit:	TDT	Tel: 026 356 9111
Meridian doc.nr.:	002.678.00.0928552	Handelsregister Arnhem 09006404
Rapport nr.:	21-0816, Rev. 1	

Geschreven door:	Beoordeeld door:	Goedgekeurd door:
------------------	------------------	-------------------

[Redacted Signature Area]

Copyright © DNV 2021. All rights reserved. Unless otherwise agreed in writing: (i) This publication or parts thereof may not be copied, reproduced or transmitted in any form, or by any means, whether digitally or otherwise; (ii) The content of this publication shall be kept confidential by the customer; (iii) No third party may rely on its contents; and (iv) DNV undertakes no duty of care toward any third party. Reference to part of this publication which may lead to misinterpretation is prohibited.

DNV Distributie:

- ☒ Open
- ☐ Intern
- ☐ Commercieel vertrouwelijk
- ☐ Vertrouwelijk
- ☐ Geheim

*Specificatie distributie: --

Trefwoorden:

[Trefwoorden]

Rev.	Datum	Reden van uitgave	Auteur	Beoordelaar	Goedkeuder
0	2021-05-26	Eerste uitgave	[Redacted]		
1	2021-07-19	RFA-commentaar verwerkt			

Inhoudsopgave

1	INLEIDING	1
2	UITGANGSPUNTEN EN RANDVOORWAARDEN	2
2.1	Normen	2
2.2	TenneT-specificaties	2
2.3	Eisenverificatie	2
2.4	Ontwerprapporten	2
2.5	Materialen	2
2.6	Software	3
3	MASTONTWERP	3
3.1	Mastbeelden	3
3.2	Uitgangspunten berekening	6
3.3	Mastenlijst	6
3.4	Geleiderbelastingen	6
3.5	Reacties op de fundering	7
3.6	Modellering	7
3.7	Overige controles	7
3.8	Mastgewicht	7
4	TOETSING	8
4.1	Resultaat PLS-TOWER	8
4.2	Toetsing overige onderdelen	10
Appendix A	Geleiderbelastingen	
Appendix B	Resultaten PLS	
Appendix C	Knikverkorters	
Appendix D	Blokdeuvels	
Appendix E	Liggers	
Appendix F	Sterkte-coördinatie	
Appendix G	Galloping	

1 INLEIDING

In het basisontwerp van de vakwerkmasten voor de verbinding RLL-TLB380 in het project Zuid-West 380 kV-Oost zijn voor het vaststellen van de haalbaarheid constructieve berekeningen uitgevoerd aan de masten en fundaties. In de Definitief Ontwerpfase, moeten berekeningen verder worden uitgewerkt om te kunnen dienen voor de benodigde vergunningsdocumentatie, voor de aanbesteding en als voorbereiding voor de uitvoeringsfase. Het DO omvat het ontwerp van de mastconstructies, de fundaties en de opstijpunten in de verbinding.

Deze rapportage bevat de resultaten van de toetsing van alle masttypen binnen de groep van combi-hoekmasten type HB, een masttype geschikt voor 2 circuits 150 kV en 380 kV en geschikt voor lijnhoeken van 160° tot 140°. Het ontwerp van de combi-hoekmasten HB+0/c en HB+6/c is zodanig dat de "mastkop" gedeeld wordt binnen de groep van de combi-HB-hoekmasten, alleen de hoogte van het onderstuk verschilt

In deze rapportage is de toetsing van de mastkop van de combi-HB-hoekmasten en de toetsing van alle onderstukken van de verschillende typen opgenomen. De toetsing bestaat uit controle van:

- de profielen en boutverbindingen onderdeel van de hoofd draagconstructie
- de knikverkorters
- de liggers voor de isolatorkettingen
- de verbinding met de fundatie via blokdeuvels
- aanvullende controle op sterkte-coördinatie

Buiten de scope van dit DO-rapport valt de controle van de schetsplaten en overige verbindingdetails in de constructie. Dit moet in de UO-fase worden uitgewerkt. Ook de voorzieningen voor de high-step rail en bordessen vallen onder uitwerking in UO-fase.

In hoofdstuk 2 zijn de uitgangspunten en randvoorwaarden vanuit de van toepassing zijnde normen en TenneT-specificaties opgenomen. Hoofdstuk 3 beschrijft de gevolgde aanpak van de berekening. In hoofdstuk 4 is de toetsing opgenomen.

2 UITGANGSPUNTEN EN RANDVOORWAARDEN

2.1 Normen

Er is gebruik gemaakt van de normen volgens Tabel 1.

Tabel 1 Gebruikgemaakte normen, voorschriften en richtlijnen

Norm	Titel
NEN-EN 50341-1:2013	"Overhead electrical lines exceeding AC 1 kV - Part 1: General requirements – Common"
NEN-EN 50341-2-15:2019	"Overhead electrical lines exceeding AC 1 kV Part 2 National Normative Aspects (NNA) for THE NETHERLANDS"
NEN-EN 1990+A1+A1/C2:2019/NB:2019nl	"Grondslagen van het ontwerp"
NEN-EN 1991-1-4+A1+C2:2011/NB:2019+C1:2020	"Deel 1-4: Windbelasting op constructies"
NEN-EN 1992-1-1+C2:2011/NB:2016+A1:2020	"Eurocode 2: Ontwerp en berekening van betonconstructies, deel 1-1: algemene regels en regels voor gebouwen"
NEN-EN 1993-1-1+C2+A1:2016 nl	"Eurocode 3: Ontwerp en berekening van staalconstructies, deel 1-1: algemene regels en regels voor gebouwen"
NEN-EN 1993-3-1:2007/NB:2011 nl	"Deel 3-1: Torens, masten en schoorstenen - Torens en masten"
NEN-EN 1993-1-8+C2:2011/NB:2011 nl	"Ontwerp en berekening van staalconstructies, deel 1-8: ontwerp en berekening van verbindingen"

2.2 TenneT-specificaties

In Tabel 2 zijn de documenten opgenomen die relevant zijn voor de berekeningen en toetsingen die binnen dit project in de mastrapportage uitgevoerd zullen worden.

Tabel 2 Relevante documenten t.b.v. mechanische rapportages

Nummer	Onderwerp
PVE.05.000 v3.2	PvE Lijnen
sPVE.05.001	sPvE Lijnen
SPE.05.346 v1.3	Algemene specificatie stalen masten

2.3 Eisenverificatie

Voor de eisenverificatie wordt verwezen naar het rapport "Verificatierapport eisen DO Moldau", DNV GL rapport 21-0451, Meridiannummer 002.678.00 0910757.

2.4 Ontwerprapporten

Voor de achtergrond van het ontwerp wordt verwezen naar het uitgangspuntenrapport "Uitgangspunten definitief ontwerp Moldaumast", DNV GL rapport 21-0036, Meridiannummer 002.678.00 0876917.

2.5 Materialen

Voor het ontwerp van de mastconstructies en fundaties wordt uitgegaan van de eigenschappen volgens Tabel 3.

Tabel 3 Materialen aangepaste constructie

Staalsoort	S355J0 (t≤16 mm) S355J2 (16<t≤40 mm)
Boutkwaliteit	8.8 gerolde draad
Betonkwaliteit	C30/37
Wapeningsstaal	B500

Voor de constructie geldt conform TenneT-specificatie:

- Toe te passen bouten: M16/M20/M24;
- Voor hoekstaal is de minimale afmeting L50x5 mm;
- Minimale plaatdikte 6 mm.

Mocht het noodzakelijk zijn M30 toe te passen, bij grote plaatdiktes is dit als afwijking door TenneT toegestaan.

2.6 Software

De gebruikte software wordt benoemd in Tabel 4.

Tabel 4 Toegepaste software

Software		Versie
Mastontwerp	PLS-CADD	16.65
Mastberekeningen	PLS-TOWER	16.65
Constructieve analyse	AxisVM	X5 R4h

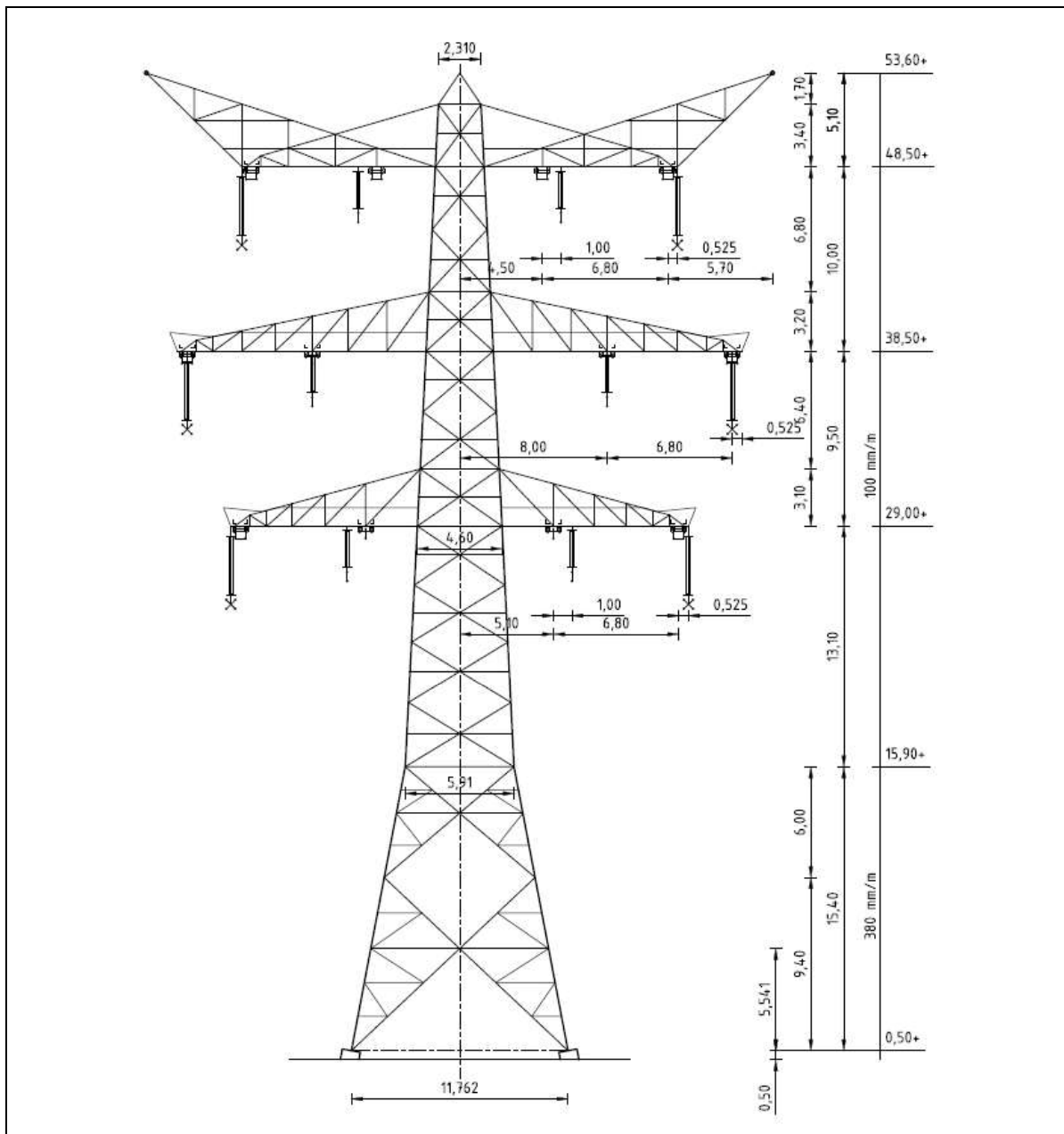
3 MASTONTWERP

3.1 Mastbeelden

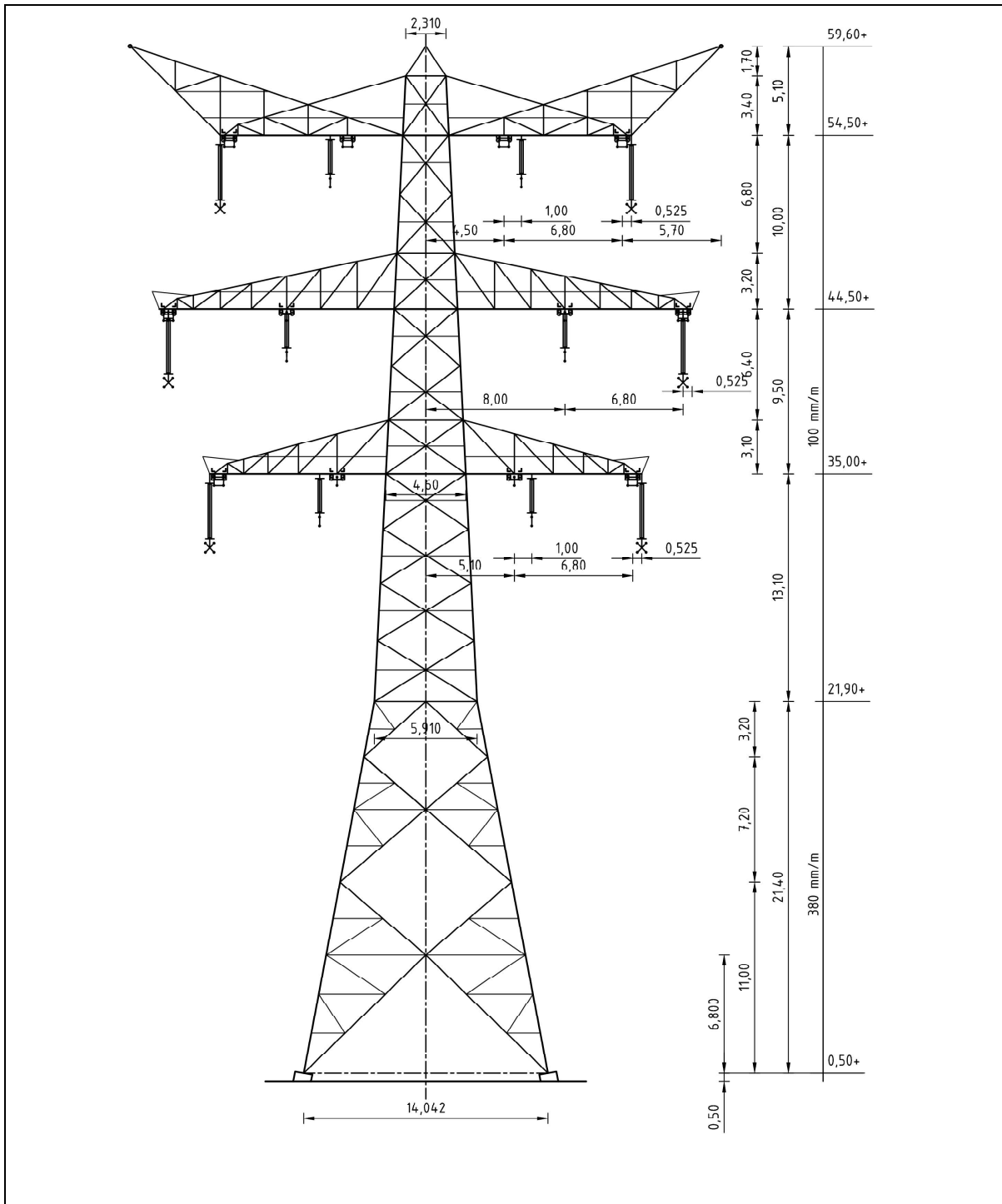
In dit hoofdstuk worden de mastbeelden weergegeven met de belangrijkste maatvoering, voor volledige tekeningen van de masttypen wordt verwezen naar onderstaande tekeningen:

- Mastbeeldentekening Hoekmasten, Meridiannummer 002.678.00 0890099
- Overzichtstekening HB+0/c, Meridiannummer 002.678.00 0927482
- Overzichtstekening HB+6/c, Meridiannummer 002.678.00 0927483

Masttype HB/c is een combimast voor twee circuits 380 kV en twee circuits 150kV. De belastingen grijpen als trekkrachten aan via de afspankettingen. Onder de traverse bevinden zich verticale post-isolatoren die de bretellebogen fixeren.



Figuur 1 Mastbeeld masttype HB+0/c



Figuur 2 Mastbeeld masttype HB+6/c

3.2 Uitgangspunten berekening

De uitgangspunten volgens Tabel 5 zijn van toepassing.

Tabel 5 Uitgangspunten

Norm	NEN-EN50341-2-15:2019
Gevolgklasse initieel	CC2
Betrouwbaarheidsniveau	Nieuwbouw
Referentieperiode	50 jaar
Windgebied	III
Windsnelheid (m/s)	24,5
Terreincategorie	II
Reductiefactor C_{dir}	1,00
IJsgebied fasegeleider	B
IJsgebied bliksemgeleider	A

3.3 Mastenlijst

De mastenlijst is gebaseerd op de “staking table” van het DO-uitgangspuntenrapport en benaamd als “VKA 1.1 Concept 20201112 1037-1044_1086-1094_1099-1105_1192-1204.xlsx”. De mastenlijst is vanwege lopende traceringsvraagstukken aan verandering onderhevig en is derhalve indicatief.

In Tabel 6 tot en met Tabel 7 zijn alle masten in het tracé van het type HB+0/c en HB+6/c opgenomen. De mast met grootste wind span is vetgedrukt aangegeven. Het masttype zal niet met deze wind en weight span worden berekend maar met generieke wind en weight span, zie uitgangspuntenrapport.

Tabel 6 Mastenlijst HB+0/c

Mast-nummer	Masttype	Lijnhoek (°)	Wind span (m)	Weight span (m)	Hoogteverschil ba+ah (m)	Hoogteverschil back (m)	Hoogteverschil ahead (m)
1027	HB+0_c	150,8	316,1	334,1	3,0	3,3	-0,3
1037	HB+0_c	143,3	359,2	338,1	-4,6	-4,7	0,1
1118	HB+0_c	158,5	365,5	326,6	-9,1	-12,0	2,9
1177	HB+0_c	155,5	384,4	367,8	-3,6	-0,3	-3,3
1184	HB+0_c	140,1	301,0	270,0	-5,1	-0,4	-4,7
1192	HB+0_c	145,8	374,4	341,7	-6,5	0,0	-6,6

Tabel 7 Mastenlijst HB+6/c

Mast-nummer	Masttype	Lijnhoek (°)	Wind span (m)	Weight span (m)	Hoogteverschil ba+ah (m)	Hoogteverschil back (m)	Hoogteverschil ahead (m)
1079	HB+6_c	150,3	325,4	324,8	-0,2	-0,4	0,2

3.4 Geleiderbelastingen

De berekening is uitgevoerd met het geleiderbelastingprogramma van DNV GL. De belastingen op de mastconstructie zijn bepaald op basis van de modellering in PLS-TOWER (staafoppervlaktes). Voor de toeslagen op eigen gewicht en windoppervlakte wordt verwezen naar het uitgangspuntenrapport. In Appendix A zijn de resultaten van de geleiderbelastingen samengevat.

3.5 Reacties op de fundering

De oplegreacties op de fundering worden ontleend aan de uitvoer van het geleiderbelastingenprogramma. Zie Appendix A.

3.6 Modellerings

Op basis van de ontwerptekeningen is de mast in PLS-TOWER ingevoerd. De toetsing wordt per staafgroep uitgevoerd. De hoofdelementen zijn gemodelleerd, niet-dragende profielen als knikverkorters zijn weggelaten, deze worden separaat getoetst. De profielen zijn in PLS-TOWER inclusief de boutverbindingen ingevoerd en getoetst, de controle van de schetsplaten en andere detailverbindingen valt buiten de scope.

De geleiderbelastingen vanuit het geleiderbelastingenprogramma zijn als invoer voor de belastingen gebruikt.

De gewichts- en windbelasting op de mastconstructie wordt door PLS-TOWER automatisch bepaald. Via toeslagfactoren wordt de invloed van niet gemodelleerde elementen als knikverkorters, bordesconstructies en klimvoorzieningen meegenomen. Voor schetsplaten, zinklaag en bouten is een aanvullende toeslag op het gewicht van 20% toeslag gerekend.

Diagonalen in voor- en achtervlak respectievelijk de twee zijvlakken zijn samengenomen in een groep.

3.7 Overige controles

In PLS-TOWER zijn niet alle elementen getoetst. Knikverkorterprofielen en overige profielen voor beloopbaarheid worden separaat getoetst. In Appendix C is dit opgenomen. De verbinding met de fundatie bestaat uit ingestorte profielen voorzien van blokdeuvels. Dit is in Appendix D opgenomen. De liggers van isolatorkettingen vereisen een aanvullende controle op buiging. De toetsing is uitgevoerd met de software AxisVM en is beschreven in Appendix E. Appendix F omvat de toetsing op sterkte-coördinatie. Voor hoekmasten moet een toetsing op vermoeiing worden uitgevoerd voor galloping. Dit is in Appendix G opgenomen.

De mastranden uitgevoerd als XEA-profielen worden separaat op torsieknik gecontroleerd. Dit is in Appendix B opgenomen. De berekende capaciteit die lager is dan de capaciteit voor buigingsknik is in PLS-TOWER via aangepaste buckling-ratio ingevoerd.

3.8 Mastgewicht

Het totale mastgewicht per masttype is met de uitgangspunten van paragraaf 3.6 bepaald op:

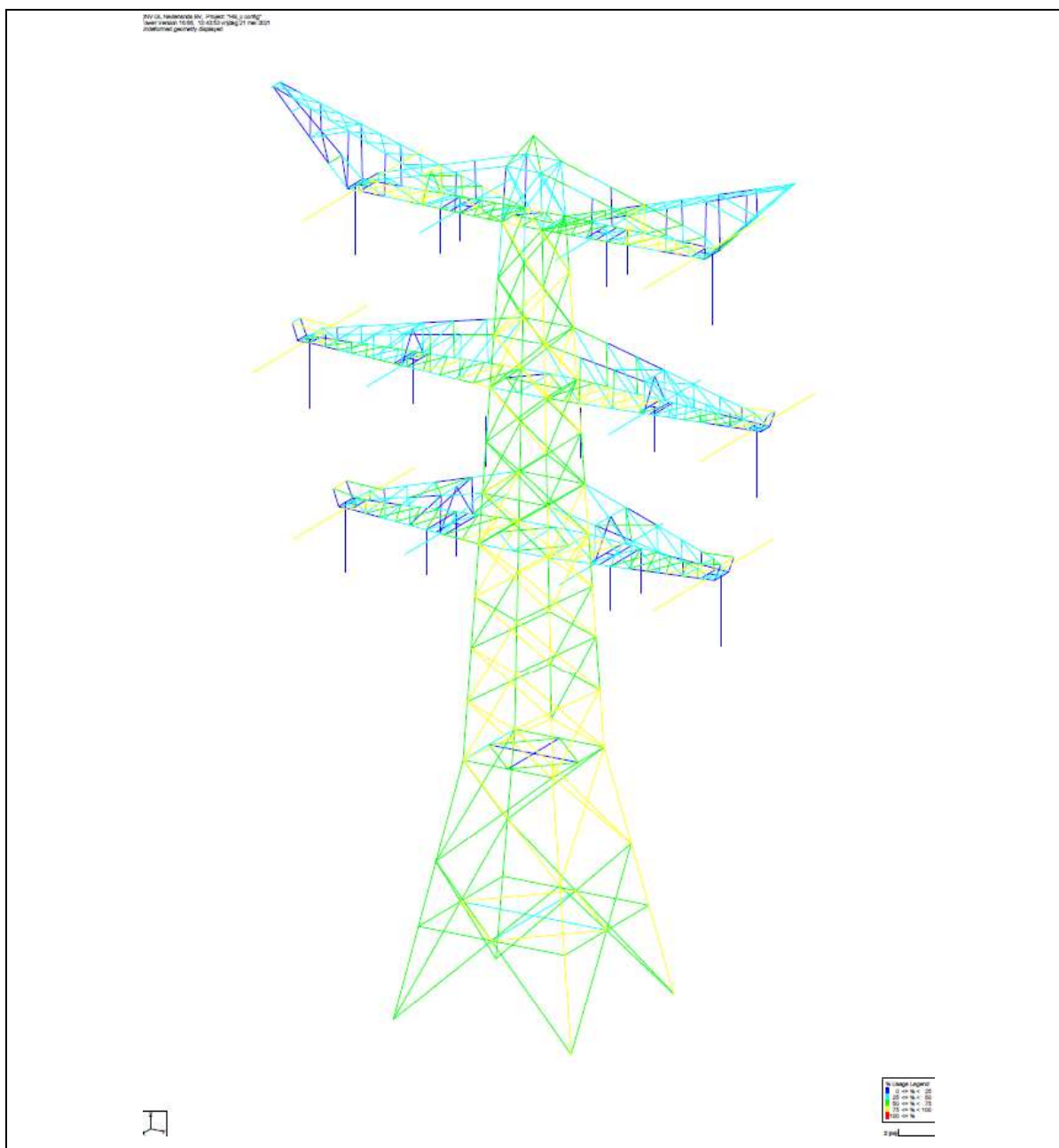
- Masttype HB+0/c -> 101,7 ton;
- Masttype HB+6/c -> 116,2 ton

4 TOETSING

4.1 Resultaat PLS-TOWER

Het resultaat van de toetsing met PLS-TOWER is per masttype weergegeven in Figuur 3 tot en met Figuur 4. Voor elk masttype zijn de belastingen apart bepaald. Alléén voor masttype HB+6/c, bepalend voor het ontwerp van de mastkop, zijn deze ook inclusief bouwphase en afspannen

De uitnutting van de constructie loopt op van blauw (0-25%) tot geel (75-100%). Uit de figuur wordt geconcludeerd dat alle profielen en boutverbindingen voldoen.



Figuur 3 Resultaat PLS-TOWER voor masttype HB+0/c



4.2 Toetsing overige onderdelen

In Tabel 8 zijn de resultaten van de uitgevoerde toetsingen weergegeven.

Tabel 8 Samenvatting uitgevoerde controles

Controle van	Beoordeling	Referentie
Profielen	Voldoen	Figuur 3 Figuur 4 Appendix B
Knikverkorters	Voldoen	Appendix C
Blokdeuvels randstijl	Voldoen	Appendix D
Liggers	Voldoen	Appendix E
Sterkte-coördinatie	Voldoet	Appendix F

APPENDIX A

Geleiderbelastingen

Geleiderbelastingen opgenomen:

- Masttype HB+0/c – 140gr
- Masttype HB+0/c – 160gr
- Masttype HB+6/c – 140gr
- Masttype HB+6/c – 160gr
- Masttype HB+6/c bouwfase
- Afspannen



Inhoud

- Uitgangspunten p. 2
- Mastconstructie p. 6
- Tussenresultaten p. 8
- Belastingen initiëel p. 10
- Belastingen na aanpassing p. 15

Gegevens

Norm NEN-EN50341-2-15:2019

Initieel

Gevolgklasse	CC2
Betrouwbaarheidsniveau	Nieuwbouw
Referentieperiode	50 jaar

Na aanpassing

Gevolgklasse	n.v.t.
Betrouwbaarheidsniveau	n.v.t.
Referentieperiode	n.v.t.

Windgebied	III
Windsnelheid	24.5 m/s
Terreincategorie	II
Reductie factor Cdir	1.00
IJsggebied	B

Masttype	Hoekmast
Masthoogte	53.1 m
Max. veldlengte	400 m
Lijnhoek	140°
Trekparameter	1800 m

Wind span	400 m
EDS Weight span	481 m
Min. Weight span	110 m
Max. Weight span	565 m

Client:



Title:

Berekening masttype
HB+0_c - 140gr

JOB No.	-	DATE	-
DRAWN	-	CHKD	-
DESIGN	-	APPD	-

Document name:

RLL-TLB380 HB+0 c - 140gr 1184 Report.pdf

Project number:

Project client number:

0.0

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+0_c - 140gr
Number: 1184

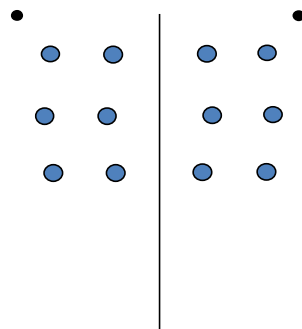
Geleiderbelastingen	Auteur: TBR Versie: v12.0
----------------------------	------------------------------

Algemeen

Benaming HB+0_c - 140gr
Masttype Hoekmast
Aantal circuits 4
Configuratie 4-circuit-dubbel verticaal
Aantal bliksemgeleiders 2

Uitgangspunten

Norm NEN-EN50341-2-15:2019
Gevolgklasse initieel CC2
Betrouwbaarheidsniveau initieel Nieuwbouw
Referentieperiode initieel 50 jaar
Betrouwbaarheidsniveau na aanpassing n.v.t.
Windgebied III
Windsnelheid (m/s) 24.5
Terreincategorie II
Reductiefactor C_{dir} 1.00
IJsgebied fasegeleider B
IJsgebied bliksemgeleider A



Configuratie geleiders

Geleiders Back

Omschrijving	Spanning	Geleider Back	Bundel Ba	IJsgebied	Toeslag gewicht	Toeslag diameter	Intrekwaarden P_{back}
Circuit 1	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 2	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 3	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Circuit 4	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Bliksemendraad 1		AACSR 241-AL3-39-A20SA	1	A	2 %	2 %	1800
Bliksemendraad 2		OPGW AFL-226/38	1	A	2 %	2 %	1800

Geleiders Ahead

Omschrijving	Spanning	Geleider Ahead	Bundel Ah	IJsgebied	Toeslag gewicht	Toeslag diameter	Intrekwaarden P_{ahead}
Circuit 1	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 2	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 3	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Circuit 4	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Bliksemendraad 1		AACSR 241-AL3-39-A20SA	1	A	2 %	2 %	1800
Bliksemendraad 2		OPGW AFL-226/38	1	A	2 %	2 %	1800

Isolatoren (1)

Omschrijving	Ophanging	Gewicht [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m ²]
Circuit 1	Afspanketting	3.00	6.50	1.10
Circuit 2	Afspanketting	3.00	6.50	1.10
Circuit 3	Afspanketting	2.00	4.50	0.80
Circuit 4	Afspanketting	2.00	4.50	0.80
Bliksemendraad 1	Afspanketting	0.10	0.20	0.10
Bliksemendraad 2	Afspanketting	0.10	0.20	0.10

1. Eigenschappen gelden voor geheel van de isolatorset

Ophanghoogte en positie in mast

Circuits	Aanduiding	Nummer	Ophanghoogte	Aangrijppunt	Positie in mast Horizontale afstand
Circuit 1	10	380ct1f1	48.0 m	48.0 m	-11.3 m
Circuit 1	11	380ct1f2	38.0 m	38.0 m	-14.8 m
Circuit 1	12	380ct1f3	28.5 m	28.5 m	-11.9 m
Circuit 2	40	380ct2f1	48.0 m	48.0 m	11.3 m
Circuit 2	41	380ct2f2	38.0 m	38.0 m	14.8 m
Circuit 2	42	380ct2f3	28.5 m	28.5 m	11.9 m
Circuit 3	20	150ct3f1	48.0 m	48.0 m	-4.5 m
Circuit 3	21	150ct3f2	38.0 m	38.0 m	-8.0 m
Circuit 3	22	150ct3f3	28.5 m	28.5 m	-5.1 m
Circuit 4	30	150ct4f1	48.0 m	48.0 m	4.5 m
Circuit 4	31	150ct4f2	38.0 m	38.0 m	8.0 m
Circuit 4	32	150ct4f3	28.5 m	28.5 m	5.1 m
Bliksemendraad 1	1	bl1	53.1 m	53.1 m	-17.0 m
Bliksemendraad 2	3	bl2	53.1 m	53.1 m	17.0 m

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+0_c - 140gr
Number: 1184

Hoogteaanpassing naastgelegen masten (aanpassing wind- en weight span)

	Back	Ahead	
Verhoging voor windbelasting	18.0 m	6.0 m	(positief: omhoog)
Verlaging voor verticale belasting	-9.0 m	-9.0 m	(negatief: omlaag, grotere weight span)
Verlaging:	Niet in 0,9EG-combinaties		

Hoogteafwijking mastbeeld naastgelegen masten en richtingsverandering t.o.v. Lijnrichting

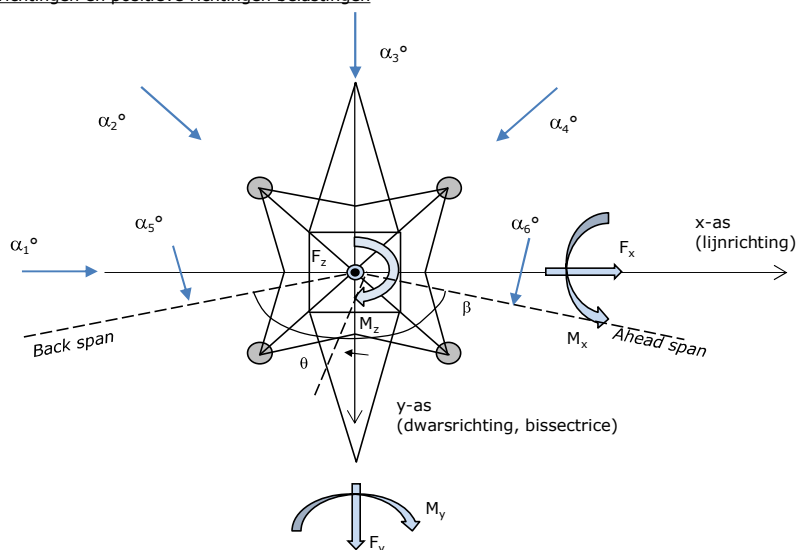
Circuits	Aanduiding	Nummer	Hoogteverschil		Richtingsverandering	
			Δh back	Δh ahead	Δy back	Δy ahead
Circuit 1	10	380ct1f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 1	11	380ct1f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 1	12	380ct1f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	40	380ct2f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	41	380ct2f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	42	380ct2f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 3	20	150ct3f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 3	21	150ct3f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 3	22	150ct3f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 4	30	150ct4f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 4	31	150ct4f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 4	32	150ct4f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Bliksemdraad 1	1	bl1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Bliksemdraad 2	3	bl2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m

Lijn- en mastgegevens

	Back	Ahead
Ruling span $\sqrt{(\Sigma L^3)/\Sigma L}$	400.0	400.0 m
Lijnhoek	140 °	400.0 m
Rotatie mast t.o.v. bissectrice	0 °	
Vaklengte	400	400 m
Hoogte onderkant mast t.o.v. maaiveld	0.5 m	
Beschouwde windrichtingen	0 °	
Windrichtingen volgens:	45 °	
Geleiderbelastingen	90 °	
	135 °	
	70 °	
	110 °	

Windrichtingen gelden t.o.v. hoofdrichting mastconstructie, niet t.o.v. bissectrice.

Windrichtingen en positieve richtingen belastingen



Beschouwd aantal windrichtingen

1a	6
3	6
4	1
6	1
Overig	1

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+0_c - 140gr
Number: 1184

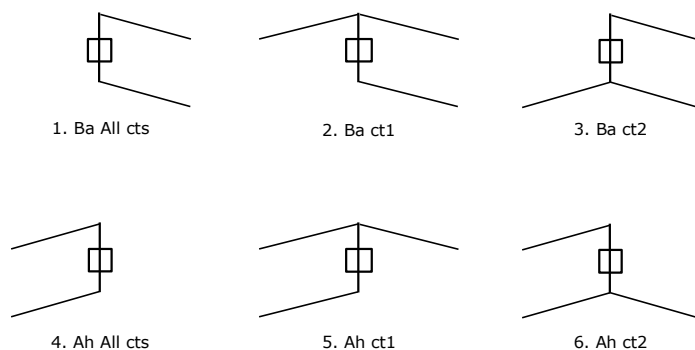
Geleiderafval

		SPLS - torsie		SPLS - Enkelzijdige trek		5a - geleiderbreuk	
		Aanw.	Afw.	Aanw.	Afw.	Aanw.	Afw.
Circuit 1	380ct1f1	1	0	1	0	1	0
Circuit 1	380ct1f2	1	0	1	0	1	0
Circuit 1	380ct1f3	1	0	1	0	1	0
Circuit 2	380ct2f1	0	1	1	0	1	0
Circuit 2	380ct2f2	0	1	1	0	1	0
Circuit 2	380ct2f3	0	1	1	0	1	0
Circuit 3	150ct3f1	1	0	1	0	1	0
Circuit 3	150ct3f2	1	0	1	0	1	0
Circuit 3	150ct3f3	1	0	1	0	1	0
Circuit 4	150ct4f1	0	1	1	0	1	0
Circuit 4	150ct4f2	0	1	1	0	1	0
Circuit 4	150ct4f3	0	1	1	0	1	0
Bliksemdraad 1	bl1	1	0	1	0	1	0
Bliksemdraad 2	bl2	0	1	1	0	1	0

Belastingsituaties SPLS

Beschouwde situaties SPLS: 1 t/m 6, alle mogelijke situaties.

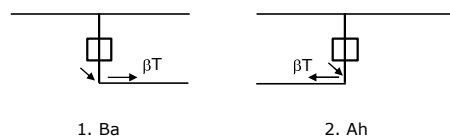
Principe belastingssituaties:



Belastingsituaties 5a. Geleiderbreuk

Beschouwde situaties geleiderbreuk 5a: 1 en 2, alle mogelijke situaties.

Principe belastingssituaties:



Project: RLL-TLB380
Tower: HB+0_c - 140gr
Number: 1184

Belastingsituaties 6. Bouw- en onderhoud

Onder 6a wordt de belasting door aanwezigheid lijnwagen of lijnfiets in combinatie met puntlast op traverse in rekening gebracht.

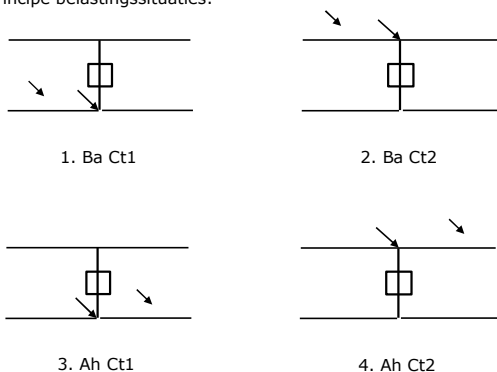
Combinatie 6b bevat geen belastingen in geleider of op traverse. Deze combinatie is toegevoegd om te kunnen combineren met separate controle bordessen etc. De situaties worden in ULS en in iedere SPLS-situatie (in geval van hoekmast) toegepast.

	Fase	Bliksem
Lijnwagen	4.0 kN	2.0 kN
Puntlast op traverse	1.0 kN	1.0 kN

Beschouwde situaties bouw- en onderhoud 6a: 1 t/m 4, alle mogelijke situaties.

Aanwezigheid lijnwagen: Circuit, belasting tegelijk aanwezig in alle geleiders per circuit.

Principe belastingssituaties:



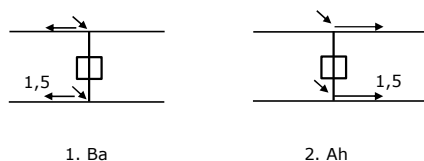
Belastingsituaties 8. Lijndansen als statische belasting

Geleider		
Steunmast fase	0.866 W	1.5 W
Steunmast bliksem	1.5 EDS	1.5 W
Hoekmast fase en bliksem	1.5 EDS	1.5 W

Beschouwde situaties lijndansen 8: 1 en 2, alle mogelijke situaties.

Belasting tegelijk aanwezig in alle geleiders van het circuit.

Principe belastingssituaties:



Belastingcombinatie 8. Lijndansen als dynamische belasting

Alleen van toepassing op hoek- en eindmasten

Belasting bestaat uit EDS-trekbelasting in één van de geleiders aan één zijde van de mast

Door gebruiker via het belastingsspectrum van tabel 4.11/NL.1 om te zetten naar spanningspectrum

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+0_c - 140gr
Number: 1184

Mastconstructie

Eigenschappen

Masttype	Hoekmast	
Mastbenaming	HB+0_c - 140gr	
Voetplaat t.o.v. maaiveld	0.5 m	
Masthoogte t.o.v. voetplaat	53.1 m	
Gewicht mast	997.6 kN	
<i>Breedte en helling mast bij fundatie</i>		
	x-ri.	y-ri.
Pootsprei	11.76	11.76 m
Helling van de randstijl	0.190	0.190 -
Factor spatkracht	1.1	1.1

Berekening windbelasting

Dynamische invloed G_T	1.00 (Masthoogte < 60 m)
Windbelasting overhoeks op mastlichaam evenredig met:	$(A1C1\sin^2(\phi) + A2C2\cos^2(\phi))$
Windbelasting overhoeks op traverse evenredig met:	$(A1C1\sin^2(\phi) + A2C2\cos^2(\phi))$
Vergroting wind overhoeks mastlichaam	$(1 + 0,2\sin^2(2\phi))$
Vergroting wind overhoeks traverse	$(1 + 0,2\sin^2(2\phi))$
Factor wind evenwijdig t.o.v. haaks op traverse	0.4

Eigenschappen mastsecties langsrichting (vooraanzicht, yz-vlak)

Omschrijving	h [m]	b ₁ [m]	b ₂ [m]	Δh [m]	Δ _x [m]	A ₀ [m ²]	A ₁ [m ²]	χ = A ₁ /A ₀ [-]	C _t
Broekstuk	15.40	11.76	5.91	15.40	0.190	136.07	31.83	0.23	2.79
Eerste tussenstuk	22.20	5.91	5.23	6.80	0.050	37.88	13.54	0.36	2.34
Tweede tussenstuk	28.50	5.23	4.60	6.30	0.050	30.96	9.94	0.32	2.46
Bovenstuk 1	38.00	4.60	3.65	9.50	0.050	39.19	12.67	0.32	2.45
Bovenstuk 2	51.40	3.65	2.31	13.40	0.050	39.93	13.01	0.33	2.45
Topstuk	53.10	2.31		1.70		1.96	0.33	0.17	3.08
Ondertraverse	28.50	9.95		3.10		15.42	4.52	0.29	2.56
Middentraverse	38.00	13.30		3.20		21.28	6.53	0.31	2.51
Boventraverse	48.00	15.68		5.10		39.97	7.67	0.19	2.97

Eigenschappen mastsecties dwarsrichting (zijaanzicht, xz-vlak)

Omschrijving	h [m]	b ₁ [m]	b ₂ [m]	Δh [m]	Δ _x [m]	A ₀ [m ²]	A ₁ [m ²]	χ = A ₁ /A ₀ [-]	C _t
Broekstuk	15.40	11.76	5.91	15.40	0.190	136.07	31.83	0.23	2.79
Eerste tussenstuk	22.20	5.91	5.23	6.80	0.050	37.88	13.54	0.36	2.34
Tweede tussenstuk	28.50	5.23	4.60	6.30	0.050	30.96	9.94	0.32	2.46
Bovenstuk 1	38.00	4.60	3.65	9.50	0.050	39.19	12.67	0.32	2.45
Bovenstuk 2	51.40	3.65	2.31	13.40	0.050	39.93	13.01	0.33	2.45
Topstuk	53.10	2.31		1.70		1.96	0.33	0.17	3.08
Ondertraverse	28.50	9.95		3.10		15.42	4.52	0.29	2.56
Middentraverse	38.00	13.30		3.20		21.28	6.53	0.31	2.51
Boventraverse	48.00	15.68		5.10		39.97	7.67	0.19	2.97

NB: oppervlakte traverse dwarsrichting van de tabel wordt in berekening gereduceerd.

NB: oppervlakte traverse per zijde, dus helft van totaal van twee traverses.

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+0_c - 140gr
Number: 1184

Windoppervlak feeders telecominstallaties

Onderdeel	A (m ² /m)	Factor	Δh	A ₁
Broekstuk	0.14	0.71	15.4	1.5
Eerste tussenstuk	0.14	0.71	6.8	0.7
Tweede tussenstuk	0.14	0.71	6.3	0.6
Bovenstuk 1	0.14	0.71	9.5	0.9
Bovenstuk 2				

Invoer antennes

Omschrijving	A (m ²)	h (m)	C _r (m)
Antenne top			
Antenne o.t.	4.7	34.7	1.5

Belastingen mastsectie langsrichting (x-richting) per windrichting

Omschrijving	P _w [kN/m ²]	F _{x1} [kN]	F _{x2} [kN]	F _{x3} [kN]	F _{x4} [kN]	h _{ef} [m]	M _{y1} [kNm]	M _{y2} [kNm]	M _{y3} [kNm]	M _{y4} [kNm]
Broekstuk	0.70	62.2	52.8	0.0	-52.8	7.7	479.0	406.5	0.0	-406.5
Eerste tussenstuk	0.86	27.3	23.2	0.0	-23.2	18.8	513.6	435.8	0.0	-435.8
Tweede tussenstuk	0.94	23.0	19.5	0.0	-19.5	25.4	584.0	495.5	0.0	-495.5
Bovenstuk 1	1.02	31.8	27.0	0.0	-27.0	33.3	1056.2	896.2	0.0	-896.2
Bovenstuk 2	1.10	35.1	29.8	0.0	-29.8	44.7	1567.6	1330.2	0.0	-1330.2
Topstuk	1.15	1.2	1.0	0.0	-1.0	52.3	60.7	51.5	0.0	-51.5
Ondertraverse	0.98	22.8	13.5	0.0	-13.5	29.5	672.6	399.5	0.0	-399.5
Middentraverse	1.06	34.9	20.7	0.0	-20.7	39.1	1361.6	808.7	0.0	-808.7
Boventraverse	1.13	51.6	30.6	0.0	-30.6	49.7	2564.3	1523.1	0.0	-1523.1
Totaal		289.8	218.1	0.0	-218.1		8859.6	6347.0	0.0	-6347.0

Belastingen mastsectie dwarsrichting (y-richting) per windrichting

Omschrijving	P _w [kN/m ²]	F _{y1} [kN]	F _{y2} [kN]	F _{y3} [kN]	F _{y4} [kN]	h _{ef} [m]	M _{x1} [kNm]	M _{x2} [kNm]	M _{x3} [kNm]	M _{x4} [kNm]
Broekstuk	0.70	0.0	52.8	62.2	52.8	7.7	0.0	406.5	479.0	406.5
Eerste tussenstuk	0.86	0.0	23.2	27.3	23.2	18.8	0.0	435.8	513.6	435.8
Tweede tussenstuk	0.94	0.0	19.5	23.0	19.5	25.4	0.0	495.5	584.0	495.5
Bovenstuk 1	1.02	0.0	27.0	31.8	27.0	33.3	0.0	896.2	1056.2	896.2
Bovenstuk 2	1.10	0.0	29.8	35.1	29.8	44.7	0.0	1330.2	1567.6	1330.2
Topstuk	1.15	0.0	1.0	1.2	1.0	52.3	0.0	51.5	60.7	51.5
Ondertraverse	0.98	0.0	13.5	9.1	13.5	29.5	0.0	399.5	269.0	399.5
Middentraverse	1.06	0.0	20.7	13.9	20.7	39.1	0.0	808.7	544.6	808.7
Boventraverse	1.13	0.0	30.6	20.6	30.6	49.7	0.0	1523.1	1025.7	1523.1
Totaal		0.0	218.1	224.3	218.1		0.0	6347.0	6100.5	6347.0

Resulterende belastingen vanuit mastconstructie incl. antenne zonder geleiders niveau fundatie (kar. waarde)

Belasting / windrichting	F _x [kN]	F _y [kN]	F _z [kN]	M _x [kNm]	M _y [kNm]	M _z [kNm]
Permanente belasting	0	0	998	0	0	0
Windrichting 0°	297	0	0	0	9111	0
Windrichting 45°	223	223	0	6525	6525	0
Windrichting 90°	0	232	0	6352	0	0
Windrichting 135°	-223	223	0	6525	-6525	0

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+0_c - 140gr
Number: 1184

Tussenresultaten geleiderbelastingen

Geleiders back

Circuit	Geleider	Diameter [mm]	A [mm ²]	G [N/m]	E [N/mm ²]	αT [-]
Circuit 1	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 2	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 3	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 4	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Bliksemdraad 1	AACSR 241-AL3-39-A20SA	21.8	281.0	9.38	70165	1.97E-05
Bliksemdraad 2	OPGW AFL-226/38	21.7	264.0	9.13	72000	1.98E-05

Geleiders ahead

Circuit	Geleider	Diameter [mm]	A [mm ²]	G [N/m]	E [N/mm ²]	αT [-]
Circuit 1	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 2	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 3	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 4	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Bliksemdraad 1	AACSR 241-AL3-39-A20SA	21.8	281.0	9.38	70165	1.97E-05
Bliksemdraad 2	OPGW AFL-226/38	21.7	264.0	9.13	72000	1.98E-05

Verticale belasting back

Circuit	Bundel [-]	Toeslag [%]	$w_{z,G}$ [N/m]	IJsg gebied	Formule	$w_{z,ijs}$ [N/m]	$w_{z,ijs,bundel}$ [N/m]
Circuit 1	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 2	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 3	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Circuit 4	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Bliksemdraad 1	1	2	9.6	A	15+0,4d	23.7	23.7
Bliksemdraad 2	1	2	9.3	A	15+0,4d	23.7	23.7

Verticale belasting ahead

Circuit	Bundel [-]	Toeslag [%]	$w_{z,G}$ [N/m]	IJsg gebied	Formule	$w_{z,ijs}$ [N/m]	$w_{z,ijs,bundel}$ [N/m]
Circuit 1	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 2	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 3	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Circuit 4	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Bliksemdraad 1	1	2	9.6	A	15+0,4d	23.7	23.7
Bliksemdraad 2	1	2	9.3	A	15+0,4d	23.7	23.7

Isolatoren

Geleider	$G_{isolator}$ [kN]	Aantal	$F_{v,iso}$ [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m ²]	Windhoogte [m]	Stuwdruk [kN/m ²]	Vormfactor	$F_{h,iso}$ [kN]
380ct1f1	3.00	1	3	6.5	1.1	48.50	1.13	1.2	1.49
380ct1f2	3.00	1	3	6.5	1.1	38.50	1.06	1.2	1.40
380ct1f3	3.00	1	3	6.5	1.1	29.00	0.98	1.2	1.29
380ct2f1	3.00	1	3	6.5	1.1	48.50	1.13	1.2	1.49
380ct2f2	3.00	1	3	6.5	1.1	38.50	1.06	1.2	1.40
380ct2f3	3.00	1	3	6.5	1.1	29.00	0.98	1.2	1.29
150ct3f1	2.00	1	2	4.5	0.8	48.50	1.13	1.2	1.08
150ct3f2	2.00	1	2	4.5	0.8	38.50	1.06	1.2	1.02
150ct3f3	2.00	1	2	4.5	0.8	29.00	0.98	1.2	0.94
150ct4f1	2.00	1	2	4.5	0.8	48.50	1.13	1.2	1.08
150ct4f2	2.00	1	2	4.5	0.8	38.50	1.06	1.2	1.02
150ct4f3	2.00	1	2	4.5	0.8	29.00	0.98	1.2	0.94
bl1	0.10	1	0.1	0.2	0.1	53.60	1.16	1.2	0.14
bl2	0.10	1	0.1	0.2	0.1	53.60	1.16	1.2	0.14

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+0_c - 140gr
Number: 1184

Windbelasting back

Geleider	hoogte wind [m]	Stuwdruk [kN/m ²]	G _{c,dwars} [-]	G _{c,trek} [-]	C _c [-]	d _{toeslag} [mm]	w _y [N/m]	w _{y,vak} [N/m]	D _{ijs,toeslag} [mm]	w _{y,ijs} [N/m]	w _{y,ijs,vak} [N/m]
380ct1f1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	89.8	98.8	51.8	174.5	191.9
380ct1f2	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	84.0	92.4	51.8	159.9	175.9
380ct1f3	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	77.1	84.9	51.8	143.2	157.6
380ct2f1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	89.8	98.8	51.8	174.5	191.9
380ct2f2	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	84.0	92.4	51.8	159.9	175.9
380ct2f3	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	77.1	84.9	51.8	143.2	157.6
150ct3f1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	44.9	49.4	51.8	87.3	95.9
150ct3f2	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	42.0	46.2	51.8	79.9	88.0
150ct3f3	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	38.6	42.4	51.8	71.6	78.8
150ct4f1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	44.9	49.4	51.8	87.3	95.9
150ct4f2	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	42.0	46.2	51.8	79.9	88.0
150ct4f3	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	38.6	42.4	51.8	71.6	78.8
bl1	55.2	1.17	0.62	0.69	1.18	22.24	19.1	21.0	63.1	55.2	60.6
bl2	55.2	1.17	0.62	0.69	1.18	22.13	19.0	20.9	63.0	55.1	60.5

Windbelasting ahead

Geleider	hoogte wind [m]	Stuwdruk [kN/m ²]	G _{c,dwars} [-]	G _{c,trek} [-]	C _c [-]	d _{toeslag} [mm]	w _y [N/m]	w _{y,vak} [N/m]	D _{ijs,toeslag} [mm]	w _{y,ijs} [N/m]	w _{y,ijs,vak} [N/m]
380ct1f1	44.1	1.10	0.61	0.67	0.97	33.37	86.5	95.1	51.8	166.0	182.6
380ct1f2	34.1	1.02	0.59	0.65	0.99	33.37	79.9	87.9	51.8	149.7	164.8
380ct1f3	24.6	0.93	0.56	0.62	1.02	33.37	71.7	78.9	51.8	130.4	143.6
380ct2f1	44.1	1.10	0.61	0.67	0.97	33.37	86.5	95.1	51.8	166.0	182.6
380ct2f2	34.1	1.02	0.59	0.65	0.99	33.37	79.9	87.9	51.8	149.7	164.8
380ct2f3	24.6	0.93	0.56	0.62	1.02	33.37	71.7	78.9	51.8	130.4	143.6
150ct3f1	44.1	1.10	0.61	0.67	0.97	33.37	43.2	47.6	51.8	83.0	91.3
150ct3f2	34.1	1.02	0.59	0.65	0.99	33.37	39.9	43.9	51.8	74.9	82.4
150ct3f3	24.6	0.93	0.56	0.62	1.02	33.37	35.8	39.5	51.8	65.2	71.8
150ct4f1	44.1	1.10	0.61	0.67	0.97	33.37	43.2	47.6	51.8	83.0	91.3
150ct4f2	34.1	1.02	0.59	0.65	0.99	33.37	39.9	43.9	51.8	74.9	82.4
150ct4f3	24.6	0.93	0.56	0.62	1.02	33.37	35.8	39.5	51.8	65.2	71.8
bl1	49.2	1.13	0.62	0.68	1.19	22.24	18.4	20.2	63.1	52.8	58.0
bl2	49.2	1.13	0.62	0.68	1.19	22.13	18.3	20.1	63.0	52.7	57.9

NB: belastingen w_y gelden voor bundel

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+0_c - 140gr
Mast: 1184

Geleiderbelastingen

Auteur: TBR
Versie: v12.0

Uitgangspunten

Betrouwbaarheidsniveau Nieuwbouw CC2
Referentieperiode 50 jaar

ULS (bezwijksterkte)		NEN-EN50341-2-15:2019						
Belastingsgeval	omschrijving	Temp °C	γ_G $G_{k,mast}$	γ_G $G_{k,geleider}$	γ_Q Q_{pk}	Q_{wk}	Q_{ik}	γ_a A_k
ULS 1a	Wind	10°	1.20	1.20	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 1a_0,9	Wind 0,9Gk alleen mast	10°	0.90	1.20	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 1a_0,9_0,9	Wind 0,9Gk ook geleider	10°	0.90	0.90	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 3	Wind+ijs	-5°	1.20	1.20	0.00	0.45	1.50	0.0
ULS 3_0,9	Wind+ijs 0,9	-5°	0.90	1.20	0.00	0.45	1.50	0.0
ULS 4	Koude+wind	-20°	1.20	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 4_0,9	Koude+wind 0,9	-20°	0.90	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 5a	Torsiebelastingen	10°	1.00	1.00	1.00	0.00	0.00	1.0
ULS 5b	Longitudinale belastingen	10°	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	1.0
ULS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	1.50	0.30	0.00	0.0
ULS 6_0,9	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 7	Permanent	10°	1.35	1.35	0.00	0.00	0.00	0.0
ULS 8	Special	10°	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	1.0
SPLS (Bezwijksterkte, enkel voor hoekmasten: afwezigheid geleiders)			γ_G G_k		γ_Q Q_{pk} Q_{wk} Q_{ik}			A_k
SPLS 1a	Wind	10°	1.20	1.20	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 1a_0,9	Wind 0,9	10°	0.90	1.20	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 1a_0,9_0,9	Wind 0,9	10°	0.90	0.90	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 3	Wind+ijs	-5°	1.20	1.20	0.0	0.36	0.34	0.0
SPLS 3_0,9	Wind+ijs 0,9	-5°	0.90	1.20	0.0	0.36	0.34	0.0
SPLS 4	Koude+wind	-20°	1.20	1.20	0.0	0.24	0.00	0.0
SPLS 4_0,9	Koude+wind 0,9	-20°	0.90	1.20	0.0	0.24	0.00	0.0
SPLS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	1.2	0.24	0.0	0.0
SPLS 6_0,9	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	0.0	0.24	0.0	0.0
SLS (controle van de vervormingen, vermoeiing, EDS)			G_k		Q_{pk} Q_{wk} Q_{ik}			A_k
SLS 1a	Wind	10°	1.00	1.00	0.0	1.00	0.0	0.0
SLS 3	Wind+ijs	-5°	1.00	1.00	0.0	0.30	1.00	0.0
SLS 4	Wind	-20°	1.00	1.00	0.0	0.20	0.0	0.0
SLS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.00	1.00	0.0	0.20	0.0	0.0
SLS 7	PB (EDS, geen wind)	10°	1.00	1.00	0.0	0.00	0.0	0.0

Aantal windrichtingen 6
Aantal belastingcombinaties ULS 100
Aantal belastingcombinaties SPLS 246
Aantal belastingcombinaties SLS 15
Aantal knooplasten 12274

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+0_c - 140gr
Mast: 1184

Samenvattingstabellen geleiderbelastingen

In de onderstaande vier tabellen is weergegeven:

- De maximale geleiderbelasting in het globale assenstelsel, gesplitst in aandeel van back en ahead span
- De gecombineerde geleiderbelasting (Ba+Ah) in het globale assenstelsel met in het lokale assenstelsel de maximaal optredende trekkracht. Componenten Fx en Fy als absolute waarde
- De alledaagse (EDS) waarden van de gecombineerde geleiderbelastingen (Ba+Ah) met bijbehorende trekkrachten
- Controle op uplift, waar een negatieve waarde duidt op uplift

Maximale waarden voor back en ahead span

Geleider	Fx_ba [kN]	Fx_ah [kN]	Fy_ba [kN]	Fy_ah [kN]	Fz_ba [kN]	Fz_ah [kN]
bl1	-61.8	61.4	27.8	27.5	11.1	11.0
380ct1f1	-249.6	247.6	115.6	112.9	39.8	39.7
380ct1f2	-246.2	244.1	110.8	107.4	39.7	39.6
380ct1f3	-242.7	240.3	105.1	100.7	39.6	39.5
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
380ct2f1	-249.6	247.6	115.6	112.9	39.8	39.7
380ct2f2	-246.2	244.1	110.8	107.4	39.7	39.6
380ct2f3	-242.7	240.3	105.1	100.7	39.6	39.5
150ct3f1	-124.7	123.8	58.3	56.9	21.3	21.3
150ct3f2	-123.1	122.0	55.9	54.2	21.3	21.3
150ct3f3	-121.3	120.1	53.0	50.8	21.3	21.3
150ct4f1	-124.7	123.8	58.3	56.9	21.3	21.3
150ct4f2	-123.1	122.0	55.9	54.2	21.3	21.3
150ct4f3	-121.3	120.1	53.0	50.8	21.3	21.3
bl2	-60.9	60.5	27.5	27.1	11.0	10.9
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	

Min. Weight span (m)

Weight spar Combinatie1

Geleider	SLS 1a	SLS 4	SLS 7
bl1	483.1	497.1	481.0
380ct1f1	481.8	496.1	481.0
380ct1f2	481.7	495.8	481.0
380ct1f3	481.6	495.5	481.0
Post-isolator 1			
Post-isolator 2			
Post-isolator 3			
380ct2f1	481.8	496.1	481.0
380ct2f2	481.7	495.8	481.0
380ct2f3	481.6	495.5	481.0
150ct3f1	481.8	496.1	481.0
150ct3f2	481.7	495.8	481.0
150ct3f3	481.6	495.5	481.0
150ct4f1	481.8	496.1	481.0
150ct4f2	481.7	495.8	481.0
150ct4f3	481.6	495.5	481.0
bl2	483.2	497.3	481.0
Post-isolator 4			
Post-isolator 5			
Post-isolator 6			

Max. Weight span (m)

Weight spar Combinatie1

Geleider	ULS 1a	ULS 3
bl1	564.6	463.1
380ct1f1	522.6	479.3
380ct1f2	518.2	478.3
380ct1f3	512.8	477.2
Post-isolator 1		
Post-isolator 2		
Post-isolator 3		
380ct2f1	522.6	479.3
380ct2f2	518.2	478.3
380ct2f3	512.8	477.2
150ct3f1	522.6	479.3
150ct3f2	518.2	478.3
150ct3f3	512.8	477.2
150ct4f1	522.6	479.3
150ct4f2	518.2	478.3
150ct4f3	512.8	477.2
bl2	567.0	462.7
Post-isolator 4		
Post-isolator 5		
Post-isolator 6		

Omhullende weight span over alle combinaties (incl. 0,9 combinaties)

Voor alle geleiders

Max. weight span 564.6 m
Min. weight span 110.0 m

Wind / Weight span verhouding

1.412 -
0.275 -

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+0_c - 140gr
Mast: 1184

Maximale waarden back+ahead span **Maximale waarden trekkracht geleider**

Geleider	Fx [kN]	Fy [kN]	Fz [kN]	Ft_ba [kN]	Ft_ah [kN]
bl1	36.7	53.3	11.1	-67.6	67.1
380ct1f1	195.1	210.8	39.8	-271.5	269.2
380ct1f2	191.4	203.2	39.7	-267.5	264.9
380ct1f3	187.5	198.1	39.6	-263.3	260.2
Post-isolato	4.2	4.2	6.8	0.0	
Post-isolato	3.2	3.2	4.7	0.0	
Post-isolato	4.9	4.9	6.8	0.0	
380ct2f1	195.1	210.8	39.8	-271.5	269.2
380ct2f2	191.4	203.2	39.7	-267.5	264.9
380ct2f3	187.5	198.1	39.6	-263.3	260.2
150ct3f1	102.8	106.2	21.3	-135.8	134.6
150ct3f2	102.7	101.9	21.3	-133.8	132.4
150ct3f3	102.7	99.3	21.3	-131.6	130.1
150ct4f1	102.8	106.2	21.3	-135.8	134.6
150ct4f2	102.7	101.9	21.3	-133.8	132.4
150ct4f3	102.7	99.3	21.3	-131.6	130.1
bl2	36.2	52.7	11.0	-66.7	66.1
Post-isolato	4.2	4.2	6.8	0.0	
Post-isolato	3.2	3.2	4.7	0.0	
Post-isolato	4.9	4.9	6.8	0.0	

EDS-belastingen geleiders

Geleider	Fx [kN]	Fy [kN]	Fz [kN]	Ft_ba [kN]	Ft_ah [kN]
bl1	16.2	5.9	2.4	-17.2	17.2
380ct1f1	123.4	44.9	20.5	-131.3	131.3
380ct1f2	123.4	44.9	20.5	-131.3	131.3
380ct1f3	123.4	44.9	20.5	-131.3	131.3
Post-isolato	0.0	0.0	5.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	3.5	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	5.0	0.0	
380ct2f1	123.4	44.9	20.5	-131.3	131.3
380ct2f2	123.4	44.9	20.5	-131.3	131.3
380ct2f3	123.4	44.9	20.5	-131.3	131.3
150ct3f1	61.7	22.5	10.8	-65.7	65.7
150ct3f2	61.7	22.5	10.8	-65.7	65.7
150ct3f3	61.7	22.5	10.8	-65.7	65.7
150ct4f1	61.7	22.5	10.8	-65.7	65.7
150ct4f2	61.7	22.5	10.8	-65.7	65.7
150ct4f3	61.7	22.5	10.8	-65.7	65.7
bl2	15.7	5.7	2.3	-16.8	16.8
Post-isolato	0.0	0.0	5.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	3.5	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	5.0	0.0	

Controle uplift SLS-wind

Combinatie: Geleider	Fz_ba [kN]	Fz_ah [kN]
SLS 4		
bl1	0.0	0.0
380ct1f1	0.0	0.0
380ct1f2	0.0	0.0
380ct1f3	0.0	0.0
Post-isolato	0.0	
Post-isolato	0.0	
Post-isolato	0.0	
380ct2f1	0.0	0.0
380ct2f2	0.0	0.0
380ct2f3	0.0	0.0
150ct3f1	0.0	0.0
150ct3f2	0.0	0.0
150ct3f3	0.0	0.0
150ct4f1	0.0	0.0
150ct4f2	0.0	0.0
150ct4f3	0.0	0.0
bl2	0.0	0.0
Post-isolato	0.0	
Post-isolato	0.0	
Post-isolato	0.0	

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+0_c - 140gr
Mast: 1184

ULS-fundatiebelasting combinatie 1 en 3 wind haaks op de lijn of bissectrice en EDS, vanuit geleiders

Combinatie	Combination	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]
ULS 1a_90		-49	1916	526	74870	-1824	0
ULS 1a_0.9_0		43	978	335	37764	1684	0
ULS 1a_0.9_0.9_90		-55	1826	200	71459	-2043	0
ULS 3_0		18	1591	789	61941	722	0
SLS 7		0	832	412	32092	0	0

ULS-fundatiebelasting combinatie 1 en 3 wind haaks op de lijn of bissectrice en EDS, totaal geleiders en mast

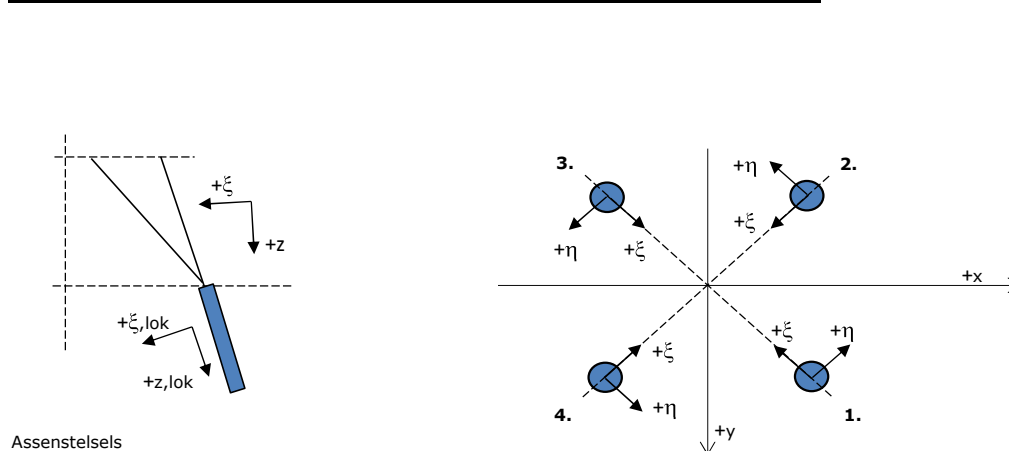
Combinatie	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]
ULS 1a_90	-49	2263	1723	84399	-1824	0
ULS 1a_0.9_0.9_90	-55	2173	1098	80988	-2043	0
SLS 7	0	832	1410	32092	0	0

Fundatiebelastingen, selectie belastingcombinaties op basis grootste waarde

Combinatie	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]
ULS 1a_0.9_90	-49	2263	1189	84400	-1824	0
SPLS 3_70 Ah All Cts	-1761	816	1534	30798	-68851	9
SPLS 3_70 Ba Ct1	788	1094	1646	42748	30053	-9576
SPLS 3_0.9_70 Ah All Cts	-1761	816	1096	30799	-68851	9

Noot: grootste waarden kunnen in meerdere combinaties voorkomen, een combinatie is weergegeven.

Oplegreacties op fundering per randstijl



Maximale drukbelasting

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_110 Ba All Cts	784	885	4562	-71	-1180	46	4724
2	SPLS 3_0 Ba All Cts	310	-514	2205	144	-583	10	2283
3	ULS 8 Ba	-292	-509	2159	-153	-567	14	2236
4	SPLS 3_70 Ah All Cts	-794	896	4620	72	-1195	46	4783

Maximale trekbelasting

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	ULS 8 Ba	-137	-354	-1417	154	347	-33	-1467
2	SPLS 3_0.9_70 Ah All Cts	-657	758	-3962	-72	1001	-64	-4103
3	SPLS 3_0.9_110 Ba All Cts	644	744	-3890	71	982	-64	-4028
4	SPLS 3_0.9_0 Ba All Cts	169	-374	-1533	-145	384	-28	-1588

Maximale torsiebelasting (positief)

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_90 Ah Ct1	454	-133	831	415	-227	-4	860
2	SPLS 3_0.9_90 Ba Ct2	-297	-275	-82	405	15	-7	-85
3	SPLS 3_70 Ba Ct2	266	658	-2578	277	653	-40	-2669
4	SPLS 3_0.9_110 Ah Ct1	-439	810	3408	262	-884	32	3529

Maximale torsiebelasting (negatief)

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_0.9_70 Ba Ct1	430	807	3367	-266	-875	30	3487
2	SPLS 3_110 Ah Ct2	-273	662	-2611	-275	661	-40	-2704
3	SPLS 3_0.9_90 Ah Ct2	288	-280	-37	-402	5	-5	-39
4	SPLS 3_90 Ba Ct1	-462	-127	870	-416	-237	-3	901

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+0_c - 140gr
Mast: 1184

Combinatie Ftrek+Fhor

Stijl	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
1	ULS 8 Ba	-137	-354	-1417	154	347	-33	-1467
2	SPLS 3_0.9_70 Ah All Cts	-657	758	-3962	-72	1001	-64	-4103
3	SPLS 3_0.9_110 Ba All Cts	644	744	-3890	71	982	-64	-4028
4	SPLS 3_0.9_0 Ba All Cts	169	-374	-1533	-145	384	-28	-1588

Permanente belasting

Stijl	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
1	SLS 7	359	282	1717	55	-453	8	1778
2	SLS 7	-211	134	-1012	55	244	-27	-1048
3	SLS 7	211	134	-1012	-55	244	-27	-1048
4	SLS 7	-359	282	1717	-55	-453	8	1778

Omhullenden ongeacht stijl

Belasting	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
Max. druk	SPLS 3_70 Ah All Cts	-794	896	4620	72	-1195	46	4783
Max. trek	SPLS 3_0.9_70 Ah All Cts	-657	758	-3962	-72	1001	-64	-4103
Max. pos. torsie	SPLS 3_90 Ah Ct1	454	-133	831	415	-227	-4	860
Max. neg. torsie	SPLS 3_90 Ba Ct1	-462	-127	870	-416	-237	-3	901
Comb. trek+torsie	SPLS 3_0.9_70 Ah All Cts	-657	758	-3962	-72	1001	-64	-4103

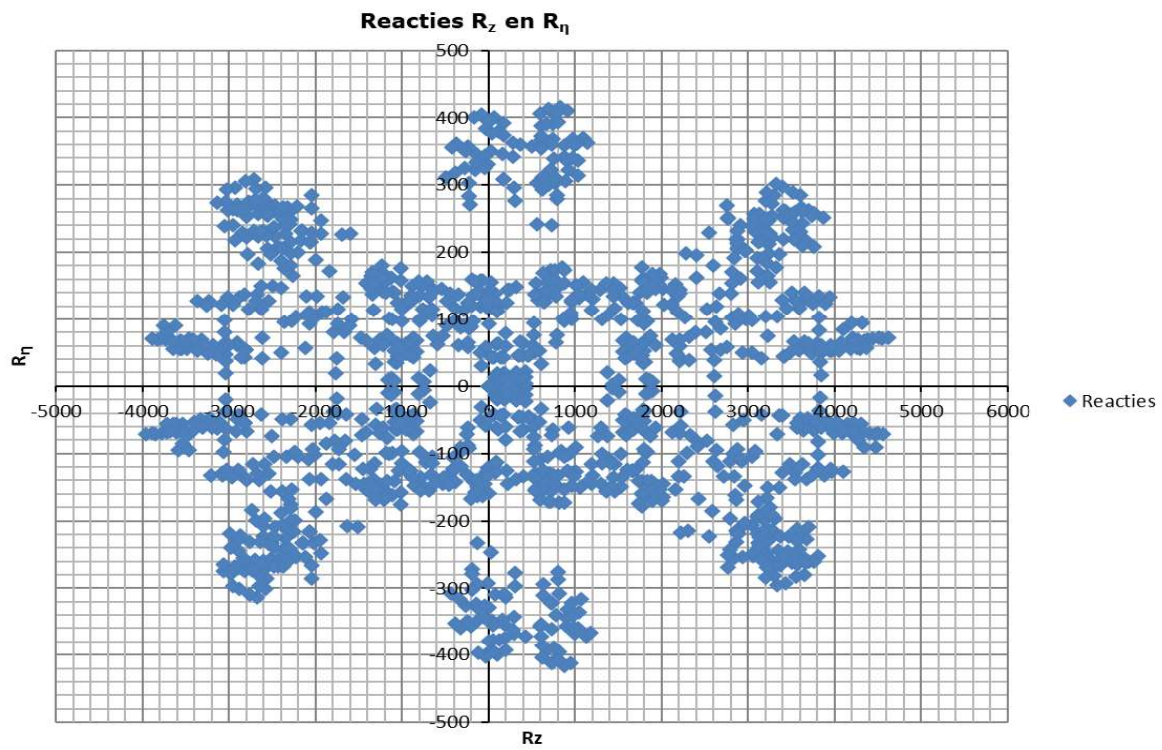
Maximale trekbelasting SLS

Stijl	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
1	SPLS 3_0.9_90 Ah All Cts	-116	-350	-1353	166	329	-34	-1401
2	SPLS 3_0.9_70 Ah All Cts	-657	758	-3962	-72	1001	-64	-4103
3	SPLS 3_0.9_110 Ba All Cts	644	744	-3890	71	982	-64	-4028
4	SPLS 3_0.9_0 Ba All Cts	169	-374	-1533	-145	384	-28	-1588

Maximale drukbelasting SLS

Stijl	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
1	SPLS 3_110 Ba All Cts	784	885	4562	-71	-1180	46	4724
2	SPLS 3_0.9_0 Ba All Cts	291	-495	2112	144	-555	12	2187
3	SPLS 3_70 Ah All Cts	-247	-488	2001	-170	-519	18	2072
4	SPLS 3_70 Ah All Cts	-794	896	4620	72	-1195	46	4783

Project: RLL-TLB380
 Masttype: HB+0_c - 140gr
 Mast: 1184





Inhoud

- Uitgangspunten p. 2
- Mastconstructie p. 6
- Tussenresultaten p. 8
- Belastingen initieel p. 10
- Belastingen na aanpassing p. 15

Gegevens

Norm NEN-EN50341-2-15:2019

Initieel

Gevolgklasse	CC2
Betrouwbaarheidsniveau	Nieuwbouw
Referentieperiode	50 jaar

Na aanpassing

Gevolgklasse	n.v.t.
Betrouwbaarheidsniveau	n.v.t.
Referentieperiode	n.v.t.

Windgebied	III
Windsnelheid	24.5 m/s
Terreincategorie	II
Reductie factor Cdir	1.00
IJsggebied	B

Masttype	Hoekmast
Masthoogte	53.1 m
Max. veldlengte	400 m
Lijnhoek	160°
Trekparameter	1800 m

Wind span	400 m
EDS Weight span	481 m
Min. Weight span	93 m
Max. Weight span	575 m

Client:



Title:

Berekening masttype
HB+0_c - 160gr

JOB No.	-	DATE	-
DRAWN	-	CHKD	-
DESIGN	-	APPD	-

Document name:

RLL-TLB380 HB+0 c - 160gr 1184 Report.pdf

Project number:

Project client number:

0.0

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+0_c - 160gr
Number: 1184

Auteur: TBR
Versie: v12.0

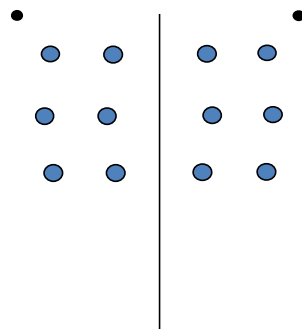
Geleiderbelastingen

Algemeen

Benaming HB+0_c - 160gr
Masttype Hoekmast
Aantal circuits 4
Configuratie 4-circuit-dubbel verticaal
Aantal bliksemgeleiders 2

Uitgangspunten

Norm NEN-EN50341-2-15:2019
Gevolgklasse initieel CC2
Betrouwbaarheidsniveau initieel Nieuwbouw
Referentieperiode initieel 50 jaar
Betrouwbaarheidsniveau na aanpassing n.v.t.
Windgebied III
Windsnelheid (m/s) 24.5
Terreincategorie II
Reductiefactor C_{dir} 1.00
IJsgebied fasegeleider B
IJsgebied bliksemgeleider A



Configuratie geleiders

Geleiders Back

Omschrijving	Spanning	Geleider Back	Bundel Ba	IJsgebied	Toeslag gewicht	Toeslag diameter	Intrekwaarden P_{back}
Circuit 1	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 2	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 3	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Circuit 4	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Bliksemdraad 1		AACSR 241-AL3-39-A20SA	1	A	2 %	2 %	1800
Bliksemdraad 2		OPGW AFL-226/38	1	A	2 %	2 %	1800

Geleiders Ahead

Omschrijving	Spanning	Geleider Ahead	Bundel Ah	IJsgebied	Toeslag gewicht	Toeslag diameter	Intrekwaarden P_{ahead}
Circuit 1	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 2	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 3	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Circuit 4	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Bliksemdraad 1		AACSR 241-AL3-39-A20SA	1	A	2 %	2 %	1800
Bliksemdraad 2		OPGW AFL-226/38	1	A	2 %	2 %	1800

Isolatoren (1)

Omschrijving	Ophanging	Gewicht [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m ²]
Circuit 1	Afspanketting	3.00	6.50	1.10
Circuit 2	Afspanketting	3.00	6.50	1.10
Circuit 3	Afspanketting	2.00	4.50	0.80
Circuit 4	Afspanketting	2.00	4.50	0.80
Bliksemdraad 1	Afspanketting	0.10	0.20	0.10
Bliksemdraad 2	Afspanketting	0.10	0.20	0.10

1. Eigenschappen gelden voor geheel van de isolatorset

Ophanghoogte en positie in mast

Circuits	Aanduiding	Nummer	Ophanghoogte	Aangrijppunt	Positie in mast Horizontale afstand
Circuit 1	10	380ct1f1	48.0 m	48.0 m	-11.3 m
Circuit 1	11	380ct1f2	38.0 m	38.0 m	-14.8 m
Circuit 1	12	380ct1f3	28.5 m	28.5 m	-11.9 m
Circuit 2	40	380ct2f1	48.0 m	48.0 m	11.3 m
Circuit 2	41	380ct2f2	38.0 m	38.0 m	14.8 m
Circuit 2	42	380ct2f3	28.5 m	28.5 m	11.9 m
Circuit 3	20	150ct3f1	48.0 m	48.0 m	-4.5 m
Circuit 3	21	150ct3f2	38.0 m	38.0 m	-8.0 m
Circuit 3	22	150ct3f3	28.5 m	28.5 m	-5.1 m
Circuit 4	30	150ct4f1	48.0 m	48.0 m	4.5 m
Circuit 4	31	150ct4f2	38.0 m	38.0 m	8.0 m
Circuit 4	32	150ct4f3	28.5 m	28.5 m	5.1 m
Bliksemdraad 1	1	bl1	53.1 m	53.1 m	-17.0 m
Bliksemdraad 2	3	bl2	53.1 m	53.1 m	17.0 m

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+0_c - 160gr
Number: 1184

Hoogteaanpassing naastgelegen masten (aanpassing wind- en weight span)

	Back	Ahead	
Verhoging voor windbelasting	18.0 m	6.0 m	(positief: omhoog)
Verlaging voor verticale belasting	-9.0 m	-9.0 m	(negatief: omlaag, grotere weight span)
Verlaging: Niet in 0,9EG-combinaties			

Hoogteafwijking mastbeeld naastgelegen masten en richtingsverandering t.o.v. Lijnrichting

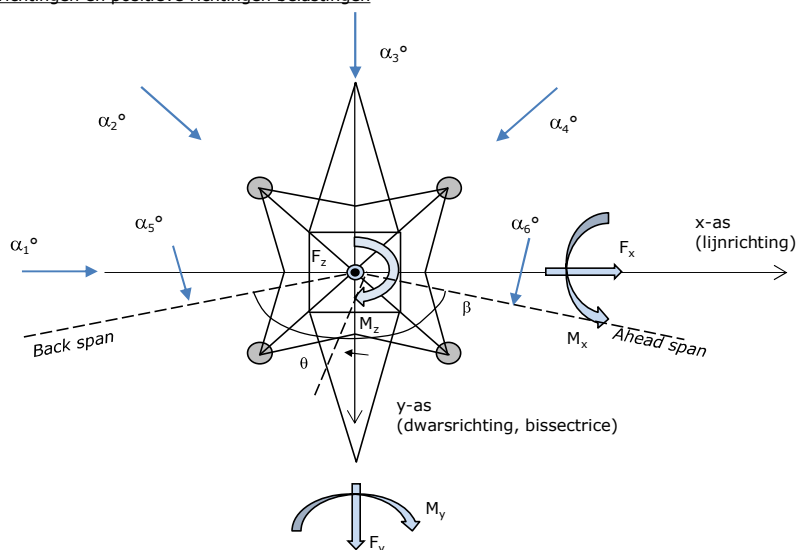
Circuits	Aanduiding	Nummer	Hoogteverschil		Richtingsverandering	
			Δh back	Δh ahead	Δy back	Δy ahead
Circuit 1	10	380ct1f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 1	11	380ct1f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 1	12	380ct1f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	40	380ct2f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	41	380ct2f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	42	380ct2f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 3	20	150ct3f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 3	21	150ct3f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 3	22	150ct3f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 4	30	150ct4f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 4	31	150ct4f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 4	32	150ct4f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Bliksemdraad 1	1	bl1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Bliksemdraad 2	3	bl2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m

Lijn- en mastgegevens

	Back	Ahead
Ruling span $\sqrt{(\Sigma L^3)/\Sigma L}$	400.0	400.0 m
Lijnhoek	160 °	400.0 m
Rotatie mast t.o.v. bissectrice	0 °	
Vaklengte	400	400 m
Hoogte onderkant mast t.o.v. maaiveld	0.5 m	
Beschouwde windrichtingen	0 °	
Windrichtingen volgens:	45 °	
Geleiderbelastingen	90 °	
	135 °	
	80 °	
	100 °	

Windrichtingen gelden t.o.v. hoofdrichting mastconstructie, niet t.o.v. bissectrice.

Windrichtingen en positieve richtingen belastingen



Beschouwd aantal windrichtingen

1a	6
3	6
4	1
6	1
Overig	1

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+0_c - 160gr
Number: 1184

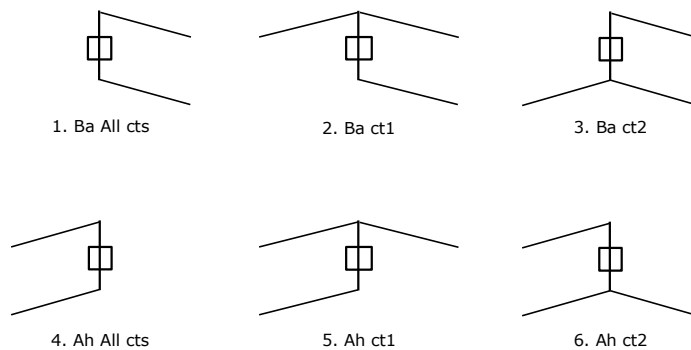
Geleiderafval

		SPLS - torsie		SPLS - Enkelzijdige trek		5a - geleiderbreuk	
		Aanw.	Afw.	Aanw.	Afw.	Aanw.	Afw.
Circuit 1	380ct1f1	1	0	1	0	1	0
Circuit 1	380ct1f2	1	0	1	0	1	0
Circuit 1	380ct1f3	1	0	1	0	1	0
Circuit 2	380ct2f1	0	1	1	0	1	0
Circuit 2	380ct2f2	0	1	1	0	1	0
Circuit 2	380ct2f3	0	1	1	0	1	0
Circuit 3	150ct3f1	1	0	1	0	1	0
Circuit 3	150ct3f2	1	0	1	0	1	0
Circuit 3	150ct3f3	1	0	1	0	1	0
Circuit 4	150ct4f1	0	1	1	0	1	0
Circuit 4	150ct4f2	0	1	1	0	1	0
Circuit 4	150ct4f3	0	1	1	0	1	0
Bliksemdraad 1	bl1	1	0	1	0	1	0
Bliksemdraad 2	bl2	0	1	1	0	1	0

Belastingsituaties SPLS

Beschouwde situaties SPLS: 1 t/m 6, alle mogelijke situaties.

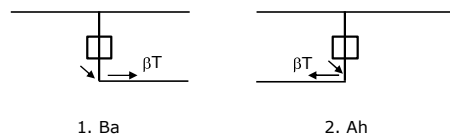
Principe belastingssituaties:



Belastingsituaties 5a. Geleiderbreuk

Beschouwde situaties geleiderbreuk 5a: 1 en 2, alle mogelijke situaties.

Principe belastingssituaties:



Project: RLL-TLB380
Tower: HB+0_c - 160gr
Number: 1184

Belastingsituaties 6. Bouw- en onderhoud

Onder 6a wordt de belasting door aanwezigheid lijnwagen of lijnfiets in combinatie met puntlast op traverse in rekening gebracht.

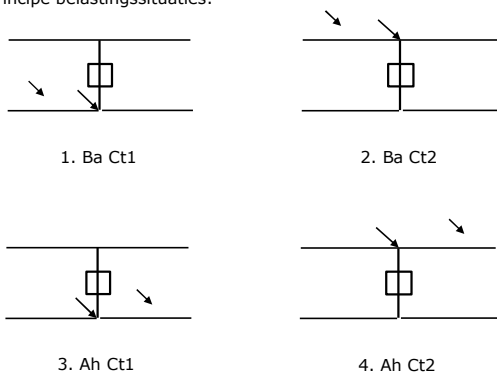
Combinatie 6b bevat geen belastingen in geleider of op traverse. Deze combinatie is toegevoegd om te kunnen combineren met separate controle bordessen etc. De situaties worden in ULS en in iedere SPLS-situatie (in geval van hoekmast) toegepast.

	Fase	Bliksem
Lijnwagen	4.0 kN	2.0 kN
Puntlast op traverse	1.0 kN	1.0 kN

Beschouwde situaties bouw- en onderhoud 6a: 1 t/m 4, alle mogelijke situaties.

Aanwezigheid lijnwagen: Circuit, belasting tegelijk aanwezig in alle geleiders per circuit.

Principe belastingssituaties:



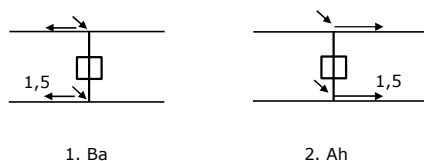
Belastingsituaties 8. Lijndansen als statische belasting

Geleider		
Steunmast fase	0.866 W	1.5 W
Steunmast bliksem	1.5 EDS	1.5 W
Hoekmast fase en bliksem	1.5 EDS	1.5 W

Beschouwde situaties lijndansen 8: 1 en 2, alle mogelijke situaties.

Belasting tegelijk aanwezig in alle geleiders van het circuit.

Principe belastingssituaties:



Belastingcombinatie 8. Lijndansen als dynamische belasting

Alleen van toepassing op hoek- en eindmasten

Belasting bestaat uit EDS-trekbelasting in één van de geleiders aan één zijde van de mast

Door gebruiker via het belastingsspectrum van tabel 4.11/NL.1 om te zetten naar spanningspectrum

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+0_c - 160gr
Number: 1184

Mastconstructie

Eigenschappen

Masttype	Hoekmast	
Mastbenaming	HB+0_c - 160gr	
Voetplaat t.o.v. maaiveld	0.5 m	
Masthoogte t.o.v. voetplaat	53.1 m	
Gewicht mast	997.6 kN	
<i>Breedte en helling mast bij fundatie</i>		
	x-ri.	y-ri.
Pootsprei	11.76	11.76 m
Helling van de randstijl	0.190	0.190 -
Factor spatkracht	1.1	1.1

Berekening windbelasting

Dynamische invloed G_T	1.00 (Masthoogte < 60 m)
Windbelasting overhoeks op mastlichaam evenredig met:	$(A1C1\sin^2(\phi) + A2C2\cos^2(\phi))$
Windbelasting overhoeks op traverse evenredig met:	$(A1C1\sin^2(\phi) + A2C2\cos^2(\phi))$
Vergroting wind overhoeks mastlichaam	$(1 + 0,2\sin^2(2\phi))$
Vergroting wind overhoeks traverse	$(1 + 0,2\sin^2(2\phi))$
Factor wind evenwijdig t.o.v. haaks op traverse	0.4

Eigenschappen mastsecties langsrichting (vooraanzicht, yz-vlak)

Omschrijving	h [m]	b ₁ [m]	b ₂ [m]	Δh [m]	Δ _x [m]	A ₀ [m ²]	A ₁ [m ²]	χ = A ₁ /A ₀ [-]	C _t
Broekstuk	15.40	11.76	5.91	15.40	0.190	136.07	31.83	0.23	2.79
Eerste tussenstuk	22.20	5.91	5.23	6.80	0.050	37.88	13.54	0.36	2.34
Tweede tussenstuk	28.50	5.23	4.60	6.30	0.050	30.96	9.94	0.32	2.46
Bovenstuk 1	38.00	4.60	3.65	9.50	0.050	39.19	12.67	0.32	2.45
Bovenstuk 2	51.40	3.65	2.31	13.40	0.050	39.93	13.01	0.33	2.45
Topstuk	53.10	2.31		1.70		1.96	0.33	0.17	3.08
Ondertraverse	28.50	9.95		3.10		15.42	4.52	0.29	2.56
Middentraverse	38.00	13.30		3.20		21.28	6.53	0.31	2.51
Boventraverse	48.00	15.68		5.10		39.97	7.67	0.19	2.97

Eigenschappen mastsecties dwarsrichting (zijaanzicht, xz-vlak)

Omschrijving	h [m]	b ₁ [m]	b ₂ [m]	Δh [m]	Δ _x [m]	A ₀ [m ²]	A ₁ [m ²]	χ = A ₁ /A ₀ [-]	C _t
Broekstuk	15.40	11.76	5.91	15.40	0.190	136.07	31.83	0.23	2.79
Eerste tussenstuk	22.20	5.91	5.23	6.80	0.050	37.88	13.54	0.36	2.34
Tweede tussenstuk	28.50	5.23	4.60	6.30	0.050	30.96	9.94	0.32	2.46
Bovenstuk 1	38.00	4.60	3.65	9.50	0.050	39.19	12.67	0.32	2.45
Bovenstuk 2	51.40	3.65	2.31	13.40	0.050	39.93	13.01	0.33	2.45
Topstuk	53.10	2.31		1.70		1.96	0.33	0.17	3.08
Ondertraverse	28.50	9.95		3.10		15.42	4.52	0.29	2.56
Middentraverse	38.00	13.30		3.20		21.28	6.53	0.31	2.51
Boventraverse	48.00	15.68		5.10		39.97	7.67	0.19	2.97

NB: oppervlakte traverse dwarsrichting van de tabel wordt in berekening gereduceerd.

NB: oppervlakte traverse per zijde, dus helft van totaal van twee traverses.

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+0_c - 160gr
Number: 1184

Windoppervlak feeders telecominstallaties

Onderdeel	A (m ² /m)	Factor	Δh	A ₁
Broekstuk	0.14	0.71	15.4	1.5
Eerste tussenstuk	0.14	0.71	6.8	0.7
Tweede tussenstuk	0.14	0.71	6.3	0.6
Bovenstuk 1	0.14	0.71	9.5	0.9
Bovenstuk 2				

Invoer antennes

Omschrijving	A (m ²)	h (m)	C _r (m)
Antenne top			
Antenne o.t.	4.7	34.7	1.5

Belastingen mastsectie langsrichting (x-richting) per windrichting

Omschrijving	P _w [kN/m ²]	F _{x1} [kN]	F _{x2} [kN]	F _{x3} [kN]	F _{x4} [kN]	h _{ef} [m]	M _{y1} [kNm]	M _{y2} [kNm]	M _{y3} [kNm]	M _{y4} [kNm]
Broekstuk	0.70	62.2	52.8	0.0	-52.8	7.7	479.0	406.5	0.0	-406.5
Eerste tussenstuk	0.86	27.3	23.2	0.0	-23.2	18.8	513.6	435.8	0.0	-435.8
Tweede tussenstuk	0.94	23.0	19.5	0.0	-19.5	25.4	584.0	495.5	0.0	-495.5
Bovenstuk 1	1.02	31.8	27.0	0.0	-27.0	33.3	1056.2	896.2	0.0	-896.2
Bovenstuk 2	1.10	35.1	29.8	0.0	-29.8	44.7	1567.6	1330.2	0.0	-1330.2
Topstuk	1.15	1.2	1.0	0.0	-1.0	52.3	60.7	51.5	0.0	-51.5
Ondertraverse	0.98	22.8	13.5	0.0	-13.5	29.5	672.6	399.5	0.0	-399.5
Middentraverse	1.06	34.9	20.7	0.0	-20.7	39.1	1361.6	808.7	0.0	-808.7
Boventraverse	1.13	51.6	30.6	0.0	-30.6	49.7	2564.3	1523.1	0.0	-1523.1
Totaal		289.8	218.1	0.0	-218.1		8859.6	6347.0	0.0	-6347.0

Belastingen mastsectie dwarsrichting (y-richting) per windrichting

Omschrijving	P _w [kN/m ²]	F _{y1} [kN]	F _{y2} [kN]	F _{y3} [kN]	F _{y4} [kN]	h _{ef} [m]	M _{x1} [kNm]	M _{x2} [kNm]	M _{x3} [kNm]	M _{x4} [kNm]
Broekstuk	0.70	0.0	52.8	62.2	52.8	7.7	0.0	406.5	479.0	406.5
Eerste tussenstuk	0.86	0.0	23.2	27.3	23.2	18.8	0.0	435.8	513.6	435.8
Tweede tussenstuk	0.94	0.0	19.5	23.0	19.5	25.4	0.0	495.5	584.0	495.5
Bovenstuk 1	1.02	0.0	27.0	31.8	27.0	33.3	0.0	896.2	1056.2	896.2
Bovenstuk 2	1.10	0.0	29.8	35.1	29.8	44.7	0.0	1330.2	1567.6	1330.2
Topstuk	1.15	0.0	1.0	1.2	1.0	52.3	0.0	51.5	60.7	51.5
Ondertraverse	0.98	0.0	13.5	9.1	13.5	29.5	0.0	399.5	269.0	399.5
Middentraverse	1.06	0.0	20.7	13.9	20.7	39.1	0.0	808.7	544.6	808.7
Boventraverse	1.13	0.0	30.6	20.6	30.6	49.7	0.0	1523.1	1025.7	1523.1
Totaal		0.0	218.1	224.3	218.1		0.0	6347.0	6100.5	6347.0

Resulterende belastingen vanuit mastconstructie incl. antenne zonder geleiders niveau fundatie (kar. waarde)

Belasting / windrichting	F _x [kN]	F _y [kN]	F _z [kN]	M _x [kNm]	M _y [kNm]	M _z [kNm]
Permanente belasting	0	0	998	0	0	0
Windrichting 0°	297	0	0	0	9111	0
Windrichting 45°	223	223	0	6525	6525	0
Windrichting 90°	0	232	0	6352	0	0
Windrichting 135°	-223	223	0	6525	-6525	0

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+0_c - 160gr
Number: 1184

Tussenresultaten geleiderbelastingen

Geleiders back

Circuit	Geleider	Diameter [mm]	A [mm ²]	G [N/m]	E [N/mm ²]	αT [-]
Circuit 1	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 2	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 3	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 4	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Bliksemdraad 1	AACSR 241-AL3-39-A20SA	21.8	281.0	9.38	70165	1.97E-05
Bliksemdraad 2	OPGW AFL-226/38	21.7	264.0	9.13	72000	1.98E-05

Geleiders ahead

Circuit	Geleider	Diameter [mm]	A [mm ²]	G [N/m]	E [N/mm ²]	αT [-]
Circuit 1	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 2	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 3	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 4	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Bliksemdraad 1	AACSR 241-AL3-39-A20SA	21.8	281.0	9.38	70165	1.97E-05
Bliksemdraad 2	OPGW AFL-226/38	21.7	264.0	9.13	72000	1.98E-05

Verticale belasting back

Circuit	Bundel [-]	Toeslag [%]	$w_{z,G}$ [N/m]	IJsg gebied	Formule	$w_{z,ijs}$ [N/m]	$w_{z,ijs,bundel}$ [N/m]
Circuit 1	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 2	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 3	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Circuit 4	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Bliksemdraad 1	1	2	9.6	A	15+0,4d	23.7	23.7
Bliksemdraad 2	1	2	9.3	A	15+0,4d	23.7	23.7

Verticale belasting ahead

Circuit	Bundel [-]	Toeslag [%]	$w_{z,G}$ [N/m]	IJsg gebied	Formule	$w_{z,ijs}$ [N/m]	$w_{z,ijs,bundel}$ [N/m]
Circuit 1	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 2	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 3	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Circuit 4	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Bliksemdraad 1	1	2	9.6	A	15+0,4d	23.7	23.7
Bliksemdraad 2	1	2	9.3	A	15+0,4d	23.7	23.7

Isolatoren

Geleider	$G_{isolator}$ [kN]	Aantal	$F_{v,iso}$ [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m ²]	Windhoogte [m]	Stuwdruk [kN/m ²]	Vormfactor	$F_{h,iso}$ [kN]
380ct1f1	3.00	1	3	6.5	1.1	48.50	1.13	1.2	1.49
380ct1f2	3.00	1	3	6.5	1.1	38.50	1.06	1.2	1.40
380ct1f3	3.00	1	3	6.5	1.1	29.00	0.98	1.2	1.29
380ct2f1	3.00	1	3	6.5	1.1	48.50	1.13	1.2	1.49
380ct2f2	3.00	1	3	6.5	1.1	38.50	1.06	1.2	1.40
380ct2f3	3.00	1	3	6.5	1.1	29.00	0.98	1.2	1.29
150ct3f1	2.00	1	2	4.5	0.8	48.50	1.13	1.2	1.08
150ct3f2	2.00	1	2	4.5	0.8	38.50	1.06	1.2	1.02
150ct3f3	2.00	1	2	4.5	0.8	29.00	0.98	1.2	0.94
150ct4f1	2.00	1	2	4.5	0.8	48.50	1.13	1.2	1.08
150ct4f2	2.00	1	2	4.5	0.8	38.50	1.06	1.2	1.02
150ct4f3	2.00	1	2	4.5	0.8	29.00	0.98	1.2	0.94
bl1	0.10	1	0.1	0.2	0.1	53.60	1.16	1.2	0.14
bl2	0.10	1	0.1	0.2	0.1	53.60	1.16	1.2	0.14

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+0_c - 160gr
Number: 1184

Windbelasting back

Geleider	hoogte	Stuwdruk	G_{c_dwars}	G_{c_trek}	C_c	$d_{toeslag}$	w_y	$w_{y,vak}$	$D_{ijs,toeslag}$	$w_{y,ijs}$	$w_{y,ijs,vak}$
	wind [m]										
380ct1f1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	89.8	98.8	51.8	174.5	191.9
380ct1f2	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	84.0	92.4	51.8	159.9	175.9
380ct1f3	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	77.1	84.9	51.8	143.2	157.6
380ct2f1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	89.8	98.8	51.8	174.5	191.9
380ct2f2	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	84.0	92.4	51.8	159.9	175.9
380ct2f3	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	77.1	84.9	51.8	143.2	157.6
150ct3f1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	44.9	49.4	51.8	87.3	95.9
150ct3f2	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	42.0	46.2	51.8	79.9	88.0
150ct3f3	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	38.6	42.4	51.8	71.6	78.8
150ct4f1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	44.9	49.4	51.8	87.3	95.9
150ct4f2	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	42.0	46.2	51.8	79.9	88.0
150ct4f3	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	38.6	42.4	51.8	71.6	78.8
bl1	55.2	1.17	0.62	0.69	1.18	22.24	19.1	21.0	63.1	55.2	60.6
bl2	55.2	1.17	0.62	0.69	1.18	22.13	19.0	20.9	63.0	55.1	60.5

Windbelasting ahead

Geleider	hoogte	Stuwdruk	G_{c_dwars}	G_{c_trek}	C_c	$d_{toeslag}$	w_y	$w_{y,vak}$	$D_{ijs,toeslag}$	$w_{y,ijs}$	$w_{y,ijs,vak}$
	wind [m]										
380ct1f1	44.1	1.10	0.61	0.67	0.97	33.37	86.5	95.1	51.8	166.0	182.6
380ct1f2	34.1	1.02	0.59	0.65	0.99	33.37	79.9	87.9	51.8	149.7	164.8
380ct1f3	24.6	0.93	0.56	0.62	1.02	33.37	71.7	78.9	51.8	130.4	143.6
380ct2f1	44.1	1.10	0.61	0.67	0.97	33.37	86.5	95.1	51.8	166.0	182.6
380ct2f2	34.1	1.02	0.59	0.65	0.99	33.37	79.9	87.9	51.8	149.7	164.8
380ct2f3	24.6	0.93	0.56	0.62	1.02	33.37	71.7	78.9	51.8	130.4	143.6
150ct3f1	44.1	1.10	0.61	0.67	0.97	33.37	43.2	47.6	51.8	83.0	91.3
150ct3f2	34.1	1.02	0.59	0.65	0.99	33.37	39.9	43.9	51.8	74.9	82.4
150ct3f3	24.6	0.93	0.56	0.62	1.02	33.37	35.8	39.5	51.8	65.2	71.8
150ct4f1	44.1	1.10	0.61	0.67	0.97	33.37	43.2	47.6	51.8	83.0	91.3
150ct4f2	34.1	1.02	0.59	0.65	0.99	33.37	39.9	43.9	51.8	74.9	82.4
150ct4f3	24.6	0.93	0.56	0.62	1.02	33.37	35.8	39.5	51.8	65.2	71.8
bl1	49.2	1.13	0.62	0.68	1.19	22.24	18.4	20.2	63.1	52.8	58.0
bl2	49.2	1.13	0.62	0.68	1.19	22.13	18.3	20.1	63.0	52.7	57.9

NB: belastingen w_y gelden voor bundel

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+0_c - 160gr
Mast: 1184

Geleiderbelastingen

Auteur: TBR
Versie: v12.0

Uitgangspunten

Betrouwbaarheidsniveau Nieuwbouw CC2
Referentieperiode 50 jaar

ULS (bezwijksterkte)		NEN-EN50341-2-15:2019						
Belastingsgeval	omschrijving	Temp °C	γ _G	γ _G	γ _Q			γ _a
			G _{k,mast}	G _{k,geleider}	Q _{pk}	Q _{wk}	Q _{ik}	A _k
ULS 1a	Wind	10°	1.20	1.20	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 1a_0,9	Wind 0,9Gk alleen mast	10°	0.90	1.20	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 1a_0,9_0,9	Wind 0,9Gk ook geleider	10°	0.90	0.90	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 3	Wind+ijs	-5°	1.20	1.20	0.00	0.45	1.50	0.0
ULS 3_0,9	Wind+ijs 0,9	-5°	0.90	1.20	0.00	0.45	1.50	0.0
ULS 4	Koude+wind	-20°	1.20	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 4_0,9	Koude+wind 0,9	-20°	0.90	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 5a	Torsiebelastingen	10°	1.00	1.00	1.00	0.00	0.00	1.0
ULS 5b	Longitudinale belastingen	10°	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	1.0
ULS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	1.50	0.30	0.00	0.0
ULS 6_0,9	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 7	Permanent	10°	1.35	1.35	0.00	0.00	0.00	0.0
ULS 8	Special	10°	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	1.0
SPLS (Bezwijksterkte, enkel voor hoekmasten: afwezigheid geleiders)			γ _G		γ _Q			
			G _k		Q _{pk}	Q _{wk}	Q _{ik}	A _k
SPLS 1a	Wind	10°	1.20	1.20	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 1a_0,9	Wind 0,9	10°	0.90	1.20	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 1a_0,9_0,9	Wind 0,9	10°	0.90	0.90	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 3	Wind+ijs	-5°	1.20	1.20	0.0	0.36	0.34	0.0
SPLS 3_0,9	Wind+ijs 0,9	-5°	0.90	1.20	0.0	0.36	0.34	0.0
SPLS 4	Koude+wind	-20°	1.20	1.20	0.0	0.24	0.00	0.0
SPLS 4_0,9	Koude+wind 0,9	-20°	0.90	1.20	0.0	0.24	0.00	0.0
SPLS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	1.2	0.24	0.0	0.0
SPLS 6_0,9	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	0.0	0.24	0.0	0.0
SLS (controle van de vervormingen, vermoeiing, EDS)								
			G _k		Q _{pk}	Q _{wk}	Q _{ik}	A _k
SLS 1a	Wind	10°	1.00	1.00	0.0	1.00	0.0	0.0
SLS 3	Wind+ijs	-5°	1.00	1.00	0.0	0.30	1.00	0.0
SLS 4	Wind	-20°	1.00	1.00	0.0	0.20	0.0	0.0
SLS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.00	1.00	0.0	0.20	0.0	0.0
SLS 7	PB (EDS, geen wind)	10°	1.00	1.00	0.0	0.00	0.0	0.0

Aantal windrichtingen 6
Aantal belastingcombinaties ULS 100
Aantal belastingcombinaties SPLS 246
Aantal belastingcombinaties SLS 15
Aantal knooplasten 12274

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+0_c - 160gr
Mast: 1184

Samenvattingstabellen geleiderbelastingen

In de onderstaande vier tabellen is weergegeven:

- De maximale geleiderbelasting in het globale assenstelsel, gesplitst in aandeel van back en ahead span
- De gecombineerde geleiderbelasting (Ba+Ah) in het globale assenstelsel met in het lokale assenstelsel de maximaal optredende trekkracht. Componenten Fx en Fy als absolute waarde
- De alledaagse (EDS) waarden van de gecombineerde geleiderbelastingen (Ba+Ah) met bijbehorende trekkrachten
- Controle op uplift, waar een negatieve waarde duidt op uplift

Maximale waarden voor back en ahead span

Geleider	Fx_ba [kN]	Fx_ah [kN]	Fy_ba [kN]	Fy_ah [kN]	Fz_ba [kN]	Fz_ah [kN]
bl1	-65.7	65.2	16.7	16.4	11.1	11.0
380ct1f1	-264.6	262.4	73.5	71.6	39.8	39.7
380ct1f2	-260.9	258.4	70.2	67.8	39.7	39.6
380ct1f3	-256.9	254.1	66.2	63.1	39.6	39.5
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
380ct2f1	-264.6	262.4	73.5	71.6	39.8	39.7
380ct2f2	-260.9	258.4	70.2	67.8	39.7	39.6
380ct2f3	-256.9	254.1	66.2	63.1	39.6	39.5
150ct3f1	-132.3	131.2	37.3	36.3	21.3	21.3
150ct3f2	-130.4	129.2	35.6	34.4	21.3	21.3
150ct3f3	-128.4	127.0	33.6	32.1	21.3	21.3
150ct4f1	-132.3	131.2	37.3	36.3	21.3	21.3
150ct4f2	-130.4	129.2	35.6	34.4	21.3	21.3
150ct4f3	-128.4	127.0	33.6	32.1	21.3	21.3
bl2	-64.8	64.3	16.5	16.2	11.0	10.9
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	

Min. Weight span (m)

Weight spar Combinatie1

Geleider	SLS 1a	SLS 4	SLS 7
bl1	481.1	498.0	481.0
380ct1f1	481.1	496.4	481.0
380ct1f2	481.0	496.2	481.0
380ct1f3	481.0	495.8	481.0
Post-isolator 1			
Post-isolator 2			
Post-isolator 3			
380ct2f1	481.1	496.4	481.0
380ct2f2	481.0	496.2	481.0
380ct2f3	481.0	495.8	481.0
150ct3f1	481.1	496.4	481.0
150ct3f2	481.0	496.2	481.0
150ct3f3	481.0	495.8	481.0
150ct4f1	481.1	496.4	481.0
150ct4f2	481.0	496.2	481.0
150ct4f3	481.0	495.8	481.0
bl2	481.1	498.3	481.0
Post-isolator 4			
Post-isolator 5			
Post-isolator 6			

Max. Weight span (m)

Weight spar Combinatie1

Geleider	ULS 1a	ULS 3
bl1	575.0	464.1
380ct1f1	529.0	480.4
380ct1f2	524.0	479.3
380ct1f3	518.0	478.0
Post-isolator 1		
Post-isolator 2		
Post-isolator 3		
380ct2f1	529.0	480.4
380ct2f2	524.0	479.3
380ct2f3	518.0	478.0
150ct3f1	529.0	480.4
150ct3f2	524.0	479.3
150ct3f3	518.0	478.0
150ct4f1	529.0	480.4
150ct4f2	524.0	479.3
150ct4f3	518.0	478.0
bl2	577.5	463.7
Post-isolator 4		
Post-isolator 5		
Post-isolator 6		

Omhullende weight span over alle combinaties (incl. 0,9 combinaties)

Voor alle geleiders

Max. weight span 575.0 m
Min. weight span 93.3 m

Wind / Weight span verhouding

1.437 -
0.233 -

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+0_c - 160gr
Mast: 1184

Maximale waarden back+ahead span **Maximale waarden trekkracht geleider**

Geleider	Fx [kN]	Fy [kN]	Fz [kN]	Ft_ba [kN]	Ft_ah [kN]
bl1	38.7	32.7	11.1	-67.6	67.1
380ct1f1	205.8	141.9	39.8	-271.5	269.2
380ct1f2	201.9	135.0	39.7	-267.5	264.9
380ct1f3	197.6	126.6	39.6	-263.3	260.2
Post-isolato	4.2	4.2	6.8	0.0	
Post-isolato	3.2	3.2	4.7	0.0	
Post-isolato	4.9	4.9	6.8	0.0	
380ct2f1	205.8	141.9	39.8	-271.5	269.2
380ct2f2	201.9	135.0	39.7	-267.5	264.9
380ct2f3	197.6	126.6	39.6	-263.3	260.2
150ct3f1	108.3	71.9	21.3	-135.8	134.6
150ct3f2	108.2	68.5	21.3	-133.8	132.4
150ct3f3	108.1	64.3	21.3	-131.6	130.1
150ct4f1	108.3	71.9	21.3	-135.8	134.6
150ct4f2	108.2	68.5	21.3	-133.8	132.4
150ct4f3	108.1	64.3	21.3	-131.6	130.1
bl2	38.2	32.3	11.0	-66.7	66.1
Post-isolato	4.2	4.2	6.8	0.0	
Post-isolato	3.2	3.2	4.7	0.0	
Post-isolato	4.9	4.9	6.8	0.0	

EDS-belastingen geleiders

Geleider	Fx [kN]	Fy [kN]	Fz [kN]	Ft_ba [kN]	Ft_ah [kN]
bl1	17.0	3.0	2.4	-17.2	17.2
380ct1f1	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
380ct1f2	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
380ct1f3	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
Post-isolato	0.0	0.0	5.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	3.5	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	5.0	0.0	
380ct2f1	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
380ct2f2	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
380ct2f3	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
150ct3f1	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
150ct3f2	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
150ct3f3	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
150ct4f1	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
150ct4f2	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
150ct4f3	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
bl2	16.5	2.9	2.3	-16.8	16.8
Post-isolato	0.0	0.0	5.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	3.5	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	5.0	0.0	

Controle uplift SLS-wind

Combinatie: Geleider	Fz_ba [kN]	Fz_ah [kN]
SLS 4		
bl1	0.0	0.0
380ct1f1	0.0	0.0
380ct1f2	0.0	0.0
380ct1f3	0.0	0.0
Post-isolato	0.0	
Post-isolato	0.0	
Post-isolato	0.0	
380ct2f1	0.0	0.0
380ct2f2	0.0	0.0
380ct2f3	0.0	0.0
150ct3f1	0.0	0.0
150ct3f2	0.0	0.0
150ct3f3	0.0	0.0
150ct4f1	0.0	0.0
150ct4f2	0.0	0.0
150ct4f3	0.0	0.0
bl2	0.0	0.0
Post-isolato	0.0	
Post-isolato	0.0	
Post-isolato	0.0	

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+0_c - 160gr
Mast: 1184

ULS-fundatiebelasting combinatie 1 en 3 wind haaks op de lijn of bissectrice en EDS, vanuit geleiders

Combinatie	Combination	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]
ULS 1a_90		-59	1294	531	50644	-2205	0
ULS 1a_0.9_0		27	490	336	18910	1051	0
ULS 1a_0.9_0.9_90		-65	1252	193	49061	-2426	0
ULS 3_0		9	806	788	31398	343	0
SLS 7		0	422	412	16292	0	0

ULS-fundatiebelasting combinatie 1 en 3 wind haaks op de lijn of bissectrice en EDS, totaal geleiders en mast

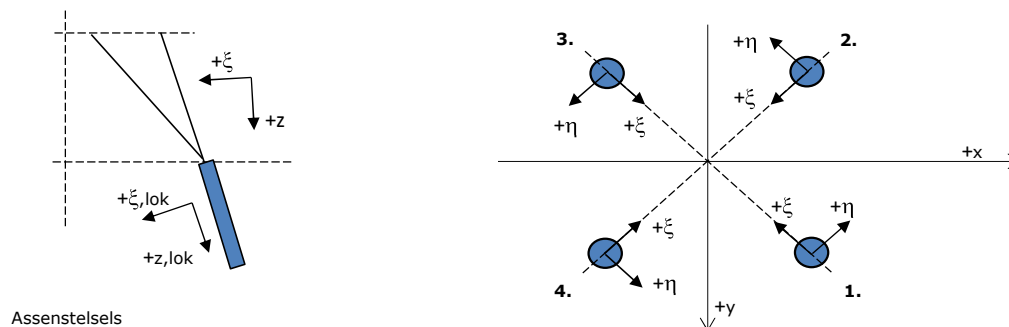
Combinatie	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]
ULS 1a_90	-59	1641	1728	60173	-2205	0
ULS 1a_0.9_0.9_90	-65	1600	1091	58589	-2426	0
SLS 7	0	422	1410	16292	0	0

Fundatiebelastingen, selectie belastingcombinaties op basis grootste waarde

Combinatie	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]
ULS 1a_0.9_90	-59	1641	1183	60174	-2205	0
SPLS 3_80 Ah All Cts	-1877	493	1534	18223	-73171	9
SPLS 3_80 Ba Ct1	896	667	1649	26248	34599	-10097
SPLS 3_0.9_80 Ah All Cts	-1877	493	1096	18224	-73171	9

Noot: grootste waarden kunnen in meerdere combinaties voorkomen, een combinatie is weergegeven.

Oplegreacties op fundering per randstijl



Maximale drukbelasting

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_100 Ba All Cts	702	843	4215	-100	-1093	40	4365
2	ULS 8 Ah	418	-614	2798	138	-730	22	2897
3	ULS 8 Ba	-418	-614	2798	-138	-730	22	2897
4	SPLS 3_80 Ah All Cts	-711	854	4269	101	-1106	41	4420

Maximale trekbelasting

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_0.9_90 Ah All Cts	-252	-471	-2068	154	511	-44	-2141
2	SPLS 3_0.9_80 Ah All Cts	-574	716	-3611	-100	912	-58	-3739
3	SPLS 3_0.9_100 Ba All Cts	562	702	-3543	99	894	-58	-3669
4	SPLS 3_0.9_0 Ba All Cts	283	-468	-2111	-131	532	-36	-2186

Maximale torsiebelasting (positief)

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_90 Ah Ct1	295	-284	-28	410	-8	-16	-29
2	SPLS 3_0.9_90 Ba Ct2	-141	-424	762	400	-200	5	789
3	SPLS 3_90 Ba Ct2	144	612	-2126	331	534	-37	-2202
4	SPLS 3_0.9_90 Ah Ct1	-323	770	2987	317	-773	29	3093

Maximale torsiebelasting (negatief)

Stijl Index	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_0.9_90 Ba Ct1	309	762	2916	-320	-757	27	3020
2	SPLS 3_90 Ah Ct2	-157	622	-2191	-329	551	-38	-2269
3	SPLS 3_0.9_90 Ah Ct2	129	-431	821	-396	-213	7	851
4	SPLS 3_90 Ba Ct1	-306	-275	25	-411	-22	-15	26

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+0_c - 160gr
Mast: 1184

Combinatie Ftrek+Fhor

Stijl	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
1	SPLS 3_0.9_90 Ah All Cts	-252	-471	-2068	154	511	-44	-2141
2	SPLS 3_0.9_80 Ah All Cts	-574	716	-3611	-100	912	-58	-3739
3	SPLS 3_0.9_100 Ba All Cts	562	702	-3543	99	894	-58	-3669
4	SPLS 3_0.9_0 Ba All Cts	283	-468	-2111	-131	532	-36	-2186

Permanente belasting

Stijl	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
1	SLS 7	218	179	1045	28	-281	0	1082
2	SLS 7	-71	32	-340	28	73	-19	-352
3	SLS 7	71	32	-340	-28	73	-19	-352
4	SLS 7	-218	179	1045	-28	-281	0	1082

Omhullenden ongeacht stijl

Belasting	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
Max. druk	SPLS 3_80 Ah All Cts	-711	854	4269	101	-1106	41	4420
Max. trek	SPLS 3_0.9_80 Ah All Cts	-574	716	-3611	-100	912	-58	-3739
Max. pos. torsie	SPLS 3_90 Ah Ct1	295	-284	-28	410	-8	-16	-29
Max. neg. torsie	SPLS 3_90 Ba Ct1	-306	-275	25	-411	-22	-15	26
Comb. trek+torsie	SPLS 3_0.9_80 Ah All Cts	-574	716	-3611	-100	912	-58	-3739

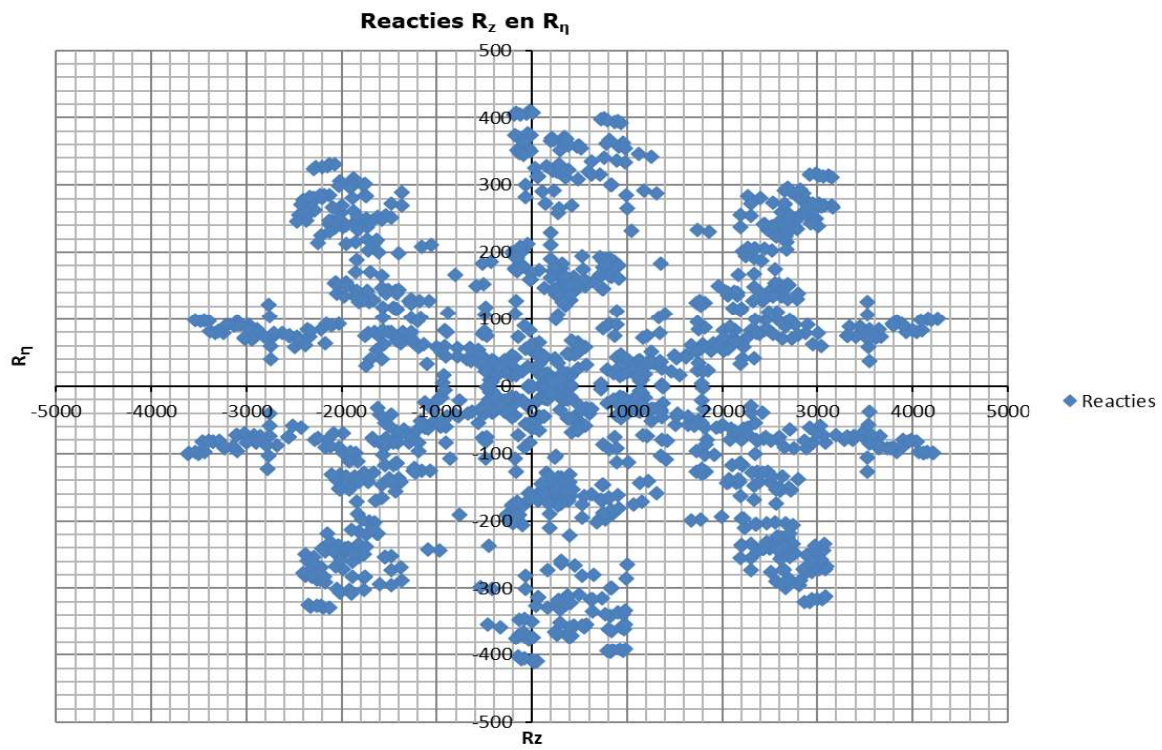
Maximale trekbelasting SLS

Stijl	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
1	SPLS 3_0.9_90 Ah All Cts	-252	-471	-2068	154	511	-44	-2141
2	SPLS 3_0.9_80 Ah All Cts	-574	716	-3611	-100	912	-58	-3739
3	SPLS 3_0.9_100 Ba All Cts	562	702	-3543	99	894	-58	-3669
4	SPLS 3_0.9_0 Ba All Cts	283	-468	-2111	-131	532	-36	-2186

Maximale drukbelasting SLS

Stijl	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
1	SPLS 3_0.9_100 Ba All Cts	682	823	4121	-100	-1065	43	4267
2	SPLS 3_0.9_0 Ba All Cts	405	-589	2690	130	-703	20	2785
3	SPLS 3_80 Ah All Cts	-388	-607	2719	-155	-703	27	2816
4	SPLS 3_80 Ah All Cts	-711	854	4269	101	-1106	41	4420

Project: RLL-TLB380
 Masttype: HB+0_c - 160gr
 Mast: 1184





Inhoud

- Uitgangspunten p. 2
- Mastconstructie p. 6
- Tussenresultaten p. 8
- Belastingen initiëel p. 10
- Belastingen na aanpassing p. 15

Gegevens

Norm NEN-EN50341-2-15:2019

Initieel

Gevolgklasse	CC2
Betrouwbaarheidsniveau	Nieuwbouw
Referentieperiode	50 jaar

Na aanpassing

Gevolgklasse	n.v.t.
Betrouwbaarheidsniveau	n.v.t.
Referentieperiode	n.v.t.

Windgebied	III
Windsnelheid	24.5 m/s
Terreincategorie	II
Reductie factor Cdir	1.00
IJsgebied	B

Masttype	Hoekmast
Masthoogte	59.1 m
Max. veldlengte	400 m
Lijnhoek	140°
Trekparameter	1800 m

Wind span	400 m
EDS Weight span	481 m
Min. Weight span	182 m
Max. Weight span	568 m

Client:



Title:

Berekening masttype
HB+6_c - 140gr

JOB No.	-	DATE	-
DRAWN	-	CHKD	-
DESIGN	-	APPD	-

Document name:

RLL-TLB380 HB+6 c - 140gr 1079 Report.pdf

Project number:

Project client number:

0.0

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - 140gr
Number: 1079

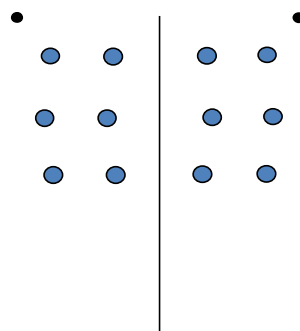
Geleiderbelastingen	Auteur: TBR Versie: v12.0
----------------------------	------------------------------

Algemeen

Benaming HB+6_c - 140gr
Masttype Hoekmast
Aantal circuits 4
Configuratie 4-circuit-dubbel verticaal
Aantal bliksemgeleiders 2

Uitgangspunten

Norm NEN-EN50341-2-15:2019
Gevolgklasse initieel CC2
Betrouwbaarheidsniveau initieel Nieuwbouw
Referentieperiode initieel 50 jaar
Betrouwbaarheidsniveau na aanpassing n.v.t.
Windgebied III
Windsnelheid (m/s) 24.5
Terreincategorie II
Reductiefactor C_{dir} 1.00
IJsgebied fasegeleider B
IJsgebied bliksemgeleider A



Configuratie geleiders

Geleiders Back

Omschrijving	Spanning	Geleider Back	Bundel Ba	IJsgebied	Toeslag gewicht	Toeslag diameter	Intrekwaarden P_{back}
Circuit 1	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 2	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 3	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Circuit 4	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Bliksemdraad 1		AACSR 241-AL3-39-A20SA	1	A	2 %	2 %	1800
Bliksemdraad 2		OPGW AFL-226/38	1	A	2 %	2 %	1800

Geleiders Ahead

Omschrijving	Spanning	Geleider Ahead	Bundel Ah	IJsgebied	Toeslag gewicht	Toeslag diameter	Intrekwaarden P_{ahead}
Circuit 1	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 2	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 3	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Circuit 4	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Bliksemdraad 1		AACSR 241-AL3-39-A20SA	1	A	2 %	2 %	1800
Bliksemdraad 2		OPGW AFL-226/38	1	A	2 %	2 %	1800

Isolatoren (1)

Omschrijving	Ophanging	Gewicht [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m ²]
Circuit 1	Afspanketting	3.00	6.50	1.10
Circuit 2	Afspanketting	3.00	6.50	1.10
Circuit 3	Afspanketting	2.00	4.50	0.80
Circuit 4	Afspanketting	2.00	4.50	0.80
Bliksemdraad 1	Afspanketting	0.10	0.20	0.10
Bliksemdraad 2	Afspanketting	0.10	0.20	0.10

1. Eigenschappen gelden voor geheel van de isolatorset

Ophanghoogte en positie in mast

Circuits	Aanduiding	Nummer	Ophanghoogte	Aangrijppunt	Positie in mast Horizontale afstand
Circuit 1	10	380ct1f1	54.0 m	54.0 m	-11.3 m
Circuit 1	11	380ct1f2	44.0 m	44.0 m	-14.8 m
Circuit 1	12	380ct1f3	34.5 m	34.5 m	-11.9 m
Circuit 2	40	380ct2f1	54.0 m	54.0 m	11.3 m
Circuit 2	41	380ct2f2	44.0 m	44.0 m	14.8 m
Circuit 2	42	380ct2f3	34.5 m	34.5 m	11.9 m
Circuit 3	20	150ct3f1	54.0 m	54.0 m	-4.5 m
Circuit 3	21	150ct3f2	44.0 m	44.0 m	-8.0 m
Circuit 3	22	150ct3f3	34.5 m	34.5 m	-5.1 m
Circuit 4	30	150ct4f1	54.0 m	54.0 m	4.5 m
Circuit 4	31	150ct4f2	44.0 m	44.0 m	8.0 m
Circuit 4	32	150ct4f3	34.5 m	34.5 m	5.1 m
Bliksemdraad 1	1	bl1	59.1 m	59.1 m	-17.0 m
Bliksemdraad 2	3	bl2	59.1 m	59.1 m	17.0 m

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - 140gr
Number: 1079

Hoogteaanpassing naastgelegen masten (aanpassing wind- en weight span)

	Back	Ahead	
Verhoging voor windbelasting	12.0 m	6.0 m	(positief: omhoog)
Verlaging voor verticale belasting	-9.0 m	-9.0 m	(negatief: omlaag, grotere weight span)
Verlaging: Niet in 0,9EG-combinaties			

Hoogteafwijking mastbeeld naastgelegen masten en richtingsverandering t.o.v. Lijnrichting

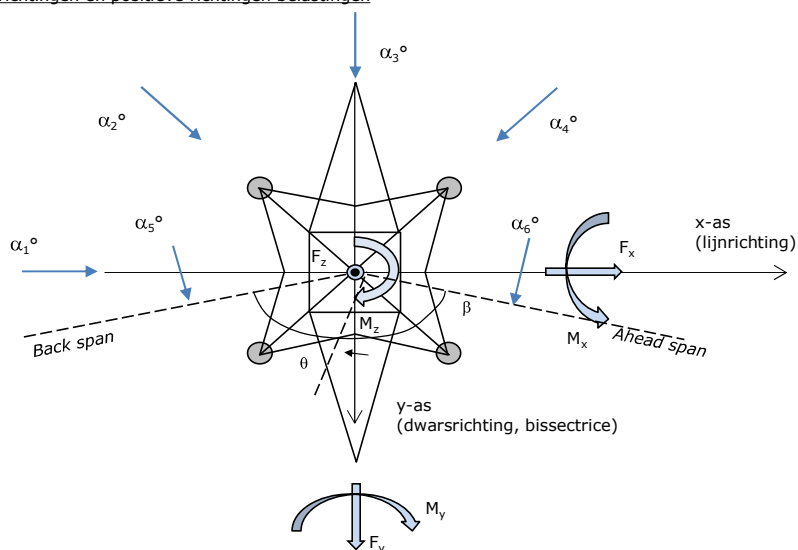
Circuits	Aanduiding	Nummer	Hoogteverschil		Richtingsverandering	
			Δh back	Δh ahead	Δy back	Δy ahead
Circuit 1	10	380ct1f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 1	11	380ct1f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 1	12	380ct1f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	40	380ct2f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	41	380ct2f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	42	380ct2f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 3	20	150ct3f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 3	21	150ct3f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 3	22	150ct3f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 4	30	150ct4f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 4	31	150ct4f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 4	32	150ct4f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Bliksemdraad 1	1	bl1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Bliksemdraad 2	3	bl2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m

Lijn- en mastgegevens

	Back	Ahead
Ruling span $\sqrt{(\Sigma L^3)/\Sigma L}$	400.0	400.0 m
Lijnhoek	140 °	400.0 m
Rotatie mast t.o.v. bissectrice	0 °	
Vaklengte	400	400 m
Hoogte onderkant mast t.o.v. maaiveld	0.5 m	
Beschouwde windrichtingen	0 °	
Windrichtingen volgens:	45 °	
Geleiderbelastingen	90 °	
	135 °	
	70 °	
	110 °	

Windrichtingen gelden t.o.v. hoofdrichting mastconstructie, niet t.o.v. bissectrice.

Windrichtingen en positieve richtingen belastingen



Beschouwd aantal windrichtingen

1a	6
3	6
4	1
6	1
Overig	1

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - 140gr
Number: 1079

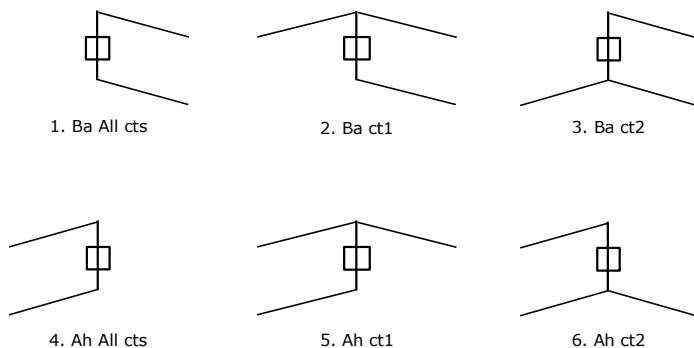
Geleiderafval

		SPLS - torsie		SPLS - Enkelzijdige trek		5a - geleiderbreuk	
		Aanw.	Afw.	Aanw.	Afw.	Aanw.	Afw.
Circuit 1	380ct1f1	1	0	1	0	1	0
Circuit 1	380ct1f2	1	0	1	0	1	0
Circuit 1	380ct1f3	1	0	1	0	1	0
Circuit 2	380ct2f1	0	1	1	0	1	0
Circuit 2	380ct2f2	0	1	1	0	1	0
Circuit 2	380ct2f3	0	1	1	0	1	0
Circuit 3	150ct3f1	1	0	1	0	1	0
Circuit 3	150ct3f2	1	0	1	0	1	0
Circuit 3	150ct3f3	1	0	1	0	1	0
Circuit 4	150ct4f1	0	1	1	0	1	0
Circuit 4	150ct4f2	0	1	1	0	1	0
Circuit 4	150ct4f3	0	1	1	0	1	0
Bliksemdraad 1	bl1	1	0	1	0	1	0
Bliksemdraad 2	bl2	0	1	1	0	1	0

Belastingsituaties SPLS

Beschouwde situaties SPLS: 1 t/m 6, alle mogelijke situaties.

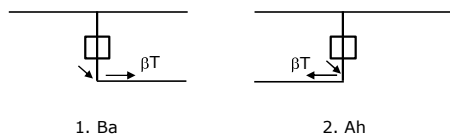
Principe belastingssituaties:



Belastingsituaties 5a. Geleiderbreuk

Beschouwde situaties geleiderbreuk 5a: 1 en 2, alle mogelijke situaties.

Principe belastingssituaties:



Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - 140gr
Number: 1079

Belastingsituaties 6. Bouw- en onderhoud

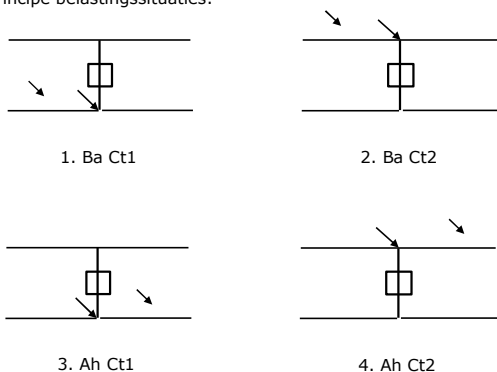
Onder 6a wordt de belasting door aanwezigheid lijnwagen of lijnfiets in combinatie met puntlast op traverse in rekening gebracht. Combinatie 6b bevat geen belastingen in geleider of op traverse. Deze combinatie is toegevoegd om te kunnen combineren met separate controle bordessen etc. De situaties worden in ULS en in iedere SPLS-situatie (in geval van hoekmast) toegepast.

	Fase	Bliksem
Lijnwagen	4.0 kN	2.0 kN
Puntlast op traverse	1.0 kN	1.0 kN

Beschouwde situaties bouw- en onderhoud 6a: 1 t/m 4, alle mogelijke situaties.

Aanwezigheid lijnwagen: Circuit, belasting tegelijk aanwezig in alle geleiders per circuit.

Principe belastingssituaties:



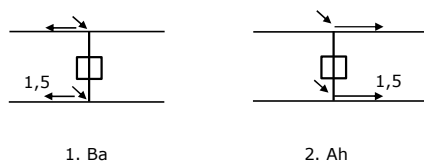
Belastingsituaties 8. Lijndansen als statische belasting

Geleider		
Steunmast fase	0.866 W	1.5 W
Steunmast bliksem	1.5 EDS	1.5 W
Hoekmast fase en bliksem	1.5 EDS	1.5 W

Beschouwde situaties lijndansen 8: 1 en 2, alle mogelijke situaties.

Belasting tegelijk aanwezig in alle geleiders van het circuit.

Principe belastingssituaties:



Belastingcombinatie 8. Lijndansen als dynamische belasting

Alleen van toepassing op hoek- en eindmasten
Belasting bestaat uit EDS-trekbelasting in één van de geleiders aan één zijde van de mast
Door gebruiker via het belastingsspectrum van tabel 4.11/NL.1 om te zetten naar spanningspectrum

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - 140gr
Number: 1079

Mastconstructie

Eigenschappen

Masttype	Hoekmast	
Mastbenaming	HB+6_c - 140gr	
Voetplaat t.o.v. maaiveld	0.5 m	
Masthoogte t.o.v. voetplaat	59.1 m	
Gewicht mast	1139.9 kN	
<i>Breedte en helling mast bij fundatie</i>		
	x-ri.	y-ri.
Pootsprei	14.04	14.04 m
Helling van de randstijl	0.190	0.190 -
Factor spatkracht	1.1	1.1

Berekening windbelasting

Dynamische invloed G_T	1.00 (Masthoogte < 60 m)
Windbelasting overhoeks op mastlichaam evenredig met:	$(A1C1\sin^2(\phi) + A2C2\cos^2(\phi))$
Windbelasting overhoeks op traverse evenredig met:	$(A1C1\sin^2(\phi) + A2C2\cos^2(\phi))$
Vergroting wind overhoeks mastlichaam	$(1 + 0,2\sin^2(2\phi))$
Vergroting wind overhoeks traverse	$(1 + 0,2\sin^2(2\phi))$
Factor wind evenwijdig t.o.v. haaks op traverse	0.4

Eigenschappen mastsecties langsrichting (vooraanzicht, yz-vlak)

Omschrijving	h [m]	b ₁ [m]	b ₂ [m]	Δh [m]	Δ _x [m]	A ₀ [m ²]	A ₁ [m ²]	χ = A ₁ /A ₀ [-]	C _t
Broekstuk	21.40	14.04	5.91	21.40	0.190	213.49	49.54	0.23	2.79
Eerste tussenstuk	28.20	5.91	5.23	6.80	0.050	37.88	13.54	0.36	2.34
Tweede tussenstuk	34.50	5.23	4.60	6.30	0.050	30.96	9.94	0.32	2.46
Bovenstuk 1	44.00	4.60	3.65	9.50	0.050	39.19	12.67	0.32	2.45
Bovenstuk 2	57.40	3.65	2.31	13.40	0.050	39.93	13.01	0.33	2.45
Topstuk	59.10	2.31		1.70		1.96	0.33	0.17	3.08
Ondertraverse	34.50	9.95		3.10		15.42	4.52	0.29	2.56
Middentraverse	44.00	13.30		3.20		21.28	6.53	0.31	2.51
Boventraverse	54.00	15.68		5.10		39.97	7.67	0.19	2.97

Eigenschappen mastsecties dwarsrichting (zijaanzicht, xz-vlak)

Omschrijving	h [m]	b ₁ [m]	b ₂ [m]	Δh [m]	Δ _x [m]	A ₀ [m ²]	A ₁ [m ²]	χ = A ₁ /A ₀ [-]	C _t
Broekstuk	21.40	14.04	5.91	21.40	0.190	213.49	49.54	0.23	2.79
Eerste tussenstuk	28.20	5.91	5.23	6.80	0.050	37.88	13.54	0.36	2.34
Tweede tussenstuk	34.50	5.23	4.60	6.30	0.050	30.96	9.94	0.32	2.46
Bovenstuk 1	44.00	4.60	3.65	9.50	0.050	39.19	12.67	0.32	2.45
Bovenstuk 2	57.40	3.65	2.31	13.40	0.050	39.93	13.01	0.33	2.45
Topstuk	59.10	2.31		1.70		1.96	0.33	0.17	3.08
Ondertraverse	34.50	9.95		3.10		15.42	4.52	0.29	2.56
Middentraverse	44.00	13.30		3.20		21.28	6.53	0.31	2.51
Boventraverse	54.00	15.68		5.10		39.97	7.67	0.19	2.97

NB: oppervlakte traverse dwarsrichting van de tabel wordt in berekening gereduceerd.

NB: oppervlakte traverse per zijde, dus helft van totaal van twee traverses.

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - 140gr
Number: 1079

Windoppervlak feeders telecominstallaties

Onderdeel	A (m ² /m)	Factor	Δh	A ₁
Broekstuk	0.14	0.71	21.4	2.1
Eerste tussenstuk	0.14	0.71	6.8	0.7
Tweede tussenstuk	0.14	0.71	6.3	0.6
Bovenstuk 1	0.14	0.71	9.5	0.9
Bovenstuk 2				

Invoer antennes

Omschrijving	A (m ²)	h (m)	C _r (m)
Antenne top			
Antenne o.t.	4.7	40.7	1.5

Belastingen mastsectie langsrichting (x-richting) per windrichting

Omschrijving	P _w [kN/m ²]	F _{x1} [kN]	F _{x2} [kN]	F _{x3} [kN]	F _{x4} [kN]	h _{ef} [m]	M _{y1} [kNm]	M _{y2} [kNm]	M _{y3} [kNm]	M _{y4} [kNm]
Broekstuk	0.72	99.4	84.3	0.0	-84.3	10.7	1063.2	902.2	0.0	-902.2
Eerste tussenstuk	0.94	29.7	25.2	0.0	-25.2	24.8	736.1	624.6	0.0	-624.6
Tweede tussenstuk	1.00	24.5	20.8	0.0	-20.8	31.4	767.4	651.2	0.0	-651.2
Bovenstuk 1	1.07	33.2	28.2	0.0	-28.2	39.3	1303.9	1106.4	0.0	-1106.4
Bovenstuk 2	1.14	36.3	30.8	0.0	-30.8	50.7	1837.9	1559.5	0.0	-1559.5
Topstuk	1.18	1.2	1.0	0.0	-1.0	58.3	69.6	59.1	0.0	-59.1
Ondertraverse	1.04	24.0	14.2	0.0	-14.2	35.5	852.1	506.1	0.0	-506.1
Middentraverse	1.10	36.2	21.5	0.0	-21.5	45.1	1632.0	969.4	0.0	-969.4
Boventraverse	1.17	53.1	31.6	0.0	-31.6	55.7	2960.0	1758.2	0.0	-1758.2
Totaal		337.5	257.6	0.0	-257.6		11222.3	8136.6	0.0	-8136.6

Belastingen mastsectie dwarsrichting (y-richting) per windrichting

Omschrijving	P _w [kN/m ²]	F _{y1} [kN]	F _{y2} [kN]	F _{y3} [kN]	F _{y4} [kN]	h _{ef} [m]	M _{x1} [kNm]	M _{x2} [kNm]	M _{x3} [kNm]	M _{x4} [kNm]
Broekstuk	0.72	0.0	84.3	99.4	84.3	10.7	0.0	902.2	1063.2	902.2
Eerste tussenstuk	0.94	0.0	25.2	29.7	25.2	24.8	0.0	624.6	736.1	624.6
Tweede tussenstuk	1.00	0.0	20.8	24.5	20.8	31.4	0.0	651.2	767.4	651.2
Bovenstuk 1	1.07	0.0	28.2	33.2	28.2	39.3	0.0	1106.4	1303.9	1106.4
Bovenstuk 2	1.14	0.0	30.8	36.3	30.8	50.7	0.0	1559.5	1837.9	1559.5
Topstuk	1.18	0.0	1.0	1.2	1.0	58.3	0.0	59.1	69.6	59.1
Ondertraverse	1.04	0.0	14.2	9.6	14.2	35.5	0.0	506.1	340.9	506.1
Middentraverse	1.10	0.0	21.5	14.5	21.5	45.1	0.0	969.4	652.8	969.4
Boventraverse	1.17	0.0	31.6	21.3	31.6	55.7	0.0	1758.2	1184.0	1758.2
Totaal		0.0	257.6	269.5	257.6		0.0	8136.6	7955.8	8136.6

Resulterende belastingen vanuit mastconstructie incl. antenne zonder geleiders niveau fundatie (kar. waarde)

Belasting / windrichting	F _x [kN]	F _y [kN]	F _z [kN]	M _x [kNm]	M _y [kNm]	M _z [kNm]
Permanente belasting	0	0	1140	0	0	0
Windrichting 0°	345	0	0	0	11531	0
Windrichting 45°	263	263	0	8355	8355	0
Windrichting 90°	0	277	0	8264	0	0
Windrichting 135°	-263	263	0	8355	-8355	0

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - 140gr
Number: 1079

Tussenresultaten geleiderbelastingen

Geleiders back

Circuit	Geleider	Diameter [mm]	A [mm ²]	G [N/m]	E [N/mm ²]	αT [-]
Circuit 1	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 2	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 3	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 4	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Bliksemdraad 1	AACSR 241-AL3-39-A20SA	21.8	281.0	9.38	70165	1.97E-05
Bliksemdraad 2	OPGW AFL-226/38	21.7	264.0	9.13	72000	1.98E-05

Geleiders ahead

Circuit	Geleider	Diameter [mm]	A [mm ²]	G [N/m]	E [N/mm ²]	αT [-]
Circuit 1	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 2	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 3	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 4	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Bliksemdraad 1	AACSR 241-AL3-39-A20SA	21.8	281.0	9.38	70165	1.97E-05
Bliksemdraad 2	OPGW AFL-226/38	21.7	264.0	9.13	72000	1.98E-05

Verticale belasting back

Circuit	Bundel [-]	Toeslag [%]	$w_{z,G}$ [N/m]	IJsg gebied	Formule	$w_{z,ijs}$ [N/m]	$w_{z,ijs,bundel}$ [N/m]
Circuit 1	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 2	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 3	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Circuit 4	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Bliksemdraad 1	1	2	9.6	A	15+0,4d	23.7	23.7
Bliksemdraad 2	1	2	9.3	A	15+0,4d	23.7	23.7

Verticale belasting ahead

Circuit	Bundel [-]	Toeslag [%]	$w_{z,G}$ [N/m]	IJsg gebied	Formule	$w_{z,ijs}$ [N/m]	$w_{z,ijs,bundel}$ [N/m]
Circuit 1	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 2	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 3	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Circuit 4	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Bliksemdraad 1	1	2	9.6	A	15+0,4d	23.7	23.7
Bliksemdraad 2	1	2	9.3	A	15+0,4d	23.7	23.7

Isolatoren

Geleider	$G_{isolator}$ [kN]	Aantal	$F_{v,iso}$ [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m ²]	Windhoogte [m]	Stuwdruk [kN/m ²]	Vormfactor	$F_{h,iso}$ [kN]
380ct1f1	3.00	1	3	6.5	1.1	54.50	1.16	1.2	1.53
380ct1f2	3.00	1	3	6.5	1.1	44.50	1.10	1.2	1.45
380ct1f3	3.00	1	3	6.5	1.1	35.00	1.03	1.2	1.36
380ct2f1	3.00	1	3	6.5	1.1	54.50	1.16	1.2	1.53
380ct2f2	3.00	1	3	6.5	1.1	44.50	1.10	1.2	1.45
380ct2f3	3.00	1	3	6.5	1.1	35.00	1.03	1.2	1.36
150ct3f1	2.00	1	2	4.5	0.8	54.50	1.16	1.2	1.11
150ct3f2	2.00	1	2	4.5	0.8	44.50	1.10	1.2	1.06
150ct3f3	2.00	1	2	4.5	0.8	35.00	1.03	1.2	0.99
150ct4f1	2.00	1	2	4.5	0.8	54.50	1.16	1.2	1.11
150ct4f2	2.00	1	2	4.5	0.8	44.50	1.10	1.2	1.06
150ct4f3	2.00	1	2	4.5	0.8	35.00	1.03	1.2	0.99
bl1	0.10	1	0.1	0.2	0.1	59.60	1.19	1.2	0.14
bl2	0.10	1	0.1	0.2	0.1	59.60	1.19	1.2	0.14

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - 140gr
Number: 1079

Windbelasting back

Geleider	hoogte		Stuwdruk	G_{c_dwars}	G_{c_trek}	C_c	$d_{toeslag}$	w_y	$w_{y,vak}$	$D_{ijs,toeslag}$	$w_{y,ijs}$	$w_{y,ijs,vak}$
	wind	hoogte										
	[m]	[m]	[kN/m ²]	[-]	[-]	[-]	[mm]	[N/m]	[N/m]	[mm]	[N/m]	[N/m]
380ct1f1	53.1	53.1	1.15	0.62	0.68	0.95	33.37	91.4	100.4	51.8	178.5	196.2
380ct1f2	43.1	43.1	1.09	0.61	0.67	0.97	33.37	85.9	94.5	51.8	164.5	181.0
380ct1f3	33.6	33.6	1.02	0.59	0.65	1.00	33.37	79.5	87.5	51.8	148.8	163.8
380ct2f1	53.1	53.1	1.15	0.62	0.68	0.95	33.37	91.4	100.4	51.8	178.5	196.2
380ct2f2	43.1	43.1	1.09	0.61	0.67	0.97	33.37	85.9	94.5	51.8	164.5	181.0
380ct2f3	33.6	33.6	1.02	0.59	0.65	1.00	33.37	79.5	87.5	51.8	148.8	163.8
150ct3f1	53.1	53.1	1.15	0.62	0.68	0.95	33.37	45.7	50.2	51.8	89.2	98.1
150ct3f2	43.1	43.1	1.09	0.61	0.67	0.97	33.37	42.9	47.2	51.8	82.3	90.5
150ct3f3	33.6	33.6	1.02	0.59	0.65	1.00	33.37	39.7	43.7	51.8	74.4	81.9
150ct4f1	53.1	53.1	1.15	0.62	0.68	0.95	33.37	45.7	50.2	51.8	89.2	98.1
150ct4f2	43.1	43.1	1.09	0.61	0.67	0.97	33.37	42.9	47.2	51.8	82.3	90.5
150ct4f3	33.6	33.6	1.02	0.59	0.65	1.00	33.37	39.7	43.7	51.8	74.4	81.9
bl1	58.2	58.2	1.18	0.63	0.69	1.18	22.24	19.4	21.3	63.1	56.3	61.8
bl2	58.2	58.2	1.18	0.63	0.69	1.18	22.13	19.4	21.3	63.0	56.2	61.8

Windbelasting ahead

Geleider	hoogte		Stuwdruk	G_{c_dwars}	G_{c_trek}	C_c	$d_{toeslag}$	w_y	$w_{y,vak}$	$D_{ijs,toeslag}$	$w_{y,ijs}$	$w_{y,ijs,vak}$
	wind	hoogte										
	[m]	[m]	[kN/m ²]	[-]	[-]	[-]	[mm]	[N/m]	[N/m]	[mm]	[N/m]	[N/m]
380ct1f1	50.1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	89.8	98.8	51.8	174.5	191.9
380ct1f2	40.1	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	84.0	92.4	51.8	159.9	175.9
380ct1f3	30.6	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	77.1	84.9	51.8	143.2	157.6
380ct2f1	50.1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	89.8	98.8	51.8	174.5	191.9
380ct2f2	40.1	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	84.0	92.4	51.8	159.9	175.9
380ct2f3	30.6	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	77.1	84.9	51.8	143.2	157.6
150ct3f1	50.1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	44.9	49.4	51.8	87.3	95.9
150ct3f2	40.1	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	42.0	46.2	51.8	79.9	88.0
150ct3f3	30.6	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	38.6	42.4	51.8	71.6	78.8
150ct4f1	50.1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	44.9	49.4	51.8	87.3	95.9
150ct4f2	40.1	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	42.0	46.2	51.8	79.9	88.0
150ct4f3	30.6	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	38.6	42.4	51.8	71.6	78.8
bl1	55.2	55.2	1.17	0.62	0.69	1.18	22.24	19.1	21.0	63.1	55.2	60.6
bl2	55.2	55.2	1.17	0.62	0.69	1.18	22.13	19.0	20.9	63.0	55.1	60.5

NB: belastingen w_v gelden voor bundel

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+6_c - 140gr
Mast: 1079

Geleiderbelastingen

Auteur: TBR
Versie: v12.0

Uitgangspunten

Betrouwbaarheidsniveau Nieuwbouw CC2
Referentieperiode 50 jaar

ULS (bezwijksterkte)		NEN-EN50341-2-15:2019						
Belastingsgeval	omschrijving	Temp °C	γ_G $G_{k,mast}$	γ_G $G_{k,geleider}$	γ_Q Q_{pk}	Q_{wk}	Q_{ik}	γ_a A_k
ULS 1a	Wind	10°	1.20	1.20	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 1a_0,9	Wind 0,9Gk alleen mast	10°	0.90	1.20	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 1a_0,9_0,9	Wind 0,9Gk ook geleider	10°	0.90	0.90	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 3	Wind+ijs	-5°	1.20	1.20	0.00	0.45	1.50	0.0
ULS 3_0,9	Wind+ijs 0,9	-5°	0.90	1.20	0.00	0.45	1.50	0.0
ULS 4	Koude+wind	-20°	1.20	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 4_0,9	Koude+wind 0,9	-20°	0.90	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 5a	Torsiebelastingen	10°	1.00	1.00	1.00	0.00	0.00	1.0
ULS 5b	Longitudinale belastingen	10°	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	1.0
ULS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	1.50	0.30	0.00	0.0
ULS 6_0,9	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 7	Permanent	10°	1.35	1.35	0.00	0.00	0.00	0.0
ULS 8	Special	10°	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	1.0
SPLS (Bezwijksterkte, enkel voor hoekmasten: afwezigheid geleiders)			γ_G G_k		γ_Q Q_{pk} Q_{wk} Q_{ik}			A_k
SPLS 1a	Wind	10°	1.20	1.20	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 1a_0,9	Wind 0,9	10°	0.90	1.20	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 1a_0,9_0,9	Wind 0,9	10°	0.90	0.90	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 3	Wind+ijs	-5°	1.20	1.20	0.0	0.36	0.34	0.0
SPLS 3_0,9	Wind+ijs 0,9	-5°	0.90	1.20	0.0	0.36	0.34	0.0
SPLS 4	Koude+wind	-20°	1.20	1.20	0.0	0.24	0.00	0.0
SPLS 4_0,9	Koude+wind 0,9	-20°	0.90	1.20	0.0	0.24	0.00	0.0
SPLS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	1.2	0.24	0.0	0.0
SPLS 6_0,9	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	0.0	0.24	0.0	0.0
SLS (controle van de vervormingen, vermoeiing, EDS)			G_k		Q_{pk} Q_{wk} Q_{ik}			A_k
SLS 1a	Wind	10°	1.00	1.00	0.0	1.00	0.0	0.0
SLS 3	Wind+ijs	-5°	1.00	1.00	0.0	0.30	1.00	0.0
SLS 4	Wind	-20°	1.00	1.00	0.0	0.20	0.0	0.0
SLS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.00	1.00	0.0	0.20	0.0	0.0
SLS 7	PB (EDS, geen wind)	10°	1.00	1.00	0.0	0.00	0.0	0.0

Aantal windrichtingen 6
Aantal belastingcombinaties ULS 100
Aantal belastingcombinaties SPLS 246
Aantal belastingcombinaties SLS 15
Aantal knooplasten 12274

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+6_c - 140gr
Mast: 1079

Samenvattingstabellen geleiderbelastingen

In de onderstaande vier tabellen is weergegeven:

- De maximale geleiderbelasting in het globale assenstelsel, gesplitst in aandeel van back en ahead span
- De gecombineerde geleiderbelasting (Ba+Ah) in het globale assenstelsel met in het lokale assenstelsel de maximaal optredende trekkracht. Componenten Fx en Fy als absolute waarde
- De alledaagse (EDS) waarden van de gecombineerde geleiderbelastingen (Ba+Ah) met bijbehorende trekkrachten
- Controle op uplift, waar een negatieve waarde duidt op uplift

Maximale waarden voor back en ahead span

Geleider	Fx_ba [kN]	Fx_ah [kN]	Fy_ba [kN]	Fy_ah [kN]	Fz_ba [kN]	Fz_ah [kN]
bl1	-62.0	61.8	28.0	27.8	11.1	11.1
380ct1f1	-250.5	249.6	117.0	115.7	39.8	39.8
380ct1f2	-247.3	246.2	112.4	110.9	39.7	39.7
380ct1f3	-243.9	242.7	107.1	105.1	39.6	39.6
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
380ct2f1	-250.5	249.6	117.0	115.7	39.8	39.8
380ct2f2	-247.3	246.2	112.4	110.9	39.7	39.7
380ct2f3	-243.9	242.7	107.1	105.1	39.6	39.6
150ct3f1	-125.2	124.7	59.0	58.3	21.3	21.3
150ct3f2	-123.6	123.1	56.7	55.9	21.3	21.3
150ct3f3	-121.9	121.3	54.0	53.1	21.3	21.3
150ct4f1	-125.2	124.7	59.0	58.3	21.3	21.3
150ct4f2	-123.6	123.1	56.7	55.9	21.3	21.3
150ct4f3	-121.9	121.3	54.0	53.1	21.3	21.3
bl2	-61.1	60.9	27.7	27.5	11.0	11.0
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	

Min. Weight span (m)

Weight spar Combinatie1

Geleider	SLS 1a	SLS 4	SLS 7
bl1	483.2	497.3	481.0
380ct1f1	481.8	496.2	481.0
380ct1f2	481.7	495.9	481.0
380ct1f3	481.6	495.7	481.0
Post-isolator 1			
Post-isolator 2			
Post-isolator 3			
380ct2f1	481.8	496.2	481.0
380ct2f2	481.7	495.9	481.0
380ct2f3	481.6	495.7	481.0
150ct3f1	481.8	496.2	481.0
150ct3f2	481.7	495.9	481.0
150ct3f3	481.6	495.7	481.0
150ct4f1	481.8	496.2	481.0
150ct4f2	481.7	495.9	481.0
150ct4f3	481.6	495.7	481.0
bl2	483.3	497.6	481.0
Post-isolator 4			
Post-isolator 5			
Post-isolator 6			

Max. Weight span (m)

Weight spar Combinatie1

Geleider	ULS 1a	ULS 3
bl1	567.6	463.4
380ct1f1	524.4	479.7
380ct1f2	520.3	478.7
380ct1f3	515.6	477.7
Post-isolator 1		
Post-isolator 2		
Post-isolator 3		
380ct2f1	524.4	479.7
380ct2f2	520.3	478.7
380ct2f3	515.6	477.7
150ct3f1	524.4	479.7
150ct3f2	520.3	478.7
150ct3f3	515.6	477.7
150ct4f1	524.4	479.7
150ct4f2	520.3	478.7
150ct4f3	515.6	477.7
bl2	570.0	463.0
Post-isolator 4		
Post-isolator 5		
Post-isolator 6		

Omhullende weight span over alle combinaties (incl. 0,9 combinaties)

Voor alle geleiders

Max. weight span	567.6 m
Min. weight span	181.6 m

Wind / Weight span verhouding

1.419 -
0.454 -

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+6_c - 140gr
Mast: 1079

Maximale waarden back+ahead span **Maximale waarden trekkracht geleider**

Geleider	Fx [kN]	Fy [kN]	Fz [kN]	Ft_ba [kN]	Ft_ah [kN]
bl1	37.1	53.8	11.1	-67.8	67.6
380ct1f1	196.1	214.5	39.8	-272.7	271.5
380ct1f2	192.6	206.3	39.7	-268.8	267.5
380ct1f3	188.8	200.7	39.6	-264.7	263.3
Post-isolato	4.4	4.4	6.8	0.0	
Post-isolato	3.4	3.4	4.7	0.0	
Post-isolato	5.0	5.0	6.8	0.0	
380ct2f1	196.1	214.5	39.8	-272.7	271.5
380ct2f2	192.6	206.3	39.7	-268.8	267.5
380ct2f3	188.8	200.7	39.6	-264.7	263.3
150ct3f1	102.8	108.1	21.3	-136.3	135.8
150ct3f2	102.8	104.0	21.3	-134.4	133.8
150ct3f3	102.7	100.6	21.3	-132.3	131.6
150ct4f1	102.8	108.1	21.3	-136.3	135.8
150ct4f2	102.8	104.0	21.3	-134.4	133.8
150ct4f3	102.7	100.6	21.3	-132.3	131.6
bl2	36.6	53.1	11.0	-66.9	66.7
Post-isolato	4.4	4.4	6.8	0.0	
Post-isolato	3.4	3.4	4.7	0.0	
Post-isolato	5.0	5.0	6.8	0.0	

EDS-belastingen geleiders

Geleider	Fx [kN]	Fy [kN]	Fz [kN]	Ft_ba [kN]	Ft_ah [kN]
bl1	16.2	5.9	2.4	-17.2	17.2
380ct1f1	123.4	44.9	20.5	-131.3	131.3
380ct1f2	123.4	44.9	20.5	-131.3	131.3
380ct1f3	123.4	44.9	20.5	-131.3	131.3
Post-isolato	0.0	0.0	5.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	3.5	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	5.0	0.0	
380ct2f1	123.4	44.9	20.5	-131.3	131.3
380ct2f2	123.4	44.9	20.5	-131.3	131.3
380ct2f3	123.4	44.9	20.5	-131.3	131.3
150ct3f1	61.7	22.5	10.8	-65.7	65.7
150ct3f2	61.7	22.5	10.8	-65.7	65.7
150ct3f3	61.7	22.5	10.8	-65.7	65.7
150ct4f1	61.7	22.5	10.8	-65.7	65.7
150ct4f2	61.7	22.5	10.8	-65.7	65.7
150ct4f3	61.7	22.5	10.8	-65.7	65.7
bl2	15.7	5.7	2.3	-16.8	16.8
Post-isolato	0.0	0.0	5.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	3.5	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	5.0	0.0	

Controle uplift SLS-wind

Combinatie: Geleider	Fz_ba [kN]	Fz_ah [kN]
SLS 4		
bl1	0.0	0.0
380ct1f1	0.0	0.0
380ct1f2	0.0	0.0
380ct1f3	0.0	0.0
Post-isolato	0.0	
Post-isolato	0.0	
Post-isolato	0.0	
380ct2f1	0.0	0.0
380ct2f2	0.0	0.0
380ct2f3	0.0	0.0
150ct3f1	0.0	0.0
150ct3f2	0.0	0.0
150ct3f3	0.0	0.0
150ct4f1	0.0	0.0
150ct4f2	0.0	0.0
150ct4f3	0.0	0.0
bl2	0.0	0.0
Post-isolato	0.0	
Post-isolato	0.0	
Post-isolato	0.0	

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+6_c - 140gr
Mast: 1079

ULS-fundatiebelasting combinatie 1 en 3 wind haaks op de lijn of bissectrice en EDS, vanuit geleiders

Combinatie	Combination	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]
ULS 1a_90		-22	1961	528	88293	-954	0
ULS 1a_0.9_0		46	978	357	43644	2062	0
ULS 1a_0.9_0.9_90		-25	1874	229	84474	-1062	0
ULS 3_0		19	1590	789	71470	877	0
SLS 7		0	832	412	37082	0	0

ULS-fundatiebelasting combinatie 1 en 3 wind haaks op de lijn of bissectrice en EDS, totaal geleiders en mast

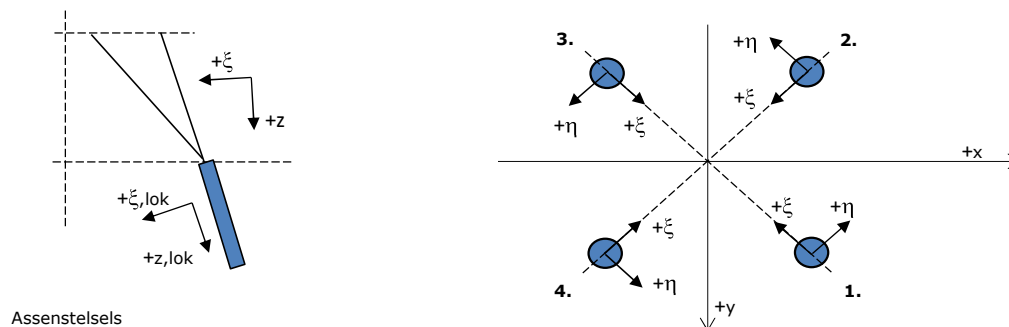
Combinatie	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]
ULS 1a_90	-22	2376	1895	100689	-954	0
ULS 1a_0.9_0.9_90	-25	2289	1255	96870	-1062	0
SLS 7	0	832	1552	37082	0	0

Fundatiebelastingen, selectie belastingcombinaties op basis grootste waarde

Combinatie	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]
ULS 1a_0.9_90	-22	2376	1348	100690	-954	0
SPLS 3_70 Ah All Cts	-1766	839	1705	36151	-79835	9
SPLS 3_70 Ba Ct1	798	1119	1818	49879	35023	-9636
SPLS 3_0.9_70 Ah All Cts	-1766	839	1253	36151	-79835	9

Noot: grootste waarden kunnen in meerdere combinaties voorkomen, een combinatie is weergegeven.

Oplegreacties op fundering per randstijl



Maximale drukbelasting

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_110 Ba All Cts	795	888	4530	-66	-1190	27	4691
2	SPLS 3_0 Ba All Cts	330	-507	2203	126	-592	0	2282
3	ULS 8 Ba	-307	-498	2138	-135	-569	6	2213
4	SPLS 3_70 Ah All Cts	-799	893	4556	66	-1197	27	4718

Maximale trekbelasting

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	ULS 8 Ba	-136	-328	-1324	135	328	-27	-1371
2	SPLS 3_0.9_70 Ah All Cts	-645	738	-3817	-66	978	-47	-3952
3	SPLS 3_0.9_110 Ba All Cts	639	732	-3783	65	969	-47	-3917
4	SPLS 3_0.9_0 Ba All Cts	173	-352	-1457	-126	371	-20	-1509

Maximale torsiebelasting (positief)

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_90 Ah Ct1	425	-77	881	355	-246	-9	912
2	SPLS 3_0.9_90 Ba Ct2	-248	-239	-40	345	6	-4	-42
3	SPLS 3_70 Ba Ct2	286	617	-2480	234	638	-28	-2568
4	SPLS 3_0.9_110 Ah Ct1	-470	784	3359	222	-886	16	3478

Maximale torsiebelasting (negatief)

Stijl Index	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_0.9_70 Ba Ct1	466	782	3341	-224	-883	15	3460
2	SPLS 3_110 Ah Ct2	-289	619	-2496	-233	642	-28	-2584
3	SPLS 3_0.9_90 Ah Ct2	244	-242	-20	-344	2	-3	-21
4	SPLS 3_90 Ba Ct1	-428	-74	899	-355	-250	-9	931

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+6_c - 140gr
Mast: 1079

Combinatie Ftrek+Fhor

Stijl	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
1	ULS 8 Ba	-136	-328	-1324	135	328	-27	-1371
2	SPLS 3_0.9_70 Ah All Cts	-645	738	-3817	-66	978	-47	-3952
3	SPLS 3_0.9_110 Ba All Cts	639	732	-3783	65	969	-47	-3917
4	SPLS 3_0.9_0 Ba All Cts	173	-352	-1457	-126	371	-20	-1509

Permanente belasting

Stijl	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
1	SLS 7	357	289	1708	48	-457	2	1769
2	SLS 7	-195	127	-932	48	227	-23	-965
3	SLS 7	195	127	-932	-48	227	-23	-965
4	SLS 7	-357	289	1708	-48	-457	2	1769

Omhullenden ongeacht stijl

Belasting	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
Max. druk	SPLS 3_70 Ah All Cts	-799	893	4556	66	-1197	27	4718
Max. trek	SPLS 3_0.9_70 Ah All Cts	-645	738	-3817	-66	978	-47	-3952
Max. pos. torsie	SPLS 3_90 Ah Ct1	425	-77	881	355	-246	-9	912
Max. neg. torsie	SPLS 3_90 Ba Ct1	-428	-74	899	-355	-250	-9	931
Comb. trek+torsie	SPLS 3_0.9_70 Ah All Cts	-645	738	-3817	-66	978	-47	-3952

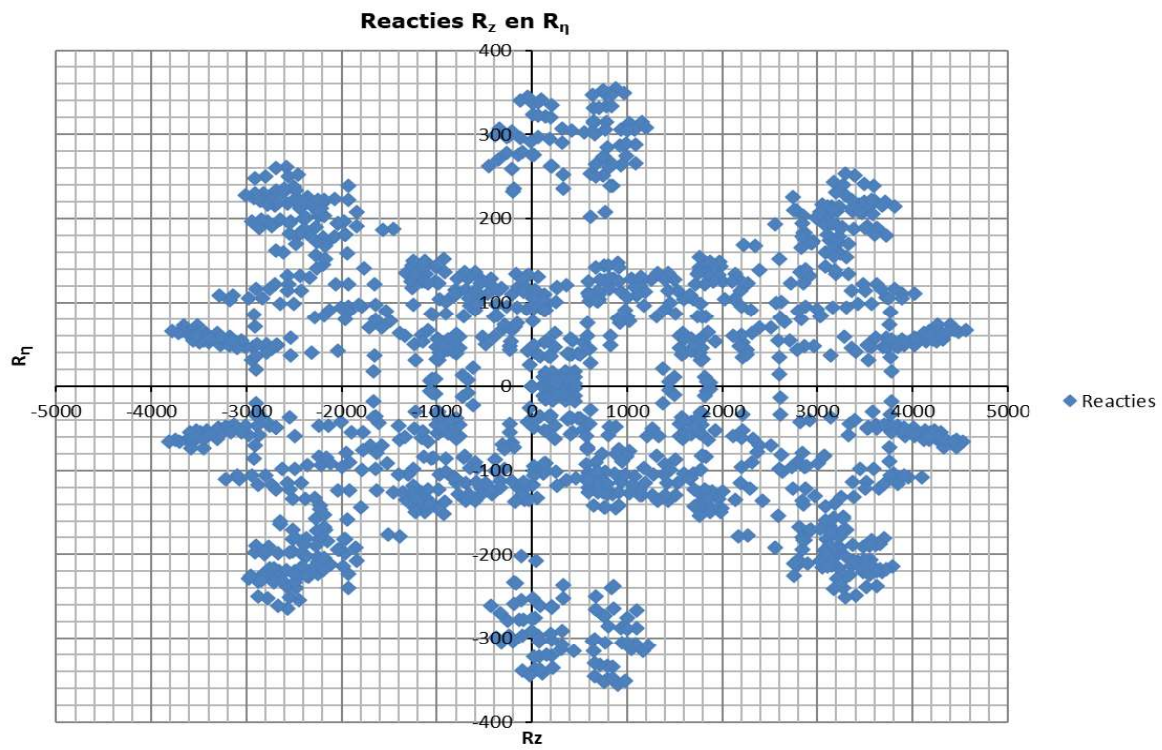
Maximale trekbelasting SLS

Stijl	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
1	SPLS 3_0.9_90 Ah All Cts	-115	-319	-1255	145	307	-30	-1299
2	SPLS 3_0.9_70 Ah All Cts	-645	738	-3817	-66	978	-47	-3952
3	SPLS 3_0.9_110 Ba All Cts	639	732	-3783	65	969	-47	-3917
4	SPLS 3_0.9_0 Ba All Cts	173	-352	-1457	-126	371	-20	-1509

Maximale drukbelasting SLS

Stijl	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
1	SPLS 3_110 Ba All Cts	795	888	4530	-66	-1190	27	4691
2	SPLS 3_0.9_0 Ba All Cts	308	-486	2100	126	-561	3	2175
3	SPLS 3_70 Ah All Cts	-262	-473	1982	-150	-520	13	2052
4	SPLS 3_70 Ah All Cts	-799	893	4556	66	-1197	27	4718

Project: RLL-TLB380
 Masttype: HB+6_c - 140gr
 Mast: 1079





Inhoud

- Uitgangspunten p. 2
- Mastconstructie p. 6
- Tussenresultaten p. 8
- Belastingen initiëel p. 10
- Belastingen na aanpassing p. 15

Gegevens

Norm NEN-EN50341-2-15:2019

Initieel

Gevolgklasse	CC2
Betrouwbaarheidsniveau	Nieuwbouw
Referentieperiode	50 jaar

Na aanpassing

Gevolgklasse	n.v.t.
Betrouwbaarheidsniveau	n.v.t.
Referentieperiode	n.v.t.

Windgebied	III
Windsnelheid	24.5 m/s
Terreincategorie	II
Reductie factor Cdir	1.00
IJsggebied	B

Masttype	Hoekmast
Masthoogte	59.1 m
Max. veldlengte	400 m
Lijnhoek	160°
Trekparameter	1800 m

Wind span	400 m
EDS Weight span	481 m
Min. Weight span	167 m
Max. Weight span	578 m

0.0	2021-07-16			
ISSUE	DATE	REVISION	CHK'D	APP'D

Client:



Title:

Berekening masttype
HB+6_c - 160gr

JOB No.	-	DATE	-
DRAWN	-	CHKD	-
DESIGN	-	APPD	-

Document name:

RLL-TLB380 HB+6 c - 160gr 1079 Report.pdf

Project number:

Project client number:

[illegible]

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - 160gr
Number: 1079

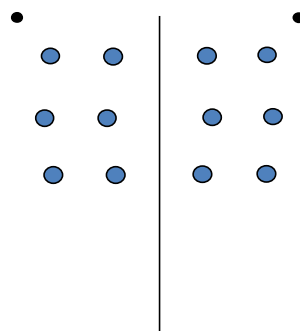
Geleiderbelastingen	Auteur: TBR Versie: v12.0
----------------------------	------------------------------

Algemeen

Benaming HB+6_c - 160gr
Masttype Hoekmast
Aantal circuits 4
Configuratie 4-circuit-dubbel verticaal
Aantal bliksemgeleiders 2

Uitgangspunten

Norm NEN-EN50341-2-15:2019
Gevolgklasse initieel CC2
Betrouwbaarheidsniveau initieel Nieuwbouw
Referentieperiode initieel 50 jaar
Betrouwbaarheidsniveau na aanpassing n.v.t.
Windgebied III
Windsnelheid (m/s) 24.5 m/s
Terreincategorie II
Reductiefactor C_{dir} 1.00
IJsgebied fasegeleider B
IJsgebied bliksemgeleider A



Configuratie geleiders

Geleiders Back

Omschrijving	Spanning	Geleider Back	Bundel Ba	IJsgebied	Toeslag gewicht	Toeslag diameter	Intrekwaarden P_{back}
Circuit 1	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 2	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 3	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Circuit 4	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Bliksemendraad 1		AACSR 241-AL3-39-A20SA	1	A	2 %	2 %	1800
Bliksemendraad 2		OPGW AFL-226/38	1	A	2 %	2 %	1800

Geleiders Ahead

Omschrijving	Spanning	Geleider Ahead	Bundel Ah	IJsgebied	Toeslag gewicht	Toeslag diameter	Intrekwaarden P_{ahead}
Circuit 1	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 2	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 3	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Circuit 4	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Bliksemendraad 1		AACSR 241-AL3-39-A20SA	1	A	2 %	2 %	1800
Bliksemendraad 2		OPGW AFL-226/38	1	A	2 %	2 %	1800

Isolatoren (1)

Omschrijving	Ophanging	Gewicht [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m ²]
Circuit 1	Afspanketting	3.00	6.50	1.10
Circuit 2	Afspanketting	3.00	6.50	1.10
Circuit 3	Afspanketting	2.00	4.50	0.80
Circuit 4	Afspanketting	2.00	4.50	0.80
Bliksemendraad 1	Afspanketting	0.10	0.20	0.10
Bliksemendraad 2	Afspanketting	0.10	0.20	0.10

1. Eigenschappen gelden voor geheel van de isolatorset

Ophanghoogte en positie in mast

Circuits	Aanduiding	Nummer	Ophanghoogte	Aangrijppunt	Positie in mast Horizontale afstand
Circuit 1	10	380ct1f1	54.0 m	54.0 m	-11.3 m
Circuit 1	11	380ct1f2	44.0 m	44.0 m	-14.8 m
Circuit 1	12	380ct1f3	34.5 m	34.5 m	-11.9 m
Circuit 2	40	380ct2f1	54.0 m	54.0 m	11.3 m
Circuit 2	41	380ct2f2	44.0 m	44.0 m	14.8 m
Circuit 2	42	380ct2f3	34.5 m	34.5 m	11.9 m
Circuit 3	20	150ct3f1	54.0 m	54.0 m	-4.5 m
Circuit 3	21	150ct3f2	44.0 m	44.0 m	-8.0 m
Circuit 3	22	150ct3f3	34.5 m	34.5 m	-5.1 m
Circuit 4	30	150ct4f1	54.0 m	54.0 m	4.5 m
Circuit 4	31	150ct4f2	44.0 m	44.0 m	8.0 m
Circuit 4	32	150ct4f3	34.5 m	34.5 m	5.1 m
Bliksemendraad 1	1	bl1	59.1 m	59.1 m	-17.0 m
Bliksemendraad 2	3	bl2	59.1 m	59.1 m	17.0 m

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - 160gr
Number: 1079

Hoogteaanpassing naastgelegen masten (aanpassing wind- en weight span)

	Back	Ahead	
Verhoging voor windbelasting	12.0 m	6.0 m	(positief: omhoog)
Verlaging voor verticale belasting	-9.0 m	-9.0 m	(negatief: omlaag, grotere weight span)
Verlaging: Niet in 0,9EG-combinaties			

Hoogteafwijking mastbeeld naastgelegen masten en richtingsverandering t.o.v. Lijnrichting

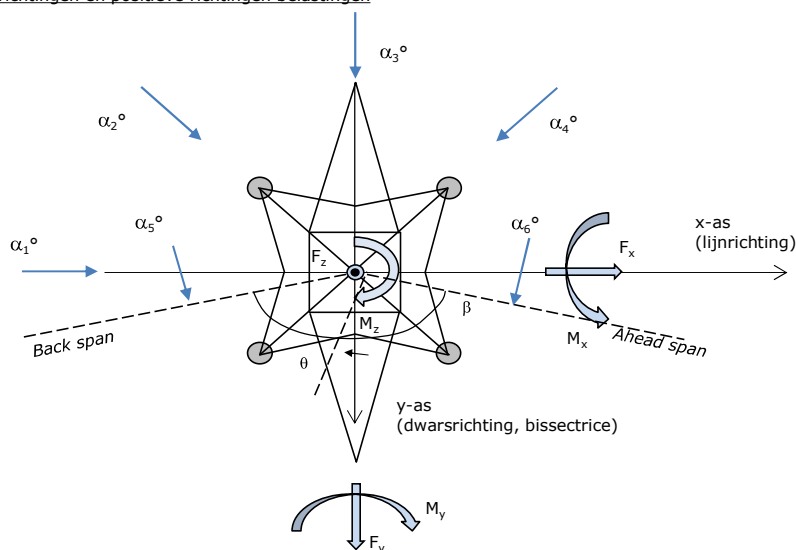
Circuits	Aanduiding	Nummer	Hoogteverschil		Richtingsverandering	
			Δh back	Δh ahead	Δy back	Δy ahead
Circuit 1	10	380ct1f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 1	11	380ct1f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 1	12	380ct1f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	40	380ct2f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	41	380ct2f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	42	380ct2f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 3	20	150ct3f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 3	21	150ct3f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 3	22	150ct3f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 4	30	150ct4f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 4	31	150ct4f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 4	32	150ct4f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Bliksemdraad 1	1	bl1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Bliksemdraad 2	3	bl2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m

Lijn- en mastgegevens

	Back	Ahead
Ruling span $\sqrt{(\Sigma L^3)/\Sigma L}$	400.0	400.0 m
Lijnhoek	160 °	400.0 m
Rotatie mast t.o.v. bissectrice	0 °	
Vaklengte	400	400 m
Hoogte onderkant mast t.o.v. maaiveld	0.5 m	
Beschouwde windrichtingen	0 °	
Windrichtingen volgens:	45 °	
Geleiderbelastingen	90 °	
	135 °	
	80 °	
	100 °	

Windrichtingen gelden t.o.v. hoofdrichting mastconstructie, niet t.o.v. bissectrice.

Windrichtingen en positieve richtingen belastingen



Beschouwd aantal windrichtingen

1a	6
3	6
4	1
6	1
Overig	1

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - 160gr
Number: 1079

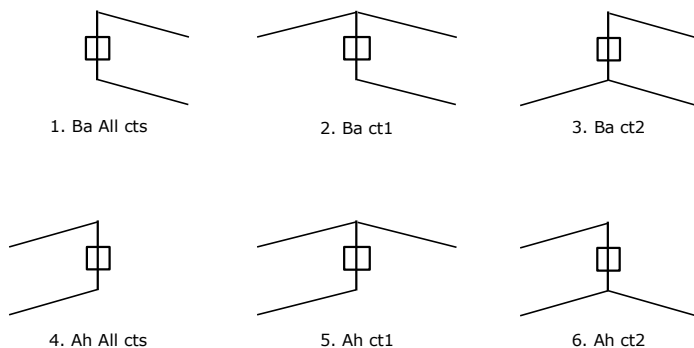
Geleiderafval

		SPLS - torsie		SPLS - Enkelzijdige trek		5a - geleiderbreuk	
		Aanw.	Afw.	Aanw.	Afw.	Aanw.	Afw.
Circuit 1	380ct1f1	1	0	1	0	1	0
Circuit 1	380ct1f2	1	0	1	0	1	0
Circuit 1	380ct1f3	1	0	1	0	1	0
Circuit 2	380ct2f1	0	1	1	0	1	0
Circuit 2	380ct2f2	0	1	1	0	1	0
Circuit 2	380ct2f3	0	1	1	0	1	0
Circuit 3	150ct3f1	1	0	1	0	1	0
Circuit 3	150ct3f2	1	0	1	0	1	0
Circuit 3	150ct3f3	1	0	1	0	1	0
Circuit 4	150ct4f1	0	1	1	0	1	0
Circuit 4	150ct4f2	0	1	1	0	1	0
Circuit 4	150ct4f3	0	1	1	0	1	0
Bliksemdraad 1	bl1	1	0	1	0	1	0
Bliksemdraad 2	bl2	0	1	1	0	1	0

Belastingsituaties SPLS

Beschouwde situaties SPLS: 1 t/m 6, alle mogelijke situaties.

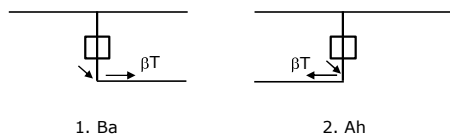
Principe belastingssituaties:



Belastingsituaties 5a. Geleiderbreuk

Beschouwde situaties geleiderbreuk 5a: 1 en 2, alle mogelijke situaties.

Principe belastingssituaties:



Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - 160gr
Number: 1079

Belastingsituaties 6. Bouw- en onderhoud

Onder 6a wordt de belasting door aanwezigheid lijnwagen of lijnfiets in combinatie met puntlast op traverse in rekening gebracht.

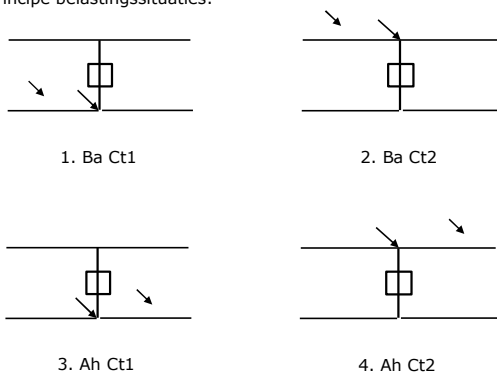
Combinatie 6b bevat geen belastingen in geleider of op traverse. Deze combinatie is toegevoegd om te kunnen combineren met separate controle bordessen etc. De situaties worden in ULS en in iedere SPLS-situatie (in geval van hoekmast) toegepast.

	Fase	Bliksem
Lijnwagen	4.0 kN	2.0 kN
Puntlast op traverse	1.0 kN	1.0 kN

Beschouwde situaties bouw- en onderhoud 6a: 1 t/m 4, alle mogelijke situaties.

Aanwezigheid lijnwagen: Circuit, belasting tegelijk aanwezig in alle geleiders per circuit.

Principe belastingssituaties:



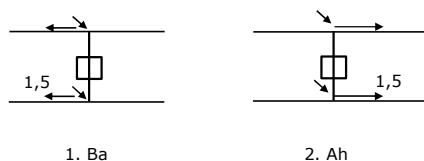
Belastingsituaties 8. Lijndansen als statische belasting

Geleider		
Steunmast fase	0.866 W	1.5 W
Steunmast bliksem	1.5 EDS	1.5 W
Hoekmast fase en bliksem	1.5 EDS	1.5 W

Beschouwde situaties lijndansen 8: 1 en 2, alle mogelijke situaties.

Belasting tegelijk aanwezig in alle geleiders van het circuit.

Principe belastingssituaties:



Belastingcombinatie 8. Lijndansen als dynamische belasting

Alleen van toepassing op hoek- en eindmasten

Belasting bestaat uit EDS-trekbelasting in één van de geleiders aan één zijde van de mast

Door gebruiker via het belastingsspectrum van tabel 4.11/NL.1 om te zetten naar spanningspectrum

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - 160gr
Number: 1079

Mastconstructie

Eigenschappen

Masttype	Hoekmast	
Mastbenaming	HB+6_c - 160gr	
Voetplaat t.o.v. maaiveld	0.5 m	
Masthoogte t.o.v. voetplaat	59.1 m	
Gewicht mast	1139.9 kN	
<i>Breedte en helling mast bij fundatie</i>		
Pootsprei	x-ri.	y-ri.
Helling van de randstijl	14.04	14.04 m
Factor spatkracht	0.190	0.190 -
	1.1	1.1

Berekening windbelasting

Dynamische invloed G_T	1.00 (Masthoogte < 60 m)
Windbelasting overhoeks op mastlichaam evenredig met:	$(A1C1\sin^2(\phi) + A2C2\cos^2(\phi))$
Windbelasting overhoeks op traverse evenredig met:	$(A1C1\sin^2(\phi) + A2C2\cos^2(\phi))$
Vergroting wind overhoeks mastlichaam	$(1 + 0,2\sin^2(2\phi))$
Vergroting wind overhoeks traverse	$(1 + 0,2\sin^2(2\phi))$
Factor wind evenwijdig t.o.v. haaks op traverse	0.4

Eigenschappen mastsecties langsrichting (vooraanzicht, yz-vlak)

Omschrijving	h [m]	b ₁ [m]	b ₂ [m]	Δh [m]	Δ _x [m]	A ₀ [m ²]	A ₁ [m ²]	χ = A ₁ /A ₀ [-]	C _t
Broekstuk	21.40	14.04	5.91	21.40	0.190	213.49	49.54	0.23	2.79
Eerste tussenstuk	28.20	5.91	5.23	6.80	0.050	37.88	13.54	0.36	2.34
Tweede tussenstuk	34.50	5.23	4.60	6.30	0.050	30.96	9.94	0.32	2.46
Bovenstuk 1	44.00	4.60	3.65	9.50	0.050	39.19	12.67	0.32	2.45
Bovenstuk 2	57.40	3.65	2.31	13.40	0.050	39.93	13.01	0.33	2.45
Topstuk	59.10	2.31		1.70		1.96	0.33	0.17	3.08
Ondertraverse	34.50	9.95		3.10		15.42	4.52	0.29	2.56
Middentraverse	44.00	13.30		3.20		21.28	6.53	0.31	2.51
Boventraverse	54.00	15.68		5.10		39.97	7.67	0.19	2.97

Eigenschappen mastsecties dwarsrichting (zijaanzicht, xz-vlak)

Omschrijving	h [m]	b ₁ [m]	b ₂ [m]	Δh [m]	Δ _x [m]	A ₀ [m ²]	A ₁ [m ²]	χ = A ₁ /A ₀ [-]	C _t
Broekstuk	21.40	14.04	5.91	21.40	0.190	213.49	49.54	0.23	2.79
Eerste tussenstuk	28.20	5.91	5.23	6.80	0.050	37.88	13.54	0.36	2.34
Tweede tussenstuk	34.50	5.23	4.60	6.30	0.050	30.96	9.94	0.32	2.46
Bovenstuk 1	44.00	4.60	3.65	9.50	0.050	39.19	12.67	0.32	2.45
Bovenstuk 2	57.40	3.65	2.31	13.40	0.050	39.93	13.01	0.33	2.45
Topstuk	59.10	2.31		1.70		1.96	0.33	0.17	3.08
Ondertraverse	34.50	9.95		3.10		15.42	4.52	0.29	2.56
Middentraverse	44.00	13.30		3.20		21.28	6.53	0.31	2.51
Boventraverse	54.00	15.68		5.10		39.97	7.67	0.19	2.97

NB: oppervlakte traverse dwarsrichting van de tabel wordt in berekening gereduceerd.

NB: oppervlakte traverse per zijde, dus helft van totaal van twee traverses.

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - 160gr
Number: 1079

Windoppervlak feeders telecominstallaties

Onderdeel	A (m ² /m)	Factor	Δh	A ₁
Broekstuk	0.14	0.71	21.4	2.1
Eerste tussenstuk	0.14	0.71	6.8	0.7
Tweede tussenstuk	0.14	0.71	6.3	0.6
Bovenstuk 1	0.14	0.71	9.5	0.9
Bovenstuk 2				

Invoer antennes

Omschrijving	A (m ²)	h (m)	C _r (m)
Antenne top			
Antenne o.t.	4.7	40.7	1.5

Belastingen mastsectie langsrichting (x-richting) per windrichting

Omschrijving	P _w [kN/m ²]	F _{x1} [kN]	F _{x2} [kN]	F _{x3} [kN]	F _{x4} [kN]	h _{ef} [m]	M _{y1} [kNm]	M _{y2} [kNm]	M _{y3} [kNm]	M _{y4} [kNm]
Broekstuk	0.72	99.4	84.3	0.0	-84.3	10.7	1063.2	902.2	0.0	-902.2
Eerste tussenstuk	0.94	29.7	25.2	0.0	-25.2	24.8	736.1	624.6	0.0	-624.6
Tweede tussenstuk	1.00	24.5	20.8	0.0	-20.8	31.4	767.4	651.2	0.0	-651.2
Bovenstuk 1	1.07	33.2	28.2	0.0	-28.2	39.3	1303.9	1106.4	0.0	-1106.4
Bovenstuk 2	1.14	36.3	30.8	0.0	-30.8	50.7	1837.9	1559.5	0.0	-1559.5
Topstuk	1.18	1.2	1.0	0.0	-1.0	58.3	69.6	59.1	0.0	-59.1
Ondertraverse	1.04	24.0	14.2	0.0	-14.2	35.5	852.1	506.1	0.0	-506.1
Middentraverse	1.10	36.2	21.5	0.0	-21.5	45.1	1632.0	969.4	0.0	-969.4
Boventraverse	1.17	53.1	31.6	0.0	-31.6	55.7	2960.0	1758.2	0.0	-1758.2
Totaal		337.5	257.6	0.0	-257.6		11222.3	8136.6	0.0	-8136.6

Belastingen mastsectie dwarsrichting (y-richting) per windrichting

Omschrijving	P _w [kN/m ²]	F _{y1} [kN]	F _{y2} [kN]	F _{y3} [kN]	F _{y4} [kN]	h _{ef} [m]	M _{x1} [kNm]	M _{x2} [kNm]	M _{x3} [kNm]	M _{x4} [kNm]
Broekstuk	0.72	0.0	84.3	99.4	84.3	10.7	0.0	902.2	1063.2	902.2
Eerste tussenstuk	0.94	0.0	25.2	29.7	25.2	24.8	0.0	624.6	736.1	624.6
Tweede tussenstuk	1.00	0.0	20.8	24.5	20.8	31.4	0.0	651.2	767.4	651.2
Bovenstuk 1	1.07	0.0	28.2	33.2	28.2	39.3	0.0	1106.4	1303.9	1106.4
Bovenstuk 2	1.14	0.0	30.8	36.3	30.8	50.7	0.0	1559.5	1837.9	1559.5
Topstuk	1.18	0.0	1.0	1.2	1.0	58.3	0.0	59.1	69.6	59.1
Ondertraverse	1.04	0.0	14.2	9.6	14.2	35.5	0.0	506.1	340.9	506.1
Middentraverse	1.10	0.0	21.5	14.5	21.5	45.1	0.0	969.4	652.8	969.4
Boventraverse	1.17	0.0	31.6	21.3	31.6	55.7	0.0	1758.2	1184.0	1758.2
Totaal		0.0	257.6	269.5	257.6		0.0	8136.6	7955.8	8136.6

Resulterende belastingen vanuit mastconstructie incl. antenne zonder geleiders niveau fundatie (kar. waarde)

Belasting / windrichting	F _x [kN]	F _y [kN]	F _z [kN]	M _x [kNm]	M _y [kNm]	M _z [kNm]
Permanente belasting	0	0	1140	0	0	0
Windrichting 0°	345	0	0	0	11531	0
Windrichting 45°	263	263	0	8355	8355	0
Windrichting 90°	0	277	0	8264	0	0
Windrichting 135°	-263	263	0	8355	-8355	0

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - 160gr
Number: 1079

Tussenresultaten geleiderbelastingen

Geleiders back

Circuit	Geleider	Diameter [mm]	A [mm ²]	G [N/m]	E [N/mm ²]	αT [-]
Circuit 1	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 2	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 3	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 4	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Bliksemdraad 1	AACSR 241-AL3-39-A20SA	21.8	281.0	9.38	70165	1.97E-05
Bliksemdraad 2	OPGW AFL-226/38	21.7	264.0	9.13	72000	1.98E-05

Geleiders ahead

Circuit	Geleider	Diameter [mm]	A [mm ²]	G [N/m]	E [N/mm ²]	αT [-]
Circuit 1	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 2	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 3	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 4	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Bliksemdraad 1	AACSR 241-AL3-39-A20SA	21.8	281.0	9.38	70165	1.97E-05
Bliksemdraad 2	OPGW AFL-226/38	21.7	264.0	9.13	72000	1.98E-05

Verticale belasting back

Circuit	Bundel [-]	Toeslag [%]	$w_{z,G}$ [N/m]	IJsg gebied	Formule	$w_{z,ijs}$ [N/m]	$w_{z,ijs,bundel}$ [N/m]
Circuit 1	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 2	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 3	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Circuit 4	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Bliksemdraad 1	1	2	9.6	A	15+0,4d	23.7	23.7
Bliksemdraad 2	1	2	9.3	A	15+0,4d	23.7	23.7

Verticale belasting ahead

Circuit	Bundel [-]	Toeslag [%]	$w_{z,G}$ [N/m]	IJsg gebied	Formule	$w_{z,ijs}$ [N/m]	$w_{z,ijs,bundel}$ [N/m]
Circuit 1	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 2	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 3	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Circuit 4	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Bliksemdraad 1	1	2	9.6	A	15+0,4d	23.7	23.7
Bliksemdraad 2	1	2	9.3	A	15+0,4d	23.7	23.7

Isolatoren

Geleider	$G_{isolator}$ [kN]	Aantal	$F_{v,iso}$ [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m ²]	Windhoogte [m]	Stuwdruk [kN/m ²]	Vormfactor	$F_{h,iso}$ [kN]
380ct1f1	3.00	1	3	6.5	1.1	54.50	1.16	1.2	1.53
380ct1f2	3.00	1	3	6.5	1.1	44.50	1.10	1.2	1.45
380ct1f3	3.00	1	3	6.5	1.1	35.00	1.03	1.2	1.36
380ct2f1	3.00	1	3	6.5	1.1	54.50	1.16	1.2	1.53
380ct2f2	3.00	1	3	6.5	1.1	44.50	1.10	1.2	1.45
380ct2f3	3.00	1	3	6.5	1.1	35.00	1.03	1.2	1.36
150ct3f1	2.00	1	2	4.5	0.8	54.50	1.16	1.2	1.11
150ct3f2	2.00	1	2	4.5	0.8	44.50	1.10	1.2	1.06
150ct3f3	2.00	1	2	4.5	0.8	35.00	1.03	1.2	0.99
150ct4f1	2.00	1	2	4.5	0.8	54.50	1.16	1.2	1.11
150ct4f2	2.00	1	2	4.5	0.8	44.50	1.10	1.2	1.06
150ct4f3	2.00	1	2	4.5	0.8	35.00	1.03	1.2	0.99
bl1	0.10	1	0.1	0.2	0.1	59.60	1.19	1.2	0.14
bl2	0.10	1	0.1	0.2	0.1	59.60	1.19	1.2	0.14

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - 160gr
Number: 1079

Windbelasting back

Geleider	hoogte	Stuwdruk	G_{c_dwars}	G_{c_trek}	C_c	$d_{toeslag}$	w_y	$w_{y,vak}$	$D_{ijs,toeslag}$	$w_{y,ijs}$	$w_{y,ijs,vak}$
	wind [m]										
380ct1f1	53.1	1.15	0.62	0.68	0.95	33.37	91.4	100.4	51.8	178.5	196.2
380ct1f2	43.1	1.09	0.61	0.67	0.97	33.37	85.9	94.5	51.8	164.5	181.0
380ct1f3	33.6	1.02	0.59	0.65	1.00	33.37	79.5	87.5	51.8	148.8	163.8
380ct2f1	53.1	1.15	0.62	0.68	0.95	33.37	91.4	100.4	51.8	178.5	196.2
380ct2f2	43.1	1.09	0.61	0.67	0.97	33.37	85.9	94.5	51.8	164.5	181.0
380ct2f3	33.6	1.02	0.59	0.65	1.00	33.37	79.5	87.5	51.8	148.8	163.8
150ct3f1	53.1	1.15	0.62	0.68	0.95	33.37	45.7	50.2	51.8	89.2	98.1
150ct3f2	43.1	1.09	0.61	0.67	0.97	33.37	42.9	47.2	51.8	82.3	90.5
150ct3f3	33.6	1.02	0.59	0.65	1.00	33.37	39.7	43.7	51.8	74.4	81.9
150ct4f1	53.1	1.15	0.62	0.68	0.95	33.37	45.7	50.2	51.8	89.2	98.1
150ct4f2	43.1	1.09	0.61	0.67	0.97	33.37	42.9	47.2	51.8	82.3	90.5
150ct4f3	33.6	1.02	0.59	0.65	1.00	33.37	39.7	43.7	51.8	74.4	81.9
bl1	58.2	1.18	0.63	0.69	1.18	22.24	19.4	21.3	63.1	56.3	61.8
bl2	58.2	1.18	0.63	0.69	1.18	22.13	19.4	21.3	63.0	56.2	61.8

Windbelasting ahead

Geleider	hoogte	Stuwdruk	G_{c_dwars}	G_{c_trek}	C_c	$d_{toeslag}$	w_y	$w_{y,vak}$	$D_{ijs,toeslag}$	$w_{y,ijs}$	$w_{y,ijs,vak}$
	wind [m]										
380ct1f1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	89.8	98.8	51.8	174.5	191.9
380ct1f2	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	84.0	92.4	51.8	159.9	175.9
380ct1f3	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	77.1	84.9	51.8	143.2	157.6
380ct2f1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	89.8	98.8	51.8	174.5	191.9
380ct2f2	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	84.0	92.4	51.8	159.9	175.9
380ct2f3	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	77.1	84.9	51.8	143.2	157.6
150ct3f1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	44.9	49.4	51.8	87.3	95.9
150ct3f2	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	42.0	46.2	51.8	79.9	88.0
150ct3f3	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	38.6	42.4	51.8	71.6	78.8
150ct4f1	50.1	1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	44.9	49.4	51.8	87.3	95.9
150ct4f2	40.1	1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	42.0	46.2	51.8	79.9	88.0
150ct4f3	30.6	0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	38.6	42.4	51.8	71.6	78.8
bl1	55.2	1.17	0.62	0.69	1.18	22.24	19.1	21.0	63.1	55.2	60.6
bl2	55.2	1.17	0.62	0.69	1.18	22.13	19.0	20.9	63.0	55.1	60.5

NB: belastingen w_v gelden voor bundel

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+6_c - 160gr
Mast: 1079

Geleiderbelastingen

Auteur: TBR
Versie: v12.0

Uitgangspunten

Betrouwbaarheidsniveau Nieuwbouw CC2
Referentieperiode 50 jaar

ULS (bezwijksterkte)		NEN-EN50341-2-15:2019						
Belastingsgeval	omschrijving	Temp °C	γ_G $G_{k,mast}$	γ_G $G_{k,geleider}$	γ_Q Q_{pk}	Q_{wk}	Q_{ik}	γ_A A_k
ULS 1a	Wind	10°	1.20	1.20	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 1a_0,9	Wind 0,9Gk alleen mast	10°	0.90	1.20	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 1a_0,9_0,9	Wind 0,9Gk ook geleider	10°	0.90	0.90	0.00	1.50	0.00	0.0
ULS 3	Wind+ijs	-5°	1.20	1.20	0.00	0.45	1.50	0.0
ULS 3_0,9	Wind+ijs 0,9	-5°	0.90	1.20	0.00	0.45	1.50	0.0
ULS 4	Koude+wind	-20°	1.20	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 4_0,9	Koude+wind 0,9	-20°	0.90	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 5a	Torsiebelastingen	10°	1.00	1.00	1.00	0.00	0.00	1.0
ULS 5b	Longitudinale belastingen	10°	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	1.0
ULS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	1.50	0.30	0.00	0.0
ULS 6_0,9	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	0.00	0.30	0.00	0.0
ULS 7	Permanent	10°	1.35	1.35	0.00	0.00	0.00	0.0
ULS 8	Special	10°	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	1.0
SPLS (Bezwijksterkte, enkel voor hoekmasten: afwezigheid geleiders)			γ_G G_k		γ_Q Q_{pk} Q_{wk} Q_{ik}			A_k
SPLS 1a	Wind	10°	1.20	1.20	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 1a_0,9	Wind 0,9	10°	0.90	1.20	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 1a_0,9_0,9	Wind 0,9	10°	0.90	0.90	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 3	Wind+ijs	-5°	1.20	1.20	0.0	0.36	0.34	0.0
SPLS 3_0,9	Wind+ijs 0,9	-5°	0.90	1.20	0.0	0.36	0.34	0.0
SPLS 4	Koude+wind	-20°	1.20	1.20	0.0	0.24	0.00	0.0
SPLS 4_0,9	Koude+wind 0,9	-20°	0.90	1.20	0.0	0.24	0.00	0.0
SPLS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	1.2	0.24	0.0	0.0
SPLS 6_0,9	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	0.0	0.24	0.0	0.0
SLS (controle van de vervormingen, vermoeiing, EDS)			G_k		Q_{pk} Q_{wk} Q_{ik}			A_k
SLS 1a	Wind	10°	1.00	1.00	0.0	1.00	0.0	0.0
SLS 3	Wind+ijs	-5°	1.00	1.00	0.0	0.30	1.00	0.0
SLS 4	Wind	-20°	1.00	1.00	0.0	0.20	0.0	0.0
SLS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.00	1.00	0.0	0.20	0.0	0.0
SLS 7	PB (EDS, geen wind)	10°	1.00	1.00	0.0	0.00	0.0	0.0

Aantal windrichtingen 6
Aantal belastingcombinaties ULS 100
Aantal belastingcombinaties SPLS 246
Aantal belastingcombinaties SLS 15
Aantal knooplasten 12274

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+6_c - 160gr
Mast: 1079

Samenvattingstabellen geleiderbelastingen

In de onderstaande vier tabellen is weergegeven:

- De maximale geleiderbelasting in het globale assenstelsel, gesplitst in aandeel van back en ahead span
- De gecombineerde geleiderbelasting (Ba+Ah) in het globale assenstelsel met in het lokale assenstelsel de maximaal optredende trekkracht. Componenten Fx en Fy als absolute waarde
- De alledaagse (EDS) waarden van de gecombineerde geleiderbelastingen (Ba+Ah) met bijbehorende trekkrachten
- Controle op uplift, waar een negatieve waarde duidt op uplift

Maximale waarden voor back en ahead span

Geleider	Fx_ba [kN]	Fx_ah [kN]	Fy_ba [kN]	Fy_ah [kN]	Fz_ba [kN]	Fz_ah [kN]
bl1	-65.9	65.7	16.8	16.7	11.1	11.1
380ct1f1	-265.6	264.6	74.5	73.6	39.8	39.8
380ct1f2	-262.0	260.8	71.3	70.3	39.7	39.7
380ct1f3	-258.2	256.9	67.7	66.3	39.6	39.6
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
380ct2f1	-265.6	264.6	74.5	73.6	39.8	39.8
380ct2f2	-262.0	260.8	71.3	70.3	39.7	39.7
380ct2f3	-258.2	256.9	67.7	66.3	39.6	39.6
150ct3f1	-132.8	132.3	37.7	37.3	21.3	21.3
150ct3f2	-131.0	130.4	36.2	35.6	21.3	21.3
150ct3f3	-129.1	128.4	34.3	33.7	21.3	21.3
150ct4f1	-132.8	132.3	37.7	37.3	21.3	21.3
150ct4f2	-131.0	130.4	36.2	35.6	21.3	21.3
150ct4f3	-129.1	128.4	34.3	33.7	21.3	21.3
bl2	-65.0	64.8	16.7	16.5	11.0	11.0
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	

Min. Weight span (m)

Weight spar Combinatie1

Geleider	SLS 1a	SLS 4	SLS 7
bl1	481.1	498.3	481.0
380ct1f1	481.1	496.6	481.0
380ct1f2	481.0	496.3	481.0
380ct1f3	481.0	496.0	481.0
Post-isolator 1			
Post-isolator 2			
Post-isolator 3			
380ct2f1	481.1	496.6	481.0
380ct2f2	481.0	496.3	481.0
380ct2f3	481.0	496.0	481.0
150ct3f1	481.1	496.6	481.0
150ct3f2	481.0	496.3	481.0
150ct3f3	481.0	496.0	481.0
150ct4f1	481.1	496.6	481.0
150ct4f2	481.0	496.3	481.0
150ct4f3	481.0	496.0	481.0
bl2	481.2	498.6	481.0
Post-isolator 4			
Post-isolator 5			
Post-isolator 6			

Max. Weight span (m)

Weight spar Combinatie1

Geleider	ULS 1a	ULS 3
bl1	578.2	464.4
380ct1f1	530.9	480.9
380ct1f2	526.4	479.8
380ct1f3	521.1	478.6
Post-isolator 1		
Post-isolator 2		
Post-isolator 3		
380ct2f1	530.9	480.9
380ct2f2	526.4	479.8
380ct2f3	521.1	478.6
150ct3f1	530.9	480.9
150ct3f2	526.4	479.8
150ct3f3	521.1	478.6
150ct4f1	530.9	480.9
150ct4f2	526.4	479.8
150ct4f3	521.1	478.6
bl2	580.7	464.0
Post-isolator 4		
Post-isolator 5		
Post-isolator 6		

Omhullende weight span over alle combinaties (incl. 0,9 combinaties)

Voor alle geleiders

Max. weight span 578.2 m
Min. weight span 166.8 m

Wind / Weight span verhouding

1.445 -
0.417 -

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+6_c - 160gr
Mast: 1079

Maximale waarden back+ahead span **Maximale waarden trekkracht geleider**

Geleider	Fx [kN]	Fy [kN]	Fz [kN]	Ft_ba [kN]	Ft_ah [kN]
bl1	39.2	33.1	11.1	-67.8	67.6
380ct1f1	206.9	144.8	39.8	-272.7	271.5
380ct1f2	203.1	138.5	39.7	-268.8	267.5
380ct1f3	199.0	131.1	39.6	-264.7	263.3
Post-isolato	4.4	4.4	6.8	0.0	
Post-isolato	3.4	3.4	4.7	0.0	
Post-isolato	5.0	5.0	6.8	0.0	
380ct2f1	206.9	144.8	39.8	-272.7	271.5
380ct2f2	203.1	138.5	39.7	-268.8	267.5
380ct2f3	199.0	131.1	39.6	-264.7	263.3
150ct3f1	108.3	73.4	21.3	-136.3	135.8
150ct3f2	108.2	70.2	21.3	-134.4	133.8
150ct3f3	108.1	66.5	21.3	-132.3	131.6
150ct4f1	108.3	73.4	21.3	-136.3	135.8
150ct4f2	108.2	70.2	21.3	-134.4	133.8
150ct4f3	108.1	66.5	21.3	-132.3	131.6
bl2	38.6	32.8	11.0	-66.9	66.7
Post-isolato	4.4	4.4	6.8	0.0	
Post-isolato	3.4	3.4	4.7	0.0	
Post-isolato	5.0	5.0	6.8	0.0	

EDS-belastingen geleiders

Geleider	Fx [kN]	Fy [kN]	Fz [kN]	Ft_ba [kN]	Ft_ah [kN]
bl1	17.0	3.0	2.4	-17.2	17.2
380ct1f1	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
380ct1f2	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
380ct1f3	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
Post-isolato	0.0	0.0	5.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	3.5	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	5.0	0.0	
380ct2f1	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
380ct2f2	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
380ct2f3	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
150ct3f1	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
150ct3f2	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
150ct3f3	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
150ct4f1	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
150ct4f2	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
150ct4f3	64.7	11.4	10.8	-65.7	65.7
bl2	16.5	2.9	2.3	-16.8	16.8
Post-isolato	0.0	0.0	5.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	3.5	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	5.0	0.0	

Controle uplift SLS-wind

Combinatie: Geleider	Fz_ba [kN]	Fz_ah [kN]
SLS 4		
bl1	0.0	0.0
380ct1f1	0.0	0.0
380ct1f2	0.0	0.0
380ct1f3	0.0	0.0
Post-isolato	0.0	
Post-isolato	0.0	
Post-isolato	0.0	
380ct2f1	0.0	0.0
380ct2f2	0.0	0.0
380ct2f3	0.0	0.0
150ct3f1	0.0	0.0
150ct3f2	0.0	0.0
150ct3f3	0.0	0.0
150ct4f1	0.0	0.0
150ct4f2	0.0	0.0
150ct4f3	0.0	0.0
bl2	0.0	0.0
Post-isolato	0.0	
Post-isolato	0.0	
Post-isolato	0.0	

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+6_c - 160gr
Mast: 1079

ULS-fundatiebelasting combinatie 1 en 3 wind haaks op de lijn of bissectrice en EDS, vanuit geleiders

Combinatie	Combination	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]
ULS 1a_90		-27	1329	533	59913	-1151	0
ULS 1a_0.9_0		28	490	358	21843	1265	0
ULS 1a_0.9_0.9_90		-29	1289	223	58143	-1260	0
ULS 3_0		9	806	788	36230	413	0
SLS 7		0	422	412	18826	0	0

ULS-fundatiebelasting combinatie 1 en 3 wind haaks op de lijn of bissectrice en EDS, totaal geleiders en mast

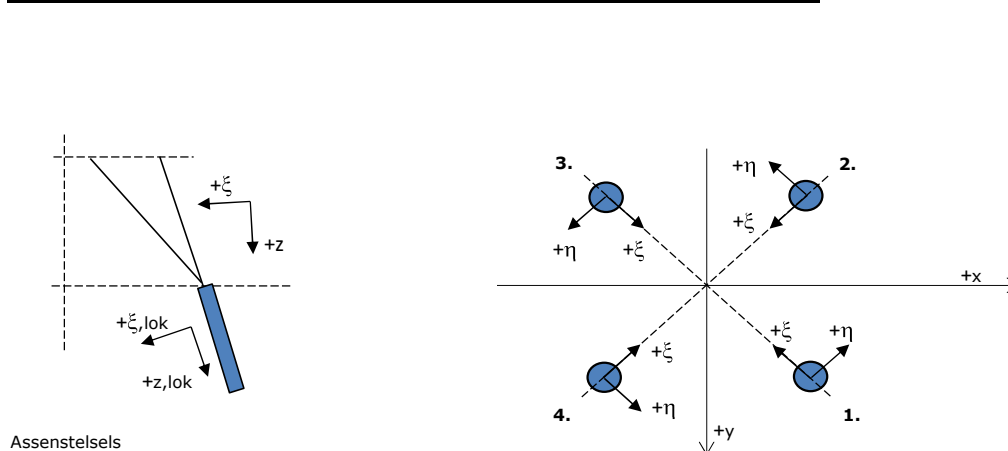
Combinatie	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]
ULS 1a_90	-27	1745	1900	72310	-1151	0
ULS 1a_0.9_0.9_90	-29	1704	1249	70539	-1260	0
SLS 7	0	422	1552	18826	0	0

Fundatiebelastingen, selectie belastingcombinaties op basis grootste waarde

Combinatie	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]
ULS 1a_0.9_90	-27	1745	1343	72310	-1151	0
SPLS 3_80 Ah All Cts	-1886	513	1705	21545	-84924	9
SPLS 3_80 Ba Ct1	913	692	1820	30817	40658	-10162
SPLS 3_0.9_80 Ah All Cts	-1886	513	1253	21545	-84924	9

Noot: grootste waarden kunnen in meerdere combinaties voorkomen, een combinatie is weergegeven.

Oplegreacties op fundering per randstijl



Maximale drukbelasting

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_100 Ba All Cts	717	845	4193	-91	-1104	23	4342
2	SPLS 3_0 Ba All Cts	441	-601	2761	113	-736	6	2859
3	ULS 8 Ba	-429	-602	2756	-122	-729	12	2854
4	SPLS 3_80 Ah All Cts	-721	850	4217	91	-1110	23	4367

Maximale trekbelasting

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_0.9_90 Ah All Cts	-249	-440	-1951	135	487	-38	-2020
2	SPLS 3_0.9_80 Ah All Cts	-566	695	-3478	-91	892	-43	-3601
3	SPLS 3_0.9_100 Ba All Cts	561	688	-3446	90	883	-43	-3569
4	SPLS 3_0.9_0 Ba All Cts	284	-445	-2015	-114	516	-26	-2087

Maximale torsiebelasting (positief)

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_90 Ah Ct1	268	-226	47	350	-30	-17	49
2	SPLS 3_0.9_90 Ba Ct2	-93	-387	788	340	-208	4	816
3	SPLS 3_90 Ba Ct2	173	572	-2061	282	526	-28	-2134
4	SPLS 3_0.9_90 Ah Ct1	-359	742	2954	271	-778	16	3059

Maximale torsiebelasting (negatief)

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_0.9_90 Ba Ct1	353	737	2923	-272	-771	15	3026
2	SPLS 3_90 Ah Ct2	-179	576	-2091	-281	534	-28	-2165
3	SPLS 3_0.9_90 Ah Ct2	88	-390	814	-338	-214	5	843
4	SPLS 3_90 Ba Ct1	-273	-222	72	-350	-36	-17	74

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+6_c - 160gr
Mast: 1079

Combinatie Ftrek+Fhor

Stijl	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
1	SPLS 3_0.9_90 Ah All Cts	-249	-440	-1951	135	487	-38	-2020
2	SPLS 3_0.9_80 Ah All Cts	-566	695	-3478	-91	892	-43	-3601
3	SPLS 3_0.9_100 Ba All Cts	561	688	-3446	90	883	-43	-3569
4	SPLS 3_0.9_0 Ba All Cts	284	-445	-2015	-114	516	-26	-2087

Permanente belasting

Stijl	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
1	SLS 7	221	187	1058	24	-288	-4	1096
2	SLS 7	-59	24	-282	24	59	-17	-292
3	SLS 7	59	24	-282	-24	59	-17	-292
4	SLS 7	-221	187	1058	-24	-288	-4	1096

Omhullenden ongeacht stijl

Belasting	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
Max. druk	SPLS 3_80 Ah All Cts	-721	850	4217	91	-1110	23	4367
Max. trek	SPLS 3_0.9_80 Ah All Cts	-566	695	-3478	-91	892	-43	-3601
Max. pos. torsie	SPLS 3_90 Ah Ct1	268	-226	47	350	-30	-17	49
Max. neg. torsie	SPLS 3_90 Ba Ct1	-273	-222	72	-350	-36	-17	74
Comb. trek+torsie	SPLS 3_0.9_80 Ah All Cts	-566	695	-3478	-91	892	-43	-3601

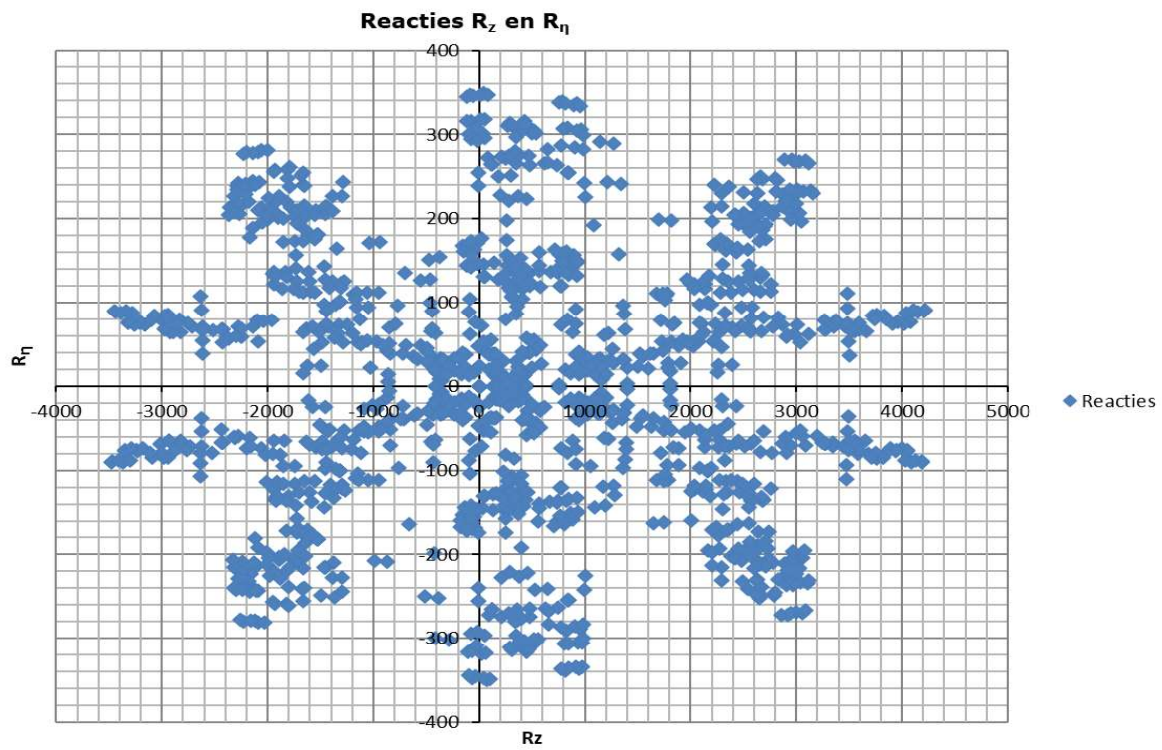
Maximale trekbelasting SLS

Stijl	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
1	SPLS 3_0.9_90 Ah All Cts	-249	-440	-1951	135	487	-38	-2020
2	SPLS 3_0.9_80 Ah All Cts	-566	695	-3478	-91	892	-43	-3601
3	SPLS 3_0.9_100 Ba All Cts	561	688	-3446	90	883	-43	-3569
4	SPLS 3_0.9_0 Ba All Cts	284	-445	-2015	-114	516	-26	-2087

Maximale drukbelasting SLS

Stijl	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
1	SPLS 3_0.9_100 Ba All Cts	694	823	4087	-91	-1073	26	4232
2	SPLS 3_0.9_0 Ba All Cts	419	-579	2658	113	-706	8	2752
3	SPLS 3_80 Ah All Cts	-400	-593	2683	-136	-702	19	2778
4	SPLS 3_80 Ah All Cts	-721	850	4217	91	-1110	23	4367

Project: RLL-TLB380
 Masttype: HB+6_c - 160gr
 Mast: 1079





Inhoud

- Uitgangspunten p. 2
- Mastconstructie p. 6
- Tussenresultaten p. 8
- Belastingen initiëel p. 10
- Belastingen na aanpassing p. 15

Gegevens

Norm	NEN-EN50341-2-15:2019
<i>Initieel</i>	
Gevolgklasse	CC2
Betrouwbaarheidsniveau	Nieuwbouw
Referentieperiode	15 jaar
<i>Na aanpassing</i>	
Gevolgklasse	n.v.t.
Betrouwbaarheidsniveau	n.v.t.
Referentieperiode	n.v.t.
Windgebied	III
Windsnelheid	24.5 m/s
Terreincategorie	II
Reductie factor Cdir	1.00
IJsgebied	B
Masttype	Hoekmast
Masthoogte	59.1 m
Max. veldlengte	400 m
Lijnhoek	160°
Trekparameter	1800 m
Wind span	400 m
EDS Weight span	481 m
Min. Weight span	194 m
Max. Weight span	559 m

[illegible]

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - bouwfase
Number: 1079

Auteur: TBR
Versie: v12.0

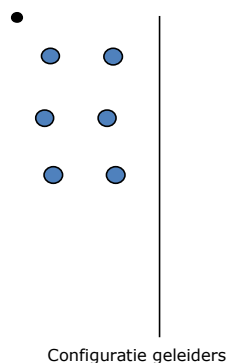
Geleiderbelastingen

Algemeen

Benaming HB+6_c - bouwfase
Masttype Hoekmast
Aantal circuits 2
Configuratie 2-circuit-verticaal
Aantal bliksemgeleiders 1

Uitgangspunten

Norm NEN-EN50341-2-15:2019
Gevolgklasse initieel CC2
Betrouwbaarheidsniveau initieel Nieuwbouw
Referentieperiode initieel 15 jaar
Betrouwbaarheidsniveau na aanpassing n.v.t.
Windgebied III
Windsnelheid (m/s) 24.5 m/s
Terreincategorie II
Reductiefactor C_{dir} 1.00
IJsgebied fasegeleider B
IJsgebied bliksemgeleider A



Geleiders Back

Omschrijving	Spanning	Geleider Back	Bundel Ba	IJsgebied	Toeslag gewicht	Toeslag diameter	Intrekwaarden P_{back}
Circuit 1	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 2	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Bliksemdraad 1		AACSR 241-AL3-39-A20SA	1	A	2 %	2 %	1800

Geleiders Ahead

Omschrijving	Spanning	Geleider Ahead	Bundel Ah	IJsgebied	Toeslag gewicht	Toeslag diameter	Intrekwaarden P_{ahead}
Circuit 1	380 kV	AAAC-AL7 620	4	B	3 %	3 %	1800
Circuit 2	150 kV	AAAC-AL7 620	2	B	3 %	3 %	1800
Bliksemdraad 1		AACSR 241-AL3-39-A20SA	1	A	2 %	2 %	1800

Isolatoren (1)

Omschrijving	Ophanging	Gewicht [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m ²]
Circuit 1	Afspanketting	3.00	6.50	1.10
Circuit 2	Afspanketting	3.00	6.50	1.10
Bliksemdraad 1	Afspanketting	0.10	0.20	0.10

1. Eigenschappen gelden voor geheel van de isolatorset

Ophanghoogte en positie in mast

Circuits	Aanduiding	Nummer	Ophanghoogte	Aangrijppunt	Positie in mast Horizontale afstand
Circuit 1	10	380ct1f1	54.0 m	54.0 m	-11.3 m
Circuit 1	11	380ct1f2	44.0 m	44.0 m	-14.8 m
Circuit 1	12	380ct1f3	34.5 m	34.5 m	-11.9 m
Circuit 2	40	150ct2f1	54.0 m	54.0 m	-4.5 m
Circuit 2	41	150ct2f2	44.0 m	44.0 m	-8.0 m
Circuit 2	42	150ct2f3	34.5 m	34.5 m	-5.1 m
Bliksemdraad 1	1	bl1	59.1 m	59.1 m	-17.0 m

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - bouwphase
Number: 1079

Hoogteaanpassing naastgelegen masten (aanpassing wind- en weight span)

	Back	Ahead	
Verhoging voor windbelasting	12.0 m	6.0 m	(positief: omhoog)
Verlaging voor verticale belasting	-9.0 m	-9.0 m	(negatief: omlaag, grotere weight span)
Verlaging: Niet in 0,9EG-combinaties			

Hoogteafwijking mastbeeld naastgelegen masten en richtingsverandering t.o.v. Lijnrichting

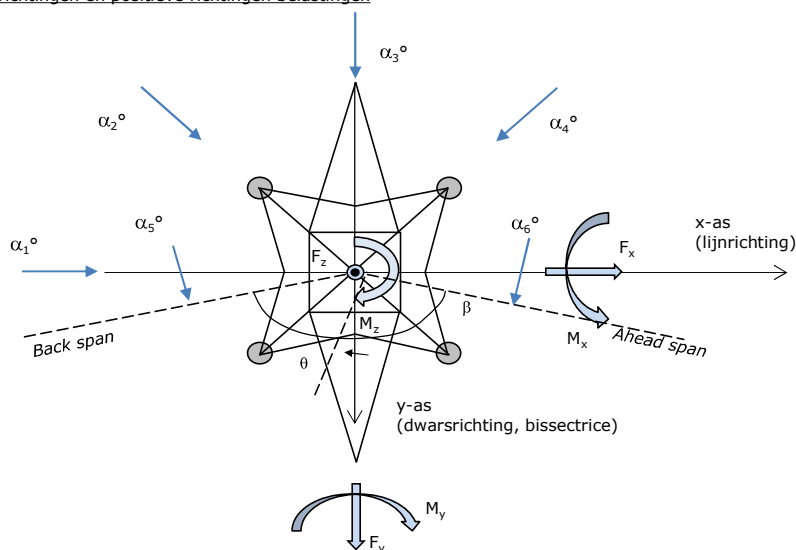
Circuits	Aanduiding	Nummer	Hoogteverschil		Richtingsverandering	
			Δh back	Δh ahead	Δy back	Δy ahead
Circuit 1	10	380ct1f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 1	11	380ct1f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 1	12	380ct1f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	40	150ct2f1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	41	150ct2f2	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Circuit 2	42	150ct2f3	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m
Bliksemdraad 1	1	bl1	0.0	0.0 m	0.0	0.0 m

Lijn- en mastgegevens

		Back	Ahead
Ruling span $\sqrt{(\Sigma L^3)/\Sigma L}$		400.0	400.0 m
Lijnhoek	β	160 °	400.0 m
Rotatie mast t.o.v. bissectrice	θ	0 °	
Vaklengte		400	400 m
Hoogte onderkant mast t.o.v. maaiveld		0.5 m	
Beschouwde windrichtingen	α_1	0 °	
Windrichtingen volgens:	α_2	45 °	
Geleiderbelastingen	α_3	90 °	
	α_4	135 °	
	α_5	80 °	
	α_6	100 °	

Windrichtingen gelden t.o.v. hoofdrichting mastconstructie, niet t.o.v. bissectrice.

Windrichtingen en positieve richtingen belastingen



Beschouwd aantal windrichtingen

1a	6
3	6
4	1
6	1
Overig	1

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - bouwfase
Number: 1079

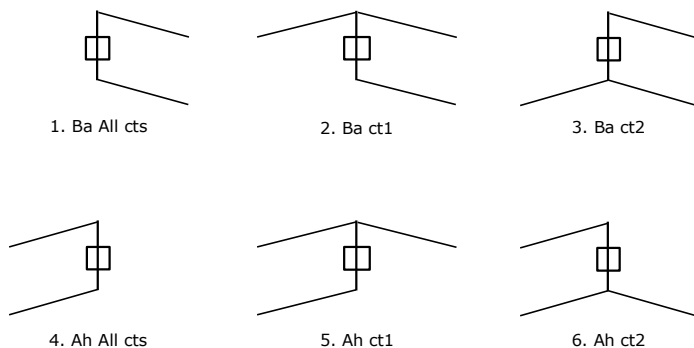
Geleiderafval

		SPLS - torsie		SPLS - Enkelzijdige trek		5a - geleiderbreuk	
		Aanw.	Afw.	Aanw.	Afw.	Aanw.	Afw.
Circuit 1	380ct1f1	1	0	1	0	1	0
Circuit 1	380ct1f2	1	0	1	0	1	0
Circuit 1	380ct1f3	1	0	1	0	1	0
Circuit 2	150ct2f1	0	1	1	0	1	0
Circuit 2	150ct2f2	0	1	1	0	1	0
Circuit 2	150ct2f3	0	1	1	0	1	0
Bliksemdraad 1	bl1	1	0	1	0	1	0

Belastingsituaties SPLS

Beschouwde situaties SPLS: 1 t/m 6, alle mogelijke situaties.

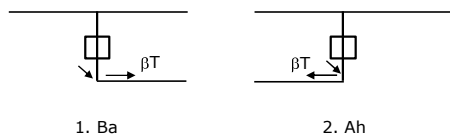
Principe belastingssituaties:



Belastingsituaties 5a. Geleiderbreuk

Beschouwde situaties geleiderbreuk 5a: 1 en 2, alle mogelijke situaties.

Principe belastingssituaties:



Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - bouwphase
Number: 1079

Belastingsituaties 6. Bouw- en onderhoud

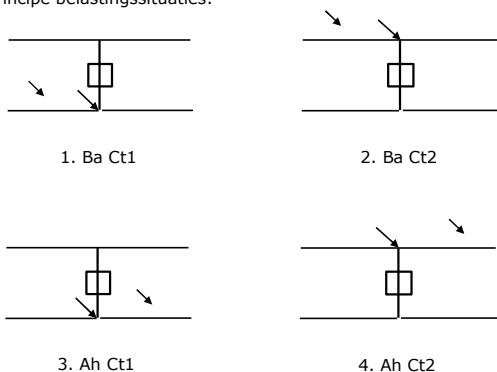
Onder 6a wordt de belasting door aanwezigheid lijnwagen of lijnfiets in combinatie met puntlast op traverse in rekening gebracht. Combinatie 6b bevat geen belastingen in geleider of op traverse. Deze combinatie is toegevoegd om te kunnen combineren met separate controle bordessen etc. De situaties worden in ULS en in iedere SPLS-situatie (in geval van hoekmast) toegepast.

	Fase	Bliksem
Lijnwagen	4.0 kN	2.0 kN
Puntlast op traverse	1.0 kN	1.0 kN

Beschouwde situaties bouw- en onderhoud 6a: 1 t/m 4, alle mogelijke situaties.

Aanwezigheid lijnwagen: Circuit, belasting tegelijk aanwezig in alle geleiders per circuit.

Principe belastingssituaties:



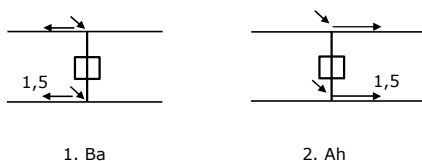
Belastingsituaties 8. Lijndansen als statische belasting

Geleider		
Steunmast fase	0.866 W	1.5 W
Steunmast bliksem	1.5 EDS	1.5 W
Hoekmast fase en bliksem	1.5 EDS	1.5 W

Beschouwde situaties lijndansen 8: 1 en 2, alle mogelijke situaties.

Belasting tegelijk aanwezig in alle geleiders van het circuit.

Principe belastingssituaties:



Belastingcombinatie 8. Lijndansen als dynamische belasting

Alleen van toepassing op hoek- en eindmasten
Belasting bestaat uit EDS-trekbelasting in één van de geleiders aan één zijde van de mast
Door gebruiker via het belastingsspectrum van tabel 4.11/NL.1 om te zetten naar spanningspectrum

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - bouwphase
Number: 1079

Mastconstructie

Eigenschappen

Masttype	Hoekmast	
Mastbenaming	HB+6_c - bouwphase	
Voetplaat t.o.v. maaiveld	0.5 m	
Masthoogte t.o.v. voetplaat	59.1 m	
Gewicht mast	1139.9 kN	
<i>Breedte en helling mast bij fundatie</i>		
	x-ri.	y-ri.
Pootsprei	14.04	14.04 m
Helling van de randstijl	0.190	0.190 -
Factor spatkracht	1.1	1.1

Berekening windbelasting

Dynamische invloed G_T	1.00 (Masthoogte < 60 m)
Windbelasting overhoeks op mastlichaam evenredig met:	$(A1C1\sin^2(\phi) + A2C2\cos^2(\phi))$
Windbelasting overhoeks op traverse evenredig met:	$(A1C1\sin^2(\phi) + A2C2\cos^2(\phi))$
Vergroting wind overhoeks mastlichaam	$(1 + 0,2\sin^2(2\phi))$
Vergroting wind overhoeks traverse	$(1 + 0,2\sin^2(2\phi))$
Factor wind evenwijdig t.o.v. haaks op traverse	0.4

Eigenschappen mastsecties langsrichting (vooraanzicht, yz-vlak)

Omschrijving	h [m]	b ₁ [m]	b ₂ [m]	Δh [m]	Δ _x [m]	A ₀ [m ²]	A ₁ [m ²]	χ = A ₁ /A ₀ [-]	C _t
Broekstuk	21.40	14.04	5.91	21.40	0.190	213.49	49.54	0.23	2.79
Eerste tussenstuk	28.20	5.91	5.23	6.80	0.050	37.88	13.54	0.36	2.34
Tweede tussenstuk	34.50	5.23	4.60	6.30	0.050	30.96	9.94	0.32	2.46
Bovenstuk 1	44.00	4.60	3.65	9.50	0.050	39.19	12.67	0.32	2.45
Bovenstuk 2	57.40	3.65	2.31	13.40	0.050	39.93	13.01	0.33	2.45
Topstuk	59.10	2.31		1.70		1.96	0.33	0.17	3.08
Ondertraverse	34.50	9.95		3.10		15.42	4.52	0.29	2.56
Middentraverse	44.00	13.30		3.20		21.28	6.53	0.31	2.51
Boventraverse	54.00	15.68		5.10		39.97	7.67	0.19	2.97

Eigenschappen mastsecties dwarsrichting (zijaanzicht, xz-vlak)

Omschrijving	h [m]	b ₁ [m]	b ₂ [m]	Δh [m]	Δ _x [m]	A ₀ [m ²]	A ₁ [m ²]	χ = A ₁ /A ₀ [-]	C _t
Broekstuk	21.40	14.04	5.91	21.40	0.190	213.49	49.54	0.23	2.79
Eerste tussenstuk	28.20	5.91	5.23	6.80	0.050	37.88	13.54	0.36	2.34
Tweede tussenstuk	34.50	5.23	4.60	6.30	0.050	30.96	9.94	0.32	2.46
Bovenstuk 1	44.00	4.60	3.65	9.50	0.050	39.19	12.67	0.32	2.45
Bovenstuk 2	57.40	3.65	2.31	13.40	0.050	39.93	13.01	0.33	2.45
Topstuk	59.10	2.31		1.70		1.96	0.33	0.17	3.08
Ondertraverse	34.50	9.95		3.10		15.42	4.52	0.29	2.56
Middentraverse	44.00	13.30		3.20		21.28	6.53	0.31	2.51
Boventraverse	54.00	15.68		5.10		39.97	7.67	0.19	2.97

NB: oppervlakte traverse dwarsrichting van de tabel wordt in berekening gereduceerd.

NB: oppervlakte traverse per zijde, dus helft van totaal van twee traverses.

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - bouwphase
Number: 1079

Windoppervlak feeders telecominstallaties

Onderdeel	A (m ² /m)	Factor	Δh	A ₁
Broekstuk	0.14	0.71	21.4	2.1
Eerste tussenstuk	0.14	0.71	6.8	0.7
Tweede tussenstuk	0.14	0.71	6.3	0.6
Bovenstuk 1	0.14	0.71	9.5	0.9
Bovenstuk 2				

Invoer antennes

Omschrijving	A (m ²)	h (m)	C _r (m)
Antenne top			
Antenne o.t.	4.7	40.7	1.5

Belastingen mastsectie langsrichting (x-richting) per windrichting

Omschrijving	P _w [kN/m ²]	F _{x1} [kN]	F _{x2} [kN]	F _{x3} [kN]	F _{x4} [kN]	h _{ef} [m]	M _{y1} [kNm]	M _{y2} [kNm]	M _{y3} [kNm]	M _{y4} [kNm]
Broekstuk	0.72	99.4	84.3	0.0	-84.3	10.7	1063.2	902.2	0.0	-902.2
Eerste tussenstuk	0.94	29.7	25.2	0.0	-25.2	24.8	736.1	624.6	0.0	-624.6
Tweede tussenstuk	1.00	24.5	20.8	0.0	-20.8	31.4	767.4	651.2	0.0	-651.2
Bovenstuk 1	1.07	33.2	28.2	0.0	-28.2	39.3	1303.9	1106.4	0.0	-1106.4
Bovenstuk 2	1.14	36.3	30.8	0.0	-30.8	50.7	1837.9	1559.5	0.0	-1559.5
Topstuk	1.18	1.2	1.0	0.0	-1.0	58.3	69.6	59.1	0.0	-59.1
Ondertraverse	1.04	24.0	14.2	0.0	-14.2	35.5	852.1	506.1	0.0	-506.1
Middentraverse	1.10	36.2	21.5	0.0	-21.5	45.1	1632.0	969.4	0.0	-969.4
Boventraverse	1.17	53.1	31.6	0.0	-31.6	55.7	2960.0	1758.2	0.0	-1758.2
Totaal		337.5	257.6	0.0	-257.6		11222.3	8136.6	0.0	-8136.6

Belastingen mastsectie dwarsrichting (y-richting) per windrichting

Omschrijving	P _w [kN/m ²]	F _{y1} [kN]	F _{y2} [kN]	F _{y3} [kN]	F _{y4} [kN]	h _{ef} [m]	M _{x1} [kNm]	M _{x2} [kNm]	M _{x3} [kNm]	M _{x4} [kNm]
Broekstuk	0.72	0.0	84.3	99.4	84.3	10.7	0.0	902.2	1063.2	902.2
Eerste tussenstuk	0.94	0.0	25.2	29.7	25.2	24.8	0.0	624.6	736.1	624.6
Tweede tussenstuk	1.00	0.0	20.8	24.5	20.8	31.4	0.0	651.2	767.4	651.2
Bovenstuk 1	1.07	0.0	28.2	33.2	28.2	39.3	0.0	1106.4	1303.9	1106.4
Bovenstuk 2	1.14	0.0	30.8	36.3	30.8	50.7	0.0	1559.5	1837.9	1559.5
Topstuk	1.18	0.0	1.0	1.2	1.0	58.3	0.0	59.1	69.6	59.1
Ondertraverse	1.04	0.0	14.2	9.6	14.2	35.5	0.0	506.1	340.9	506.1
Middentraverse	1.10	0.0	21.5	14.5	21.5	45.1	0.0	969.4	652.8	969.4
Boventraverse	1.17	0.0	31.6	21.3	31.6	55.7	0.0	1758.2	1184.0	1758.2
Totaal		0.0	257.6	269.5	257.6		0.0	8136.6	7955.8	8136.6

Resulterende belastingen vanuit mastconstructie incl. antenne zonder geleiders niveau fundatie (kar. waarde)

Belasting / windrichting	F _x [kN]	F _y [kN]	F _z [kN]	M _x [kNm]	M _y [kNm]	M _z [kNm]
Permanente belasting	0	0	1140	0	0	0
Windrichting 0°	345	0	0	0	11531	0
Windrichting 45°	263	263	0	8355	8355	0
Windrichting 90°	0	277	0	8264	0	0
Windrichting 135°	-263	263	0	8355	-8355	0

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - bouwphase
Number: 1079

Tussenresultaten geleiderbelastingen

Geleiders back

Circuit	Geleider	Diameter [mm]	A [mm ²]	G [N/m]	E [N/mm ²]	αT [-]
Circuit 1	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 2	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Bliksemdraad 1	AACSR 241-AL3-39-A20SA	21.8	281.0	9.38	70165	1.97E-05

Geleiders ahead

Circuit	Geleider	Diameter [mm]	A [mm ²]	G [N/m]	E [N/mm ²]	αT [-]
Circuit 1	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Circuit 2	AAAC-AL7 620	32.4	621.0	17.71	56000	2.30E-05
Bliksemdraad 1	AACSR 241-AL3-39-A20SA	21.8	281.0	9.38	70165	1.97E-05

Verticale belasting back

Circuit	Bundel [-]	Toeslag [%]	$w_{z,G}$ [N/m]	IJsgebied	Formule	$w_{z,ijs}$ [N/m]	$w_{z,ijs,bundel}$ [N/m]
Circuit 1	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 2	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Bliksemdraad 1	1	2	9.6	A	15+0,4d	23.7	23.7

Verticale belasting ahead

Circuit	Bundel [-]	Toeslag [%]	$w_{z,G}$ [N/m]	IJsgebied	Formule	$w_{z,ijs}$ [N/m]	$w_{z,ijs,bundel}$ [N/m]
Circuit 1	4	3	73.0	B	4+0,2d	10.5	41.9
Circuit 2	2	3	36.5	B	4+0,2d	10.5	21.0
Bliksemdraad 1	1	2	9.6	A	15+0,4d	23.7	23.7

Isolatoren

Geleider	$G_{isolator}$ [kN]	Aantal	$F_{v,iso}$ [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m ²]	Windhoogte [m]	Stuwdruk [kN/m ²]	Vormfactor [-]	$F_{h,iso}$ [kN]
380ct1f1	3.00	1	3	6.5	1.1	54.50	1.16	1.2	1.53
380ct1f2	3.00	1	3	6.5	1.1	44.50	1.10	1.2	1.45
380ct1f3	3.00	1	3	6.5	1.1	35.00	1.03	1.2	1.36
150ct2f1	3.00	1	3	6.5	1.1	54.50	1.16	1.2	1.53
150ct2f2	3.00	1	3	6.5	1.1	44.50	1.10	1.2	1.45
150ct2f3	3.00	1	3	6.5	1.1	35.00	1.03	1.2	1.36
bl1	0.10	1	0.1	0.2	0.1	59.60	1.19	1.2	0.14

Project: RLL-TLB380
Tower: HB+6_c - bouwfase
Number: 1079

Windbelasting back

Geleider	hoogte	wind	Stuwdruk	G_{c_dwars}	G_{c_trek}	C_c	$d_{toeslag}$	w_y	$w_{y,vak}$	$D_{ijs,toeslag}$	$w_{y,ijs}$	$w_{y,ijs,vak}$
	[m]	[m]	[kN/m ²]	[-]	[-]	[-]	[mm]	[N/m]	[N/m]	[mm]	[N/m]	[N/m]
380ct1f1	53.1		1.15	0.62	0.68	0.95	33.37	91.4	100.4	51.8	178.5	196.2
380ct1f2	43.1		1.09	0.61	0.67	0.97	33.37	85.9	94.5	51.8	164.5	181.0
380ct1f3	33.6		1.02	0.59	0.65	1.00	33.37	79.5	87.5	51.8	148.8	163.8
150ct2f1	53.1		1.15	0.62	0.68	0.95	33.37	45.7	50.2	51.8	89.2	98.1
150ct2f2	43.1		1.09	0.61	0.67	0.97	33.37	42.9	47.2	51.8	82.3	90.5
150ct2f3	33.6		1.02	0.59	0.65	1.00	33.37	39.7	43.7	51.8	74.4	81.9
bl1	58.2		1.18	0.63	0.69	1.18	22.24	19.4	21.3	63.1	56.3	61.8

Windbelasting ahead

Geleider	hoogte	wind	Stuwdruk	G_{c_dwars}	G_{c_trek}	C_c	$d_{toeslag}$	w_y	$w_{y,vak}$	$D_{ijs,toeslag}$	$w_{y,ijs}$	$w_{y,ijs,vak}$
	[m]	[m]	[kN/m ²]	[-]	[-]	[-]	[mm]	[N/m]	[N/m]	[mm]	[N/m]	[N/m]
380ct1f1	50.1		1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	89.8	98.8	51.8	174.5	191.9
380ct1f2	40.1		1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	84.0	92.4	51.8	159.9	175.9
380ct1f3	30.6		0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	77.1	84.9	51.8	143.2	157.6
150ct2f1	50.1		1.14	0.62	0.68	0.96	33.37	44.9	49.4	51.8	87.3	95.9
150ct2f2	40.1		1.07	0.60	0.66	0.98	33.37	42.0	46.2	51.8	79.9	88.0
150ct2f3	30.6		0.99	0.58	0.64	1.00	33.37	38.6	42.4	51.8	71.6	78.8
bl1	55.2		1.17	0.62	0.69	1.18	22.24	19.1	21.0	63.1	55.2	60.6

NB: belastingen w_v gelden voor bundel

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+6_c - bouwfase
Mast: 1079

Geleiderbelastingen

Auteur: TBR
Versie: v12.0

Uitgangspunten

Betrouwbaarheidsniveau Nieuwbouw CC2
Referentieperiode 15 jaar

ULS (bezwijksterkte)		NEN-EN50341-2-15:2019						
Belastingsgeval	omschrijving	Temp °C	γ_G $G_{k,mast}$	γ_G $G_{k,geleider}$	γ_Q Q_{pk}	Q_{wk}	Q_{ik}	γ_a A_k
ULS 1a	Wind	10°	1.20	1.20	0.00	1.25	0.00	0.0
ULS 1a_0,9	Wind 0,9Gk alleen mast	10°	0.90	1.20	0.00	1.25	0.00	0.0
ULS 1a_0,9_0,9	Wind 0,9Gk ook geleider	10°	0.90	0.90	0.00	1.25	0.00	0.0
ULS 3	Wind+ijs	-5°	1.20	1.20	0.00	0.38	1.07	0.0
ULS 3_0,9	Wind+ijs 0,9	-5°	0.90	1.20	0.00	0.38	1.07	0.0
ULS 4	Koude+wind	-20°	1.20	1.20	0.00	0.25	0.00	0.0
ULS 4_0,9	Koude+wind 0,9	-20°	0.90	1.20	0.00	0.25	0.00	0.0
ULS 5a	Torsiebelastingen	10°	1.00	1.00	1.00	0.00	0.00	1.0
ULS 5b	Longitudinale belastingen	10°	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	1.0
ULS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	1.50	0.25	0.00	0.0
ULS 6_0,9	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	0.00	0.25	0.00	0.0
ULS 7	Permanent	10°	1.35	1.35	0.00	0.00	0.00	0.0
ULS 8	Special	10°	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	1.0
SPLS (Bezwijksterkte, enkel voor hoekmasten: afwezigheid geleiders)			γ_G G_k		γ_Q Q_{pk} Q_{wk} Q_{ik}			A_k
SPLS 1a	Wind	10°	1.20	1.20	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 1a_0,9	Wind 0,9	10°	0.90	1.20	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 1a_0,9_0,9	Wind 0,9	10°	0.90	0.90	0.0	0.78	0.00	0.0
SPLS 3	Wind+ijs	-5°	1.20	1.20	0.0	0.36	0.34	0.0
SPLS 3_0,9	Wind+ijs 0,9	-5°	0.90	1.20	0.0	0.36	0.34	0.0
SPLS 4	Koude+wind	-20°	1.20	1.20	0.0	0.24	0.00	0.0
SPLS 4_0,9	Koude+wind 0,9	-20°	0.90	1.20	0.0	0.24	0.00	0.0
SPLS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	1.2	0.24	0.0	0.0
SPLS 6_0,9	Bouw en onderhoud	5°	1.20	1.20	0.0	0.24	0.0	0.0
SLS (controle van de vervormingen, vermoeiing, EDS)			G_k		Q_{pk} Q_{wk} Q_{ik}			A_k
SLS 1a	Wind	10°	1.00	1.00	0.0	0.87	0.0	0.0
SLS 3	Wind+ijs	-5°	1.00	1.00	0.0	0.26	0.71	0.0
SLS 4	Wind	-20°	1.00	1.00	0.0	0.17	0.0	0.0
SLS 6	Bouw en onderhoud	5°	1.00	1.00	0.0	0.17	0.0	0.0
SLS 7	PB (EDS, geen wind)	10°	1.00	1.00	0.0	0.00	0.0	0.0

Aantal windrichtingen 6
Aantal belastingcombinaties ULS 68
Aantal belastingcombinaties SPLS 222
Aantal belastingcombinaties SLS 15
Aantal knooplasten 5185

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+6_c - bouwphase
Mast: 1079

Samenvattingstabellen geleiderbelastingen

In de onderstaande vier tabellen is weergegeven:

- De maximale geleiderbelasting in het globale assenstelsel, gesplitst in aandeel van back en ahead span
- De gecombineerde geleiderbelasting (Ba+Ah) in het globale assenstelsel met in het lokale assenstelsel de maximaal optredende trekkracht. Componenten Fx en Fy als absolute waarde
- De alledaagse (EDS) waarden van de gecombineerde geleiderbelastingen (Ba+Ah) met bijbehorende trekkrachten
- Controle op uplift, waar een negatieve waarde duidt op uplift

Maximale waarden voor back en ahead span

Geleider	Fx_ba [kN]	Fx_ah [kN]	Fy_ba [kN]	Fy_ah [kN]	Fz_ba [kN]	Fz_ah [kN]
bl1	-54.0	53.8	13.9	13.7	8.2	8.2
380ct1f1	-239.7	238.8	65.4	64.7	35.6	35.6
380ct1f2	-236.6	235.7	62.8	61.9	35.5	35.5
380ct1f3	-233.4	232.4	59.8	58.7	35.5	35.4
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
150ct2f1	-119.8	119.3	33.7	33.3	22.5	22.5
150ct2f2	-118.3	117.8	32.4	31.9	22.5	22.5
150ct2f3	-116.7	116.1	30.8	30.3	22.5	22.5

Min. Weight span (m)

Weight spar Combinatie1

Geleider	SLS 1a	SLS 4	SLS 7
bl1	481.1	496.9	481.0
380ct1f1	481.0	496.0	481.0
380ct1f2	481.0	495.8	481.0
380ct1f3	481.0	495.5	481.0
Post-isolator 1			
Post-isolator 2			
Post-isolator 3			
150ct2f1	481.0	496.0	481.0
150ct2f2	481.0	495.8	481.0
150ct2f3	481.0	495.5	481.0

Max. Weight span (m)

Weight spar Combinatie1

Geleider	ULS 1a	ULS 3
bl1	558.6	472.2
380ct1f1	519.0	482.9
380ct1f2	515.3	481.9
380ct1f3	511.0	480.7
Post-isolator 1		
Post-isolator 2		
Post-isolator 3		
150ct2f1	519.0	482.9
150ct2f2	515.3	481.9
150ct2f3	511.0	480.7

Omhullende weight span over alle combinaties (incl. 0,9 combinaties)

Voor alle geleiders

	Wind / Weight span verhouding
Max. weight span	558.6 m 1.396 -
Min. weight span	194.1 m 0.485 -

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+6_c - bouwfase
Mast: 1079

Maximale waarden back+ahead span			Maximale waarden trekkracht geleider		
Geleider	Fx [kN]	Fy [kN]	Fz [kN]	Ft_ba [kN]	Ft_ah [kN]
bl1	39.2	27.2	8.2	-55.6	55.3
380ct1f1	206.9	127.4	35.6	-245.8	244.9
380ct1f2	203.1	122.2	35.5	-242.6	241.5
380ct1f3	199.0	116.1	35.5	-239.1	237.9
Post-isolato	3.7	3.7	6.8	0.0	
Post-isolato	2.8	2.8	4.7	0.0	
Post-isolato	4.2	4.2	6.8	0.0	
150ct2f1	108.3	65.5	22.5	-122.9	122.4
150ct2f2	108.2	63.0	22.5	-121.3	120.8
150ct2f3	108.1	59.9	22.5	-119.6	119.0

EDS-belastingen geleiders					
Geleider	Fx [kN]	Fy [kN]	Fz [kN]	Ft_ba [kN]	Ft_ah [kN]
bl1	17.0	3.0	2.4	-17.2	17.2
380ct1f1	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
380ct1f2	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
380ct1f3	129.3	22.8	20.5	-131.3	131.3
Post-isolato	0.0	0.0	5.0	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	3.5	0.0	
Post-isolato	0.0	0.0	5.0	0.0	
150ct2f1	64.7	11.4	11.8	-65.7	65.7
150ct2f2	64.7	11.4	11.8	-65.7	65.7
150ct2f3	64.7	11.4	11.8	-65.7	65.7

Controle uplift SLS-wind			
Combinatie: Geleider		Fz_ba [kN]	Fz_ah [kN]
SLS 4	bl1	0.0	0.0
	380ct1f1	0.0	0.0
	380ct1f2	0.0	0.0
	380ct1f3	0.0	0.0
	Post-isolato	0.0	
	Post-isolato	0.0	
	Post-isolato	0.0	
	150ct2f1	0.0	0.0
	150ct2f2	0.0	0.0
	150ct2f3	0.0	0.0

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+6_c - bouwphase
Mast: 1079

ULS-fundatiebelasting combinatie 1 en 3 wind haaks op de lijn of bissectrice en EDS, vanuit geleiders

Combinatie	Combination	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]
ULS 1a_90		-11	588	269	24099	-470	115
ULS 1a_0.9_0		12	245	186	9296	529	126
ULS 1a_0.9_0.9_90		-12	565	122	24500	-528	130
ULS 3_0		4	364	359	12930	173	35
SLS 7		0	211	212	7536	0	0

ULS-fundatiebelasting combinatie 1 en 3 wind haaks op de lijn of bissectrice en EDS, totaal geleiders en mast

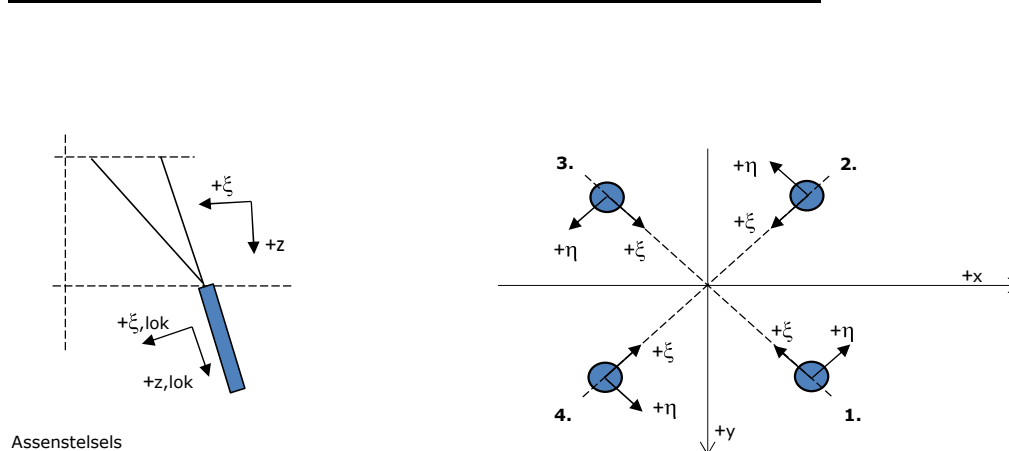
Combinatie	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]
ULS 1a_90	-11	936	1637	34455	-470	115
ULS 1a_0.9_0.9_90	-12	912	1148	34855	-528	130
SLS 7	0	211	1352	7536	0	0

Fundatiebelastingen, selectie belastingcombinaties op basis grootste waarde

Combinatie	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]
ULS 1a_0.9_90	-11	936	1196	35408	-470	115
SPLS 3_90 Ah All Cts	-946	305	1544	10763	-42466	10091
SPLS 3_80 Ah All Cts	-934	308	1544	10901	-42207	10168
SPLS 1a_0.9_90 Ah All Cts	-844	448	1137	16025	-37812	8968

Noot: grootste waarden kunnen in meerdere combinaties voorkomen, een combinatie is weergegeven.

Oplegreacties op fundering per randstijl



Maximale drukbelasting

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 1a_90 Ba All Cts	246	629	2271	-271	-619	-9	2352
2	SPLS 3_0 Ba All Cts	439	-196	1678	-172	-449	2	1737
3	ULS 8 Ba	-433	-161	1613	192	-420	13	1670
4	SPLS 1a_90 Ah All Cts	-247	633	2284	273	-622	-9	2365

Maximale trekbelasting

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	ULS 8 Ba	50	-356	-921	287	216	-32	-954
2	SPLS 1a_0.9_90 Ah All Cts	-430	174	-1633	181	428	-11	-1691
3	SPLS 1a_0.9_90 Ba All Cts	425	172	-1612	-179	423	-11	-1669
4	SPLS 3_0.9_0 Ba All Cts	-17	-367	-992	-272	247	-19	-1027

Maximale torsiebelasting (positief)

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_0.9_80 Ah All Cts	92	-358	-811	318	188	-30	-839
2	SPLS 3_0.9_80 Ah All Cts	-439	150	-1622	205	417	-19	-1679
3	SPLS 3_80 Ah All Cts	-414	-137	1501	196	-389	14	1554
4	SPLS 3_80 Ah All Cts	-214	653	2277	310	-613	-1	2358

Maximale torsiebelasting (negatief)

Stijl	Combinatie	R_x [kN]	R_y [kN]	R_z [kN]	R_{η} [kN]	R_{ξ} [kN]	$R_{\xi,lok}$ [kN]	$R_{z,lok}$ [kN]
1	SPLS 3_100 Ba All Cts	213	649	2265	-308	-610	-1	2345
2	SPLS 3_100 Ba All Cts	412	-136	1494	-195	-388	14	1547
3	SPLS 3_0.9_100 Ba All Cts	434	148	-1601	-202	412	-18	-1657
4	SPLS 3_0.9_100 Ba All Cts	-92	-355	-806	-316	186	-30	-834

Project: RLL-TLB380
Masttype: HB+6_c - bouwphase
Mast: 1079

Combinatie Ftrek+Fhor

Stijl	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
1	ULS 8 Ba	50	-356	-921	287	216	-32	-954
2	SPLS 3_0.9_80 Ah All Cts	-439	150	-1622	205	417	-19	-1679
3	SPLS 3_0.9_90 Ba All Cts	435	151	-1605	-201	414	-17	-1662
4	SPLS 3_0.9_0 Ba All Cts	-17	-367	-992	-272	247	-19	-1027

Permanente belasting

Stijl	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
1	SLS 7	127	123	606	2	-177	-14	628
2	SLS 7	15	-18	70	2	-23	-4	72
3	SLS 7	-15	-18	70	-2	-23	-4	72
4	SLS 7	-127	123	606	-2	-177	-14	628

Omhullenden ongeacht stijl

Belasting	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
Max. druk	SPLS 1a_90 Ah All Cts	-247	633	2284	273	-622	-9	2365
Max. trek	SPLS 1a_0.9_90 Ah All Cts	-430	174	-1633	181	428	-11	-1691
Max. pos. torsie	SPLS 3_0.9_80 Ah All Cts	92	-358	-811	318	188	-30	-839
Max. neg. torsie	SPLS 3_0.9_100 Ba All Cts	-92	-355	-806	-316	186	-30	-834
Comb. trek+torsie	SPLS 3_0.9_80 Ah All Cts	-439	150	-1622	205	417	-19	-1679

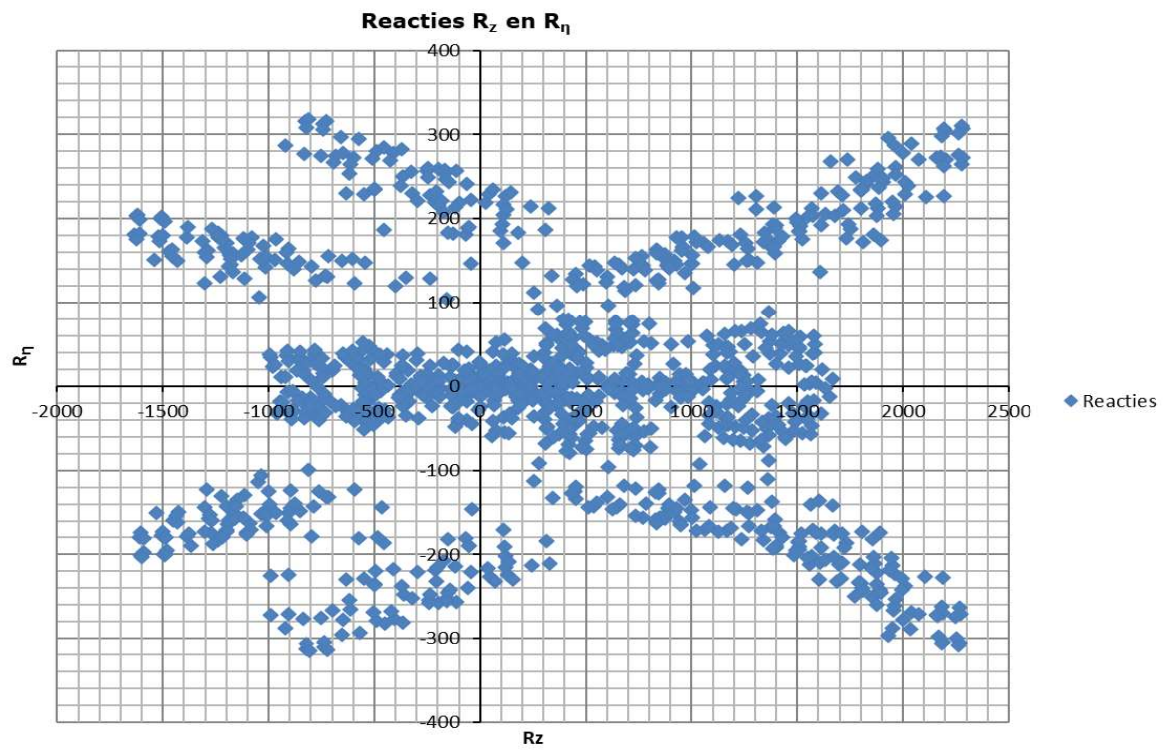
Maximale trekbelasting SLS

Stijl	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
1	SPLS 3_0.9_90 Ah All Cts	87	-360	-825	316	193	-29	-854
2	SPLS 1a_0.9_90 Ah All Cts	-430	174	-1633	181	428	-11	-1691
3	SPLS 1a_0.9_90 Ba All Cts	425	172	-1612	-179	423	-11	-1669
4	SPLS 3_0.9_0 Ba All Cts	-17	-367	-992	-272	247	-19	-1027

Maximale drukbelasting SLS

Stijl	Combinatie	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _η [kN]	R _ξ [kN]	R _{ξ,lok} [kN]	R _{z,lok} [kN]
1	SPLS 1a_0.9_90 Ba All Cts	228	610	2187	-270	-593	-5	2264
2	SPLS 3_0.9_0 Ba All Cts	417	-176	1573	-170	-419	3	1629
3	SPLS 3_100 Ah All Cts	-415	-144	1513	192	-395	12	1566
4	SPLS 1a_100 Ah All Cts	-253	628	2278	265	-623	-11	2358

Project: RLL-TLB380
 Masttype: HB+6_c - bouwphase
 Mast: 1079



Belastinggeval - afspannen

Date: 2021-05-21
 Author: TBR
 Version: 1.1

RLL-TLB
 HB+6_c (afspannen)

Invoergegevens

Hoogteafwijking mastbeeld naastgelegen masten en richtingsverandering t.o.v. Lijnrichting

Circuits	Aanduiding	Nummer	Hoogteverschil		Richtingsverandering	
			Dh_back	Dh_ahead	Dy_back	Dy_ahead
Circuit 1	10	380ct1f1	0,0	-9,0 m	0,0	0,0 m
Circuit 1	11	380ct1f2	0,0	-9,0 m	0,0	0,0 m
Circuit 1	12	380ct1f3	0,0	-9,0 m	0,0	0,0 m
Circuit 2	40	380ct2f1	-54,0	0,0 m	0,0	0,0 m
Circuit 2	41	380ct2f2	-44,0	0,0 m	0,0	0,0 m
Circuit 2	42	380ct2f3	-34,5	0,0 m	0,0	0,0 m
Circuit 3	20	150ct3f1	0,0	-9,0 m	0,0	0,0 m
Circuit 3	21	150ct3f2	0,0	-9,0 m	0,0	0,0 m
Circuit 3	22	150ct3f3	0,0	-9,0 m	0,0	0,0 m
Circuit 4	30	150ct4f1	-54,0	0,0 m	0,0	0,0 m
Circuit 4	31	150ct4f2	-44,0	0,0 m	0,0	0,0 m
Circuit 4	32	150ct4f3	-34,5	0,0 m	0,0	0,0 m
Bliksemdraad 1	1	bl1	0,0	-9,0 m	0,0	0,0 m
Bliksemdraad 2	3	bl2	-59,1	0,0 m	0,0	0,0 m

Lijn- en mastgegevens

		Back	Ahead
Ruling span $\sqrt{(SL3/SL)}$		82,5	400,0 m
Lijnhoek	β	180 °	
Rotatie mast t.o.v. bissectrice	θ	-20 °	
Vaklengte		83	400 m
Hoogte onderkant mast t.o.v. maaiveld		0,5 m	
Beschouwde windrichtingen	a1	0 °	
Windrichtingen volgens:	a2	45 °	
Geleiderbelastingen	a3	90 °	
	a4	135 °	
	a5	110 °	
	a6	110 °	

Windrichtingen gelden t.o.v. hoofdrichting mastconstructie, niet t.o.v. bissectrice.

In onderstaande tabel zijn de optredende belastingen weergegeven, voor deze situatie geldt:

- belasting op geleider1, 10 t/m 12 en 20 t/m 22 zijn permanent aanwezig
- van de belasting op de overige geleiders is er telkens één aanwezig per belastingcombinatie

Uitvoer geleiderbelastingen

Belastingcombi	nummer	Fxtotaal	Fytotaal	Fztotaal	Ftrekahead	Ftrekback
ULS 6b_90	1	20,0	8,2	3,4	21,6	0,0
	10	147,9	58,6	28,3	159,0	0,0
	11	147,5	58,1	28,2	158,5	0,0
	12	147,1	57,6	28,2	157,9	0,0
	20	73,9	29,4	14,7	79,5	0,0
	21	73,7	29,1	14,7	79,2	0,0
	22	73,5	28,9	14,7	79,0	0,0
	40	-141,0	-50,2	121,5	0,0	-149,7
	41	-141,0	-50,2	103,3	0,0	-149,6
	42	-140,9	-50,2	86,1	0,0	-149,5
	30	-70,6	-25,0	61,4	0,0	-74,8
	31	-70,5	-25,0	52,3	0,0	-74,8
	32	-70,5	-25,0	43,6	0,0	-74,8
	3	-18,6	-6,6	16,8	0,0	-19,7

APPENDIX B

Resultaten PLS-TOWER

Deze Appendix bevat de resultaten uit PLS-TOWER voor de verschillende masttypen. De samenstelling van de bovenstukken zijn voor alle masttypen gelijk. De resultaten van het bovenstuk zijn dan ook alleen opgenomen van het maatgevende masttype HB+6/c. De resultaten van het onderstuk zijn voor alle masten opgenomen.

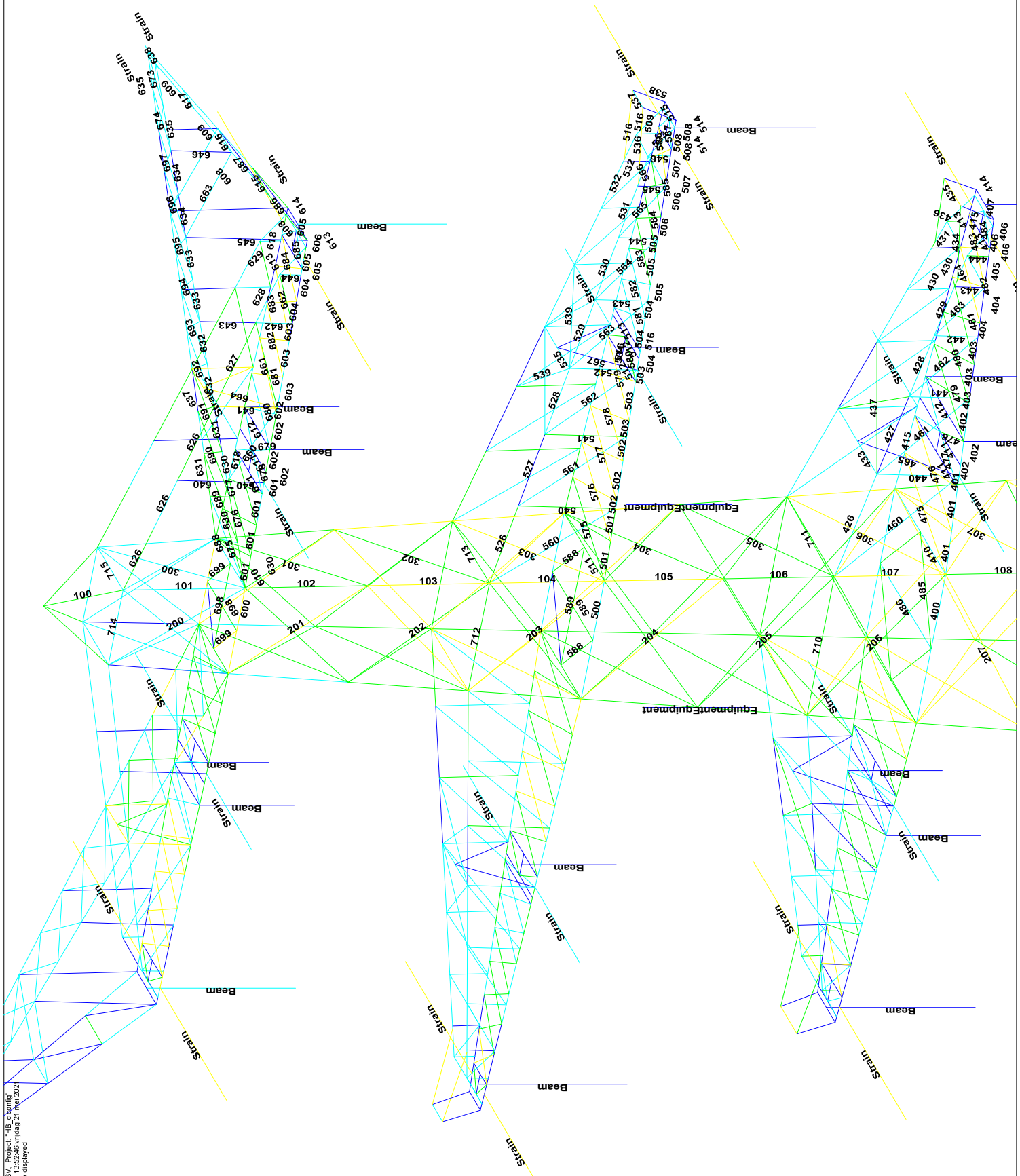
Resultaten opgenomen voor:

- Masttype HB+0/c
- Masttype HB+6/c



Assessment of angle groups - Lower structure

[illegible]



Assessment of angle groups - Tower top

Date
Author
Version

16-7-2021
MRE
1.0

DNV

HB+6_c

HB+6_c

ID	Type	Profile	Steel Qty (kg)	#spigot	R/LX	R/LY	R/LZ	Slenderness	Compression (Lead Case)	Buckling	Shear (Comp/joint)	U.C.(Comp) (mm)	U.C.(Tension) (mm)	Lead Case (Tension)		U.C.(Tens) (mm)	Inch (Tens)
														-0.1 US Ls to 0.160g	0.0 US Ls to 0.90-1.60g		
EA 15015066	S355	2016-8-8	1	35	25	55	1206	1411	0.00	84.5	1206	106.8	84.5	1206	106.8	7.5	66.3
EA 702706	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 806066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 806066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1	35	25	55	603	706	0.00	42.25	603	53.4	42.25	603	53.4	3.75	33.15
EA 606066	S355	1016-8-8	1														

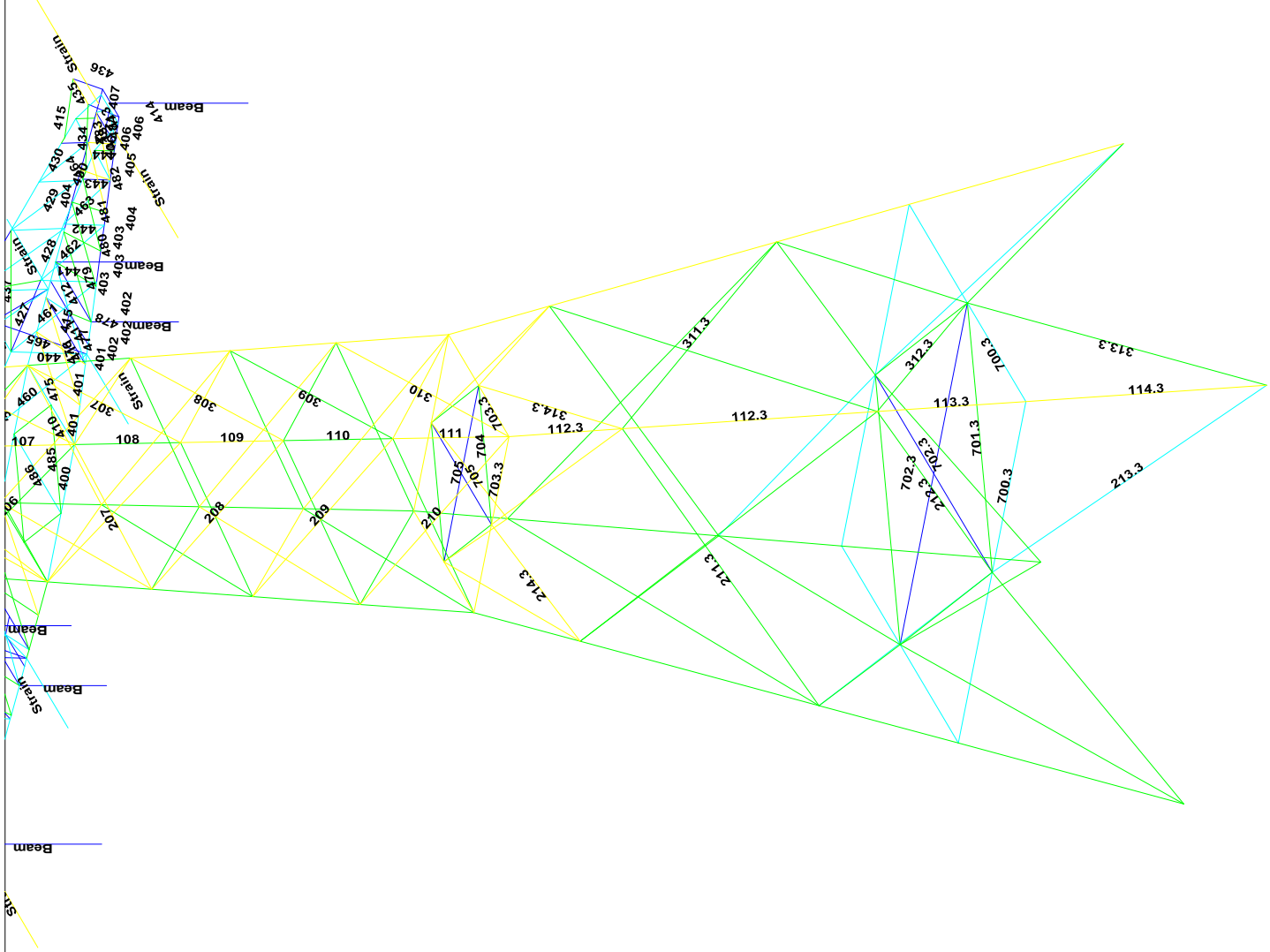


Assessment of angle groups - Tower top

Date 16-7-2021
Author MRE
Version 1.0

RLI-TBG
HB+6_c

Group Label	Description	Type	Profile	Steel Qual	Bolts	#x-p1x1	e2	p1	RLX	RLY	RLZ	Slenderness	Compression	Load Case (Compression)	Buckling	Shear (Comp) string (Comp)	U.C. (Comp) asdance (Comp)	Tension	Load Case (Tension)	Net section ar (Tens) string (Tens)	U.C. (Tens) jnce (Tens)
696	Earth peak diag upper plane	EA	60x60x8	S355	10x16-L-R	1	35	25	0.54	0.54	0.54	87	-17.6	S16.5 3_00 All Cts_160g	111.6	60.3	76.6	17.2	S16.5 3_00 All Cts_160g	75.3	53.4
697	Earth peak diag lower plane	EA	60x60x8	S355	10x16-L-R	1	35	25	0.54	0.54	0.54	87	-17.6	S16.5 3_00 All Cts_160g	111.6	60.3	76.6	17.2	S16.5 3_00 All Cts_160g	75.3	53.4
698	Wind bracing top ca.	EA	150x150x12	S355	40x24-L-R	1	55	40	1.00	1.00	1.00	58	-356.6	S16.5 3_00 EA All Cts_160g	888.9	542.2	846.7	356.6	S16.5 3_00 EA All Cts_160g	542.2	786.1
699	Wind bracing top ca.	EA	150x140x12	S355	50x24-L-R	1	55	40	1.00	1.00	1.00	68	-555.6	S16.5 3_00 EA All Cts_160g	766.7	677.8	1146.5	555.6	S16.5 3_00 EA All Cts_160g	677.8	1068.0
700	Horizontal top of mid ca.	EA	150x120x10	S355	40x24-L-R	1	55	40	1.00	1.00	1.00	112	-137.1	U15 0_0 EA All Cts_160g	176.2	271.1	352.8	137.1	U15 0_0 EA All Cts_160g	271.1	326.4
711	Horizontal top of lower ca.	EA	150x120x10	S355	40x24-L-R	1	55	40	1.00	1.00	1.00	112	-137.1	U15 0_0 EA All Cts_160g	176.2	271.1	352.8	137.1	U15 0_0 EA All Cts_160g	271.1	326.4
712	Horizontal top of mid ca.	EA	150x120x12	S355	40x24-L-R	1	55	40	1.00	1.00	1.00	142	-35.4	S16.5 3_00 EA All Cts_160g	228.8	542.2	846.7	35.4	S16.5 3_00 EA All Cts_160g	542.2	786.1
713	Horizontal top of lower ca.	EA	150x120x10	S355	40x24-L-R	1	55	40	1.00	1.00	1.00	112	-137.1	U15 0_0 EA All Cts_160g	176.2	271.1	352.8	137.1	U15 0_0 EA All Cts_160g	271.1	326.4
714	Horizontal top of top ca.	EA	150x120x12	S355	40x24-L-R	1	55	40	1.00	1.00	1.00	98	-17.7	S16.5 3_00 EA All Cts_160g	352.6	542.2	846.7	17.7	U15 0_0 EA All Cts_160g	542.2	786.1
715	Horizontal top of top ca.	EA	150x100x10	S355	20x24-L-R	1	55	40	1.00	1.00	1.00	152	-18.7	U15 0_0 EA All Cts_160g	117.1	271.1	352.8	18.7	U15 0_0 EA All Cts_160g	271.1	326.4



Assessment of angle groups - Lower structure

Date 16-7-2021
Author MRE
Version 1.0

RLI-78G
HB+6_c



Group Label	Description	Type	Profile	Steel (Q235) E-kin	End-Point	C-2	C-3	C-4	C-5	C-6	C-7	C-8	C-9	C-10	C-11	C-12	C-13	C-14	C-15	C-16	C-17	C-18	C-19	C-20	C-21	C-22	C-23	C-24	C-25	C-26	C-27	C-28	C-29	C-30	C-31	C-32	C-33	C-34	C-35	C-36	C-37	C-38	C-39	C-40	C-41	C-42	C-43	C-44	C-45	C-46	C-47	C-48	C-49	C-50	C-51	C-52	C-53	C-54	C-55	C-56	C-57	C-58	C-59	C-60	C-61	C-62	C-63	C-64	C-65	C-66	C-67	C-68	C-69	C-70	C-71	C-72	C-73	C-74	C-75	C-76	C-77	C-78	C-79	C-80	C-81	C-82	C-83	C-84	C-85	C-86	C-87	C-88	C-89	C-90	C-91	C-92	C-93	C-94	C-95	C-96	C-97	C-98	C-99	C-100	C-101	C-102	C-103	C-104	C-105	C-106	C-107	C-108	C-109	C-110	C-111	C-112	C-113	C-114	C-115	C-116	C-117	C-118	C-119	C-120	C-121	C-122	C-123	C-124	C-125	C-126	C-127	C-128	C-129	C-130	C-131	C-132	C-133	C-134	C-135	C-136	C-137	C-138	C-139	C-140	C-141	C-142	C-143	C-144	C-145	C-146	C-147	C-148	C-149	C-150	C-151	C-152	C-153	C-154	C-155	C-156	C-157	C-158	C-159	C-160	C-161	C-162	C-163	C-164	C-165	C-166	C-167	C-168	C-169	C-170	C-171	C-172	C-173	C-174	C-175	C-176	C-177	C-178	C-179	C-180	C-181	C-182	C-183	C-184	C-185	C-186	C-187	C-188	C-189	C-190	C-191	C-192	C-193	C-194	C-195	C-196	C-197	C-198	C-199	C-200	C-201	C-202	C-203	C-204	C-205	C-206	C-207	C-208	C-209	C-210	C-211	C-212	C-213	C-214	C-215	C-216	C-217	C-218	C-219	C-220	C-221	C-222	C-223	C-224	C-225	C-226	C-227	C-228	C-229	C-230	C-231	C-232	C-233	C-234	C-235	C-236	C-237	C-238	C-239	C-240	C-241	C-242	C-243	C-244	C-245	C-246	C-247	C-248	C-249	C-250	C-251	C-252	C-253	C-254	C-255	C-256	C-257	C-258	C-259	C-260	C-261	C-262	C-263	C-264	C-265	C-266	C-267	C-268	C-269	C-270	C-271	C-272	C-273	C-274	C-275	C-276	C-277	C-278	C-279	C-280	C-281	C-282	C-283	C-284	C-285	C-286	C-287	C-288	C-289	C-290	C-291	C-292	C-293	C-294	C-295	C-296	C-297	C-298	C-299	C-300	C-301	C-302	C-303	C-304	C-305	C-306	C-307	C-308	C-309	C-310	C-311	C-312	C-313	C-314	C-315	C-316	C-317	C-318	C-319	C-320	C-321	C-322	C-323	C-324	C-325	C-326	C-327	C-328	C-329	C-330	C-331	C-332	C-333	C-334	C-335	C-336	C-337	C-338	C-339	C-340	C-341	C-342	C-343	C-344	C-345	C-346	C-347	C-348	C-349	C-350	C-351	C-352	C-353	C-354	C-355	C-356	C-357	C-358	C-359	C-360	C-361	C-362	C-363	C-364	C-365	C-366	C-367	C-368	C-369	C-370	C-371	C-372	C-373	C-374	C-375	C-376	C-377	C-378	C-379	C-380	C-381	C-382	C-383	C-384	C-385	C-386	C-387	C-388	C-389	C-390	C-391	C-392	C-393	C-394	C-395	C-396	C-397	C-398	C-399	C-400	C-401	C-402	C-403	C-404	C-405	C-406	C-407	C-408	C-409	C-410	C-411	C-412	C-413	C-414	C-415	C-416	C-417	C-418	C-419	C-420	C-421	C-422	C-423	C-424	C-425	C-426	C-427	C-428	C-429	C-430	C-431	C-432	C-433	C-434	C-435	C-436	C-437	C-438	C-439	C-440	C-441	C-442	C-443	C-444	C-445	C-446	C-447	C-448	C-449	C-450	C-451	C-452	C-453	C-454	C-455	C-456	C-457	C-458	C-459	C-460	C-461	C-462	C-463	C-464	C-465	C-466	C-467	C-468	C-469	C-470	C-471	C-472	C-473	C-474	C-475	C-476	C-477	C-478	C-479	C-480	C-481	C-482	C-483	C-484	C-485	C-486	C-487	C-488	C-489	C-490	C-491	C-492	C-493	C-494	C-495	C-496	C-497	C-498	C-499	C-500	C-501	C-502	C-503	C-504	C-505	C-506	C-507	C-508	C-509	C-510	C-511	C-512	C-513	C-514	C-515	C-516	C-517	C-518	C-519	C-520	C-521	C-522	C-523	C-524	C-525	C-526	C-527	C-528	C-529	C-530	C-531	C-532	C-533	C-534	C-535	C-536	C-537	C-538	C-539	C-540	C-541	C-542	C-543	C-544	C-545	C-546	C-547	C-548	C-549	C-550	C-551	C-552	C-553	C-554	C-555	C-556	C-557	C-558	C-559	C-560	C-561	C-562	C-563	C-564	C-565	C-566	C-567	C-568	C-569	C-570	C-571	C-572	C-573	C-574	C-575	C-576	C-577	C-578	C-579	C-580	C-581	C-582	C-583	C-584	C-585	C-586	C-587	C-588	C-589	C-590	C-591	C-592	C-593	C-594	C-595	C-596	C-597	C-598	C-599	C-600	C-601	C-602	C-603	C-604	C-605	C-606	C-607	C-608	C-609	C-610	C-611	C-612	C-613	C-614	C-615	C-616	C-617	C-618	C-619	C-620	C-621	C-622	C-623	C-624	C-625	C-626	C-627	C-628	C-629	C-630	C-631	C-632	C-633	C-634	C-635	C-636	C-637	C-638	C-639	C-640	C-641	C-642	C-643	C-644	C-645	C-646	C-647	C-648	C-649	C-650	C-651	C-652	C-653	C-654	C-655	C-656	C-657	C-658	C-659	C-660	C-661	C-662	C-663	C-664	C-665	C-666	C-667	C-668	C-669	C-670	C-671	C-672	C-673	C-674	C-675	C-676	C-677	C-678	C-679	C-680	C-681	C-682	C-683	C-684	C-685	C-686	C-687	C-688	C-689	C-690	C-691	C-692	C-693	C-694	C-695	C-696	C-697	C-698	C-699	C-700	C-701	C-702	C-703	C-704	C-705	C-706	C-707	C-708	C-709	C-710	C-711	C-712	C-713	C-714	C-715	C-716	C-717	C-718	C-719	C-720	C-721	C-722	C-723	C-724	C-725	C-726	C-727	C-728	C-729	C-730	C-731	C-732	C-733	C-734	C-735	C-736	C-737	C-738	C-739	C-740	C-741	C-742	C-743	C-744	C-745	C-746	C-747	C-748	C-749	C-750	C-751	C-752	C-753	C-754	C-755	C-756	C-757	C-758	C-759	C-760	C-761	C-762	C-763	C-764	C-765	C-766	C-767	C-768	C-769	C-770	C-771	C-772	C-773	C-774	C-775	C-776	C-777	C-778	C-779	C-780	C-781	C-782	C-783	C-784	C-785	C-786	C-787	C-788	C-789	C-790	C-791	C-792	C-793	C-794	C-795	C-796	C-797	C-798	C-799	C-800	C-801	C-802	C-803	C-804	C-805	C-806	C-807	C-808	C-809	C-810	C-811	C-812	C-813	C-814	C-815	C-816	C-817	C-818	C-819	C-820	C-821	C-822	C-823	C-824	C-825	C-826	C-827	C-828	C-829	C-830	C-831	C-832	C-833	C-834	C-835	C-836	C-837	C-838	C-839	C-840	C-841	C-842	C-843	C-844	C-845	C-846	C-847	C-848	C-849	C-850	C-851	C-852	C-853	C-854	C-855	C-856	C-857	C-858	C-859	C-860	C-861	C-862	C-863	C-864	C-865	C-866	C-867	C-868	C-869	C-870	C-871	C-872	C-873	C-874	C-875	C-876	C-877	C-878	C-879	C-880	C-881	C-882	C-883	C-884	C-885	C-886	C-887	C-888	C-889	C-890	C-891	C-892	C-893	C-894	C-895	C-896	C-897	C-898	C-899	C-900	C-901	C-902	C-903	C-904	C-905	C-906	C-907	C-908	C-909	C-910	C-911	C-912	C-913	C-914	C-915	C-916	C-917	C-918	C-919	C-920	C-921	C-922	C-923	C-924	C-925	C-926	C-927	C-928	C-929	C-930	C-931	C-932	C-933	C-934	C-935	C-936	C-937	C-938	C-939	C-940	C-941	C-942	C-943	C-944	C-945	C-946	C-947	C-948	C-949	C-950	C-951	C-952	C-953	C-954	C-955	C-956	C-957	C-958	C-959	C-960	C-961	C-962	C-963	C-964	C-965	C-966	C-967	C-968	C-969	C-970	C-971	C-972	C-973	C-974	C-975	C-976	C-977	C-978	C-979	C-980	C-981	C-982	C-983	C-984	C-985	C-986	C-987	C-988	C-989	C-990	C-991	C-992	C-993	C-994	C-995	C-996	C-997	C-998	C-999	C-1000	C-1001	C-1002	C-1003	C-1004	C-1005	C-1006	C-1007	C-1008	C-1009	C-1010	C-1011	C-1012	C-1013	C-1014	C-1015	C-1016	C-1017	C-1018	C-1019	C-1020	C-1021	C-1022	C-1023	C-1024	C-1025	C-1026	C-1027	C-1028	C-1029	C-1030	C-1031	C-1032	C-1033	C-1034	C-1035	C-1036	C-1037	C-1038	C-1039	C-1040	C-1041	C-1042	C-1043	C-1044	C-1045	C-1046	C-1047	C-1048	C-1049	C-1050	C-1051	C-1052	C-1053	C-1054	C-1055	C-1056	C-1057	C-1058	C-1059	C-1060	C-1061	C-1062	C-1063	C-1064	C-1065	C-1066	C-1067	C-1068	C-1069	C-1070	C-1071	C-1072	C-1073	C-1074	C-1075	C-1076	C-1077	C-1078	C-1079	C-1080	C-1081	C-1082	C-1083	C-1084	C-1085	C-1086	C-1087	C-1088	C-1089	C-1090	C-1091	C-1092	C-1093	C-1094	C-1095	C-1096	C-1097	C-1098	C-1099	C-1100	C-1101	C-1102	C-1103	C-1104	C-1105	C-1106	C-1107	C-1108	C-1109	C-1110	C-1111	C-1112	C-1113	C-1114	C-1115	C-1116	C-1117	C-1118	C-1119	C-1120	C-1121	C-1122	C-1123	C-1124	C-1125	C-1126	C-1127	C-1128	C-1129	C-1130	C-1131	C-1132	C-1133	C-1134	C-1135	C-1136	C-1137	C-1138	C-1139	C-1140	C-1141	C-1142	C-1143	C-1144	C-1145	C-1146	C-1147	C-1148	C-1149	C-1150	C-1151	C-1152	C-1153	C-1154	C-1155	C-1156	C-1157	C-1158	C-1159	C-1160	C-1161	C-1162	C-1163	C-1164	C-1165	C-1166	C-1167	C-1168	C-1169	C-1170	C-1171	C-1172	C-1173	C-1174	C-1175	C-1176	C-1177	C-1178	C-1179	C-1180	C-1181	C-1182	C-1183	C-1184	C-1185	C-1186	C-1187	C-1188	C-1189	C-1190	C-1191	C-1192	C-1193	C-1194	C-1195	C-1196	C-1197	C-1198	C-1199	C-1200	C-1201	C-1202	C-1203	C-1204	C-1205	C-1206	C-1207	C-1208	C-1209	C-1210	C-1211	C-1212	C-1213	C-1214	C-1215	C-1216	C-1217	C-1218	C-1219	C-1220	C-1221	C-1222	C-1223	C-1224	C-1225	C-1226	C-1227	C-1228	C-1229	C-1230	C-1231	C-1232	C-1233	C-1234	C-1235	C-1236	C-1237	C-1238	C-1239	C-1240	C-1241	C-1242	C-1243	C-1244	C-1245	C-1246	C-1247	C-1248	C-1249	C-1250	C-1251	C-1252	C-1253	C-1254	C-1255	C-1256	C-1257	C-1258	C-1259	C-1260	C-1261	C-1262	C-1263	C-1264	C-1265	C-1266	C-1267	C-1268	C-1269	C-1270	C-1271	C-1272	C-1273	C-1274	C-1275	C-1276	C-1277	C-1278	C-1279	C-1280	C-1281	C-1282	C-1283	C-1284	C-1285	C-1286	C-1287	C-1288	C-1289	C-1290	C-1291	C-1292	C-1293	C-1294	C-1295	C-1296	C-1297	C-1298	C-1299	C-1300	C-1301	C-1302	C-1303	C-1304	C-1305	C-1306	C-1307	C-1308	C-1309	C-1310	C-1311	C-1312	C-1313	C-1314	C-1315	C-1316	C-1317	C-1318	C-1319	C-1320	C-1321	C-1322	C-1323	C-1324	C-13
-------------	-------------	------	---------	--------------------	-----------	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	-------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	--------	------

Project: ZW-Oost
Mast: H_c

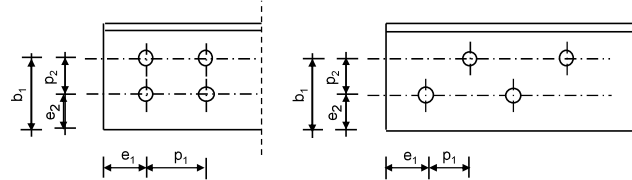
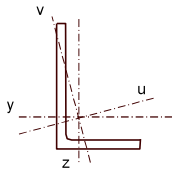


Angle check

NEN-EN1993-1-1 and EN1993-3-1

Datum: 2021-05-26
Auteur: TBR
Versie: 3.0

Member name	Group 108-109	Conclusion
Section	XEA 200x200x24	U.C. (compression) 0.78 < 1,0 OK
		U.C. (tension) 0.53 < 1,0 OK



Steel grade **S355**

Member loads

Compressive force $N_{Ed} =$ **4098 kN**

Tensile force **-3656 kN**

Crossing diagonal loads

Applicable: **No**

Min. tensile force diagonal 2 **1 kN**

Max. comp. force diagonal 1 **1 kN**

Position crossing diagonal y-axis **1.00 m**

Construction loads

Vertical construction load **1.0 kN**

Member angle to horizontal **0 °**

Bending around axis **y-axis**

Geometry

System length y-axis $L_{y,buc} =$ **1.66 m**

System length z-axis $L_{z,buc} =$ **1.66 m**

System length v-axis $L_{v,buc} =$ **1.66 m**

System length x-axis $L_{tk,buc} =$ **1.66 m**

Member type **Leg**

Type bracing **Non staggered**

End conditions

Begin **Continuous**

End **Continuous**

Restraint code TOWER **C4**

Bolted connection

Bolt type **M24**

Bolt class **8.8**

Number of bolts per leg **6** (24 total)

Shearplane through **Thread**

Boltpattern **Zigzag**

Boltpattern (leg-member only) **Staggered**

End distance $e_1 =$ **55 mm** **Ok**

Separation distance // $p_1 =$ **70 mm** **Ok**

Separation distance | $p_2 =$ **100 mm** **Ok**

End distance J $e_2 =$ **50 mm** **Ok**

Double strap or single strap **Double**

Tie plate $b_p =$ **230 mm** **OK**

$t_p =$ **15 mm** **OK**

$e_2 =$ **40 mm** **OK**

A **18118 mm²**

G **144.9 kg/m**

Partial safety factor $\gamma_{f;Q} =$ **1.50**

Material factors $\gamma_{M0} =$ **1.00**

$\gamma_{M1} =$ **1.00**

$\gamma_{M2} =$ **1.25**

Shear strength bolt $F_{v;b;Rd} =$ **135.6 kN**

Slenderness

$\lambda_{max} = L / i :$ **22 -**

Allowed: **120 OK**

Bending due to vertical construction load

$M_{y,Ed} = 1/4 F_{Ed} L_{pr} =$ **0.62 kNm**

U.C. = **0.00 < 1,00 OK**

Results stability

		$\lambda_{eff,rel}$	λ_{eff}	$\lambda_{eff,mod}$	χ_{buc}	η	$N_{b,Rd} = \eta \chi A_f \gamma / \gamma_{M1}$	
$L_{y,buc} =$	1.66 m	0.26	1,00 I	0.26	0.98	1	6299	0.65
$L_{z,buc} =$	1.66 m	0.26	1,00 I	0.26	0.98	1	6299	0.65
$L_{v,buc} =$	1.66 m	0.28	0,10+0,80 I	0.28	0.97	1	6237	0.66
$L_{tk,buc} =$	1.66 m	0.55			0.81	1	5229	0.78

Bolted connection

Compression		F_{Rd} (kN)	U.C.	Tension		F_{Rd} (kN)	U.C.
Cross section angle	$F_{u;Rd} =$	6432	0.64	Net section angle	$F_{u;Rd} =$	6987	0.52
Cross section tie plate	$F_{u;Rd} =$	8094	0.51	Net section tie plate	$F_{u;Rd} =$	6943	0.53
Shear strength	$F_{v;Rd} =$	8675	0.47	Block shear	$F_{u;Rd} =$	10634	0.34
Bearing strength	$F_{b;Rd} =$	11695	0.35	Shear strength	$F_{v;Rd} =$	8675	0.42
Combined effect	$F_{v;Rd} =$	8675	0.47	Bearing strength	$F_{b;Rd} =$	11825	0.31
			elastisch	Combined effect	$F_{v;Rd} =$	8675	0.42 elastisch

Project: ZW-Oost
Mast: H_c

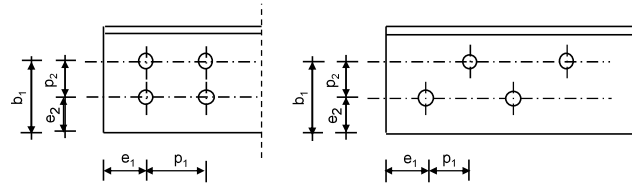
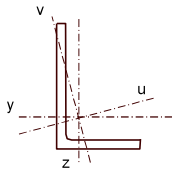


Angle check

NEN-EN1993-1-1 and EN1993-3-1

Datum: 2021-05-26
Auteur: TBR
Versie: 3.0

Member name	Group 110-111	Conclusion
Section	XE A 250x250x24	U.C. (compression) 0.81 < 1,0 OK
		U.C. (tension) 0.66 < 1,0 OK



Steel grade **S355**

Member loads

Compressive force $N_{Ed} =$ **5089 kN**

Tensile force **-4602 kN**

Crossing diagonal loads

Applicable: **No**

Min. tensile force diagonal 2 **1 kN**

Max. comp. force diagonal 1 **1 kN**

Position crossing diagonal y-axis **1.00 m**

Construction loads

Vertical construction load **1.0 kN**

Member angle to horizontal **0 °**

Bending around axis **y-axis**

Geometry

System length y-axis $L_{y,buc} =$ **1.81 m**

System length z-axis $L_{z,buc} =$ **1.81 m**

System length v-axis $L_{v,buc} =$ **1.81 m**

System length x-axis $L_{tk,buc} =$ **1.81 m**

Member type **Leg**

Type bracing **Non staggered**

End conditions

Begin **Continuous**

End **Continuous**

Restraint code TOWER **C4**

Bolted connection

Bolt type **M24**

Bolt class **8.8**

Number of bolts per leg **6** (24 total)

Shearplane through **Thread**

Boltpattern **Zigzag**

Boltpattern (leg-member only) **Staggered**

End distance $e_1 =$ **55 mm** **Ok**

Separation distance // $p_1 =$ **70 mm** **Ok**

Separation distance | $p_2 =$ **100 mm** **Ok**

End distance J $e_2 =$ **50 mm** **Ok**

Double strap or single strap **Double**

Tie plate $b_p =$ **230 mm** **OK**

$t_p =$ **15 mm** **OK**

$e_2 =$ **40 mm** **OK**

A **23036 mm²**

G **184.3 kg/m**

Partial safety factor $\gamma_{f;Q} =$ **1.50**

Material factors $\gamma_{M0} =$ **1.00**

$\gamma_{M1} =$ **1.00**

$\gamma_{M2} =$ **1.25**

Shear strength bolt $F_{v;b;Rd} =$ **135.6 kN**

Slenderness

$\lambda_{max} = L / i :$ **19 -**

Allowed: **120 OK**

Bending due to vertical construction load

$M_{y,Ed} = 1/4 F_{Ed} L_{pr} =$ **0.68 kNm**

U.C. = **0.00 < 1,00 OK**

Results stability

		$\lambda_{eff,rel}$	λ_{eff}	$\lambda_{eff,mod}$	χ_{buc}	η	$N_{b,Rd} = \eta \chi A_f \gamma_{M1}$	
$L_{y,buc} =$	1.81 m	0.23	1,00 I	0.23	0.99	1	8098	0.63
$L_{z,buc} =$	1.81 m	0.23	1,00 I	0.23	0.99	1	8098	0.63
$L_{v,buc} =$	1.81 m	0.25	0,10+0,80 I	0.25	0.98	1	8045	0.63
$L_{tk,buc} =$	1.81 m	0.64			0.76	1	6250	0.81

Bolted connection

Compression		F_{Rd} (kN)	U.C.	Tension		F_{Rd} (kN)	U.C.
Cross section angle	$F_{u;Rd} =$	8178	0.62	Net section angle	$F_{u;Rd} =$	6987	0.66
Cross section tie plate	$F_{u;Rd} =$	8094	0.63	Net section tie plate	$F_{u;Rd} =$	6943	0.66
Shear strength	$F_{v;Rd} =$	8675	0.59	Block shear	$F_{u;Rd} =$	10634	0.43
Bearing strength	$F_{b;Rd} =$	11695	0.44	Shear strength	$F_{v;Rd} =$	8675	0.53
Combined effect	$F_{v;Rd} =$	8675	0.59	Bearing strength	$F_{b;Rd} =$	11825	0.39
			elastisch	Combined effect	$F_{v;Rd} =$	8675	0.53 elastisch

Project: ZW-Oost
Mast: H_c

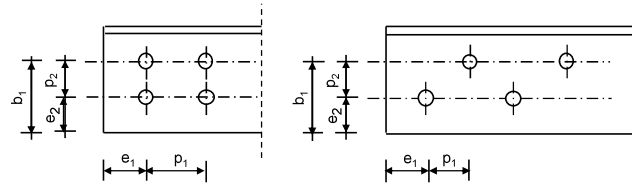
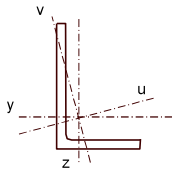


Angle check

NEN-EN1993-1-1 and EN1993-3-1

Datum: 2021-05-26
Auteur: TBR
Versie: 3.0

Member name	Group 112.1-113.1-114.1	Conclusion
Section	XE A 250x250x24	U.C. (compression) 0.85 < 1,0 OK
		U.C. (tension) 0.62 < 1,0 OK



Steel grade **S355**

Member loads

Compressive force $N_{Ed} =$ **5283 kN**
Tensile force **-4323 kN**

Crossing diagonal loads

Applicable: **No**

Min. tensile force diagonal 2 **1 kN**
Max. comp. force diagonal 1 **1 kN**
Position crossing diagonal y-axis **1.00 m**

Construction loads

Vertical construction load **1.0 kN**
Member angle to horizontal **0 °**
Bending around axis **y-axis**

Geometry

System length y-axis $L_{y,buc} =$ **1.96 m**
System length z-axis $L_{z,buc} =$ **1.96 m**
System length v-axis $L_{v,buc} =$ **1.96 m**
System length x-axis $L_{tk,buc} =$ **1.96 m**
Member type **Leg**
Type bracing **Non staggered**

End conditions

Begin **Continuous**
End **Continuous**
Restraint code TOWER **C4**

Bolted connection

Bolt type **M24**
Bolt class **8.8**
Number of bolts per leg **6** (24 total)
Shearplane through **Thread**
Bolt pattern **Zigzag**
Bolt pattern (leg-member only) **Staggered**

End distance $e_1 =$ **55 mm** **Ok**
Separation distance // $p_1 =$ **70 mm** **Ok**
Separation distance | $p_2 =$ **100 mm** **Ok**
End distance $e_2 =$ **50 mm** **Ok**
Double strap or single strap **Double**
Tie plate $b_p =$ **230 mm** **OK**
 $t_p =$ **15 mm** **OK**
 $e_2 =$ **40 mm** **OK**

A **23036 mm²**
G **184.3 kg/m**

Partial safety factor $\gamma_{f;Q} =$ **1.50**
Material factors $\gamma_{M0} =$ **1.00**
 $\gamma_{M1} =$ **1.00**
 $\gamma_{M2} =$ **1.25**
Shear strength bolt $F_{v;b;Rd} =$ **135.6 kN**

Slenderness

$\lambda_{max} = L / i :$ **20 -**
Allowed: **120 OK**

Bending due to vertical construction load

$M_{y,Ed} = 1/4 F_{Ed} L_{pr} =$ **0.74 kNm**
U.C. = **0.00 < 1,00 OK**

Results stability

		$\lambda_{eff,rel}$	λ_{eff}	$\lambda_{eff,mod}$	χ_{buc}	η	$N_{b,Rd} = \eta \chi A_f \gamma_{M1}$	
$L_{y,buc} =$	1.96 m	0.25	1,00 I	0.25	0.98	1	8043	0.66
$L_{z,buc} =$	1.96 m	0.25	1,00 I	0.25	0.98	1	8043	0.66
$L_{v,buc} =$	1.96 m	0.27	0,10+0,80 I	0.27	0.98	1	7985	0.66
$L_{tk,buc} =$	1.96 m	0.64			0.76	1	6216	0.85

Bolted connection

Compression		F_{Rd} (kN)	U.C.	Tension		F_{Rd} (kN)	U.C.
Cross section angle	$F_{u;Rd} =$	8178	0.65	Net section angle	$F_{u;Rd} =$	6987	0.62
Cross section tie plate	$F_{u;Rd} =$	8094	0.65	Net section tie plate	$F_{u;Rd} =$	6943	0.62
Shear strength	$F_{v;Rd} =$	8675	0.61	Block shear	$F_{u;Rd} =$	10634	0.41
Bearing strength	$F_{b;Rd} =$	11695	0.45	Shear strength	$F_{v;Rd} =$	8675	0.50
Combined effect	$F_{v;Rd} =$	8675	0.61	Bearing strength	$F_{b;Rd} =$	11825	0.37
			elastisch	Combined effect	$F_{v;Rd} =$	8675	0.50 elastisch

Project: ZW-Oost
Mast: H_c

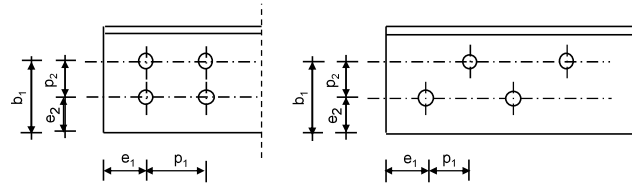
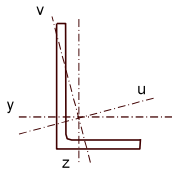


Angle check

NEN-EN1993-1-1 and EN1993-3-1

Datum: 2021-05-10
Auteur: TBR
Versie: 3.0

Member name	Group 112.2-113.2-114.2	Conclusion
Section	XEa 250x250x24	U.C. (compression) 0.83 < 1,0 OK
		U.C. (tension) 0.66 < 1,0 OK



Steel grade **S355**

Member loads

Compressive force $N_{Ed} =$ **5130 kN**
Tensile force **-4595 kN**

Crossing diagonal loads

Applicable: **No**

Min. tensile force diagonal 2 **1 kN**
Max. comp. force diagonal 1 **1 kN**
Position crossing diagonal y-axis **1.00 m**

Construction loads

Vertical construction load **1.0 kN**
Member angle to horizontal **0 °**
Bending around axis **y-axis**

Geometry

System length y-axis $L_{y,buc} =$ **2.08 m**
System length z-axis $L_{z,buc} =$ **2.08 m**
System length v-axis $L_{v,buc} =$ **2.08 m**
System length x-axis $L_{tk,buc} =$ **2.08 m**
Member type **Leg**
Type bracing **Non staggered**

End conditions

Begin **Continuous**
End **Continuous**
Restraint code TOWER **C4**

Bolted connection

Bolt type **M24**
Bolt class **8.8**
Number of bolts per leg **6** (24 total)
Shearplane through **Thread**
Bolt pattern **Zigzag**
Bolt pattern (leg-member only) **Staggered**

End distance $e_1 =$ **55 mm** **Ok**
Separation distance // $p_1 =$ **70 mm** **Ok**
Separation distance | $p_2 =$ **100 mm** **Ok**
End distance $e_2 =$ **50 mm** **Ok**
Double strap or single strap **Double**
Tie plate $b_p =$ **230 mm** **OK**
 $t_p =$ **15 mm** **OK**
 $e_2 =$ **40 mm** **OK**

A **23036 mm²**
G **184.3 kg/m**

Partial safety factor $\gamma_{f,Q} =$ **1.50**
Material factors $\gamma_{M0} =$ **1.00**
 $\gamma_{M1} =$ **1.00**
 $\gamma_{M2} =$ **1.25**

Shear strength bolt $F_{v;b;Rd} =$ **135.6 kN**

Slenderness

$\lambda_{max} = L / i :$ **22 -**
Allowed: **120 OK**

Bending due to vertical construction load

$M_{y,Ed} = 1/4 F_{Ed} L_{pr} =$ **0.78 kNm**
U.C. = **0.00 < 1,00 OK**

Results stability

		$\lambda_{eff,rel}$	λ_{eff}	$\lambda_{eff,mod}$	χ_{buc}	η	$N_{b,Rd} = \eta \chi A_f \gamma_{M1}$	
$L_{y,buc} =$	2.08 m	0.26	1,00 I	0.26	0.98	1	7998	0.64
$L_{z,buc} =$	2.08 m	0.26	1,00 I	0.26	0.98	1	7998	0.64
$L_{v,buc} =$	2.08 m	0.28	0,10+0,80 I	0.28	0.97	1	7937	0.65
$L_{tk,buc} =$	2.08 m	0.65			0.76	1	6194	0.83

Bolted connection

Compression		F_{Rd} (kN)	U.C.	Tension		F_{Rd} (kN)	U.C.
Cross section angle	$F_{u;Rd} =$	8178	0.63	Net section angle	$F_{u;Rd} =$	6987	0.66
Cross section tie plate	$F_{u;Rd} =$	8094	0.63	Net section tie plate	$F_{u;Rd} =$	6943	0.66
Shear strength	$F_{v;Rd} =$	8675	0.59	Block shear	$F_{u;Rd} =$	10634	0.43
Bearing strength	$F_{b;Rd} =$	11695	0.44	Shear strength	$F_{v;Rd} =$	8675	0.53
Combined effect	$F_{v;Rd} =$	8675	0.59	Bearing strength	$F_{b;Rd} =$	11825	0.39
			elastisch	Combined effect	$F_{v;Rd} =$	8675	0.53 elastisch

Project: ZW-Oost
Mast: H_c

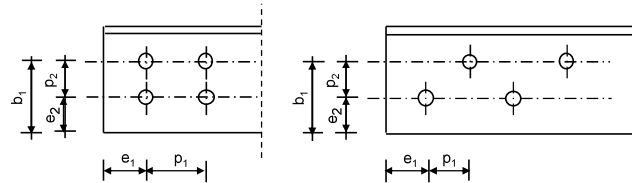
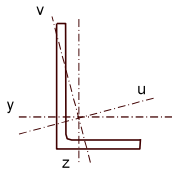


Angle check

NEN-EN1993-1-1 and EN1993-3-1

Datum: 2021-05-26
Auteur: TBR
Versie: 3.0

Member name	Group 112.3-113.3-114.3	Conclusion
Section	XEa 250x250x24	U.C. (compression) 0.91 < 1,0 OK
		U.C. (tension) 0.72 < 1,0 OK



Steel grade **S355**

Member loads

Compressive force $N_{Ed} =$ **5596 kN**

Tensile force **-5021 kN**

Crossing diagonal loads

Applicable: **No**

Min. tensile force diagonal 2 **1 kN**

Max. comp. force diagonal 1 **1 kN**

Position crossing diagonal y-axis **1.00 m**

Construction loads

Vertical construction load **1.0 kN**

Member angle to horizontal **0 °**

Bending around axis **y-axis**

Geometry

System length y-axis $L_{y,buc} =$ **2.38 m**

System length z-axis $L_{z,buc} =$ **2.38 m**

System length v-axis $L_{v,buc} =$ **2.38 m**

System length x-axis $L_{tk,buc} =$ **2.38 m**

Member type **Leg**

Type bracing **Non staggered**

End conditions

Begin **Continuous**

End **Continuous**

Restraint code TOWER **C4**

Bolted connection

Bolt type **M24**

Bolt class **8.8**

Number of bolts per leg **6** (24 total)

Shearplane through **Thread**

Boltpattern **Zigzag**

Boltpattern (leg-member only) **Staggered**

End distance $e_1 =$ **55 mm** **Ok**

Separation distance // $p_1 =$ **70 mm** **Ok**

Separation distance | $p_2 =$ **100 mm** **Ok**

End distance J $e_2 =$ **50 mm** **Ok**

Double strap or single strap **Double**

Tie plate $b_p =$ **230 mm** **OK**

$t_p =$ **15 mm** **OK**

$e_2 =$ **40 mm** **OK**

A **23036 mm²**

G **184.3 kg/m**

Partial safety factor $\gamma_{f,Q} =$ **1.50**

Material factors $\gamma_{M0} =$ **1.00**

$\gamma_{M1} =$ **1.00**

$\gamma_{M2} =$ **1.25**

Shear strength bolt $F_{v;b;Rd} =$ **135.6 kN**

Slenderness $\lambda_{max} = L / i :$ **25 -**

Allowed: **120 OK**

Bending due to vertical construction load

$M_{y,Ed} = 1/4 F_{Ed} L_{pr} =$ **0.89 kNm**

U.C. = **0.00 < 1,00 OK**

Results stability

		$\lambda_{eff,rel}$	λ_{eff}	$\lambda_{eff,mod}$	χ_{buc}	η	$N_{b,Rd} = \eta \chi A_f \gamma_{f,y} / \gamma_{M1}$	
$L_{y,buc} =$	2.38 m	0.30	1,00 I	0.30	0.96	1	7887	0.71
$L_{z,buc} =$	2.38 m	0.30	1,00 I	0.30	0.96	1	7887	0.71
$L_{v,buc} =$	2.38 m	0.32	0,10+0,80 I	0.32	0.96	1	7814	0.72
$L_{tk,buc} =$	2.38 m	0.66			0.75	1	6150	0.91

Bolted connection

Compression		F_{Rd} (kN)	U.C.	Tension		F_{Rd} (kN)	U.C.
Cross section angle	$F_{u;Rd} =$	8178	0.68	Net section angle	$F_{u;Rd} =$	6987	0.72
Cross section tie plate	$F_{u;Rd} =$	8094	0.69	Net section tie plate	$F_{u;Rd} =$	6943	0.72
Shear strength	$F_{v;Rd} =$	8675	0.65	Block shear	$F_{u;Rd} =$	10634	0.47
Bearing strength	$F_{b;Rd} =$	11695	0.48	Shear strength	$F_{v;Rd} =$	8675	0.58
Combined effect	$F_{v;Rd} =$	8675	0.65 elastisch	Bearing strength	$F_{b;Rd} =$	11825	0.42
				Combined effect	$F_{v;Rd} =$	8675	0.58 elastisch

APPENDIX C

Knikverkorters

Niet in PLS-TOWER gemodelleerde elementen in de constructie worden aanvullend getoetst. Hieronder vallen de knikverkorters van de randstijl en profielen onderdeel van stabiliteitsverbanden. De staven worden getoetst op:

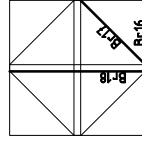
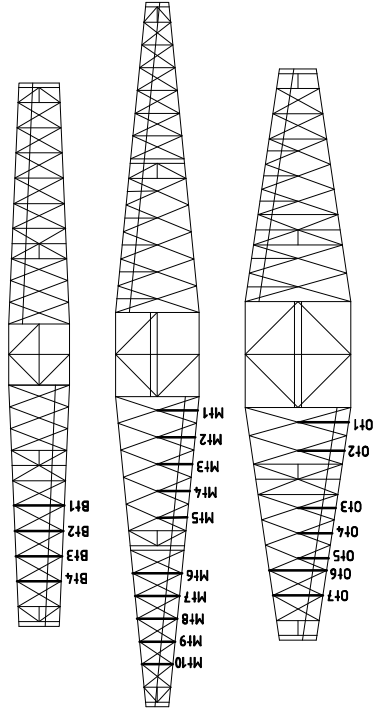
- voldoende trek- of druksterkte als steunegend profiel voor randstijl, 1% van de knikcapaciteit van de randstijl;
- slankheid;
- klimbelasting

Voor de beloopbaarheid zijn staven in de traverse aanwezig. Deze zijn niet constructief (voorzien van slobgaten) en worden enkel getoetst op de klimbelasting van 1,0 kN. Zie hoofdstuk 4.2.5 en 5.7.2. van het uitgangspuntenrapport.

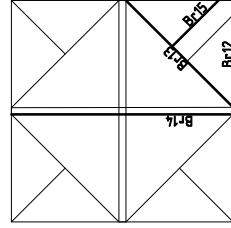
De knikverkorters van het bovenstuk zijn voor alle masttypen in de groep van combi-hoekmasten gelijk. Om deze reden worden alléén voor masttype HB+0/c de knikverkorters van het bovenstuk en het onderstuk getoetst. Voor de overige masttypen worden alleen de knikverkorters van het onderstuk getoetst.

Profielen uit horizontaalverbanden van het onderstuk zijn in PLS-TOWER aanwezig maar worden in deze Appendix aanvullend getoetst op buiging. Profielafmeting en boutverbinding uit PLS-TOWER is leidend.

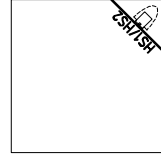
Overzicht knikverkorters – HB+0/c



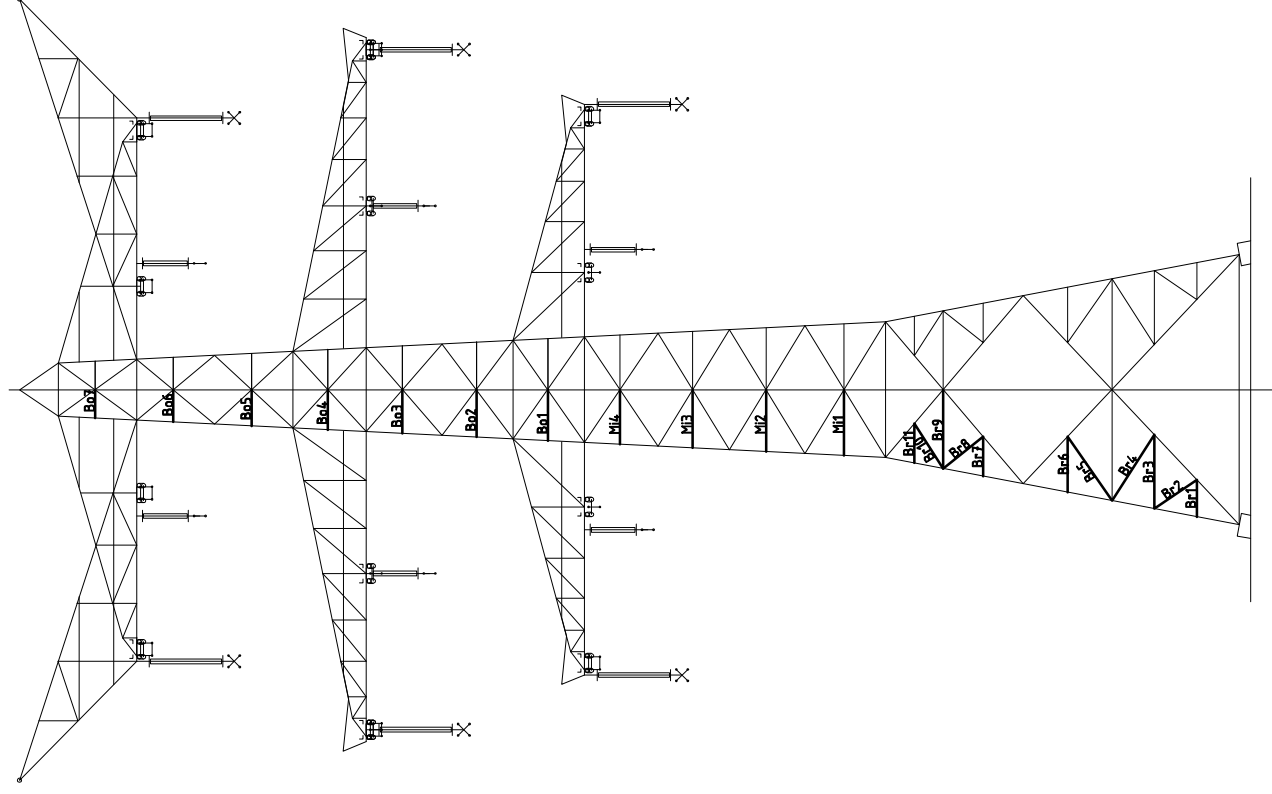
Tussenschot +15,9m



Tussenschot +6,04m



Standaard frame





Redundant members

RLL-TLB
HB+0/c

Date: 2021-07-09
Author: MRE
Version: 1.9

Posnr.	Section	Schematization	Profile	Steel Quality	Bolt Quality	Length (m)	Angle (°)	Slender ness	Normal Force (kN)	Moment (kNm)	Buckling Cap. (kN)	Shear Cap. Bolt (kN)	Bearing Cap. (kN)	Net Section Cap. (kN)	Moment Cap. (kNm)	Highest U.C.	Max. usage	Notes
Br1	Broekstuk	Enkele staaf	L70x6	S355J0	M20	8.8	1.62	0	118	62.0	0.61	85.4	94.1	71.3	112.9	1.99	0.87	Bearing
Br2	Broekstuk	Enkele staaf	L80x6	S355J0	M20	8.8	2.24	55	142	62.0	0.00	77.3	94.1	71.3	136.4	2.68	0.87	Bearing
Br3	Broekstuk	Enkele staaf	L90x8	S355J0	M20	8.8	3.23	0	183	62.0	1.21	80.6	94.1	95.0	213.2	4.34	0.77	Buckling
Br4	Broekstuk	Enkele staaf	L90x8	S355J0	M20	8.8	3.41	33	194	62.0	0.00	74.2	94.1	95.0	213.2	4.34	0.84	Buckling
Br5	Broekstuk	Enkele staaf	L90x8	S355J0	M20	8.8	3.40	33	193	62.0	0.00	74.5	94.1	95.0	213.2	4.34	0.83	Buckling
Br6	Broekstuk	Enkele staaf	L80x6	S355J0	M20	8.8	2.50	0	159	62.0	0.94	66.6	94.1	71.3	136.4	2.68	0.93	Buckling
Br7	Broekstuk	Enkele staaf	L70x6	S355J0	M20	8.8	1.72	0	125	62.0	0.64	79.3	94.1	71.3	112.9	1.99	0.87	Bearing
Br8	Broekstuk	Enkele staaf	L80x6	S355J0	M20	8.8	2.23	51	141	62.0	0.00	78.0	94.1	71.3	136.4	2.68	0.87	Bearing
Br9	Broekstuk	Enkele staaf	L90x8	S355J0	M20	8.8	3.43	0	195	62.0	1.29	73.5	94.1	95.0	213.2	4.34	0.84	Buckling
Br10	Broekstuk	Enkele staaf	L80x6	S355J0	M20	8.8	2.32	33	148	62.0	0.00	73.6	94.1	71.3	136.4	2.68	0.87	Bearing
Br11	Broekstuk	Enkele staaf	L70x6	S355J0	M20	8.8	1.17	0	86	62.0	0.44	119.0	94.1	71.3	112.9	1.99	0.87	Bearing
Br12	Tussenschot +6,04m	Enkele staaf	L100x8	S355J0	M16	8.8	4.83	0	245	0.0	1.81	57.4	60.3	69.7	257.2	5.49	0.34	Bending
Br13	Tussenschot +6,04m	Kruisende staaf halverwege	L100x8	S355J0	M16	8.8	6.83	0	222	0.0	2.56	56.8	60.3	69.7	257.2	7.19	0.36	Bending
Br14	Tussenschot +6,04m	Enkele staaf	L70x6	S355J0	M16	8.8	9.65	0	245	0.0	1.81	57.4	60.3	69.7	257.2	7.19	0.25	Bending
Br15	Tussenschot +6,04m	Enkele staaf	L130x12	S355J0	M16	8.8	3.41	0	249	0.7	1.28	29.4	60.3	52.3	122.3	1.99	0.67	Bending
Br16	Tussenschot +15,9m	Enkele staaf	L90x8	S355J0	M16	8.8	4.17	0	74	0.0	1.10	380.6	60.3	104.5	620.9	17.91	0.06	Bending
Br17	Tussenschot +15,9m	Kruisende staaf halverwege	L90x8	S355J0	M16	8.8	5.91	0	237	0.0	1.56	54.4	60.3	69.7	225.8	4.34	0.37	Bending
M1	Middenstuk1	Enkele staaf	L80x8	S355J0	M20	8.8	2.87	0	184	62.3	1.07	71.0	94.1	95.0	181.9	3.33	0.88	Buckling
M2	Middenstuk1	Enkele staaf	L80x6	S355J0	M20	8.8	2.70	0	173	62.3	1.01	77.6	94.1	95.0	181.9	3.33	0.88	Buckling
M3	Middenstuk2	Enkele staaf	L80x6	S355J0	M20	8.8	2.53	0	161	52.2	0.95	65.3	94.1	71.3	136.4	2.68	0.80	Buckling
M4	Middenstuk2	Enkele staaf	L70x6	S355J0	M16	8.8	2.38	0	151	52.2	0.89	71.4	94.1	71.3	136.4	2.68	0.73	Bearing
B01	Bovenstuk1	Enkele staaf	L70x6	S355J0	M16	8.8	2.22	0	151	38.0	0.78	56.3	60.3	52.3	122.3	1.99	0.73	Bearing
B02	Bovenstuk1	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M16	8.8	1.90	0	163	38.0	0.71	47.5	60.3	52.3	98.8	1.4	0.80	Buckling
B03	Bovenstuk2	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	1.74	0	179	13.6	0.65	28.8	60.3	41.3	43.1	0.8	0.83	Bending
B04	Bovenstuk2	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	1.58	0	162	13.6	0.59	33.3	60.3	41.3	43.1	0.8	0.75	Bending
B05	Bovenstuk2	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	1.41	0	144	13.6	0.53	39.0	60.3	41.3	43.1	0.8	0.67	Bending
B06	Bovenstuk2	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	1.24	0	127	7.4	0.46	46.0	60.3	41.3	43.1	0.8	0.59	Bending
B07	Bovenstuk2	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M16	8.8	2.20	0	188	7.4	0.46	38.5	60.3	52.3	98.8	1.4	0.61	Bending
O1	Ondertaverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	2.02	0	208	0.0	0.76	23.1	60.3	41.3	43.1	0.8	0.97	Bending
O2	Ondertaverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	1.65	0	170	0.0	0.62	31.2	60.3	41.3	43.1	0.8	0.79	Bending
O3	Ondertaverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	1.48	0	152	0.0	0.56	36.3	60.3	41.3	43.1	0.8	0.71	Bending
O4	Ondertaverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	1.32	0	136	0.0	0.50	42.3	60.3	41.3	43.1	0.8	0.63	Bending
O6	Ondertaverse	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M16	8.8	2.50	0	214	0.0	0.94	31.7	60.3	52.3	98.8	1.4	0.69	Bending
O7	Ondertaverse	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M16	8.8	2.18	0	187	0.0	0.82	39.0	60.3	52.3	98.8	1.4	0.69	Bending
M1	Middentraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	1.77	0	182	0.0	0.66	28.2	60.3	41.3	43.1	0.8	0.85	Bending
M2	Middentraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	1.65	0	170	0.0	0.62	31.2	60.3	41.3	43.1	0.8	0.79	Bending
M3	Middentraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	1.54	0	158	0.0	0.58	34.4	60.3	41.3	43.1	0.8	0.74	Bending
M4	Middentraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	1.42	0	146	0.0	0.53	38.4	60.3	41.3	43.1	0.8	0.68	Bending
M5	Middentraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	1.31	0	135	0.0	0.49	42.7	60.3	41.3	43.1	0.8	0.63	Bending
M6	Middentraverse	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M16	8.8	2.14	0	183	0.0	0.80	40.1	60.3	52.3	98.8	1.4	0.59	Bending
M7	Middentraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	1.95	0	200	0.0	0.73	24.4	60.3	41.3	43.1	0.8	0.93	Bending
M8	Middentraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	1.75	0	180	0.0	0.66	28.6	60.3	41.3	43.1	0.8	0.84	Bending
M9	Middentraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	1.56	0	160	0.0	0.59	33.8	60.3	41.3	43.1	0.8	0.75	Bending
M10	Middentraverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	1.36	0	140	0.0	0.51	40.7	60.3	41.3	43.1	0.8	0.65	Bending
B11	Boventraverse	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M16	8.8	2.21	0	189	0.0	0.83	38.3	60.3	52.3	98.8	1.4	0.61	Bending



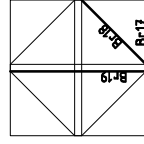
Redundant members

RLL-TLB
HB+0/c

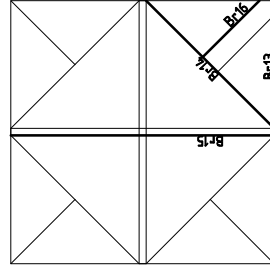
Date: 2021-07-09
Author: MRE
Version: 1.9

Posnr.	Section	Schematization	Profile	Steel Quality	Bolt Quality	Length (m)	Angle (°)	Slender ness	Normal Force (kN)	Moment (kNm)	Buckling Cap. (kN)	Shear Cap. Bolt (kN)	Bearing Cap. (kN)	Net Section Cap. (kN)	Moment Cap. (kNm)	Highest U.C.	Max. usage	Notes
B2	Boven traverse	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M16	8.8	2.11	0	181	0.0	0.79	41.0	60.3	52.3	98.8	1.4	0.58	Bending
B3	Boven traverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	2.02	0	208	0.0	0.76	23.1	60.3	41.3	43.1	0.8	0.97	Bending
B4	Boven traverse	Enkele staaf	L50x5	S355J0	M16	8.8	1.92	0	197	0.0	0.72	24.9	60.3	41.3	43.1	0.8	0.97	Bending
H1	High Step	Enkele staaf	L80x6	S355J0	M16	8.8	3.25	0	207	0.0	2.44	45.2	60.3	52.3	145.8	2.7	0.95	Bending
H2	High Step	Enkele staaf	L70x7	S355J0	M16	8.8	2.80	0	205	0.0	2.10	46.0	60.3	61.0	142.7	2.2	0.97	Bending

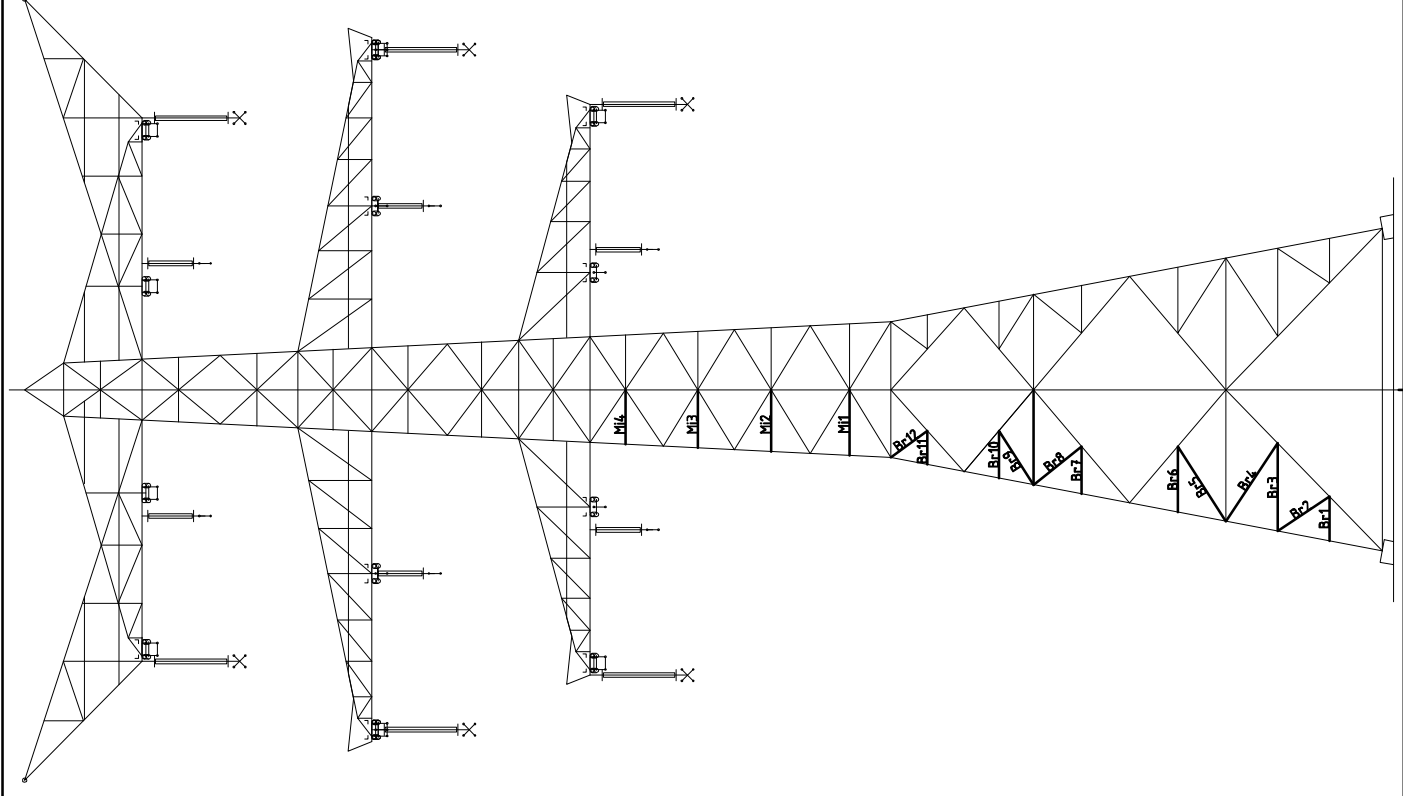
Overzicht knikverkorters – HB+6/c



Tussenschot +21,9m



Tussenschot +7,3m





Redundant members

RLL-TLB
HB+6/c

Date: 2021-07-09
Author: MRE
Version: 1.9

Posnr.	Section	Schematization	Profile	Steel Quality	Bolt Quality	Length (m)	Angle (°)	Slender ness	Normal Force (kN)	Moment (kNm)	Buckling Cap. (kN)	Shear Cap. Bolt (kN)	Bearing Cap. (kN)	Net Section Cap. (kN)	Moment Cap. (kNm)	Highest U.C.	Max. usage	Notes
Br1	Broekstuk	Enkele staaf	L70x6	S355J0	M20	8.8	1.94	0	141	61.5	0.73	67.8	94.1	71.3	112.9	1.99	0.93	Buckling
Br2	Broekstuk	Enkele staaf	L80x8	S355J0	M20	8.8	2.71	56	174	61.5	0.00	77.0	94.1	95.0	181.9	3.33	0.80	Buckling
Br3	Broekstuk	Enkele staaf	L90x9	S355J0	M20	8.8	3.83	0	218	61.5	1.44	69.0	94.1	106.9	239.9	4.73	0.89	Buckling
Br4	Broekstuk	Enkele staaf	L100x10	S355J0	M20	8.8	4.08	30	209	61.5	1.33	91.4	94.1	118.8	305.8	6.49	0.67	Buckling
Br5	Broekstuk	Enkele staaf	L90x9	S355J0	M20	8.8	3.88	30	221	61.5	1.26	67.6	94.1	106.9	239.9	4.73	0.91	Buckling
Br6	Broekstuk	Enkele staaf	L80x8	S355J0	M20	8.8	2.86	0	183	61.5	1.07	71.2	94.1	95.0	181.9	3.33	0.86	Buckling
Br7	Broekstuk	Enkele staaf	L80x6	S355J0	M20	8.8	2.07	0	132	61.5	0.78	85.6	94.1	71.3	136.4	2.68	0.86	Bearing
Br8	Broekstuk	Enkele staaf	L80x8	S355J0	M20	8.8	2.68	51	172	61.5	0.00	78.3	94.1	95.0	181.9	3.33	0.79	Buckling
Br9	Broekstuk	Enkele staaf	L80x8	S355J0	M20	8.8	2.80	30	180	61.5	0.91	73.4	94.1	95.0	181.9	3.33	0.84	Buckling
Br10	Broekstuk	Enkele staaf	L70x7	S355J0	M20	8.8	2.07	0	152	61.5	0.78	71.3	94.1	83.2	131.7	2.23	0.86	Buckling
Br11	Broekstuk	Enkele staaf	L60x6	S355J0	M20	8.8	1.48	0	127	61.5	0.56	66.4	94.1	64.7	65.9	1.40	0.95	Bearing
Br12	Broekstuk	Enkele staaf	L70x6	S355J0	M20	8.8	1.98	54	144	61.5	0.00	66.0	94.1	71.3	112.9	1.99	0.93	Buckling
Br13	Tussenschot +6,04m	Enkele staaf	L120x10	S355J0	M16	8.8	4.83	0	203	0.0	1.81	115.2	60.3	87.1	395.8	9.77	0.19	Bending
Br14	Tussenschot +6,04m	Kniksteun op 0,5L	L110x10	S355J0	M16	8.8	6.83	0	203	0.0	2.56	87.7	60.3	87.1	360.6	10.69	0.24	Bending
Br15	Tussenschot +6,04m	Kruisende staaf halverwege	L120x10	S355J0	M16	8.8	9.65	0	203	0.0	1.81	113.3	60.3	87.1	395.8	12.83	0.14	Bending
Br16	Tussenschot +6,04m	Enkele staaf	L70x6	S355J0	M16	8.8	3.41	0	249	0.0	1.28	29.4	60.3	52.3	122.3	1.99	0.67	Bending
Br17	Tussenschot +15,9m	Kniksteun op 0,5L	L130x12	S355J0	M16	8.8	2.94	0	74	0.0	1.10	380.6	60.3	104.5	620.9	17.91	0.06	Bending
Br18	Tussenschot +15,9m	Enkele staaf	L90x8	S355J0	M16	8.8	4.17	0	237	0.0	1.56	54.4	60.3	69.7	225.8	4.34	0.37	Bending
Br19	Tussenschot +15,9m	Kruisende staaf halverwege	L90x8	S355J0	M16	8.8	5.91	0	168	0.0	1.11	91.6	60.3	69.7	225.8	5.70	0.19	Bending
M1	Middenstuk1	Enkele staaf	L80x8	S355J0	M20	8.8	2.87	0	184	62.3	1.07	71.0	94.1	95.0	181.9	3.33	0.88	Buckling
M2	Middenstuk1	Enkele staaf	L80x8	S355J0	M20	8.8	2.70	0	173	62.3	1.01	77.6	94.1	95.0	181.9	3.33	0.80	Buckling
M3	Middenstuk2	Enkele staaf	L80x6	S355J0	M20	8.8	2.53	0	161	52.2	0.95	65.3	94.1	71.3	136.4	2.68	0.80	Buckling
M4	Middenstuk2	Enkele staaf	L80x6	S355J0	M20	8.8	2.38	0	151	52.2	0.89	71.4	94.1	71.3	136.4	2.68	0.73	Bearing

APPENDIX D

Blokdeuvels

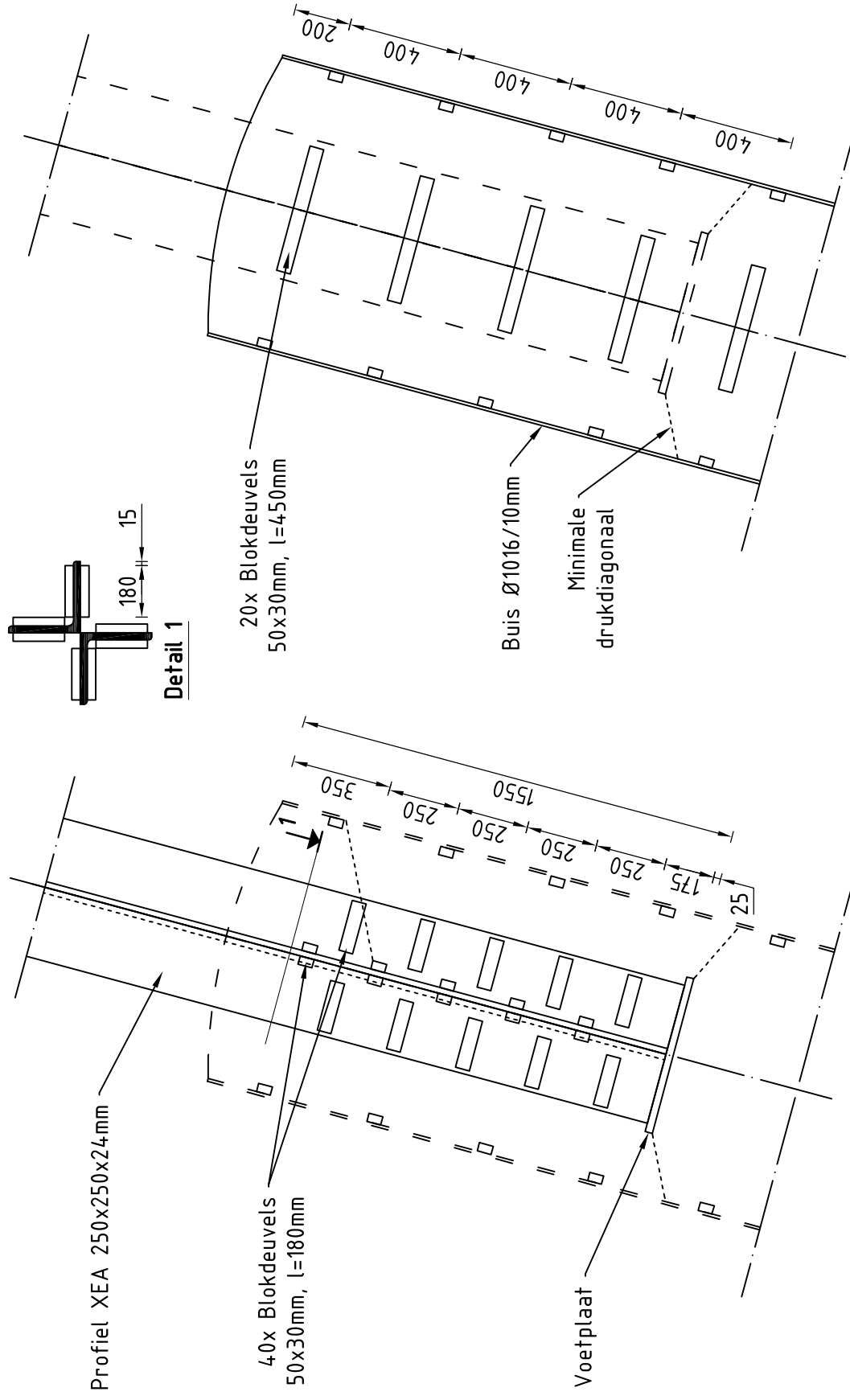
Het uitgangspunt voor de berekening van de ingestorte rand met blokdeuvels zijn de belastingen op de fundatie uit de uitvoer van het geleiderbelastingprogramma van DNV. De belastingen in de richting van de randstijl zijn van toepassing. In de tabellen is dit opgenomen in de laatste kolom $R_{z,lok}$. De controles zijn uitgevoerd met een spreadsheet. Vanwege de helling van de drukdiagonaal wordt per krachtrichting bepaald hoeveel deuvels effectief zijn, hierdoor is het aantal ingevoerde deuvels in de berekening kleiner dan het aantal deuvels op de principetekening.

Er wordt voor gekozen om de blokdeuvels universeel uit te werken op basis van het profiel van de randstijl, dit betreft een XEA250x250x24-profiel en heeft betrekking op de volgende masttypen:

- Masttype HA+0/c, HA+0/ci, HA+3/c, HA+3/ca en HA+6/c;
- Masttype HB+0/c en HB+6/c;
- Masttype HC+0/c;
- Masttype WA+0/c en WA+6/c;
- Masttype WB+0/c;
- Masttype EA-3/co.

De blokdeuvels worden getoetst op de maatgevende belasting van bovenstaande masttypen. De belasting is opgenomen in Appendix A van het betreffende masttype, masttype HC+0/c is maatgevend. De optredende belastingen van masttype HC+0/c zijn 5503kN (druk) en -4739kN (trek), deze worden ruim naar boven afgerond op **5600kN** (druk) en **-4800kN** (trek). Met deze belastingen worden alle masttypen geborgd en hebben eventuele kleine aanpassingen geen invloed op deze uitwerking.

Principe blokdeuvels – combi-hoek-, combi-wissel en combi-eindmasten



Algemene opmerkingen

- Aarding niet aangegeven
- Spiraalwapening niet aangegeven

Project: RLL-TBG
Mast: HA-B-C/c & WA-B/c & EA-co

Shear blocks

NEN-EN 1993-1-1 en NEN-EN 1994-1-1

Datum: 2021-07-09
Auteur: TBR
Versie: 1.5

Load			Results		
Compression	$F_{Ed,c}$	5600 kN	Compression	U.C.	0.87 < 1,00 OK
Tension	$F_{Ed,t}$	4800 kN	Tension	U.C.	0.78 < 1,00 OK

Main leg

Profile	XEA 250x250x24	
Type	Double (XEA)	
Steel material	S355	
Cross section	A_{eff}	22934 mm ²
Axial capacity	N_{pl}	8142 kN
Width	b	500 mm
Thickness	t	24 mm
Length in concrete		1550 mm

Shear blocks main leg

Sides		2
Width	b	50 mm
Thickness	h	30 mm
Length - outside	L_{out}	180 mm
Length - inside	L_{in}	180 mm
Eccentricity	e	15 mm
Welds	a	5 mm
c.t.c. separation	s	250 mm
Number for compr.	n_c	16 -
Number for tension	n_t	16 -

Foot plate

Thickness	t	25 mm
Ext. length	m	30 mm
Welds	a	5 mm

Pile

Name	Buispaal	
Diameter		1016 mm
Thickness		10 mm
Cross section		31604 mm ²
Steel material		S355
Capacity		11220 kN
Concrete strength		C30/37

Shear blocks pile

Width	b	50 mm
Thickness	h	30 mm
Length	L	450 mm
Welds	a	5 mm
c.t.c. separation	s	400 mm
Number for compr.	n_c	16 -
Number for tension	n_t	16 -
Blocks per row	n_{bl}	4 -
Effectivity of total	C_{red}	100% -

Design value concrete strength

Material factor	γ_c	1.5
Add. mat. factor	γ_m	1.33 -
f_{cd}		15.0 N/mm ²

Steel tower stub

Yield strength	f_{yd}	355 N/mm ²
Tensile strength	f_{ud}	490 N/mm ²

Capacity shear blocks main leg

$A_{f1} = A_{f1,out} + A_{f1,in}$	10800 mm ²
$A_{f2} = A_{f2,out} + A_{f2,in}$	31807.5 mm ²
Slope	1: 5
$C_A = \sqrt{A_{f2}/A_{f1}}$	1.72
$f_{jd} = C_A \times f_{cd}$	25.8 N/mm ²
$F_{Rd,c} = n_c \times A_{f1} \times f_{jd}$	4459 kN
$F_{Rd,t} = n_t \times A_{f2} \times f_{jd}$	4459 kN

Capacity foot plate

k_d	1.73 -
$f_{jd} = C_A \times f_{cd}$	26.0 N/mm ²
$c = t \sqrt{f_{yd} / 3 f_{jd}}$	53 mm
$m^* = \min(c, m)$	30 mm
Type foot plate	Extending
Effective for	Compr. and tension
$A_{p,c}$	86534 mm ²
$F_{Rd,c} = A_{p,druk} \times f_{jd}$	2254 kN
$A_{p,t}$	63600 mm ²
$F_{Rd,t} = A_{p,t} \times f_{jd}$	1657 kN

Capacities

$F_{Rd,c,plate}$	2254 kN
$F_{Rd,blocks,c}$	4459 kN
$F_{Rd,c} = F_{Rd,block} + F_{Rd,footplate}$	6713 kN
U.C. compression	0.83 < 1,00 OK
Welds foot plate (see next page)	2454 kN
$F_{Rd,t} = \min. (welds / foot plate) =$	1657 kN
$F_{Rd,blocks,t}$	4459 kN
$F_{Rd,t} = F_{Rd,block} + F_{Rd,footplate}$	6116 kN
U.C. tension	0.78 < 1,00 OK
U.C. welds	0.47 < 1,00 OK

Capacity shear blocks pile

A_{f1}	13500 mm ²
A_{f2}	53076 mm ²
$C_A = \sqrt{A_{f2}/A_{f1}}$	1.98 -
$f_{jd} = k_d \times f_{cd}$	29.8 N/mm ²
$F_{Rd,c} = n_c \times A_{f1} \times f_{jd} \times C_{red}$	6440 kN
U.C. compression	0.87 < 1,00 OK
$F_{Rd,t} = n_t \times A_{f2} \times f_{jd} \times C_{red}$	6440 kN
U.C. tension	0.75 < 1,00 OK
U.C. welds	0.45 < 1,00 OK

"Splitting" of pile

Spread of forces	45 °
Length force flow	1052 mm
Splitting force	2281 kN/m
Yield strength wall	$f_{yd} =$ 355 N/mm ²
Capacity tubular pile	7100 kN/m
U.C.	0.32 < 1,00 OK

Project: RLL-TBG
Mast: HA-B-C/c & WA-B/c & EA-co

Welds of shear blocks of main leg

Out-of-plane loading

Plate

t = 50 mm
Grade S355
 $f_{yd} = 355 \text{ N/mm}^2$
 $f_u = 490 \text{ N/mm}^2$

Member forces

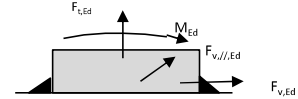
Factor 1.2
 $F_{t,Ed} = 0 \text{ kN}$
 $F_{v,Ed} = F_{rd,c} / n = 334 \text{ kN}$
 $F_{v//,Ed} = 0 \text{ kN}$
 $M_{Ed} = 1/2 b / h \times F_{v,Ed} = 5.02 \text{ kNm}$

Check

$\sigma_{vw,Ed} = 203 \text{ N/mm}^2 \leq$
 $\sigma_1 = 102 \text{ N/mm}^2 \leq$

Welds

a = 5 mm
l = 360 mm
 $\beta_w = 0.9 -$
 $\gamma_{M2} = 1.25 -$



Stress components

$\sigma_1 = \tau_1 = F_{t,Ed} \sqrt{2} / 4al = 0 \text{ N/mm}^2$
 $\sigma_1 = \tau_1 = F_{v,Ed} \sqrt{2} / 4al = 66 \text{ N/mm}^2$
 $b^* = b + 2/3av^2 = 66 \text{ N/mm}^2$
 $\sigma_1 = \tau_1 = 0.706M_{Ed} / al b^* = 54.7 \text{ mm}$
 $\tau_{//} = F_{v//,Ed} / 2al = 36 \text{ N/mm}^2$
 $\sigma_{vw,Ed} = \sqrt{(\sigma_1^2 + 3\tau_1^2 + 3\tau_{//}^2)} = 0 \text{ N/mm}^2$
 $\sigma_{vw,Ed} = 203 \text{ N/mm}^2$

$f_u / \beta_w \gamma_{M2} = 436 \text{ N/mm}^2$ U.C. = **0.47 OK**
 $0.9f_u / \gamma_{M2} = 353 \text{ N/mm}^2$ U.C. = **0.29 OK**

Welds of shear blocks of pile

Out-of-plane loading

Plate

t = 50 mm
Grade S355
 $f_{yd} = 355 \text{ N/mm}^2$
 $f_u = 490 \text{ N/mm}^2$

Member forces

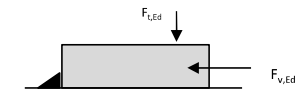
Factor 1.2
 $F_{t,Ed} = 1/2 b / h \times F_{v,Ed} = 145 \text{ kN}$
 $F_{v,Ed} = 483 \text{ kN}$
 $F_{v//,Ed} = 0 \text{ kN}$
 $M_{Ed} = 0.00 \text{ kNm}$

Check

$\sigma_{vw,Ed} = 197 \text{ N/mm}^2 \leq$
 $\sigma_1 = 99 \text{ N/mm}^2 \leq$

Welds

a = 5 mm
l = 450 mm
 $\beta_w = 0.9 -$
 $\gamma_{M2} = 1.25 -$



Stress components

$\sigma_1 = \tau_1 = F_{t,Ed} \sqrt{2} / 2al = 23 \text{ N/mm}^2$
 $\sigma_1 = \tau_1 = F_{v,Ed} \sqrt{2} / 2al = 76 \text{ N/mm}^2$
 $\tau_{//} = F_{v//,Ed} / 2al = 99 \text{ N/mm}^2$
 $\sigma_{vw,Ed} = \sqrt{(\sigma_1^2 + 3\tau_1^2 + 3\tau_{//}^2)} = 0 \text{ N/mm}^2$
 $\sigma_{vw,Ed} = 197 \text{ N/mm}^2$

$f_u / \beta_w \gamma_{M2} = 436 \text{ N/mm}^2$ U.C. = **0.45 OK**
 $0.9f_u / \gamma_{M2} = 353 \text{ N/mm}^2$ U.C. = **0.28 OK**

Welds of foot plate

$f_u / \beta_w \gamma_{M2} = 436 \text{ N/mm}^2$
Weld size a = 5 mm
Length l = 2b + 2b - t = 1952 mm
Capacity $F_{Rd} = a \times l \times f_{w,d} / \sqrt{3} = 2454 \text{ kN}$

APPENDIX E

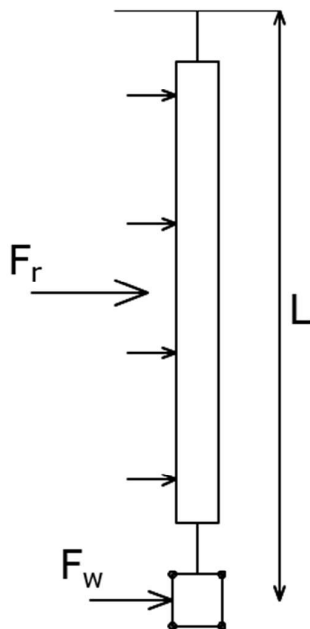
Liggers

1 BEREKENING OPHANGING POSTISOLATOREN

De volgende onderdelen worden berekend:

- De belastingen op de ophanging van de postisolatoren door wind en eigen gewicht;
- De dimensionering van de ophangconstructies.

Onderstaand zijn de optredende belastingen geschematiseerd:



Figuur 1 Belastingenschema

1.1 Uitgangspunten & afmetingen postisolatoren

Voor het berekenen van de liggers voor de ophanging van de postisolatoren in de mastkoppen van de HA-masten wordt één berekening gemaakt met de volgende uitgangspunten:

- Windgebied II;
 - Windhoogte 54,5m (gebaseerd op hoogste mast HB+6/c);
 - Onbebouwd;
- Referentieperiode 50 jaar;
- Belastingfactor 1,5.

De volgende factoren worden gehanteerd:

- Krachtcoëfficiënt 1,2 voor isolatoren
- Constructiefactor geleider 1,0;
- Krachtcoëfficiënt geleider 1,0;
- Constructiefactor geleider 1,0.

Conform het uitgangspuntendocument zijn de afmetingen als volgt:

Tabel 1 Gegevens postisolatoren

Omschrijving	Ophanging	Gewicht [kN]	Lengte [m]	Windopp. [m]
Fasegeleider 380 kV	Bretelfixatie	2,0	4,5	1,0
Fasegeleider 150 kV	Bretelfixatie	1,5	2,7	0,7

De diameter van de geleiders is 32mm.

1.2 Belastingen

De extreme stuwdruk $q_{p(z)}$ in windgebied II op een hoogte van 54,5m is 1,41 kN/m².

Er komen drie varianten voor:

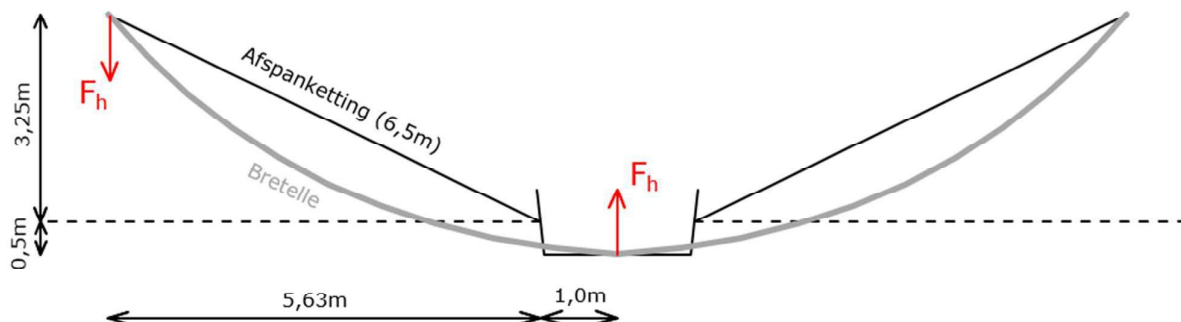
1. 380 kV geleider met één postisolator;
 - Lengte geleider aan postisolator ca. 9 m;
2. 150 kV geleider met één postisolator;
 - Lengte geleider aan postisolator ca. 7 m;
3. 150 kV geleider met twee postisolatoren;
 - Lengte geleider aan postisolator ca. 3,5 m.

In het horizontale vlak bestaat er een afstand tussen het uiteinde van de afspanketting en de postisolator (zie figuur 2). Dit veroorzaakt een extra horizontale kracht vanuit de bretelle op de onderzijde van de postisolator (zie figuur 3). Het gewicht van de bretelle (380kV) is gelijk aan ($4 \times 17,7\text{N/m} =$) 70,8N/m. De horizontale kracht evenwijdig aan de brettelle is gelijk aan:

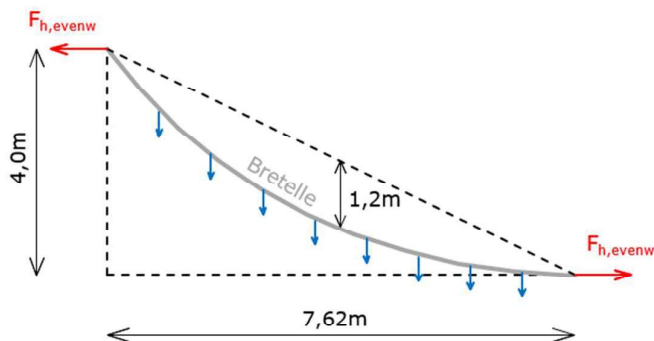
$$\bullet F_{h, \text{evenw}} = \frac{1}{8} \cdot q \cdot L^2 / u = \frac{1}{8} \cdot 0,0708 \text{ kN/m} \cdot (7,62 \text{ m})^2 / 1,2 \text{ m} = 0,4 \text{ kN}.$$

De horizontale kracht loodrecht op de postisolator is gelijk aan:

$$\bullet F_{h, \text{gel}} = 2 \cdot 0,4 \text{ kN} \cdot 3,75 \text{ m} / 7,62 \text{ m} = 0,4 \text{ kN}.$$



Figuur 2 Bovenaanzicht bretelle


Figuur 3 Zij-aanzicht bretelle

Voor het 180kV-circuit wordt dezelfde berekening gemaakt. De afspanketting heeft een lengte van 4,0m en de tussen afstand is 2 x 2m (i.p.v. 2 x 1m). De postisolator hangt 1,0m naar buiten en de horizontale afstand (ten gevolge van de hoek) is gelijk aan $(\sin(30^\circ) \cdot 4m =) 2m$. De lengte is dan gelijk aan $(\sqrt{((\cos(30^\circ) \cdot 4m + 2m)^2 + (2m + 1m)^2}) = 6,23m$. De krachten zijn dan gelijk aan:

- $F_{h,evenw} = \frac{1}{8} \cdot q \cdot L^2 / u = \frac{1}{8} \cdot 0,0354kN/m \cdot (6,23m)^2 / 0,8m = 0,2 \text{ kN};$
- $F_{h,gel} = 2 \cdot 0,4kN \cdot 3,0m / 6,23m = 0,2 \text{ kN}.$

Belasting bij wind loodrecht op de geleider

Voor elke variant zijn in onderstaande tabellen de optredende reactiekrachten (F_h , $F_{v,tot}$ en M_{tot}) op het ophangpunt van de postisolator berekend.

Tabel 2 Optredende belastingen per variant – wind loodrecht

Var.	$q_p(z)$ [kN/m ²]	G_{post} [kN]	L_{post} [m]	Opp [m ²]	n_{gel} [n]	$\emptyset_{gel}$ [m]	G_{gel} [kN/m]	L_{gel} [m]	$F_{h,gel}$ [kN]
1	1,41	2	4,5	1	4	0,032	0,0177	9	0,4
2	1,41	1,5	2,7	0,7	2	0,032	0,0177	7	0,2
3	1,41	1,5	2,7	0,7	2	0,032	0,0177	3,5	0,1

Var.	$C_{f,r}$ [-]	S_r [-]	$F_{r,k}$ [kN]	$M_{r,k}$ [kNm]	$C_{f,w}$ [-]	S_w [-]	$F_{w,k}$ [kN]	$M_{w,k}$ [kNm]
1	1,2	1	1,69	3,81	1	1	1,62	7,31
2	1,2	1	1,18	1,60	1	1	0,63	1,71
3	1,2	1	1,18	1,60	1	1	0,32	0,85

Var.	γ [-]	$F_{v,Ed}$ [kN]	$F_{h,tot,Ed}$ [kN]	$M_{tot,Ed}$ [kNm]
1	1,5	4,0	5,6	19,4
2	1,5	2,6	3,0	5,8
3	1,5	2,4	2,4	4,1

Belasting bij wind evenwijdig aan de geleider

Waar relevant wordt er ook getoetst aan wind evenwijdig aan de geleider. In onderstaande tabel zijn de optredende krachten weergegeven.

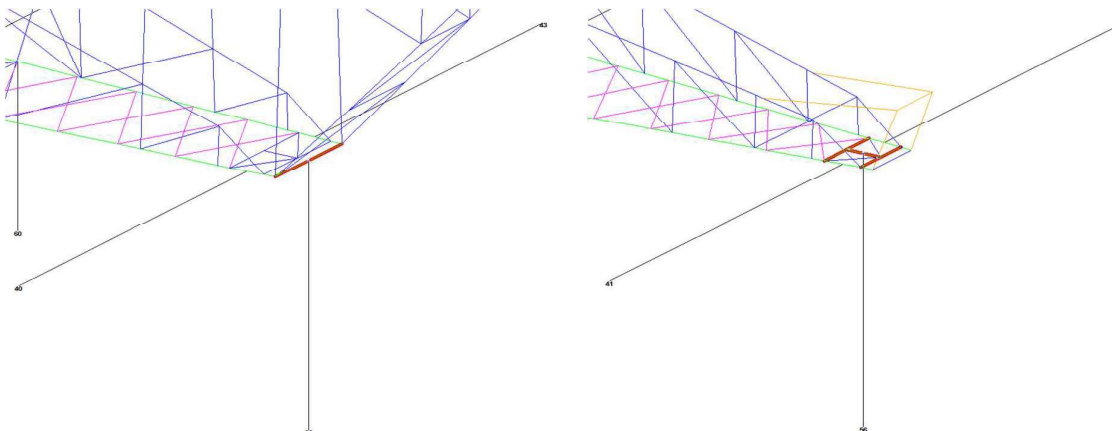
Tabel 3 Optredende belastingen per variant – wind evenwijdig

Var.	L_{post} [m]	$F_{h,\text{gel}}$ [kN]	$M_{r,\perp,k}$ [kNm]	$F_{r,k}$ [kN]	$M_{r,\parallel,k}$ [kNm]	$F_{v,\text{Ed}}$ [kN]	$F_{h,\perp,\text{Ed}}$ [kN]	$M_{r,\perp,\text{Ed}}$ [kNm]	$F_{h,\parallel,\text{Ed}}$ [kN]	$M_{r,\parallel,\text{Ed}}$ [kNm]
1	4,5	0,4	1,8	1,69	3,81	4,0	0,6	2,7	2,5	5,7
2	2,7	0,2	0,54	1,18	1,60	2,6	0,3	0,8	1,8	2,4
3	2,7	0,1	0,27	1,18	1,60	2,4	0,2	0,4	1,8	2,4

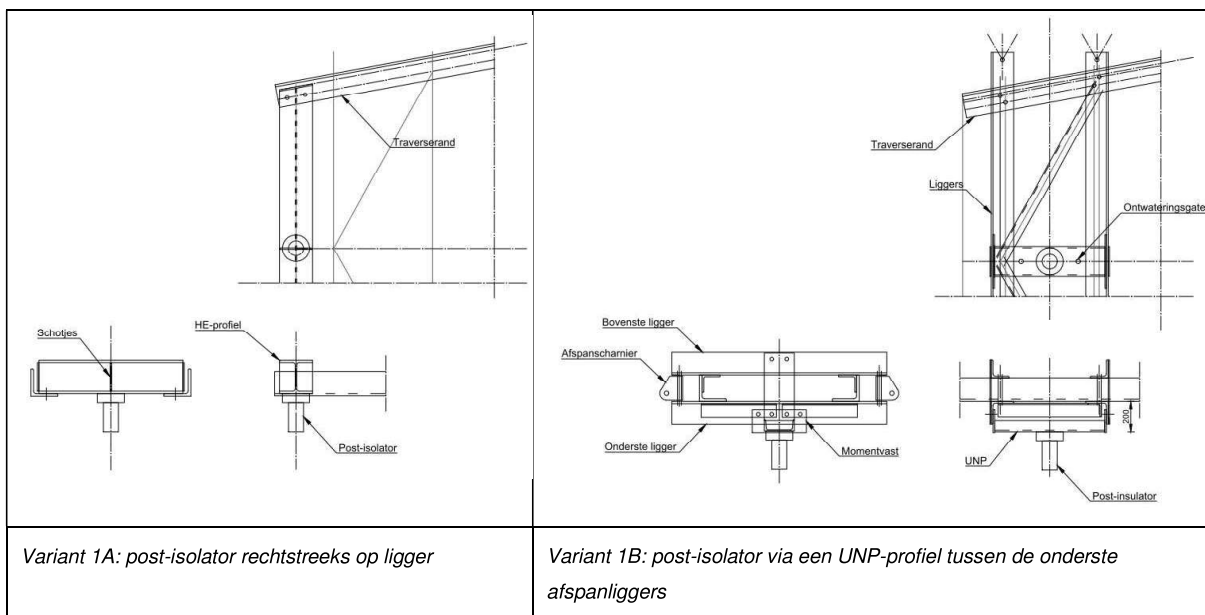
2 VARIANT 1 – 380 KV – 1 POSTISOLATOR

De ophanging van de postisolator bij variant 1 kent twee varianten:

- A. Ophanging aan enkele ligger (onderstaand links);
- B. Ophanging aan frame (onderstaand rechts).



Figuur 4 Principe ophanging variant 1A (links) en 1B (rechts)



Figuur 5 Principedetails voor bevestiging post-insulator variant 1A en 1B

2.1 Variant A

De postisolator wordt opgehangen aan een enkele stalen ligger. Deze ligger wordt daardoor in twee richtingen en op torsie belast. De optredende belastingen zijn:

- Verticaal F_v 4,0 kN;
- Horizontaal $F_{h,tot}$ 5,6 kN;
- Torsiemoment M_{tot} 19,4 kNm.

De maximale lengte van de ligger is 1,82m (boventraverse). Het profiel van de ligger is HEB220 (S355). De ligger wordt getoetst aan de hand van een excel-sheet. Uit berekening blijkt dat de ligger voldoet met een maximale UC van 0,78. Voor berekening, zie na pagina 6.

2.2 Variant B

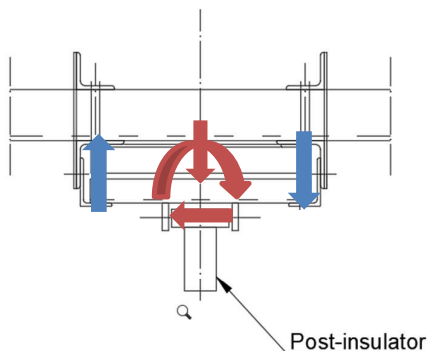
Onderstaand is de situatie schematisch weergegeven. De hoeklijnen hebben een (minimale) doorsnede van 150x150x14mm. De afstand tussen de hoeklijnen is minimaal 600 mm. De bovenste en onderste hoeklijnen worden halverwege de overspanning gekoppeld.

De optredende maximale reactiekracht is gelijk aan $(4,0\text{kN}/2 + 19,4\text{kNm}/0,6\text{m}) = 34,3\text{kN}$. Per ligger is de kracht gelijk aan $(34,3\text{kN} / 2) = 17,2\text{kN}$.

De maximale overspanning is 2,5m (middentraverse → 150kV heeft langste ligger, deze als maatgevend aangehouden). Het totale moment in het hoekstaal wordt dan $(0,25 \cdot (17,2\text{kN} + 5,3\text{kN}/2) \cdot 2,5\text{m}) = 12,4\text{kNm}$.

Het weerstandsmoment is gelijk aan 83500mm^3 . De spanning is gelijk aan $(12,4 \cdot 10^6 \text{ Nmm} / 83500\text{mm}^3) = 158\text{MPa}$. De ligger voldoet met een UC van $(158\text{MPa} / 355\text{MPa}) = 0,45$.

De ligger die hoeklijnen koppelt heeft een doorsnede van UNP220 en wordt om de zwakke as belast. Het optredende moment is gelijk aan $(1/4 \cdot 4,0\text{kN} \cdot 0,6\text{m} + 1/2 \cdot 19,4\text{kNm}) = 10,3\text{kNm}$. De spanning is gelijk aan $(10,3 \cdot 10^6 \text{ Nmm} / 33500\text{mm}^3) = 307\text{MPa}$. De ligger voldoet met een UC van $(307\text{MPa} / 355\text{MPa}) = 0,86$.



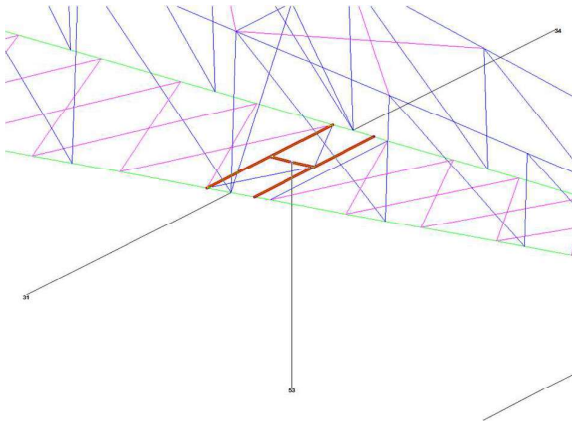
Figuur 6 Schematische weergave ophanging variant 1B

3 VARIANT 2 – 150 KV – 1 POSTISOLATOR

Bij deze variant wordt de postisolator opgehangen aan een frame, dit komt overeen met variant 1B. De optredende belastingen zijn:

- Verticaal F_v 2,6 kN;
- Horizontaal $F_{h,tot}$ 3,0 kN;
- Torsiemoment M_{tot} 5,8 kNm.

De belastingen zijn lager en de liggers maximaal even lang als bij variant 1B. Voor variant 2 voldoen profielen 150x150x14mm dus ook, voor uitwerking zie variant 1B.

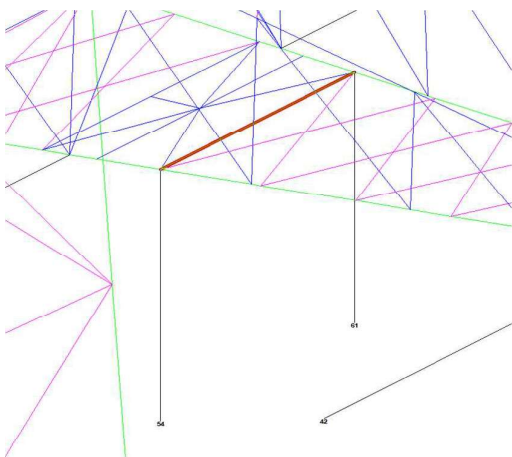


Figuur 7 Principe ophanging variant 2

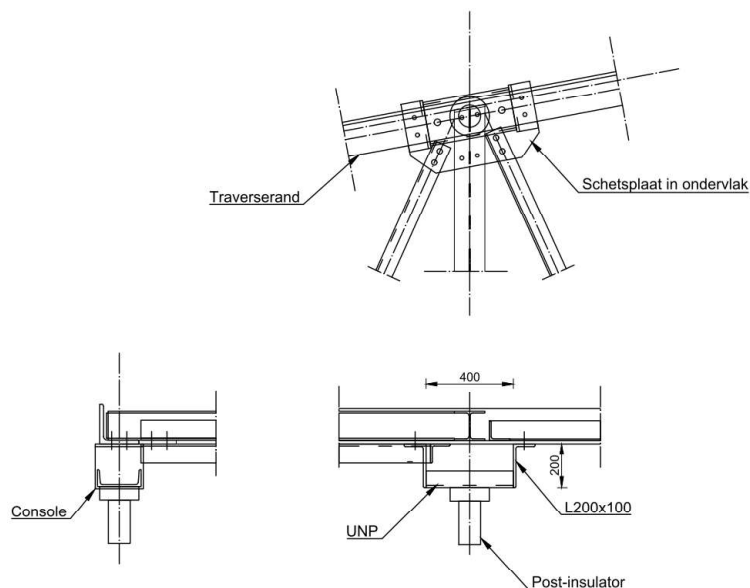
4 VARIANT 3 – 150 KV – 2 POST-ISOLATOR

De postisolator wordt via een verlaagde console ingeklemd in twee richtingen opgehangen aan de onderrand van de traverse. De torsie op de onderrand wordt opgenomen door een ligger uit HE-profiel (diagonalen worden verwaarloosd), in de richting van de onderrand neemt de rand de momenten op. De optredende belastingen zijn:

- Verticaal F_v 2,4 kN;
- Horizontaal $F_{h,tot}$ 2,4 kN;
- Torsiemoment M_{tot} 4,1 kNm.



Figuur 8 Principe ophanging variant 3



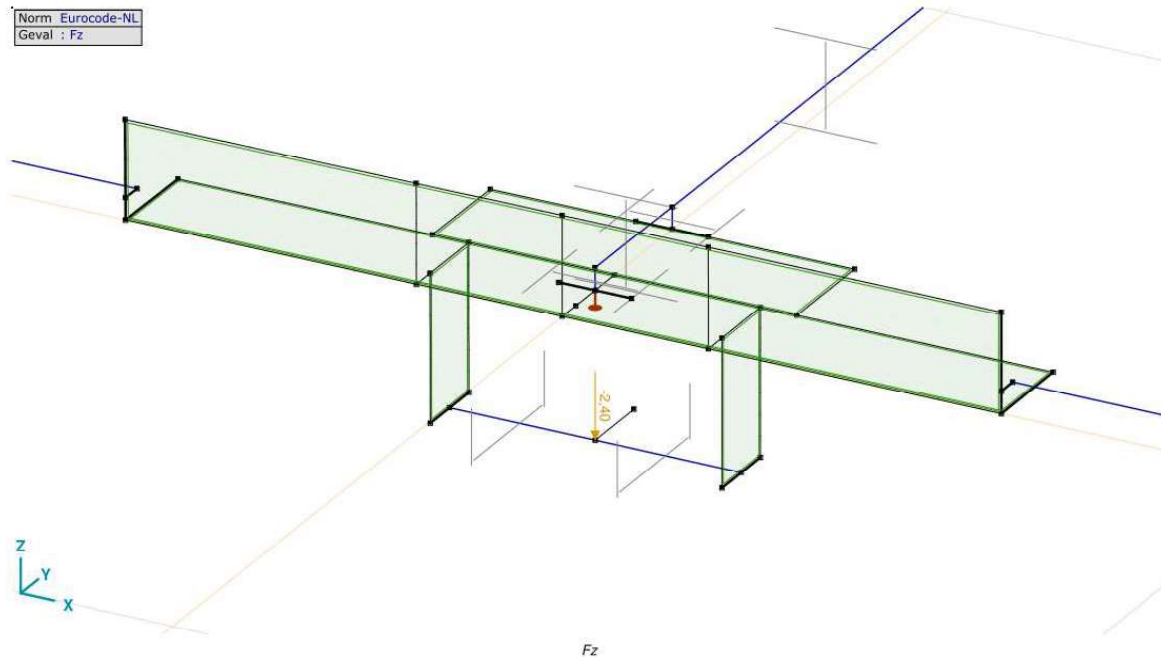
Figuur 9 Principedetail bevestiging post-isolator aan rand

De ligger wordt belast door een kopmoment. Dit moment is volgens Tabel 3 gelijk aan 2,4 kNm. Ligger met praktisch gekozen profiel HE140A volstaat.

Kritisch aspect in de verbinding is de krachtsoverdracht van het buigend moment uit het vlak van de console naar de ligger. De onderrand wordt lokaal (tussen de console en HE-ligger) op torsie belast en de flens van het hoekprofiel

wordt ook op buiging belast. Om de krachtsinleiding mogelijk te maken wordt de onderrand verstijfd met een schetsplaat waarmee de HE-ligger en diagonalen worden verbonden.

De controle is uitgevoerd met het programma AxisVM. Zowel buiging in het vlak als buiging uit het vlak is gecontroleerd. Als minimaal profiel van de onderrand is uitgegaan van L150x150x14. De maximale drukkracht in de rand is in combinatie met de buiging meegenomen.



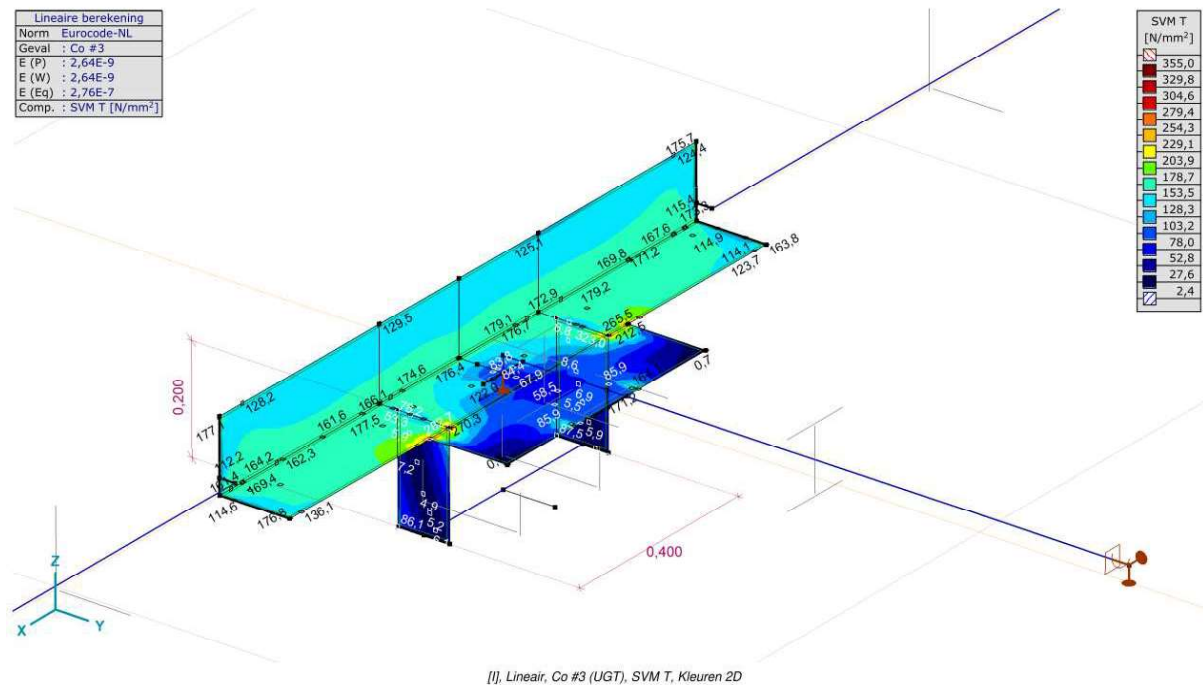
Figuur 10 Rekenmodel krachtsinleiding post-isolator aan onderrand

De belastingen zijn ontleend aan Tabel 2 en Tabel 3 voor de 150 kV post-isolator. De belastingen zijn in AxisVM gecombineerd met het verticale gewicht, en met twee richtingen van M_x en M_y , waarbij belastinggevallen zijn verminderd tot een factor 0,71.

Tabel 4 Belastingen op console

Var.	$F_{z,Ed}$ [kN]	$F_{x,Ed}$ [kN]	$F_{y,Ed}$ [kN]	$M_{x,Ed}$ [kNm]	$M_{y,Ed}$ [kNm]
M_x			1,8	2,4	
M_y		3,0			5,8
F_z	2,4				
N	600				

Uit de berekening blijkt dat de combinatie van spanningen door torsie en buiging toelaatbaar is.



Figuur 11 Spanningen in de maatgevende belastingcombinatie

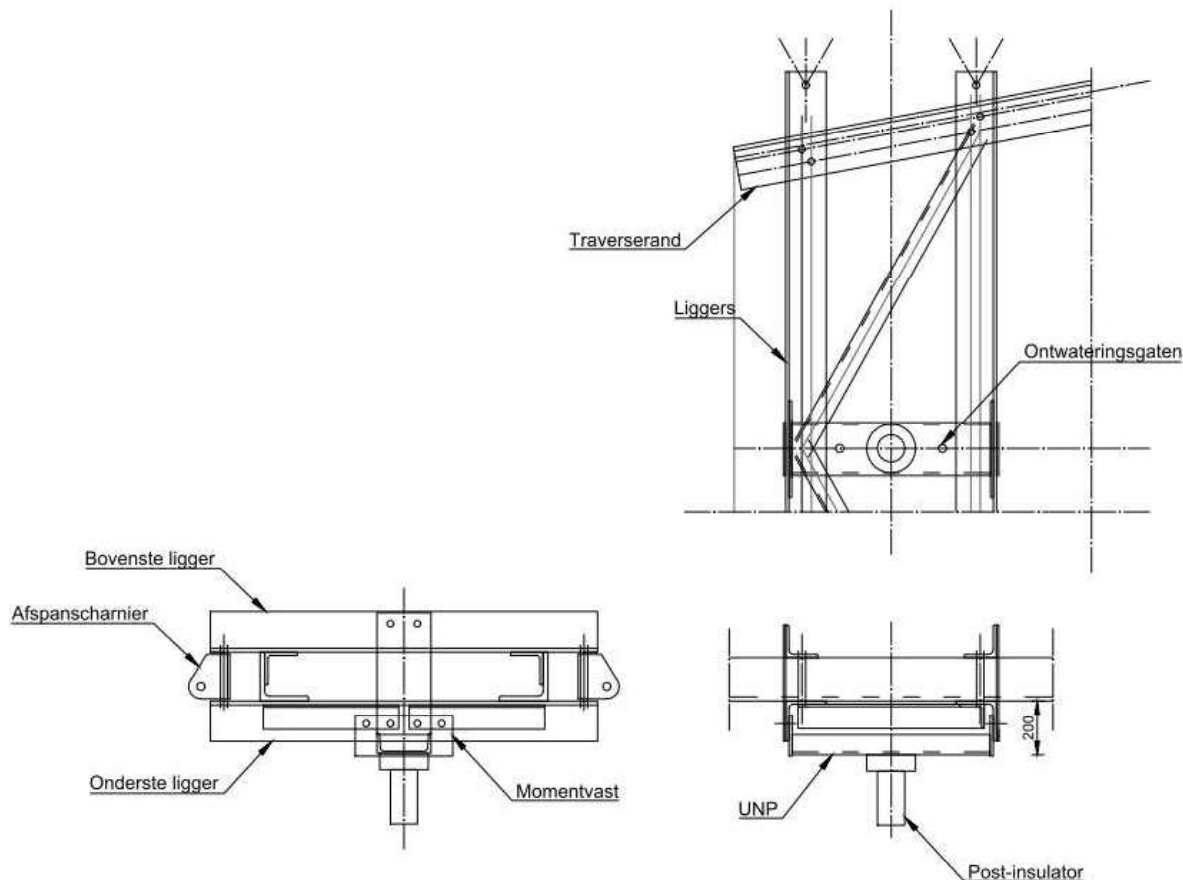
In het model treden elastisch berekend bij hoeken spanningsconcentraties op. Zie Figuur 11. In de uitvoer opgenomen in de bijlage blijkt dat de hoogste spanning 323 N/mm² bedraagt. De toetsing is:

$$U.C. = 323 \text{ N/mm}^2 / 355 \text{ N/mm}^2 = 0,91 \leq 1,00 \text{ OK.}$$

De staalprofielen voldoen.

5 CONTROLE AFSPANLIGGERS

De afspankettingen van de hoekmast worden bevestigd tussen twee paren van hoekprofielen. De liggers worden belast op buiging in het geval van een lijnhoek. Als gevolg van de belasting van het afspanscharnier wordt het hoekprofiel ook op lokale buiging belast.



Figuur 12 Principe van de afspanliggers. De uitkragende ligger wordt in het geval van een lijnhoek op buiging belast door de kracht uit de afspanketting

De profielen worden gecontroleerd op buiging met het programma AxisVM, de profielen worden geschematiseerd met plaalementen.

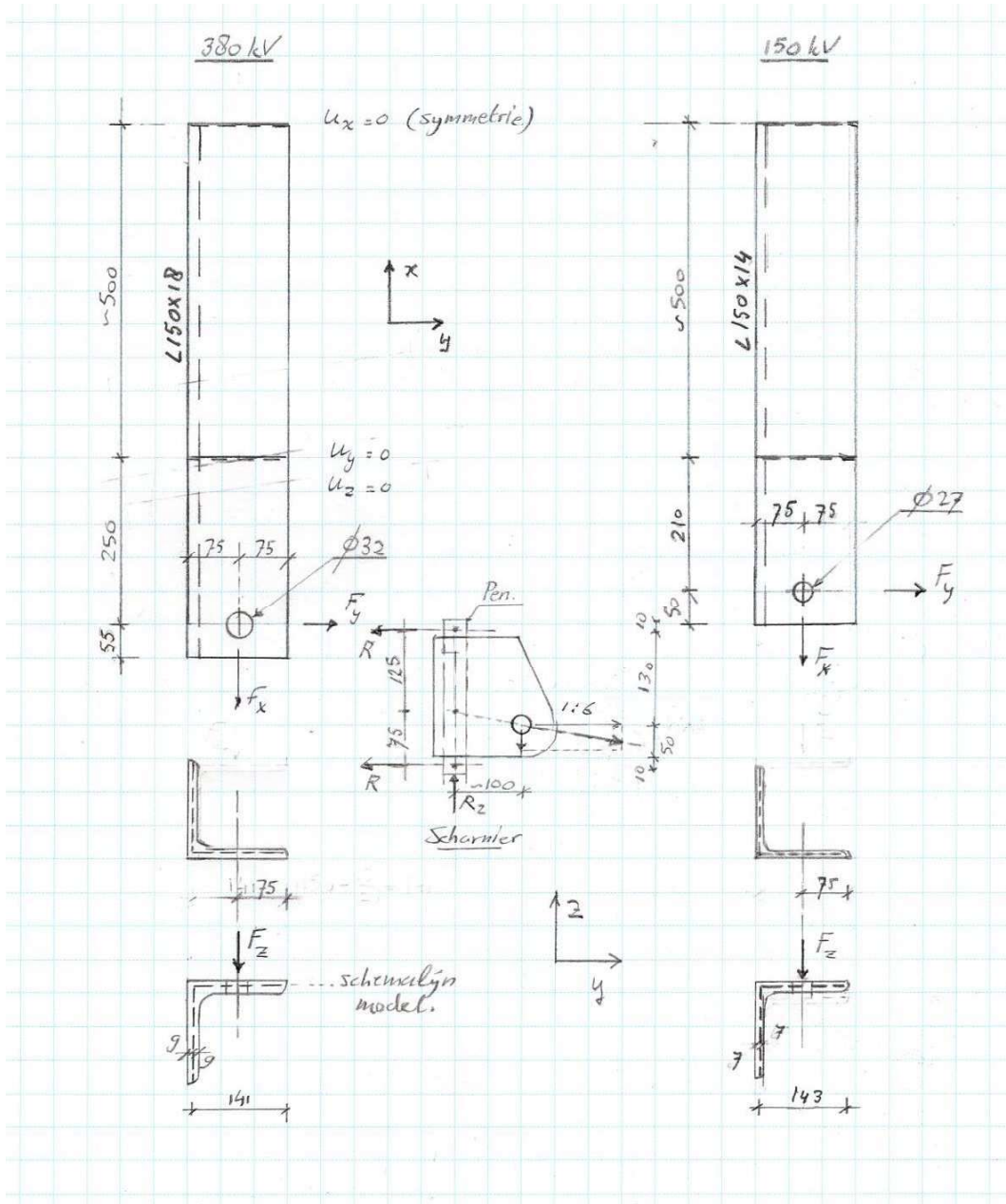
Vanwege uniformiteit over de masttypes in afspanscharnieren wordt de controle uitgevoerd op basis van het masttype met de grootste lijnhoek en de grootste uitkraging. Dit is de HC+0-mast van het solo-type, omdat de ondertraverse de grootste breedteverandering heeft, met bijbehorend grootste uitkraging.

In het DO zal de verbinding verder in detail worden gecontroleerd. Omdat de plaatbuiging bepalend is voor het profiel dat wordt toegepast, wordt nu de controle van de liggers op buiging uitgevoerd.

Twee profielen worden gecontroleerd: het profiel voor de 150 kV-afspankettingen (L150x150x14) en het profiel voor de 380 kV-afspankettingen (L150x150x18).

Voorlopig worden bovenste en onderste ligger gelijk genomen, in UO-fase kan de bovenste ligger nog geoptimaliseerd worden omdat deze niet door de verticale belasting belast wordt.

Schema



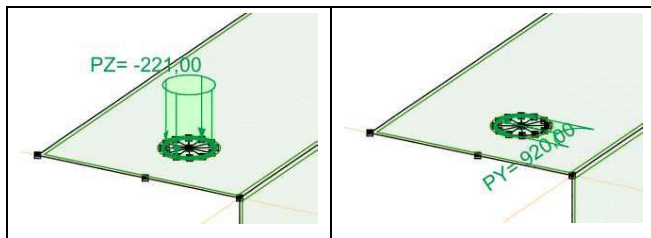
Figuur 13 Schematisering liggers

De helft van de ligger wordt berekend met symmetrie randvoorwaarden. De zwaartelij van de plaatdikte is het uitgangspunt voor de geometrie. De verbinding met de traverserand wordt vereenvoudigd tot een lijnoplegging aan de bovenflens met fixatie van y- en z-richting. De berekening is lineair-elastisch.

Tabel 5 Geleiderbelastingen

Belastingcombinatie	Spanning	Fxtotaal	Fytotaal	Fztotaal	Ftrekahead
ULS_3_120	380 kV	220,0	142,3	44,4	261,6
	150 kV	109,9	71,0	22,2	130,7

De belastingen worden omgezet naar een lijnlast rondom het gat voor de pen. De x- en y-belasting op de helft van de omtrek, de verticale belasting (z-richting) rondom de gehele omtrek.



Figuur 14 Invoer van belastingen als lijnlast rondom boutgat

De belasting van Tabel 5 wordt verdeeld over twee kettingen. Vanwege de geometrie van het afspanscharnier wordt circa 65% van de belasting verdeeld naar de onderste ligger.

Tabel 6 Schematisering belasting

	d (mm)	Omtrek bij Fx (mm)	Omtrek bij Fy (mm)	Omtrek bij Fz (mm)
380 kV	32	50,3	50,3	100,5
150 kV	27	42,4	42,4	84,8
Verhouding afdracht		0,65	0,65	1

De lijnbelasting wordt berekend met:

$$q = 1/2 \cdot k \cdot F / O$$

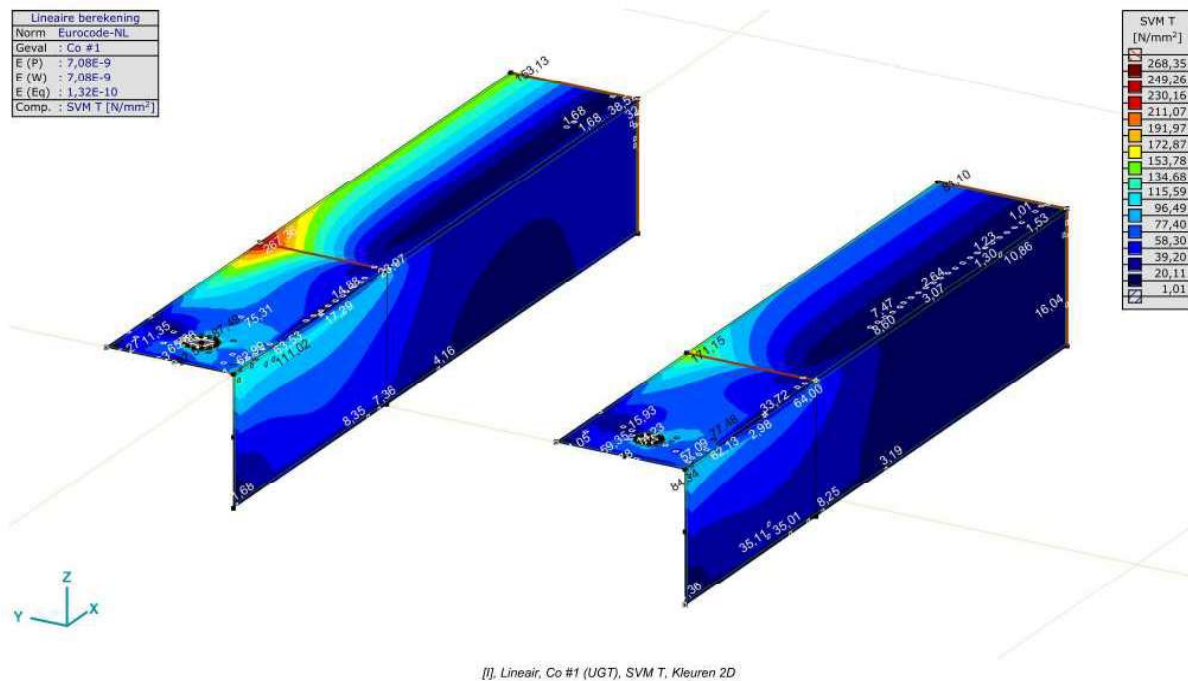
In Tabel 7 zijn de lijnlasten berekend met bovenstaande formule. Deze zijn in AxisVM ingevoerd.

Tabel 7 lijnlast rond gat

	qx (kN/m)	qy (kN/m)	qz (kN/m)
380 kV	1422	920	221
150 kV	842	544	131

Toetsing

Zie de uitvoer van AxisVM. De combinatie van buiging en lokale buiging op het bovensvlak van het hoekprofiel ter plaatse van de lijnoplegging is maatgevend.



Figuur 15 Maximale spanning in hoekprofiel voor 380 kV en 150 kV

Toetsing:

L150x18: U.C. : $267 / 355 = 0,75 \leq 1,00$ OK

L150x14: U.C. : $171 / 355 = 0,48 \leq 1,00$ OK

De profielen voldoen.

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

AxisVM X5 R4h - Geregistreerd aan DNV GL - Energy
Post aan onderstrand HA_saxs

Rapport

Rapport, Inhoudsopgave

	Onderdeel	Pagina	Onderdeel	Pagina
Materialen		3	[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), Tx, Lijnen (gevuld)	22
Knopen en staven		4	[I], Lineair, Co #1 (UGT), eR, Lijnen	23
Dikte		5	[I], Lineair, Co #2 (UGT), eR, Lijnen	24
Profielen		6	[I], Lineair, Co #3 (UGT), eR, Lijnen	25
Domeinen		7	[I], Lineair, Co #4 (UGT), eR, Lijnen	26
Knoopopleggingen		7	[I], Lineair, Co #5 (UGT), eR, Lijnen	27
Mx: Knoopbelastingen		8	[I], Lineair, Co #6 (UGT), eR, Lijnen	28
Mx		9	[I], Lineair, Co #1 (UGT), SVM T, Kleuren 2D	29
My: Knoopbelastingen		10	[I], Lineair, Co #2 (UGT), SVM T, Kleuren 2D	30
My		11	[I], Lineair, Co #3 (UGT), SVM T, Kleuren 2D	31
Fz: Knoopbelastingen		12	[I], Lineair, Co #4 (UGT), SVM T, Kleuren 2D	32
Fz		13	[I], Lineair, Co #5 (UGT), SVM T, Kleuren 2D	33
N: Knoopbelastingen		14	[I], Lineair, Co #6 (UGT), SVM T, Kleuren 2D	34
N		15	[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), SVM B, Iso vlakken 3D	35
Gebruiker gedefinieerde belastingcombinaties uit belastinggevallen		16	[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), SVM C, Iso vlakken 3D	36
[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), Nx, Lijnen (gevuld)		17	[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), SVM T, Iso vlakken 3D	37
[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), My, Lijnen (gevuld)		18	Vlakspanningen [Lineair, Omhullende (Alle UGT)]	38
[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), Mz, Lijnen (gevuld)		19	[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), S;x:minmax, Lijnen (gevuld)	39
[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), Vz, Lijnen (gevuld)		20	Staafspanningen [Lineair, Omhullende (Alle UGT)]	40
[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), Vy, Lijnen (gevuld)		21	Interne krachten knoopoplegging [Lineair, Omhullende (Alle UGT)]	41

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderand HA_s.axes

Materialen

	Naam	Type	Nationale norm	Materiaalnorm	Model	E_x [N/mm ²]	E_y [N/mm ²]	ν	α_T [1/°C]	ρ [kg/m ³]	Materiaal kleur	Contour kleur	Structuur	P_1
1	S 355	Staal	Eurocode-NL	10025-2	Lineair	210000	210000	0,30	1,2E-5	7850				f_y [N/mm ²] = 355,00

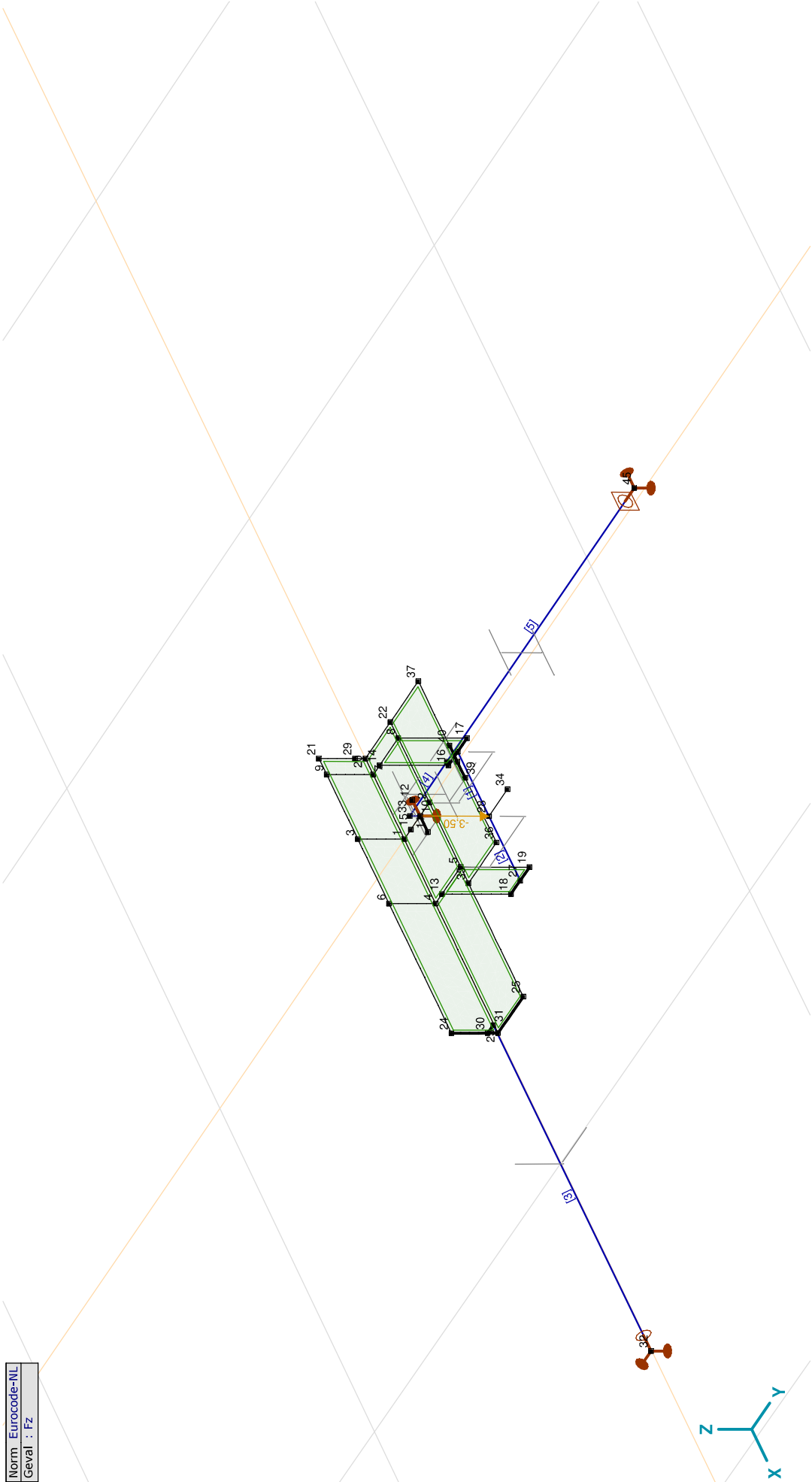
	Naam	P_2	P_3	P_4	P_5	P_6	P_7	P_8	P_9	P_{10}	P_{11}	P_{12}	P_{13}	P_{14}
1	S 355	f_{t0} [N/mm ²] = 510,00	f_y^0 [N/mm ²] = 335,00	f_{t0}^0 [N/mm ²] = 470,00										

Naam: Materiaalnaam; **Type:** Type materiaal; **Model:** Materiaal model; **E_x:** Elasticiteitsmodulus in lokale x richting; **E_y:** Elasticiteitsmodulus in lokale y richting; **v:** Poisson's verhouding; **α_T:** Warmteuitzettingscoëfficiënt; **p:** Dichtheid; **Materiaal kleur:** Materiaalkleur;
Contour kleur: Contourkleur; **P₁, P₂, P₃, P₄, P₅, P₆, P₇, P₈, P₉, P₁₀, P₁₁, P₁₂, P₁₃, P₁₄:** Ontwerpparameter;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderrand HA_s.axes

Norm Eurocode-NL
Geval : Fz

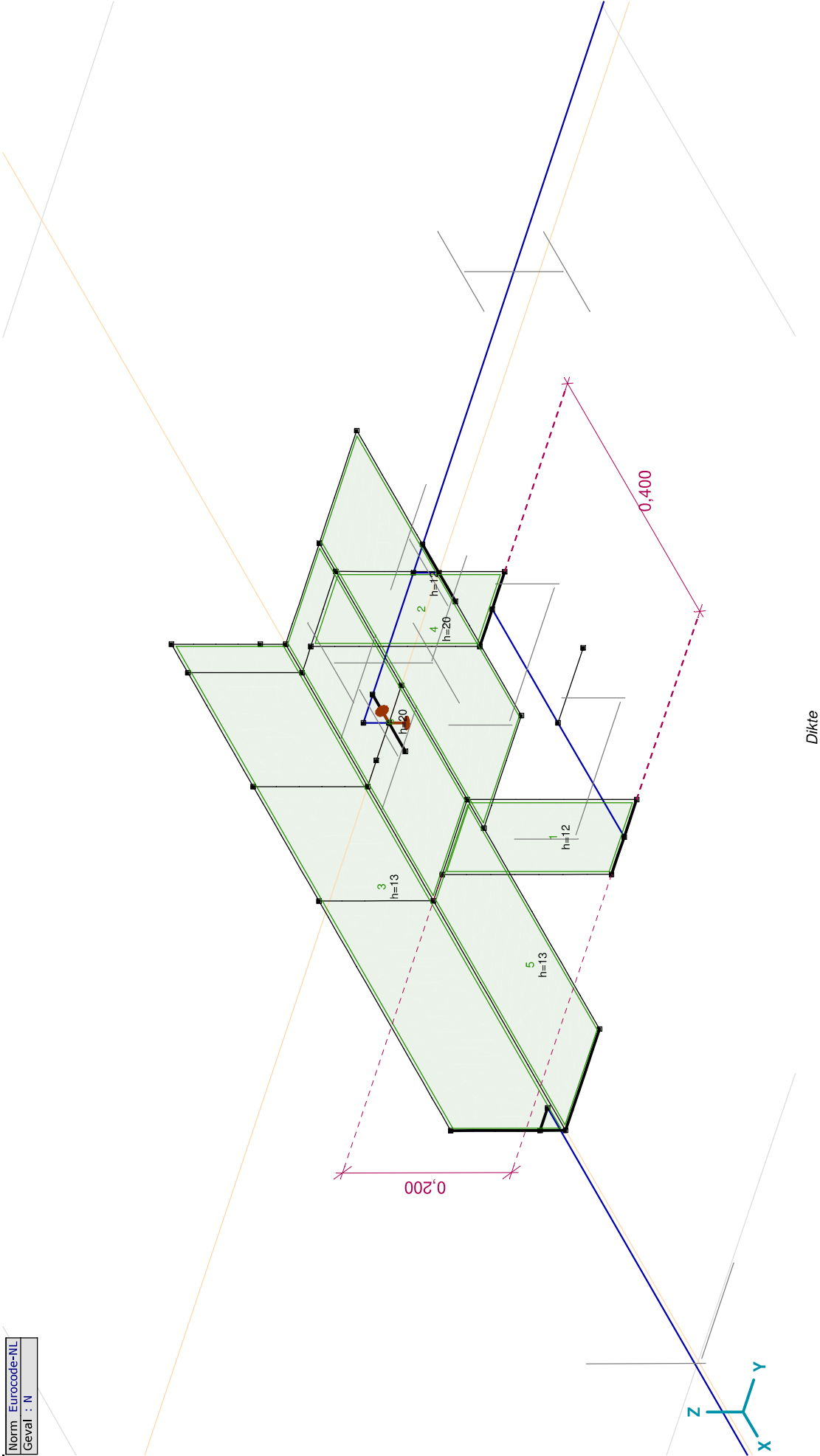


Knopen en staven

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderrand HA_s.axes

Norm Eurocode-NL
Geval : N



Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderrand HA_s.axes

18-5-2021

Pag. 6

Profielen

	Naam	Tekening	Productie	Vorm	h [mm]	b [mm]	tw [mm]	tf [mm]	r ₁ [mm]	r ₂ [mm]	r ₃ [mm]	A _x [mm ²]	A _y [mm ²]	A _z [mm ²]	I _x [mm ⁴]	I _y [mm ⁴]	I _z [mm ⁴]
1	U 200		Gewalst	U	200,0	75,0	8,5	11,5	11,5	6,0	0	3218,52	931,26	1555,63	121078,6	1,9E+07	1477534,0
2	L 150X150X14		Gewalst	L	150,0	150,0	14,0	14,0	16,0	8,0	0	4031,60	1760,18	1776,16	278959,0	8453331,0	8453331,0
3	HE 140 A		Gewalst	I	133,0	140,0	5,5	8,5	12,0	0	0	3142,19	2147,66	704,86	81932,8	1E+07	3893251,0
4	L 140X140X13		Gewalst	L	140,0	140,0	13,0	13,0	15,0	7,5	0	3495,25	1525,43	1539,45	208736,7	6384907,0	6384907,0

	Naam	I _{yz} [mm ⁴]	I ₁ [mm ⁴]	I ₂ [mm ⁴]	α [°]	Iω [mm ⁶]	W _{1,el,t} [mm ³]	W _{1,el,b} [mm ³]	W _{2,el,t} [mm ³]	W _{2,el,b} [mm ³]	W _{1,pl} [mm ³]	W _{2,pl} [mm ³]	i _y [mm]	i _z [mm]	H _y [mm]	H _z [mm]
1	U 200	0	1,9E+07	1477534,0	0	8,9E+09	191091,8	191091,8	26935,4	73344,2	227755,3	51850,6	77,1	21,4	75,0	200,0
2	L 150X150X14	-4971153,0	1,3E+07	3482178,0	45,00	4,2E+08	126567,2	126567,2	65498,4	58536,3	200109,5	102485,0	45,8	45,8	150,0	150,0
3	HE 140 A	0	1E+07	3893251,0	0	1,5E+10	155382,8	155382,8	55617,9	55617,9	173525,9	84852,6	57,3	35,2	140,0	133,0
4	L 140X140X13	-3754641,0	1E+07	2630265,0	45,00	2,7E+08	102424,9	102424,9	53024,7	47412,5	161917,9	82940,4	42,7	42,7	140,0	140,0

	Naam	y _G [mm]	z _G [mm]	y _s [mm]	z _s [mm]	S _p
1	U 200	20,1	100,0	-38,7	0	8
2	L 150X150X14	42,1	42,1	-33,9	-33,9	4
3	HE 140 A	70,0	66,5	0	0	9
4	L 140X140X13	39,2	39,2	-31,7	-31,7	4

Naam: Doorsnede naam; **Productie:** Productieproces; **Vorm:** Profiel; **h:** Doorsnede hoogte; **b:** Doorsnede breedte; **tw:** Lijfdikte; **tf:** Flensdikte; **r₁, r₂, r₃:** Afrondingswaarden; **A_x:** Doorsnede-oppervlak; **A_y, A_z:** Afschuivingsoppervlak; **I_x:** Torsietraagheidsmoment; **I_y, I_z:** Buigtraagheidsmoment; **I_{yz}:** Centrifugaal traagheidsmoment; **I₁, I₂:** Hoofdbuigtraagheidsmoment; **α:** Hoofddrichingen; **Iω:** Krommingsconstante; **W_{1,el,t}, W_{1,el,b}, W_{2,el,t}, W_{2,el,b}:** Elasticiteit modulus; **W_{1,pl}, W_{2,pl}:** Plasticiteit modulus; **i_y, i_z:** Traagheidsstraal; **H_y:** Afmeting in lokale Y-richting; **H_z:** Afmeting in lokale Z-richting; **y_G:** Y-coördinaat van het zwaartepunt; **z_G:** Z-coördinaat van het zwaartepunt; **y_s:** Y-coördinaat van het afschuivingsmiddelpunt (torsie); **z_s:** Z-coördinaat van het afschuivingsmiddelpunt (torsie); **S_p:** Spanningspunten;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderrand HA_s.axes

Domeinen

	Element type	Materiaal	Ref _x	Ref _z	Dikte [mm]	k _{buiging} [I]	k _{torsie} [I]	k _{afschuiving} [I]	Oppervlakte [m²]	Gat	Mesh
1	Schaal	S 355	Auto	Auto	12				0,020	—	✓
2	Schaal	S 355	Auto	Auto	12				0,020	—	✓
3	Schaal	S 355	Auto	Auto	13				0,115	—	✓
4	Schaal	S 355	Auto	Auto	20				0,075	—	✓
5	Schaal	S 355	Auto	Auto	13				0,054	—	✓
6	Schaal	S 355	Auto	Auto	20				0,061	—	✓

Element type: Plaatlement type; **Ref_x**: Referentie voor lokale X-richting; **Ref_z**: Referentie voor lokale Z-richting; **k_{buiging}**: Buigsterkte coefficient; **k_{torsie}**: Torsiesterkte coefficient; **k_{afschuiving}**: Dwarskrachtsterkte coefficient; **Oppervlakte**: Domein oppervlak; **Gat**: Aantal gaten in domein; **Mesh**: Gegeneerde mesh;

Knooppopleggingen

	Knoop	X [m]	Y [m]	Z [m]
1	32	1,600	0,030	0,030
2	45	0	1,285	0,030
3	10	0	0,085	0

	Knoop	Type	Naam _x	K _x [kN/m]	K _{xv} [kN/m]	Naam _y	K _y [kN/m]	K _{yv} [kN/m]	Naam _z	K _z [kN/m]	K _{zv} [kN/m]	Naam _{xx}	K _{xx} [kNm/rad]	K _{xxv} [kNm/rad]	Naam _{yy}
1	32	Glob.	—	—	—	Vast - translatie	1E+10	1E+10	Vast - translatie	1E+10	1E+10	Vast - rotatie	1E+10	1E+10	—
2	45	Glob.	Vast - translatie	1E+10	1E+10	Vast - translatie	1E+10	1E+10	Vast - translatie	1E+10	1E+10	—	—	—	Vast - rotatie
3	10	Glob.	Vast - translatie	1E+10	1E+10	—	—	—	Vast - translatie	1E+10	1E+10	—	—	—	—

	Knoop	K _{xy} [kNm/rad]	K _{yvv} [kNm/rad]	Naam _{zz}	K _{zz} [kNm/rad]	K _{zvv} [kNm/rad]
1	32	—	—	—	—	—
2	45	1E+10	1E+10	—	—	—
3	10	—	—	—	—	—

Knoop: Ondersteunde knoop; **Type:** Opleggingstype; **Naam_x**: Naam van de veereigenschappen; **K_x**: Initiële stijfheid; **K_{xv}**: Trillingsstijfheid; **Naam_y**: Naam van de veereigenschappen; **K_y**: Initiële stijfheid; **K_{yv}**: Trillingsstijfheid; **Naam_z**: Naam van de veereigenschappen; **K_z**: Initiële stijfheid; **K_{zv}**: Trillingsstijfheid; **Naam_{xx}**: Naam van de veereigenschappen; **K_{xx}**: Initiële stijfheid; **K_{xxv}**: Trillingsstijfheid; **Naam_{yy}**: Naam van de veereigenschappen; **K_{yy}**: Trillingsstijfheid; **Naam_{zz}**: Naam van de veereigenschappen; **K_{zz}**: Trillingsstijfheid; **K_{zzv}**: Trillingsstijfheid;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Post aan onderrand HA_s.axes**

Mx: Knoopbelastingen

	<i>Richting</i>	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]
28	Globaal	0	2,50	0	5,70	0	0

F_x, F_y, F_z: Belastingkracht component; **M_x, M_y, M_z:** Belastingsmoment component;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Post aan onderrand HA_s.axes**

My: Knoopbelastingen

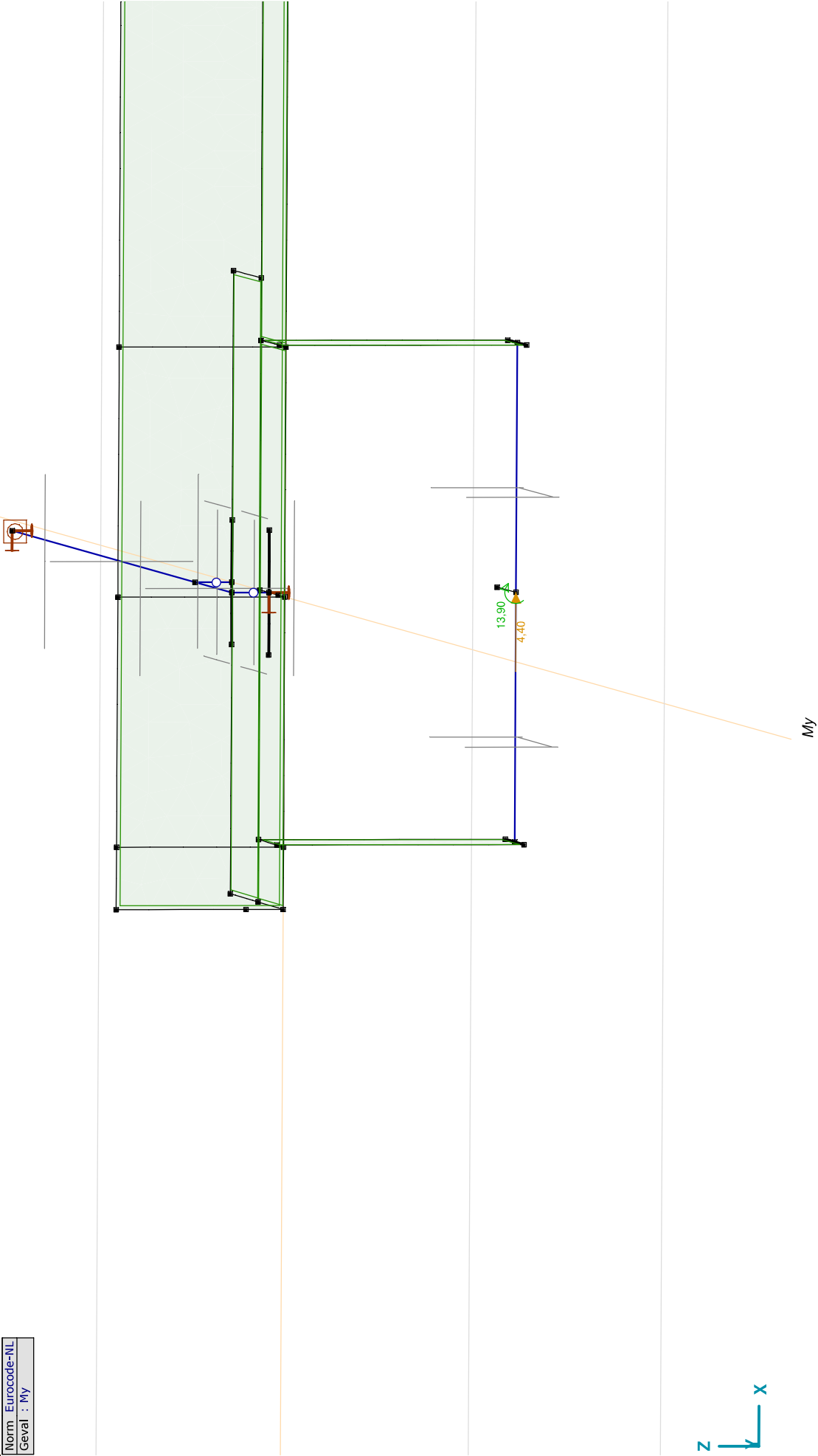
	<i>Richting</i>	<i>F_x</i> [kN]	<i>F_y</i> [kN]	<i>F_z</i> [kN]	<i>M_x</i> [kNm]	<i>M_y</i> [kNm]	<i>M_z</i> [kNm]
28	Globaal	4,40	0	0	0	13,90	0

F_x, F_y, F_z: Belastingkracht component; **M_x, M_y, M_z:** Belastingsmoment component;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderand HA_s.axs

Norm Eurocode-NL
Geval : My



z
x

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Post aan onderrand HA_s.axes**

Fz: Knoopbelastingen

	<i>Richting</i>	<i>F_x</i> [kN]	<i>F_y</i> [kN]	<i>F_z</i> [kN]	<i>M_x</i> [kNm]	<i>M_y</i> [kNm]	<i>M_z</i> [kNm]
28	Globaal	0	0	-3,50	0	0	0

F_x, F_y, F_z: Belastingkracht component; **M_x, M_y, M_z:** Belastingsmoment component;

Project:

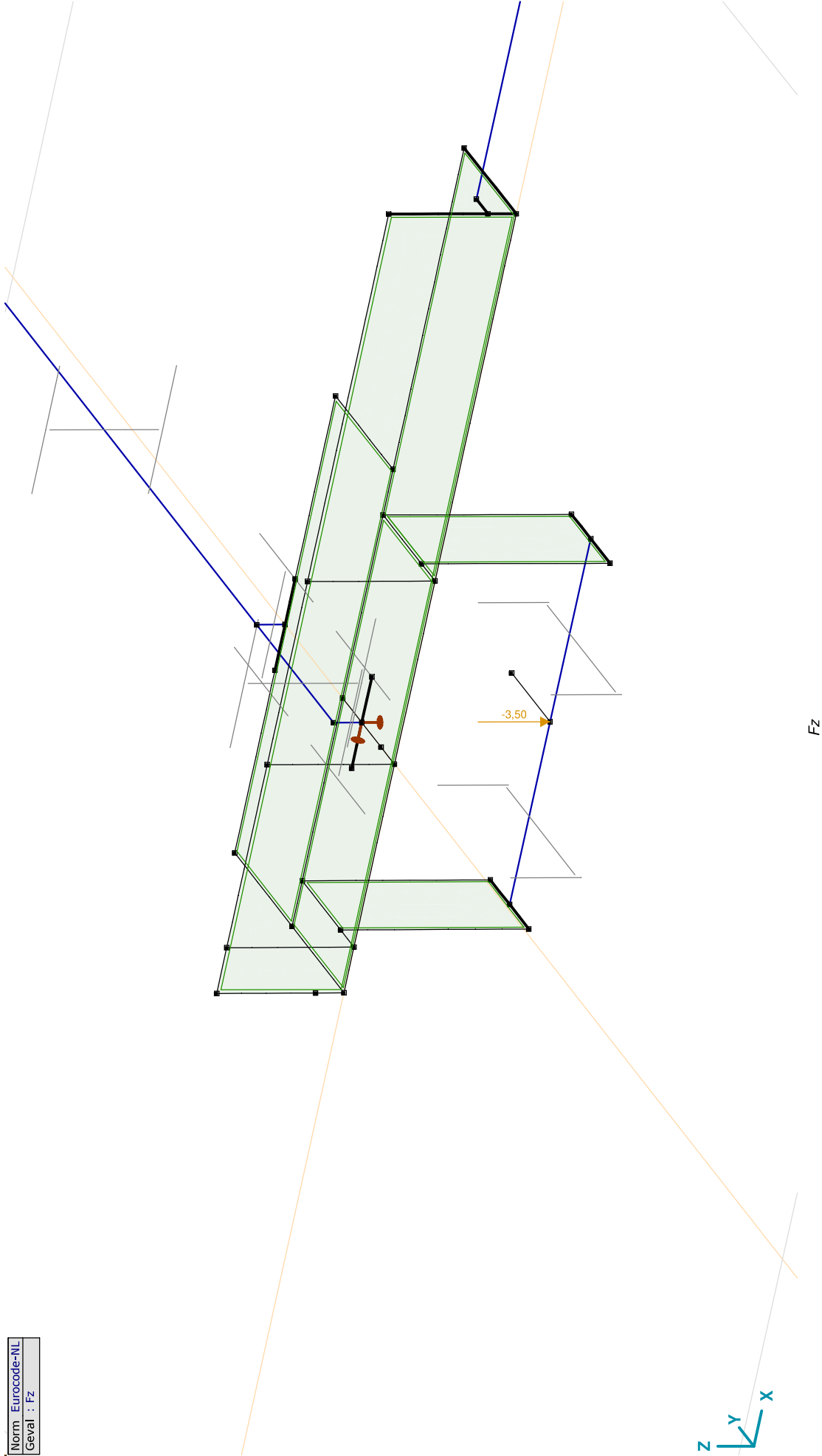
Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderand HA_s.axes

18-5-2021

Pag. 13

Norm Eurocode-NL
Geval : Fz



Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: **Post aan onderrand HA_s.axes**

N: Knoopbelastingen

	<i>Richting</i>	<i>F_x</i> [kN]	<i>F_y</i> [kN]	<i>F_z</i> [kN]	<i>M_x</i> [kNm]	<i>M_y</i> [kNm]	<i>M_z</i> [kNm]
32	Globaal	-30,00	0	0	0	0	0

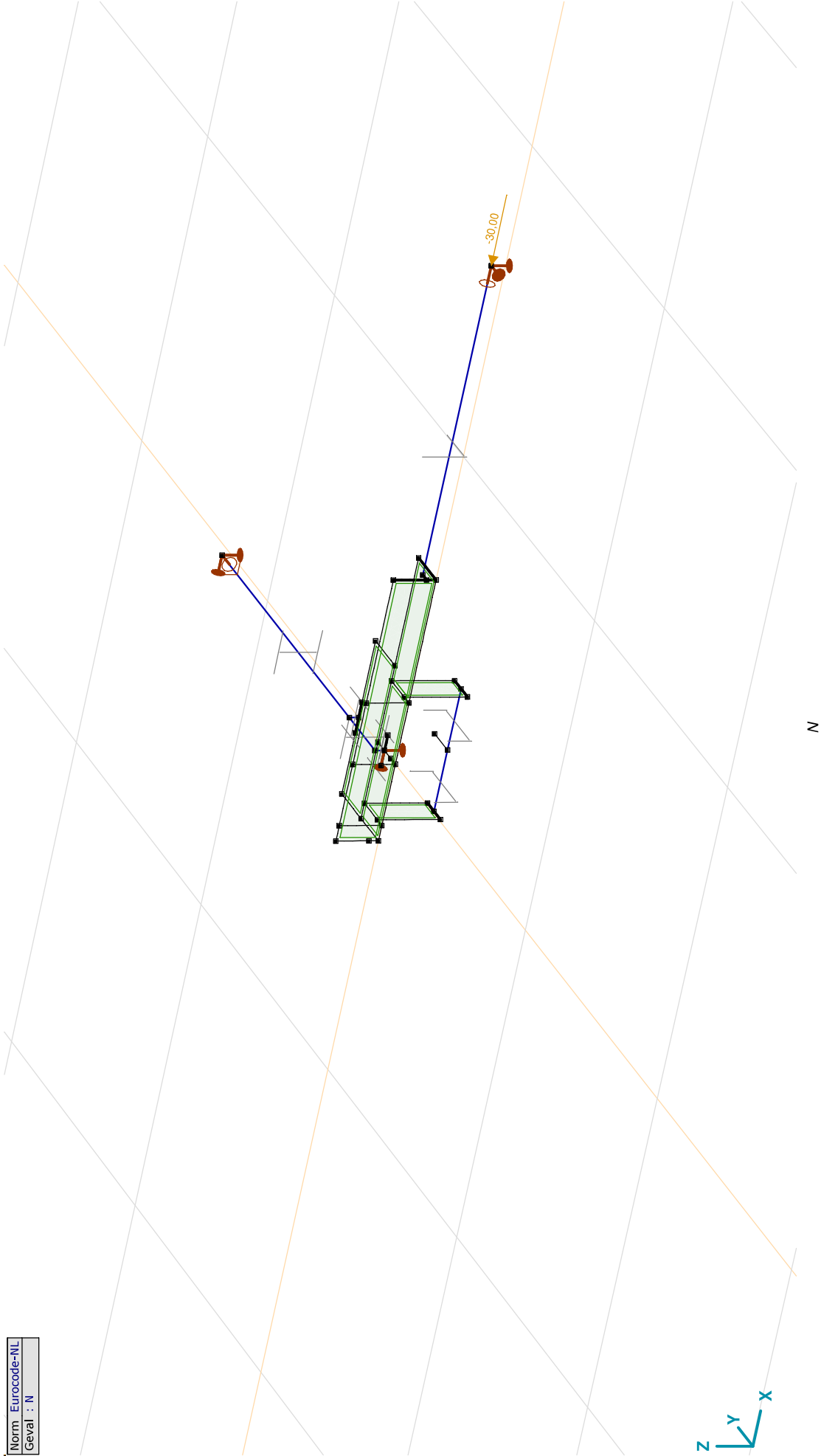
F_x, F_y, F_z: Belastingkracht component; **M_x, M_y, M_z:** Belastingmoment component;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderrand HA_s.axs

Norm	Eurocode-NL
Geval	: N



Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderrand HA_s.axes

Gebruiker gedefinieerde belastingcombinaties uit belastinggevallen

	<i>Naam</i>	<i>Type</i>	<i>M_x</i>	<i>M_y</i>	<i>F_z</i>	<i>N</i>	<i>Commentaar</i>
1	Co #1	UGT	1,00	0	1,00	1,00	
2	Co #2	UGT	0	1,00	1,00	1,00	
3	Co #3	UGT	-1,00	0	1,00	1,00	
4	Co #4	UGT	0	-1,00	1,00	1,00	
5	Co #5	UGT	0,71	0,71	1,00	1,00	
6	Co #6	UGT	-0,71	-0,71	1,00	1,00	

Naam: Naam belastingcombinatie; **Type:** Type belastingcombinatie; **M_x, M_y, F_z, N:** Factor;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

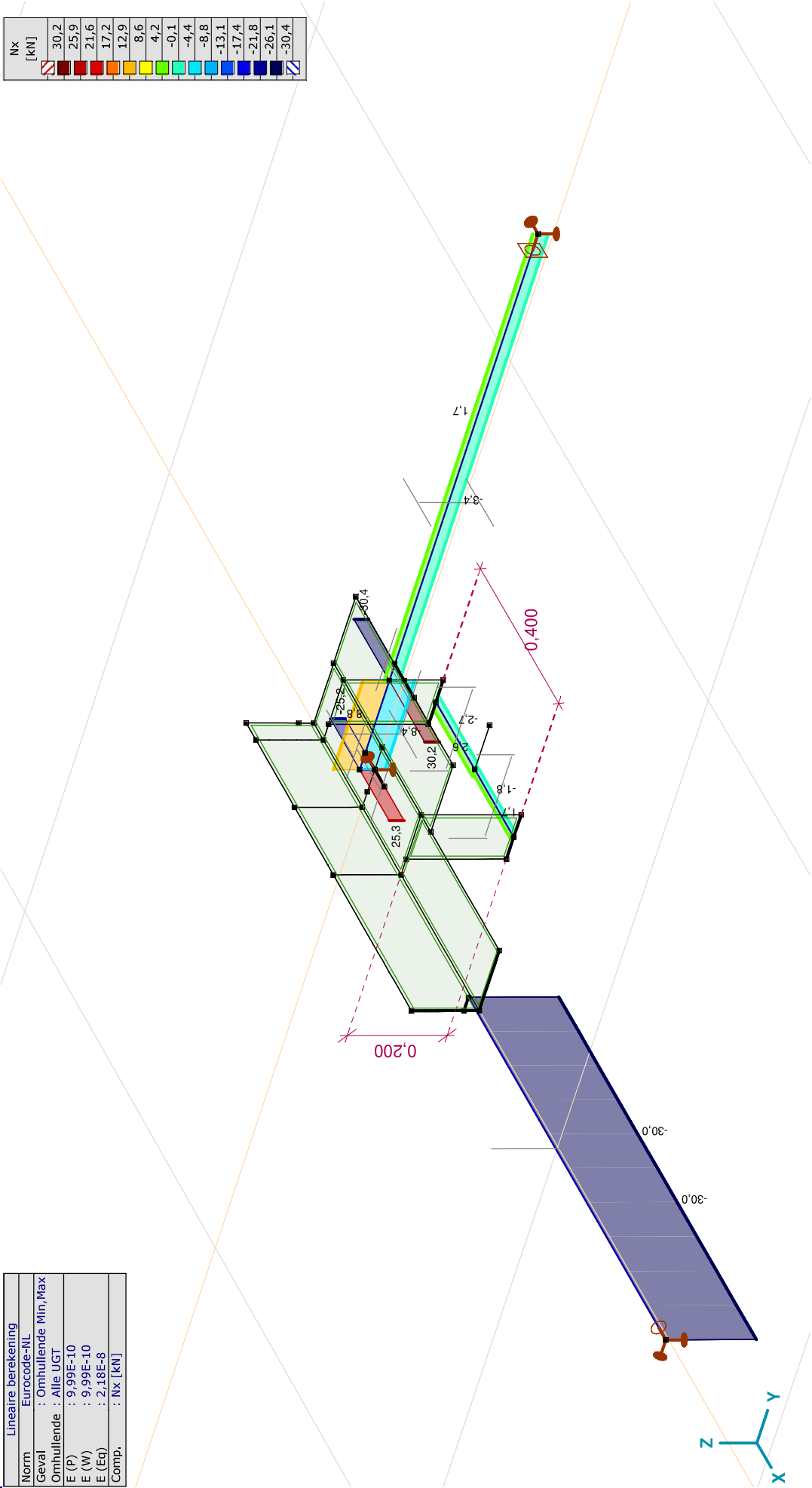
Model: Post aan onderand HA_s.axes

18-5-2021

Pag. 17

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Omhullende Min, Max
Omhullende	: Alle UGT
E (P)	: 9,99E-10
E (W)	: 9,99E-10
E (Eq)	: 2,18E-8
Comp.	: Nx [kN]

Nx	[kN]
	30,2
	25,9
	21,6
	17,2
	12,9
	8,6
	4,2
	-0,1
	-4,4
	-8,8
	-13,1
	-17,4
	-21,8
	-26,1
	-30,4



Project:

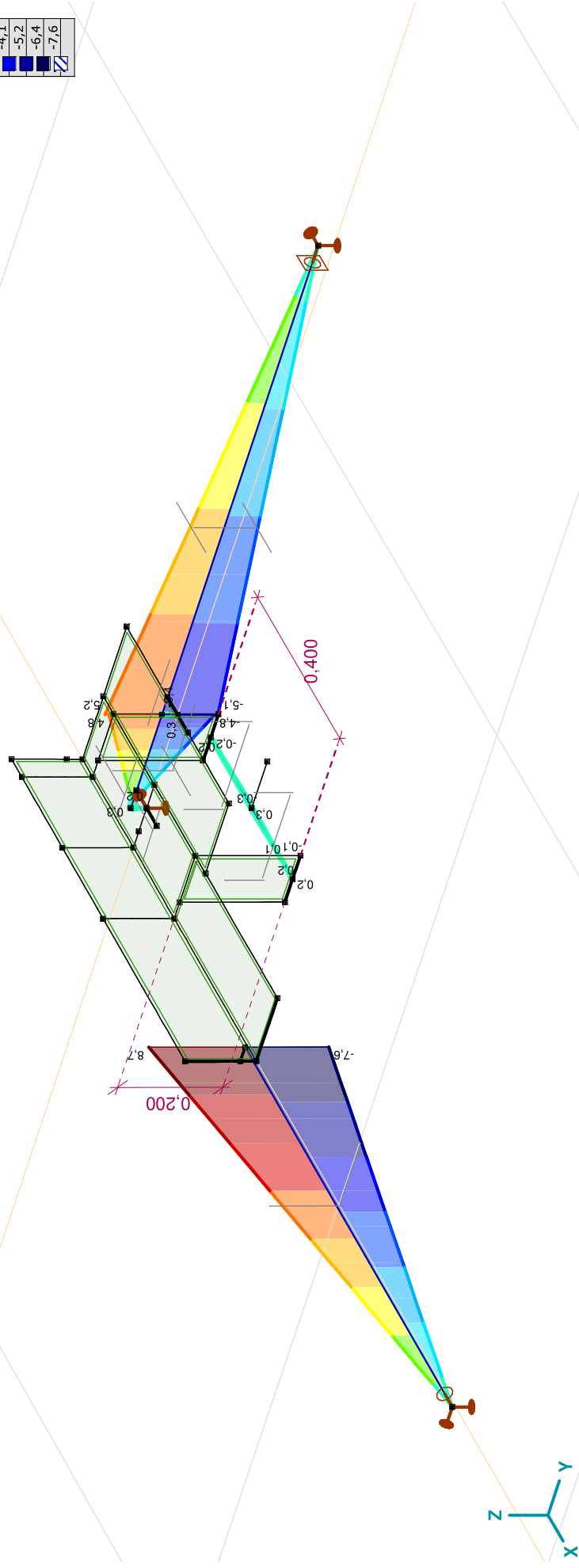
Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderrand HA_s.axs

18-5-2021

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Omhullende Min, Max
Omhullende	: Alle UGT
E (P)	: 9,99E-10
E (W)	: 9,99E-10
E (Eq)	: 2,18E-8
Comp.	: My [kNm]

My [kNm]	8,7	7,5	6,4	5,2	4,1	2,9	1,7	0,6	-0,6	-1,8	-2,9	-4,1	-5,2	-6,4	-7,6
															



[1], Linear, Omhullende (Alle UGT), My, Lijnen (gevuld)

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

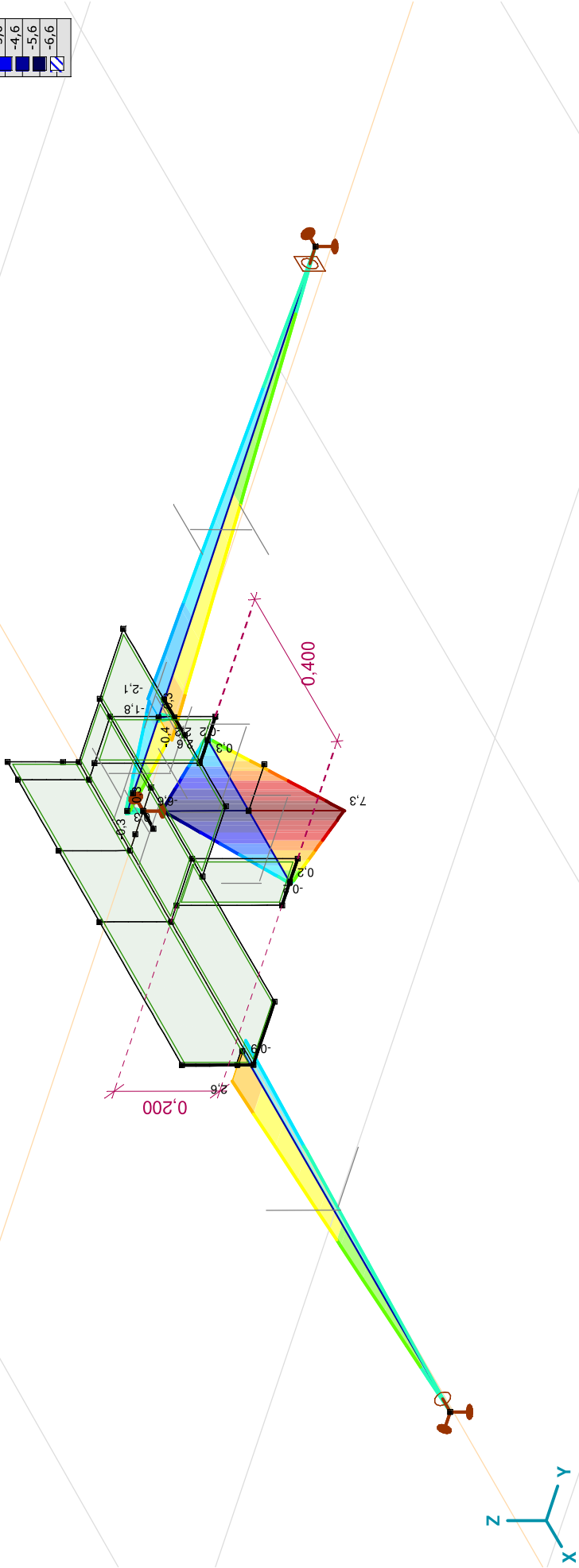
Model: Post aan onderand HA_s.axes

18-5-2021

Pag. 19

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Omhullende Min, Max
Omhullende	: Alle UGT
E (P)	: 9,99E-10
E (W)	: 9,99E-10
E (Eq)	: 2,18E-8
Comp.	: Mz [kNm]

Mz [kNm]
7,3
6,3
5,3
4,3
3,3
2,3
1,3
0,4
-0,6
-1,6
-2,6
-3,6
-4,6
-5,6
-6,6



[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), Mz, Lijnen (gevuld)

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

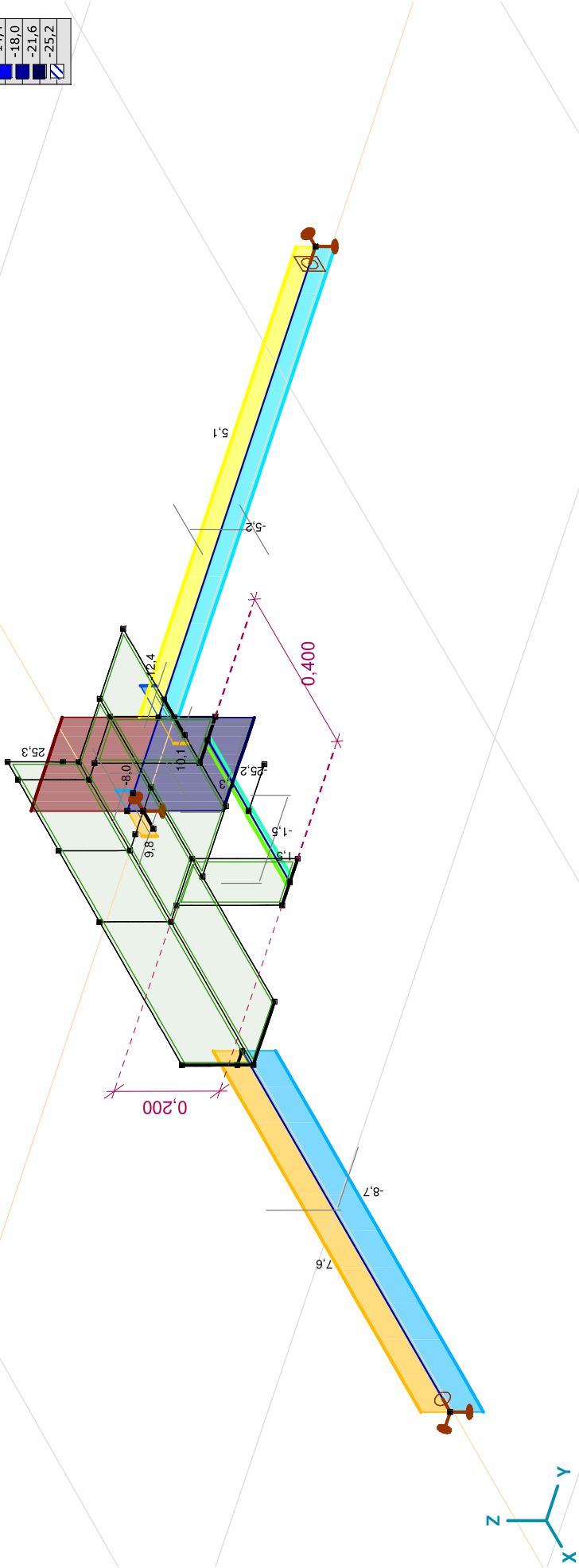
Model: Post aan onderand HA_s.axes

18-5-2021

Pag. 20

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Omhullende Min,Max
Omhullende	: Alle UGT
E (P)	: 9,99E-10
E (W)	: 9,99E-10
E (Eq)	: 2,18E-8
Comp.	: Vz [kN]

Vz [kN]
25,3
21,7
18,1
14,5
10,9
7,3
3,7
0,1
-3,5
-7,1
-10,7
-14,4
-18,0
-21,6
-25,2



[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), Vz, Lijnen (gevuld)

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

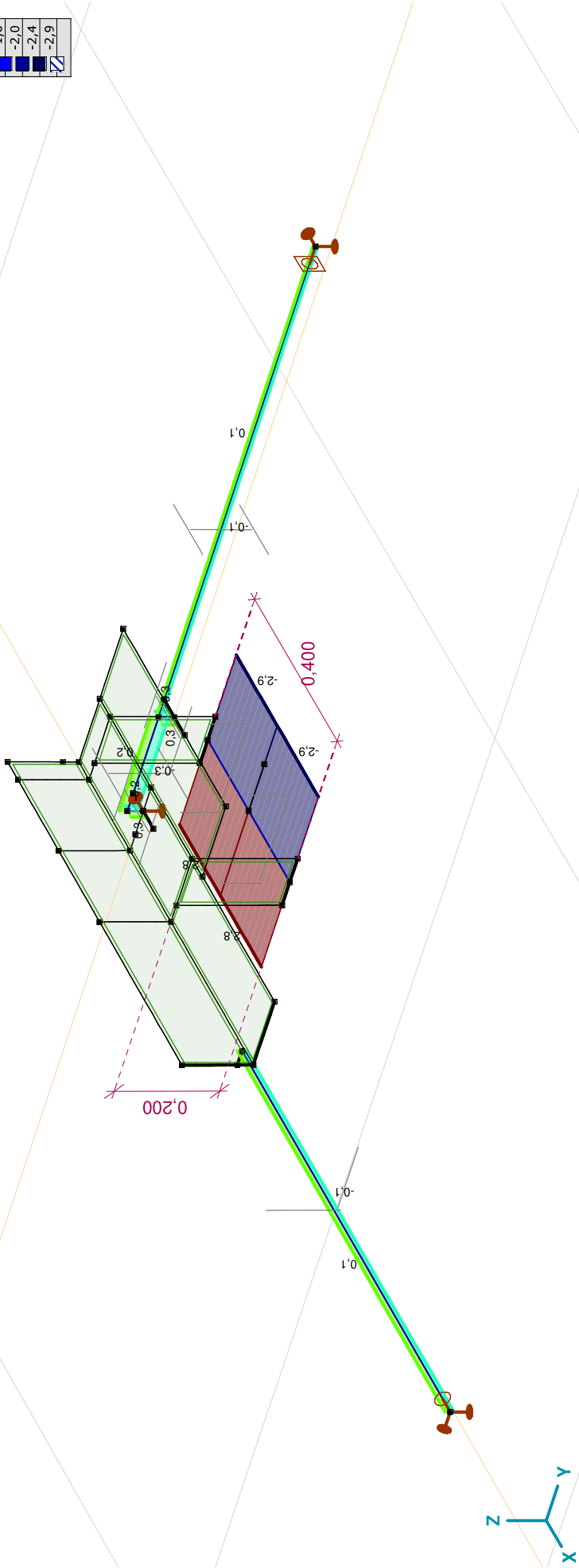
Model: Post aan onderrand HA_s.axes

18-5-2021

Pag. 22

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Omhullende Min, Max
Omhullende	: Alle UGT
E (P)	: 9,99E-10
E (W)	: 9,99E-10
E (Eq)	: 2,18E-8
Comp.	: Tx [kNm]

Tx [kNm]
2,8
2,4
2,0
1,6
1,2
0,8
0,4
0
-0,4
-0,8
-1,2
-1,6
-2,0
-2,4
-2,9



[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), Tx, Lijnen (gevuld)

Project:

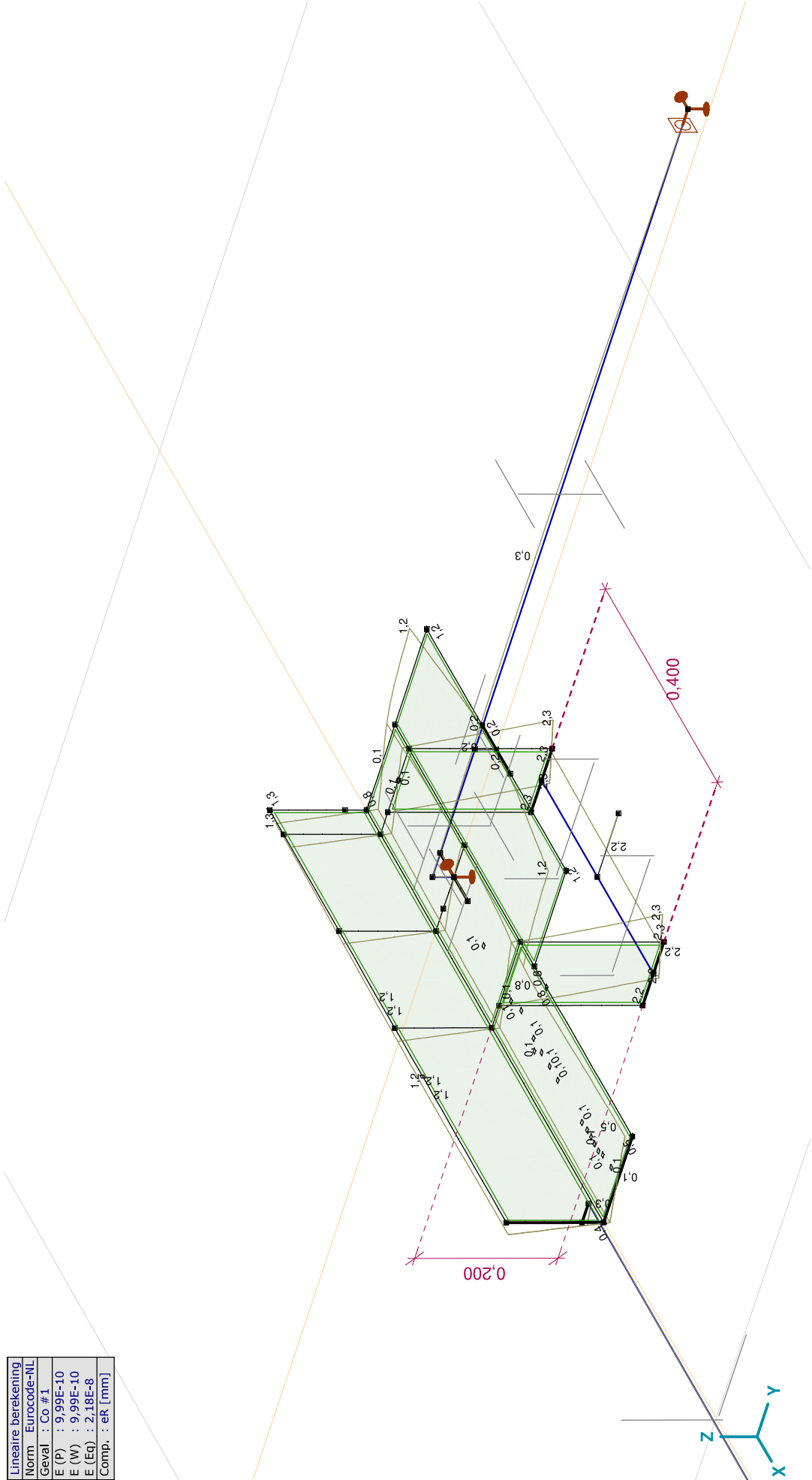
Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderrand HA_s.axes

18-5-2021

Pag. 23

Lineaire berekening
Norm Eurocode-NL
Geval : Co #1
E (P) : 9,99E-10
E (W) : 9,99E-10
E (Eq) : 2,18E-8
Comp. : eR [mm]



[1], Lineair, Co #1 (UGT), eR, Lijnen

Project:

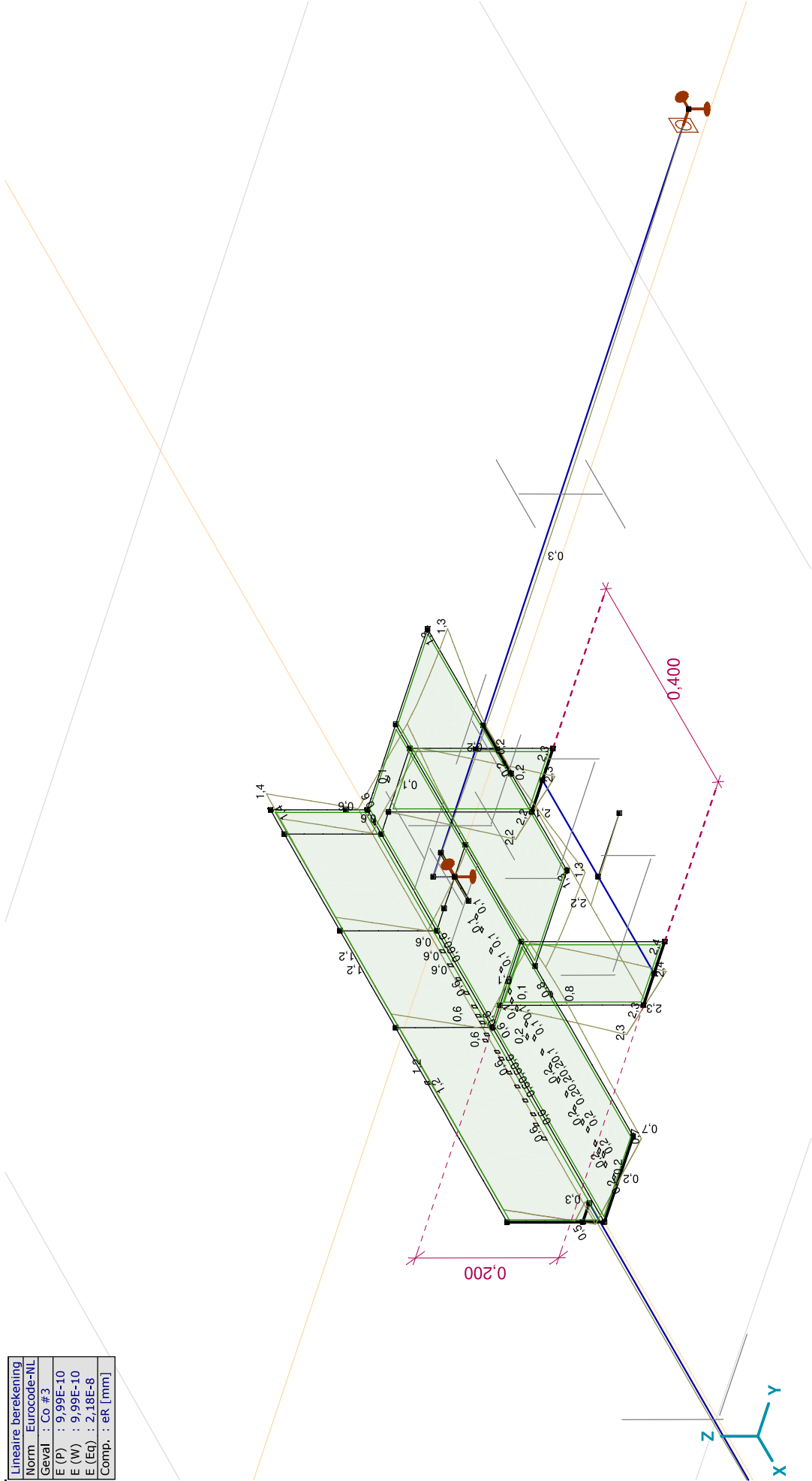
Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderrand HA_s.axes

18-5-2021

Pag. 25

Lineaire berekening
Norm Eurocode-NL
Geval : Co #3
E (P) : 9,99E-10
E (W) : 9,99E-10
E (Eq) : 2,18E-8
Comp. : eR [mm]

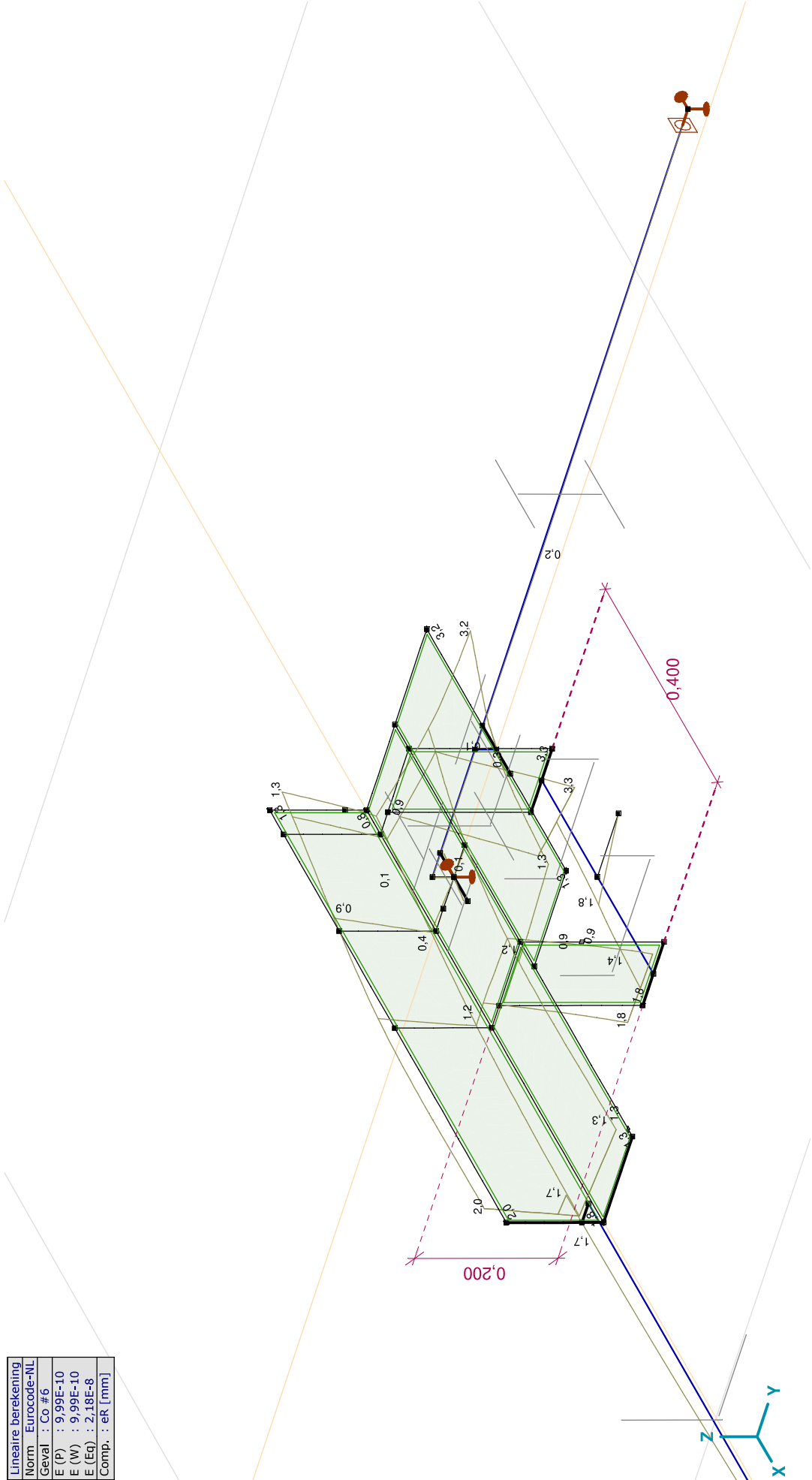


[1], Linear, Co #3 (UGT), eR, Lijnen

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderrand HA_s.axes

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #6
E (P)	: 9,99E-10
E (W)	: 9,99E-10
E (Eq)	: 2,18E-8
Comp.	: eR [mm]



[1], Lineair, Co #6 (UGT), eR, Lijnen

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

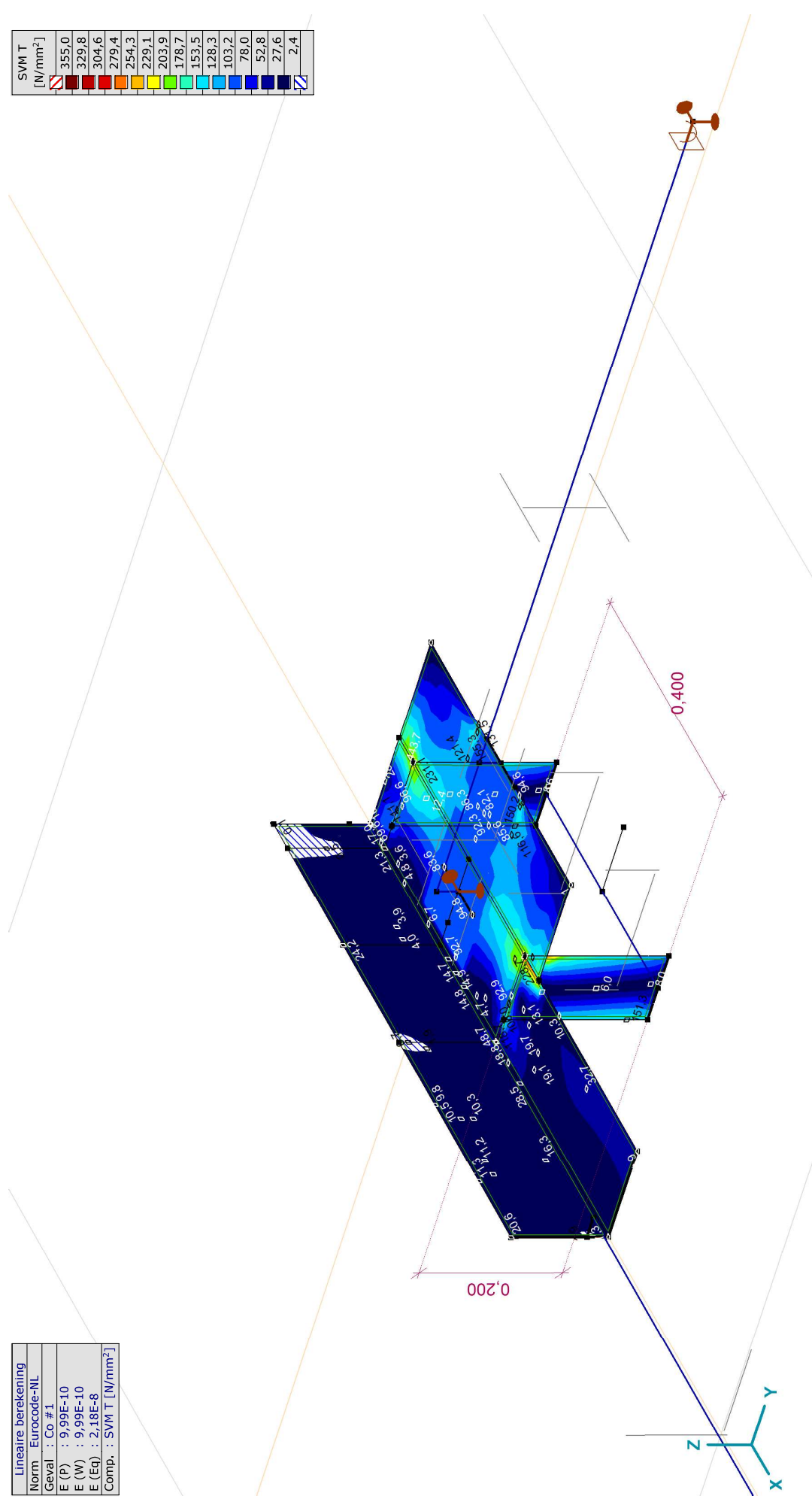
Model: Post aan onderrand HA_s.axs

18-5-2021

Pag. 29

Lineaire berekening
Norm Eurocode-NL
Geval : Co #1
E (P) : 9,99E-10
E (W) : 9,99E-10
E (Eq) : 2,18E-8
Comp. : SVM T [N/mm ²]

SVM T [N/mm ²]	
	355,0
	329,8
	304,6
	279,4
	254,3
	229,1
	203,9
	178,7
	153,5
	128,3
	103,2
	78,0
	52,8
	27,6
	2,4



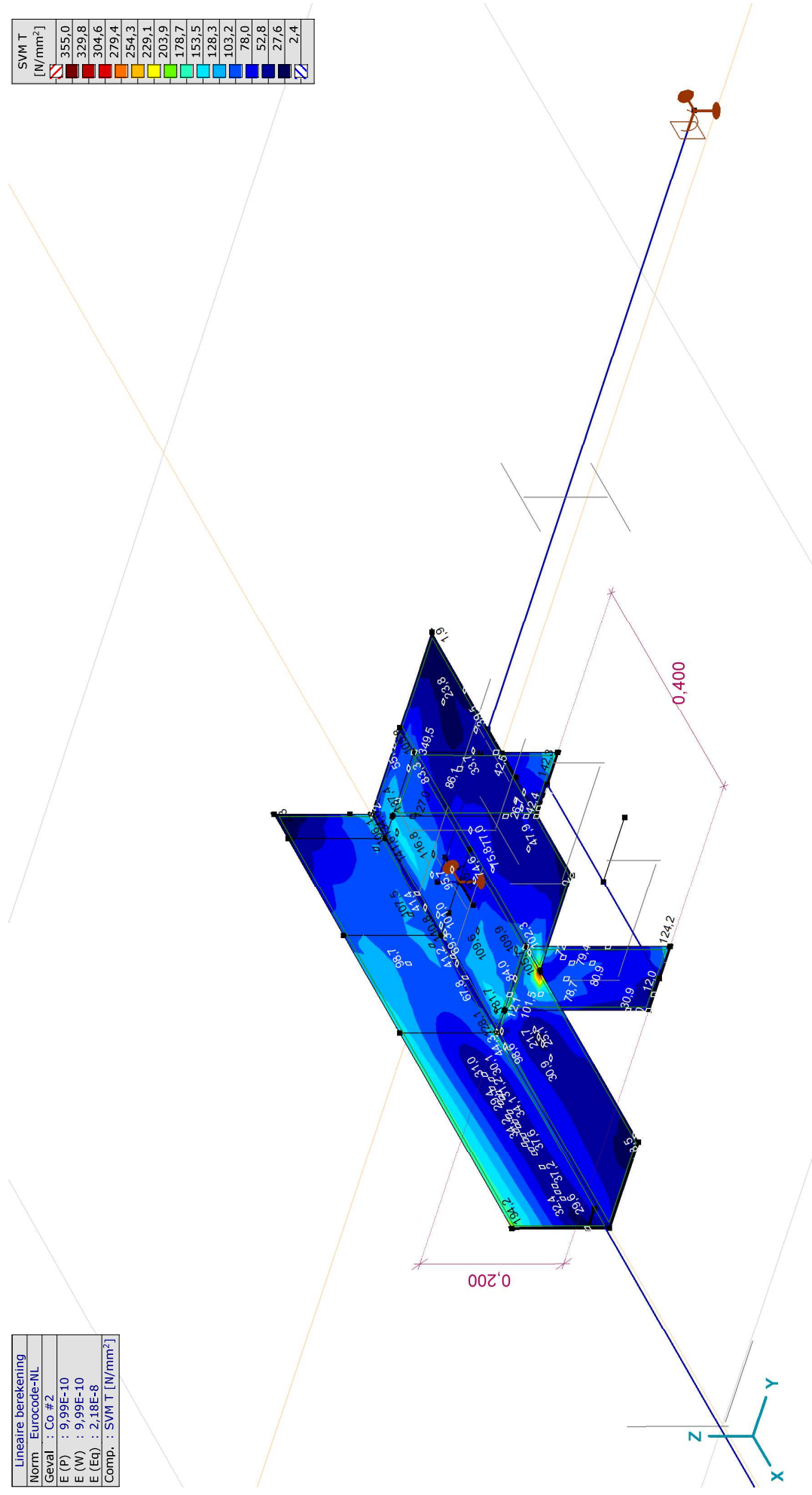
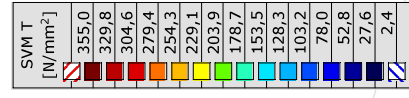
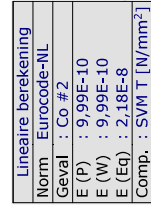
[1], Linear, Co #1 (UGT), SVM T, Kleuren 2D

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderrand HA_s.axs

18-5-2021



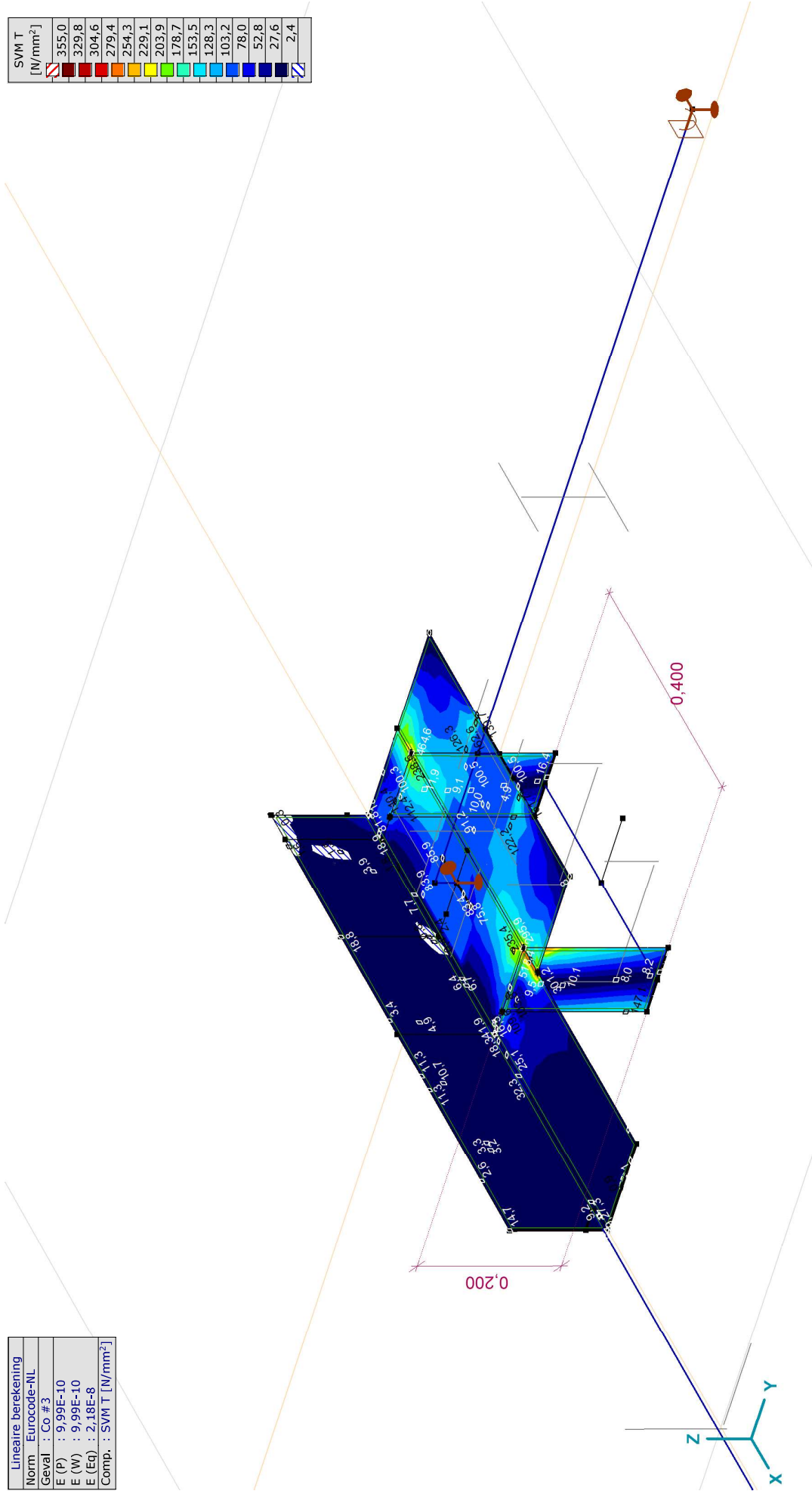
[1], Linear, Co #2 (UGT), SVM T, Kleuren 2D

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderrand HA_s.axes

Lineaire berekening
Norm Eurocode-NL
Geval : Co #3
E (P) : 9,99E-10
E (W) : 9,99E-10
E (Eq) : 2,18E-8
Comp. : SVM T [N/mm ²]

SVM T [N/mm ²]
355,0
329,8
304,6
279,4
254,3
229,1
203,9
178,7
153,5
128,3
103,2
78,0
52,8
27,6
2,4



[I], Lineair, Co #3 (UGT), SVM T, Kleuren 2D

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

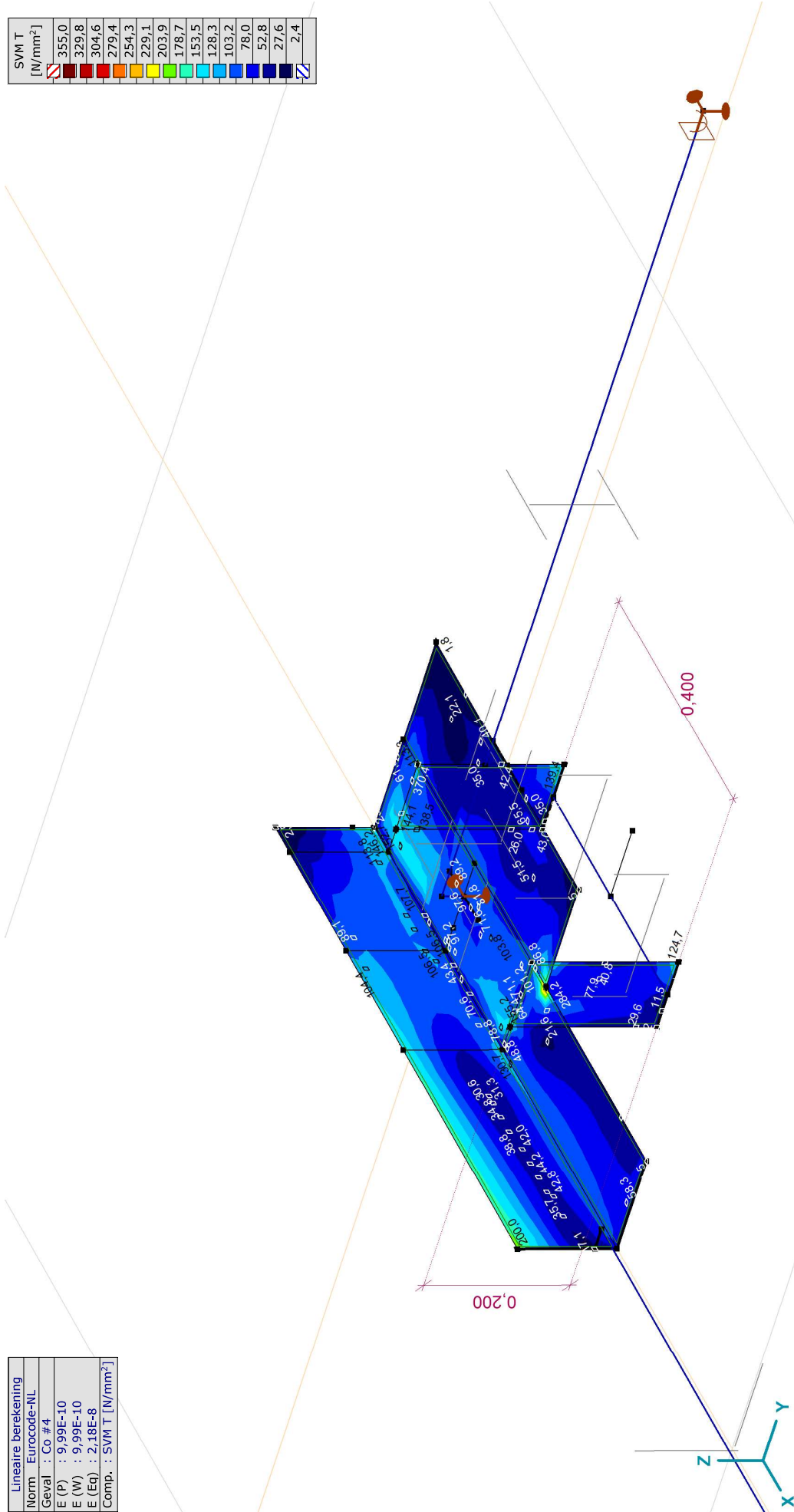
Model: Post aan onderrand HA_s.axes

18-5-2021

Pag. 32

Lineaire berekening
Norm Eurocode-NL
Geval : Co #4
E (P) : 9,99E-10
E (W) : 9,99E-10
E (Eq) : 2,18E-8
Comp. : SVM T [N/mm ²]

SVM T [N/mm ²]
355,0
329,8
304,6
279,4
254,3
229,1
203,9
178,7
153,5
128,3
103,2
78,0
52,8
27,6
2,4



[I], Linear, Co #4 (UGT), SVM T, Kleuren 2D

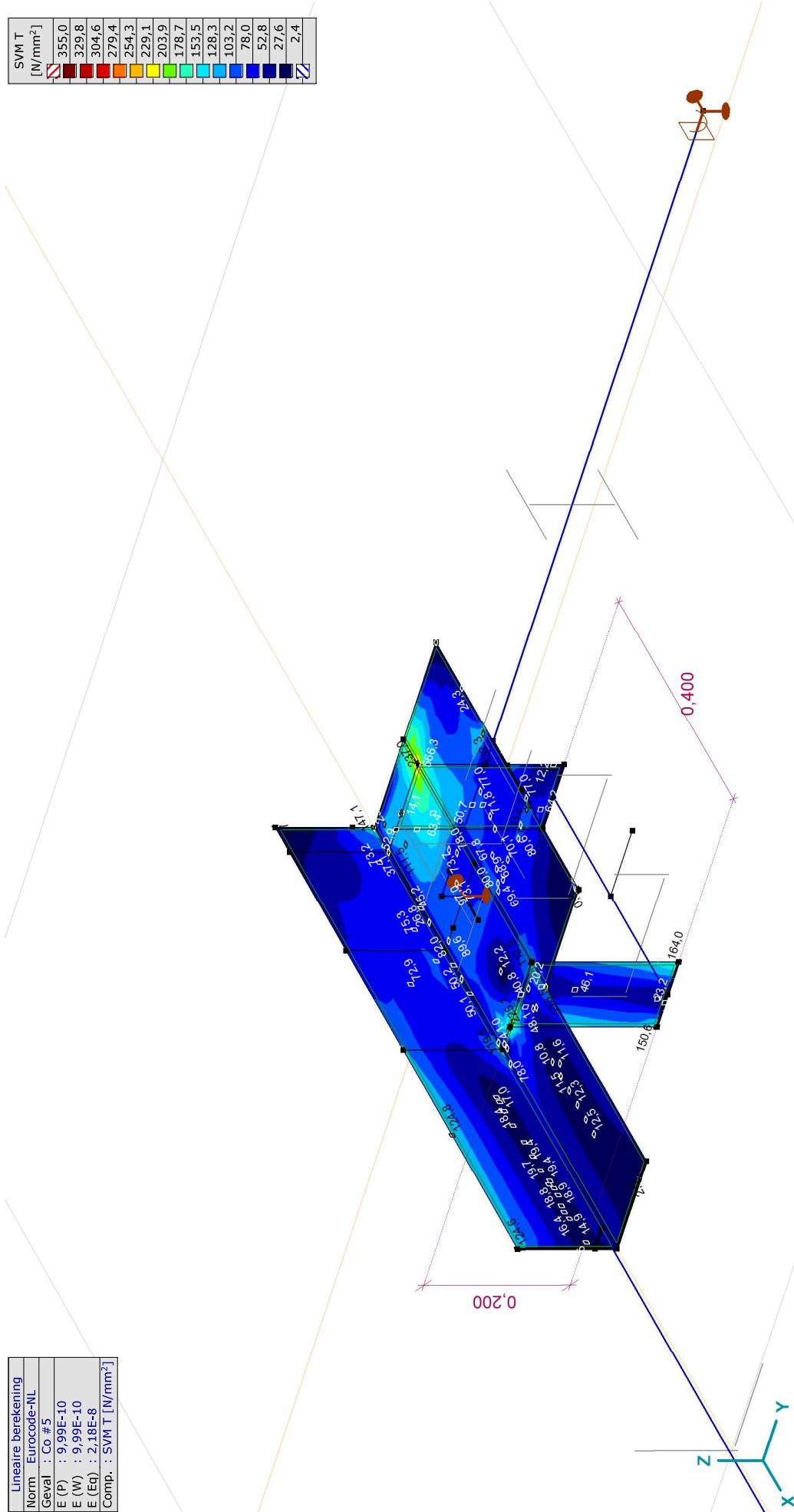
Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderrand HA_s.axes

18-5-2021 Pag. 33

Lineaire berekening
Norm Eurocode-NL
Geval : Co #5
E (P) : 9,99E-10
E (W) : 9,99E-10
E (Eq) : 2,18E-8
Comp. : SVM T [N/mm ²]

SVM T [N/mm ²]
355,0
329,8
304,6
279,4
254,3
229,1
203,9
178,7
153,5
128,3
103,2
78,0
52,8
27,6
2,4



[I], Lineair, Co #5 (UGT), SVM T, Kleuren 2D

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

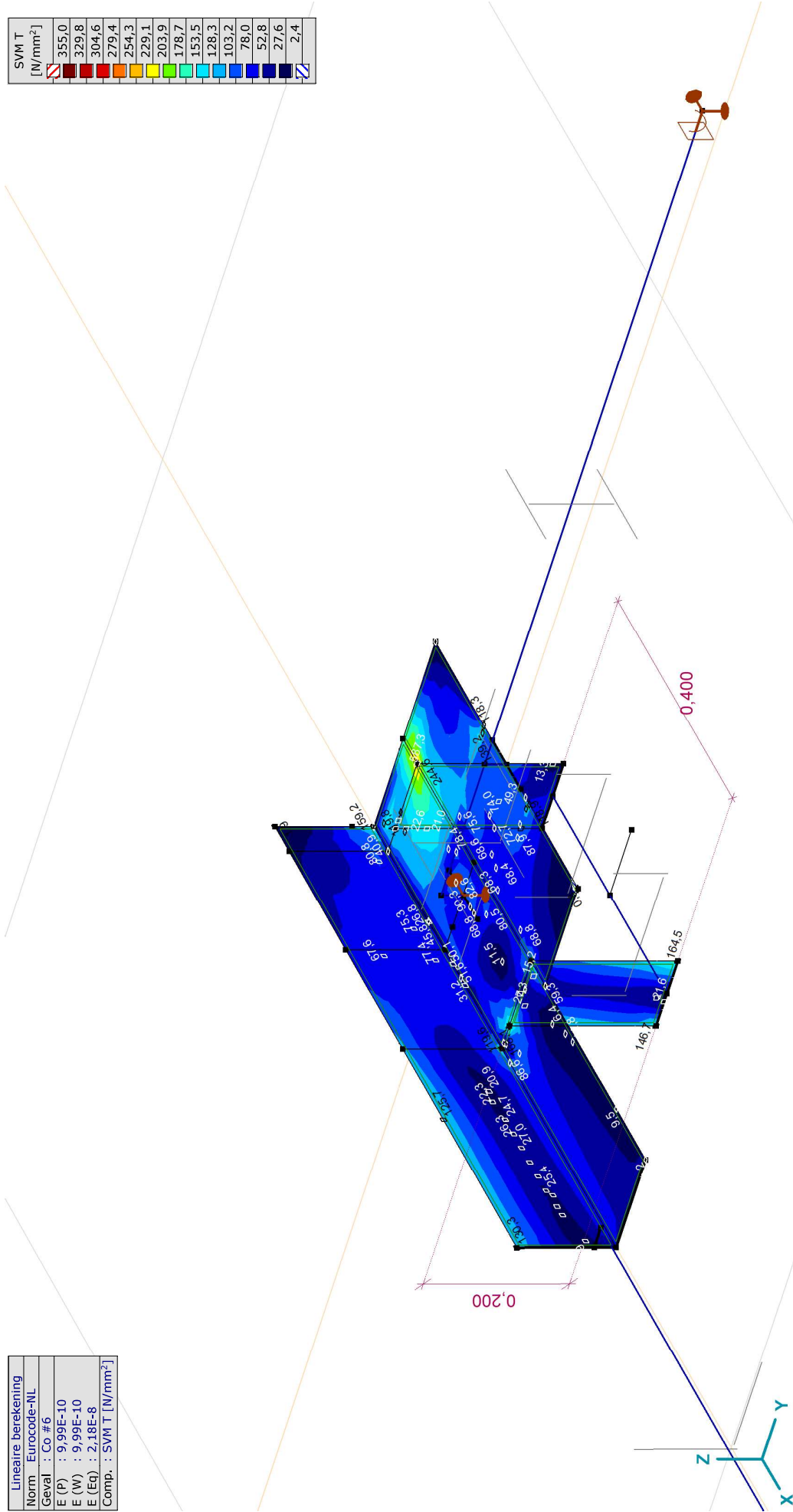
Model: Post aan onderrand HA_s.axes

18-5-2021

Pag. 34

Lineaire berekening
Norm Eurocode-NL
Geval : Co #6
E (P) : 9,99E-10
E (W) : 9,99E-10
E (Eq) : 2,18E-8
Comp. : SVM T [N/mm ²]

SVM T [N/mm ²]
355,0
329,8
304,6
279,4
254,3
229,1
203,9
178,7
153,5
128,3
103,2
78,0
52,8
27,6
2,4



[I], Lineair, Co #6 (UGT), SVM T, Kleuren 2D

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

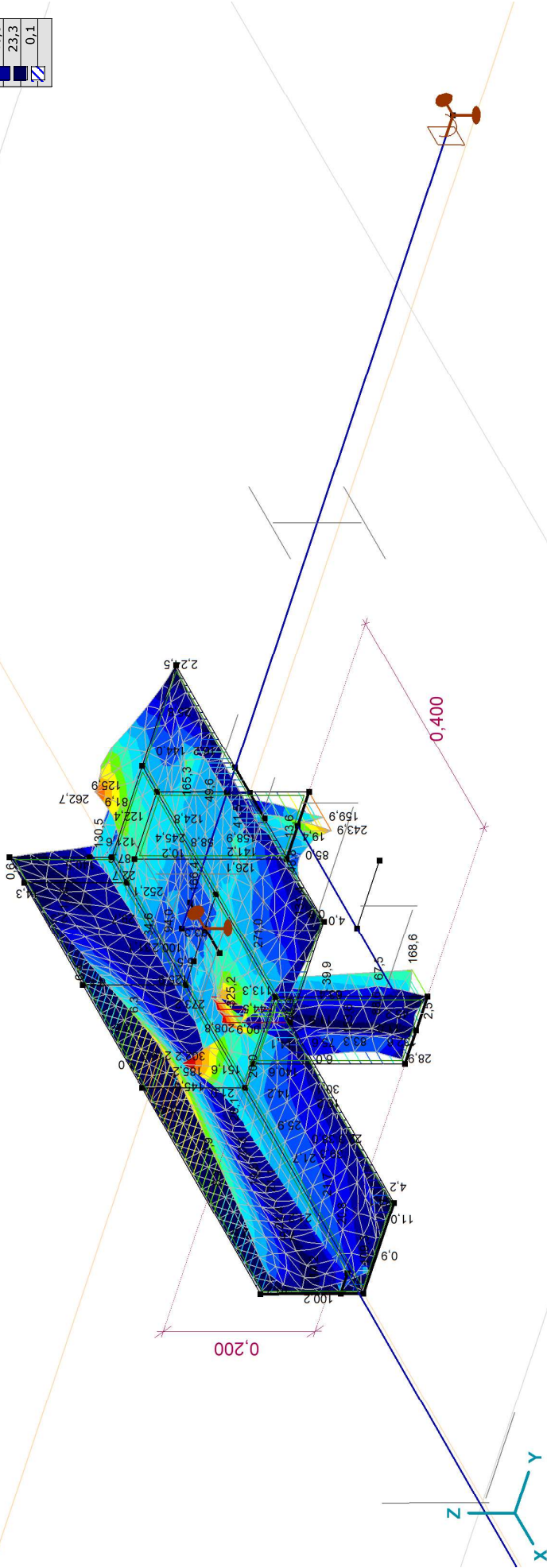
Model: Post aan orrand HA_s.axes

18-5-2021

Pag. 35

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Omhullende Min, Max
Omhullende	: Alle UGT
E (P)	: 9,99E-10
E (W)	: 9,99E-10
E (Eq)	: 2,18E-8
Comp.	: SVM B [N/mm ²]

SVM B [N/mm ²]
325,2
302,0
278,8
255,6
232,3
209,1
185,9
162,7
139,4
116,2
93,0
69,8
46,5
23,3
0,1



[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), SVM B, Iso vlakken 3D

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

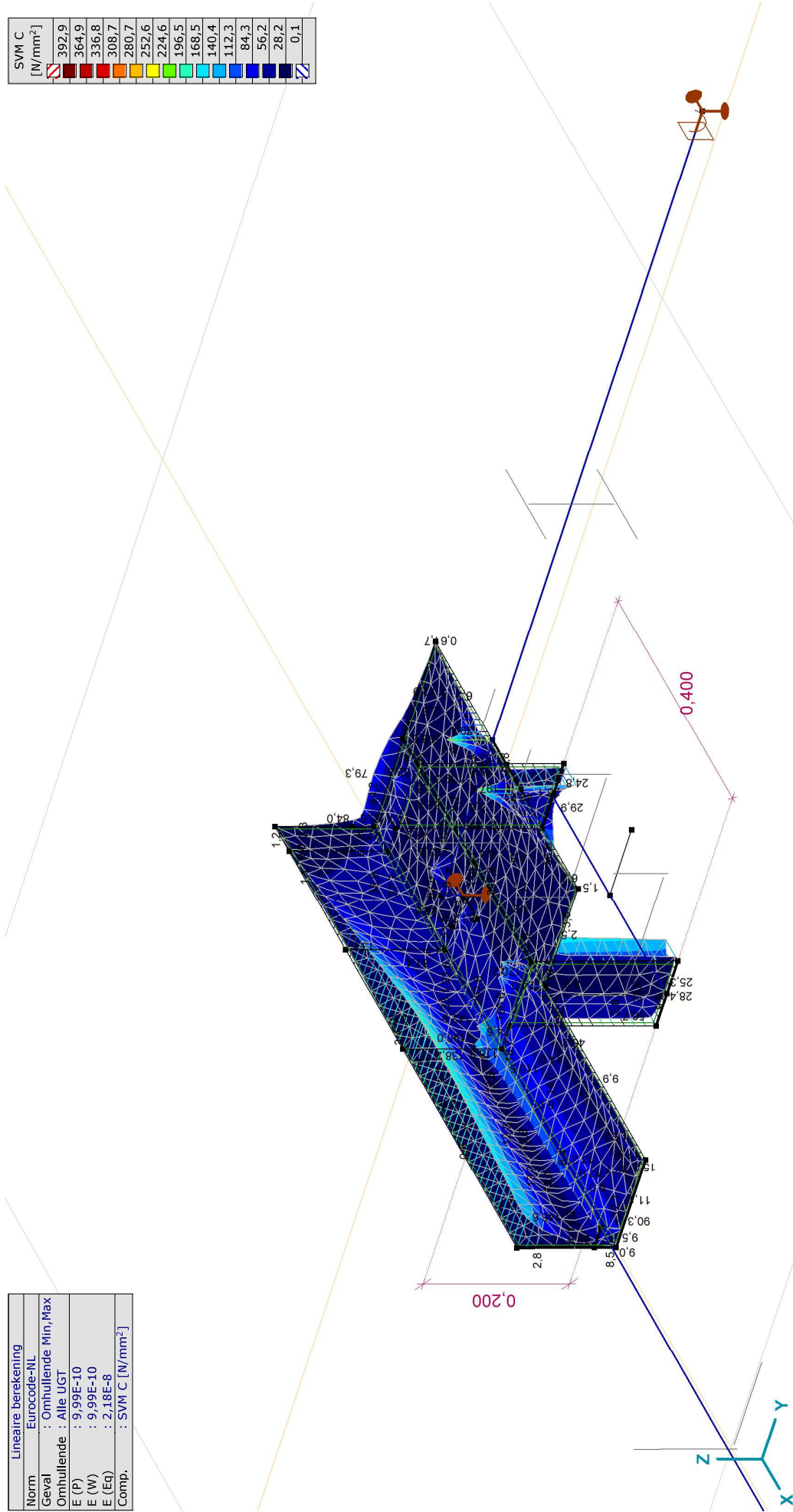
Model: Post aan onderrand HA_s.axes

18-5-2021

Pag. 36

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Omhullende Min, Max
Omhullende	: Alle UGT
E (P)	: 9,99E-10
E (W)	: 9,99E-10
E (Eq)	: 2,18E-8
Comp.	: SVM C [N/mm ²]

SVM C	[N/mm ²]
	392,9
	364,9
	336,8
	308,7
	280,7
	252,6
	224,6
	196,5
	168,5
	140,4
	112,3
	84,3
	56,2
	28,2
	0,1



[I], Lineair, Omhullende (Alle UGT), SVM C, Iso vlakken 3D

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

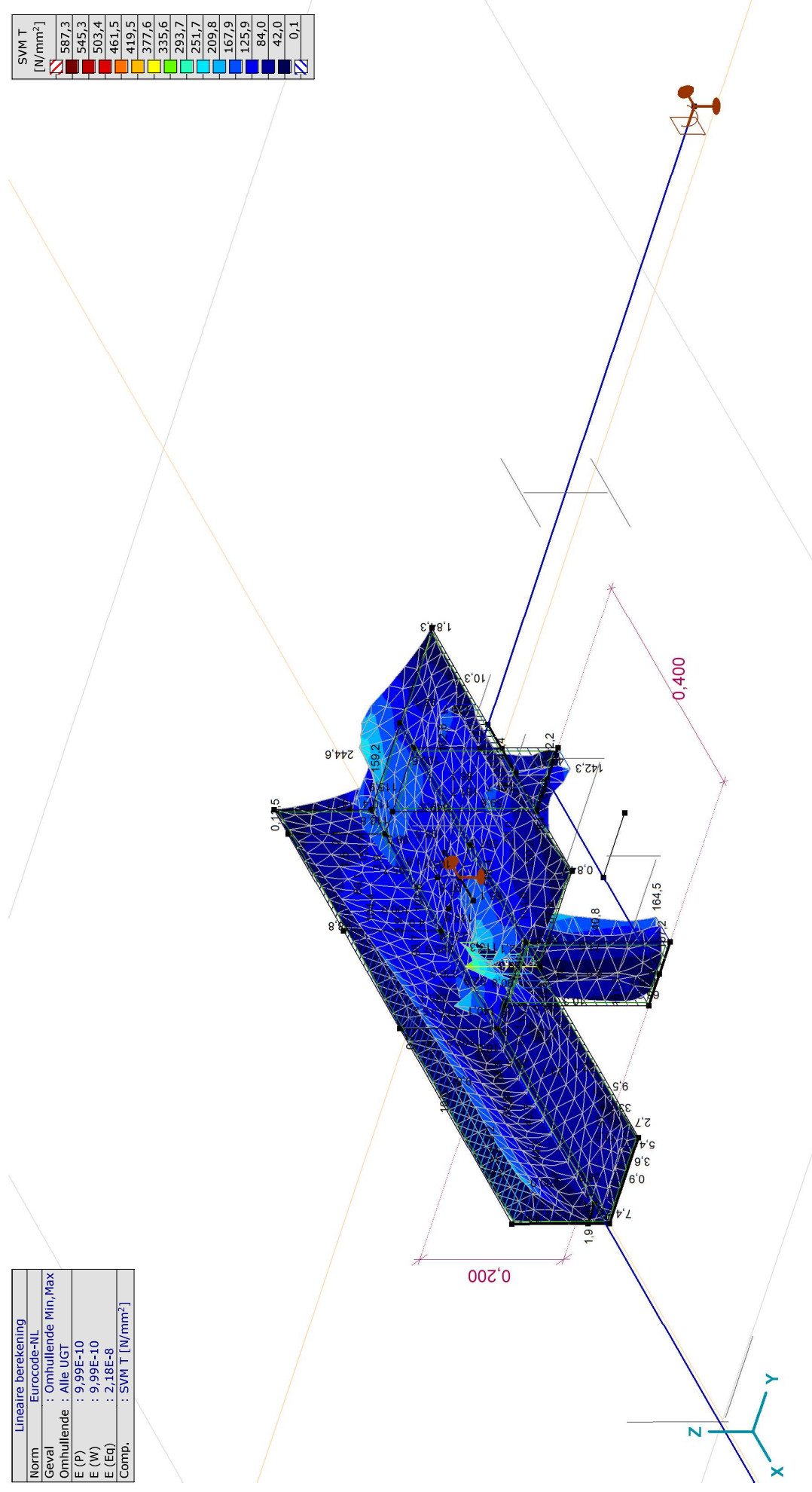
Model: Post aan onderrand HA_s.axs

18-5-2021

Pag. 37

Lineaire berekening	
Norm	Euclidean-NL
Geval	: Omhullende Min, Max
Omhullende	: Alle UGT
E (P)	: 9,99E-10
E (W)	: 9,99E-10
E (Eq)	: 2,18E-8
Comp.	: SVM T [N/mm ²]

SVM T [N/mm ²]
587,3
545,3
503,4
461,5
419,5
377,6
335,6
293,7
251,7
209,8
167,9
125,9
84,0
42,0
0,1



[1], Linear, Omhullende (Alle UGT), SVM T, Iso vlakken 3D

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderrand HA_s.axes

18-5-2021

Pag. 38

Vlakspanningen [Lineair, Omhullende (Alle UGT)]

Knoop	C	min. max.	Geval	Oppervlak	Pos.	Sxx [N/mm ²]	Syy [N/mm ²]	Szz [N/mm ²]	Sxy [N/mm ²]	Sxz [N/mm ²]	Syz [N/mm ²]	SVM [N/mm ²]	S1 [N/mm ²]	S2 [N/mm ²]	aS [°]
Ext.															
13	Sxx	min	Co #6	Sch 165	B	-339,3	-198,1	0	37,2	0	0	302,2	-188,9	-348,5	76,10
13		max	Co #5	Sch 165	B	330,1	210,5	0	-47,7	0	0	301,0	346,8	193,8	-19,30
8	Syy	min	Co #5	Sch 65	T	-59,0	-551,7	0	-123,0	0	0	566,3	-30,0	-580,8	-13,27
8		max	Co #6	Sch 65	T	60,8	572,1	0	127,3	0	0	587,3	602,1	30,8	76,76
1	Szz	min	Co #1	Sch 280	T	-7,8	-0,7	0	1,3	0	0	7,8	-0,5	-8,0	80,09
1		max	Co #1	Sch 280	T	-7,8	-0,7	0	1,3	0	0	7,8	-0,5	-8,0	80,09
5	Sxy	min	Co #3	Sch 1	T	53,8	488,3	0	-133,9	0	0	518,4	526,2	15,9	-74,18
35		max	Co #2	Sch 159	T	-263,4	-202,3	0	136,7	0	0	336,3	-92,8	-373,0	51,30
40	Sxz	min	Co #1	Sch 554	C	-0,3	-4,0	0	0	-70,4	-86,0	192,6	-0,3	-4,0	0,59
40		max	Co #3	Sch 554	C	-0,1	3,3	0	0	71,7	89,6	198,8	3,3	-0,1	-89,37
39	Syz	min	Co #1	Sch 550	C	-0,3	-4,0	0	0	68,3	-86,6	191,0	-0,3	-4,0	0,59
39		max	Co #3	Sch 550	C	-0,1	3,3	0	0	-69,9	90,1	197,6	3,3	-0,1	-89,37
21	SVM	min	Co #1	Sch 803	B	0	-0,1	0	0	0	0	0,1	0	-0,1	11,54
8		max	Co #6	Sch 65	T	60,8	572,1	0	127,3	0	0	587,3	602,1	30,8	76,76
1	S1	min	Co #3	Sch 280	T	-2,1	-2,4	0	0,5	0	0	2,4	-1,7	-2,8	37,00
1		max	Co #3	Sch 280	T	-2,1	-2,4	0	0,5	0	0	2,4	-1,7	-2,8	37,00
1	S2	min	Co #4	Sch 280	T	-26,8	-1,4	0	-25,4	0	0	51,3	14,4	-42,6	-58,30
1		max	Co #4	Sch 280	T	-26,8	-1,4	0	-25,4	0	0	51,3	14,4	-42,6	-58,30
1	aS	min	Co #4	Sch 280	T	-26,8	-1,4	0	-25,4	0	0	51,3	14,4	-42,6	-58,30
1		max	Co #4	Sch 280	T	-26,8	-1,4	0	-25,4	0	0	51,3	14,4	-42,6	-58,30

Knoop: Index; C: Extreme component; min. max.: Belastingtype; Geval: Belastinggeval van de extreme; Oppervlak: Vlak behorend bij knoop; Pos.: Punt voor spanningsberekening; Sxx: Normaalspanning in lokale x-richting; Syx: Normaalspanning in lokale y-richting;

Szz: Normaalspanning in lokale z-richting; Sxy: Torsie-/Schuifspanning; Sxz, Syz: Draai-/alschuifspanning; SVM: Von Mises spanning; S1: Primaire spanning 1; S2: Primaire spanning 2; aS: Richting primaire spanning;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

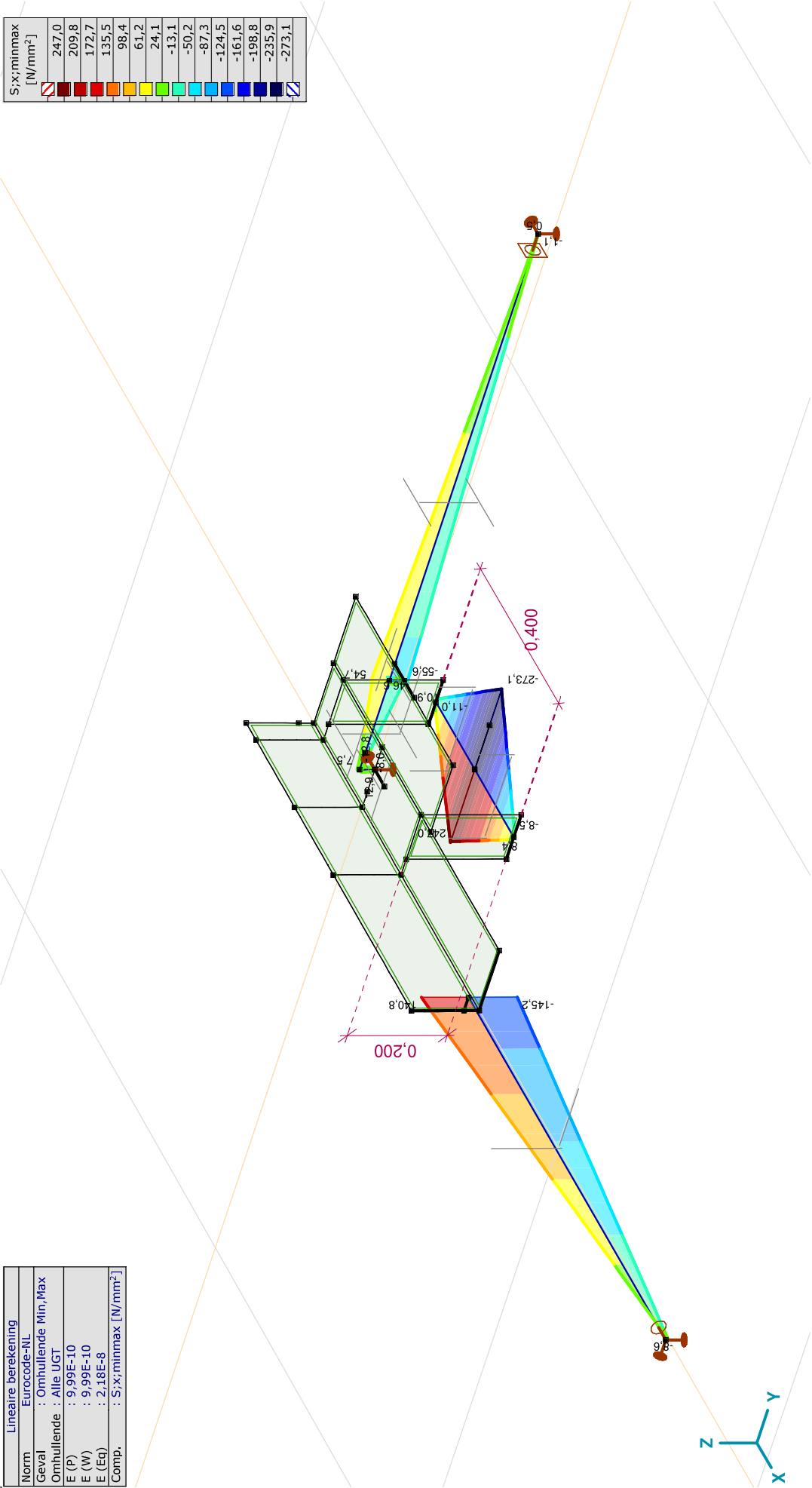
Model: Post aan onderrand HA_s.axes

18-5-2021

Pag. 39

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Omhullende Min, Max
Omhullende	: Alle UGT
E (P)	: 9,99E-10
E (W)	: 9,99E-10
E (Eq)	: 2,18E-8
Comp.	: S;x;minmax [N/mm ²]

S;x;minmax [N/mm ²]	
-273,1	
-235,9	
-198,8	
-161,6	
-124,5	
-87,3	
-50,2	
-13,1	
24,1	
61,2	
98,4	
135,5	
172,7	
209,8	
247,0	



[1], Lineair, Omhullende (Alle UGT), S;x;minmax, Lijnen (gevuld)

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Post aan onderrand HA_s.axes

18-5-2021

Pag. 40

Staatspanningen [Lineair, Omhullende (Alle UGT)]

	Prof.	Doorsnede naam	C	min. max.	Geval	Pos. [m]	Knoop	S _x :min [N/mm ²]	S _x :max [N/mm ²]	V _{min} [N/mm ²]	V _{max} [N/mm ²]	S _{min} [N/mm ²]	S _{omax} [N/mm ²]	V _y ;gem [N/mm ²]	V _z ;gem [N/mm ²]
Ext.															
1	1	U 200	S _x :min	min	Co #4	0,200	(28)	-273,1	99,1	0	54,7	0,8	276,5	-11,0	-0,3
7	3	HE 140 A		max	Co #3	0	(38)	9,6	9,6	4,7	11,7	12,6	22,4	-3,2	-0,5
7	3	HE 140 A	S _x :max	min	Co #1	0	(38)	-9,7	-9,7	2,1	9,9	10,4	19,7	3,9	-0,2
1	1	U 200		max	Co #2	0,200	(28)	-89,6	247,0	0	52,2	0,8	250,9	9,9	0,3
1	1	U 200	V _{min}	min	Co #1	0	(26)	-0,5	2,0	0	272,2	0,2	471,5	-0,5	-0,4
7	3	HE 140 A		max	Co #2	0	(38)	0,5	0,5	34,9	41,0	60,5	71,1	0,4	-3,9
3	4	L 140X140X13	V _{max}	min	Co #5	0	(31)	-103,9	64,1	0	5,0	8,6	104,0	-0,1	1,5
1	1	U 200		max	Co #3	0	(26)	-2,2	0,5	0	272,6	0,3	472,2	-0,5	0,4
2	1	U 200		max	Co #1	0	(28)	-12,4	5,8	0	272,8	0,2	472,5	0,5	0,4
2	1	U 200	S _{omin}	min	Co #6	0,200	(27)	-1,7	4,3	0	228,8	0,2	396,3	-6,9	-0,5
7	3	HE 140 A		max	Co #2	0,030	(44)	-2,5	3,5	34,9	41,0	60,5	71,1	0,4	-3,9
3	4	L 140X140X13	S _{omax}	min	Co #5	1,000	(32)	-8,6	-8,6	0	5,0	8,6	12,2	-0,1	1,5
1	1	U 200		max	Co #3	0,200	(28)	-16,5	6,6	0	272,6	0,3	472,2	-0,5	0,4
2	1	U 200		max	Co #1	0	(28)	-12,4	5,8	0	272,8	0,2	472,5	0,5	0,4
1	1	U 200	V _y ;gem	min	Co #4	0	(26)	-11,0	3,5	0	54,7	0,8	94,8	-11,0	-0,3
2	1	U 200		max	Co #2	0	(28)	-270,5	98,6	0	55,1	0,6	274,1	11,0	0,3
4	3	HE 140 A	V _z ;gem	min	Co #3	0	(33)	-5,0	-0,4	4,0	40,0	6,9	69,3	-0,4	-8,0
4	3	HE 140 A		max	Co #1	0	(33)	0,8	4,8	1,7	38,7	3,0	67,0	-0,2	8,0

Prof.: Profiel C: Extreem component; min. max.: Extreem type; Geval: Belastinggeval van de extreme; Pos.: Lokale X-positie van de doorsnede op de staaf; S_x:min: Doorsnede minimum normaalspanning; S_x:max: Doorsnede maximum normaalspanning;

V_{min}: Doorsnede minimum afschuifspanning; V_{max}: Doorsnede maximum afschuifspanning; S_{omin}: Doorsnede minimum Von Mises spanning; S_{omax}: Doorsnede maximum Von Mises spanning; V_y;gem: Afschuifspanning in lokale Y-richting; V_z;gem: Afschuifspanning in lokale Z-richting;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy
Model: Post aan onderrand HA_s.axes

Interne krachten knooppoplegging [Lineair, Omhullende (Alle UGT)]

	Knoop	X [m]	Y [m]	Z [m]	Type	C	min. max.	Geval	R _x [kN]	R _y [kN]	R _z [kN]	R _r [kN]	R _{cx} [kNm]	R _{cy} [kNm]	R _{rz} [kNm]	aR
1	32	1,600	0,030	0,030	Glob.	Ry	min	Co #4		-2,6	8,7	9,1	0			0,299
							max	Co #2		0,9	-7,6	7,6	-0,1			-0,119
						Rz	min	Co #2		0,9	-7,6	7,6	-0,1			-0,119
							max	Co #4		-2,6	8,7	9,1	0		0	0,299
2	45	0	1,285	0,030	Glob.	Rx	min	Co #4	-2,1	2,6	0,4	3,4			0,1	9,132
							max	Co #2	2,6	-0,9	-0,3	2,8			0,1	-9,372
						Ry	min	Co #3	0,3	-1,7	-5,1	5,4			0	-0,346
							max	Co #1	0,1	3,4	5,2	6,2			0	0,664
						Rz	min	Co #3	0,3	-1,7	-5,1	5,4			0	-0,346
							max	Co #1	0,1	3,4	5,2	6,2			0	0,664
3	10	0	0,085	0	Glob.	Rx	min	Co #4	-32,3		-12,6	34,7				-2,571
							max	Co #2	-28,2		4,4	28,5				6,453
						Rz	min	Co #4	-32,3		-12,6	34,7				-2,571
							max	Co #2	-28,2		4,4	28,5				6,453
						Rx	min	Co #4	-32,3		-12,6	34,7				-2,571
							max	Co #2	2,6	-0,9	-0,3	2,8			0,1	-9,372
Ext.	32	1,600	0,030	0,030	Glob.	Ry	min	Co #4	0,1	-2,6	8,7	9,1	0			0,299
							max	Co #1	0,1	3,4	5,2	6,2			0	0,664
						Rz	min	Co #4	-32,3		-12,6	34,7				-2,571
							max	Co #4		-2,6	8,7	9,1	0		0	0,299

Knoop: Ondersteunde knoop; **Type:** Opleggingsstype; **C:** Extreme component; **min, max.:** Belastingeval van de extreme; **Rx:** X-component opleggingsreactiekracht; **Ry:** Y-component opleggingsreactiekracht; **Rz:** Z-component opleggingsreactiekracht;
Rr: Resulterende opleggingsreactiekracht; **Rcx:** X-component opleggingsreactiemoment; **Rry:** Y-component opleggingsreactiemoment; **Rrz:** Resulterende verticale opleggingsreactiekracht / horizontale opleggingskracht;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

AxisVM X5 R4h · Geregistreerd aan DNV GL - Energy
Model 1 .axs

Rapport

Rapport, Inhoudsopgave

	<i>Onderdeel</i>	<i>Pagina</i>	<i>Onderdeel</i>	<i>Pagina</i>
Tekening		3	Gebruiker gedefinieerde belastingcombinaties uit belastinggevallen	14
Tekening2		4	[I], Linear, Co #1 (UGT), SVM T, Kleuren 2D	15
Materialen		5	[I], Linear, Co #2 (UGT), SVM T, Kleuren 2D	16
Domeinen		5	[I], Linear, Co #1 (UGT), SVM C, Kleuren 2D	17
Lijnopleggingen		6	[I], Linear, Co #2 (UGT), SVM C, Kleuren 2D	18
Fx		7	[I], Linear, Co #1 (UGT), eY, Lijnen	19
Fx: Oppervlak lijnlast		8	[I], Linear, Co #2 (UGT), eY, Lijnen	20
Fy1		9	[I], Linear, Co #1 (UGT), eZ, Lijnen	21
Fy1 : Oppervlak lijnlast		10	[I], Linear, Co #2 (UGT), eZ, Lijnen	22
Fy2		11	[I], Linear, Co #1 (UGT), Ry (lijnopp.), Doorsnede lijn	23
Fy2: Oppervlak lijnlast		12	[I], Linear, Co #2 (UGT), Ry (lijnopp.), Doorsnede lijn	24
Fz		13	[I], Linear, Co #1 (UGT), Rz (lijnopp.), Doorsnede lijn	25
Fz: Oppervlak lijnlast		14	[I], Linear, Co #2 (UGT), Rz (lijnopp.), Doorsnede lijn	26

Project:

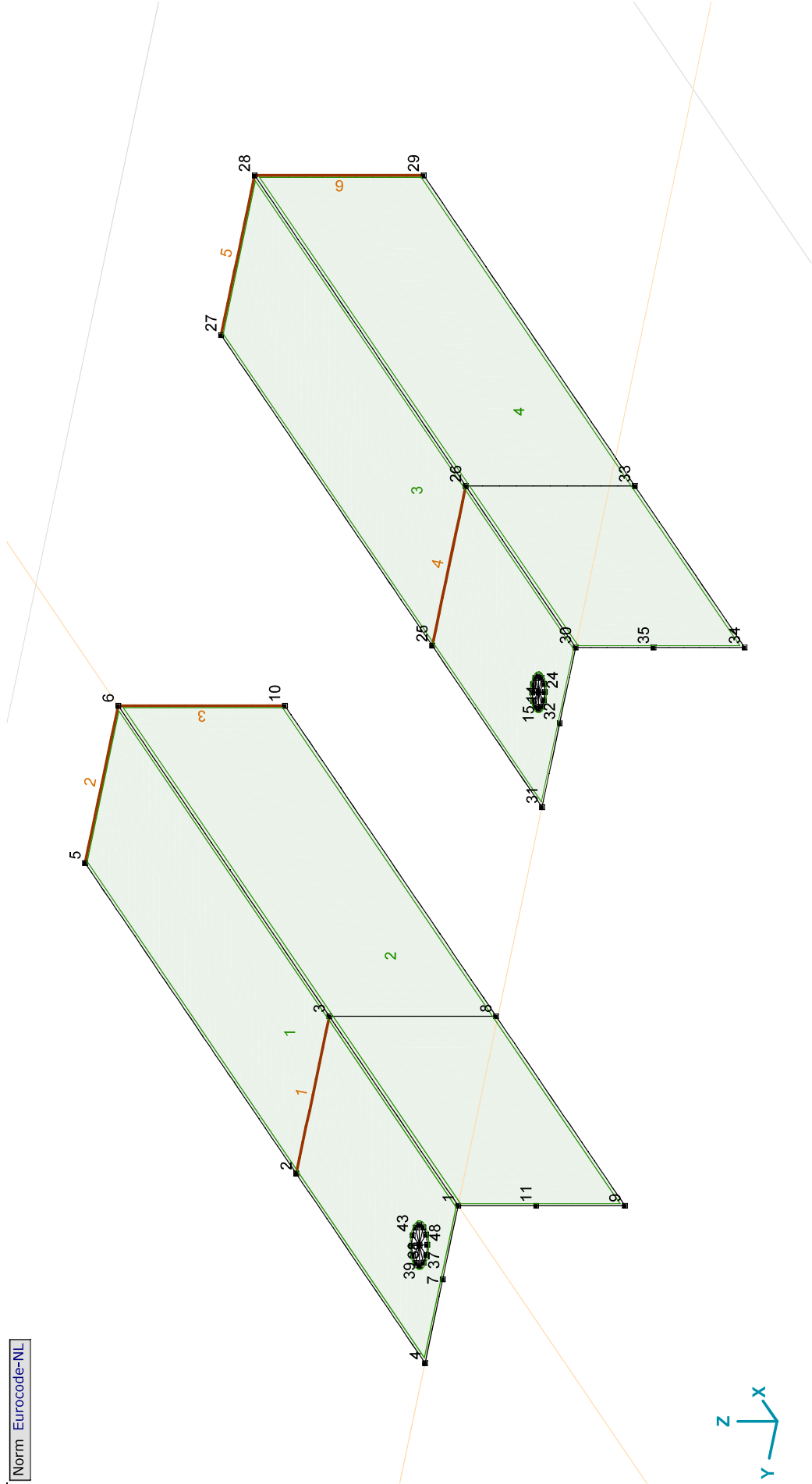
Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 3

Norm Eurocode-NL



Tekening

Project:

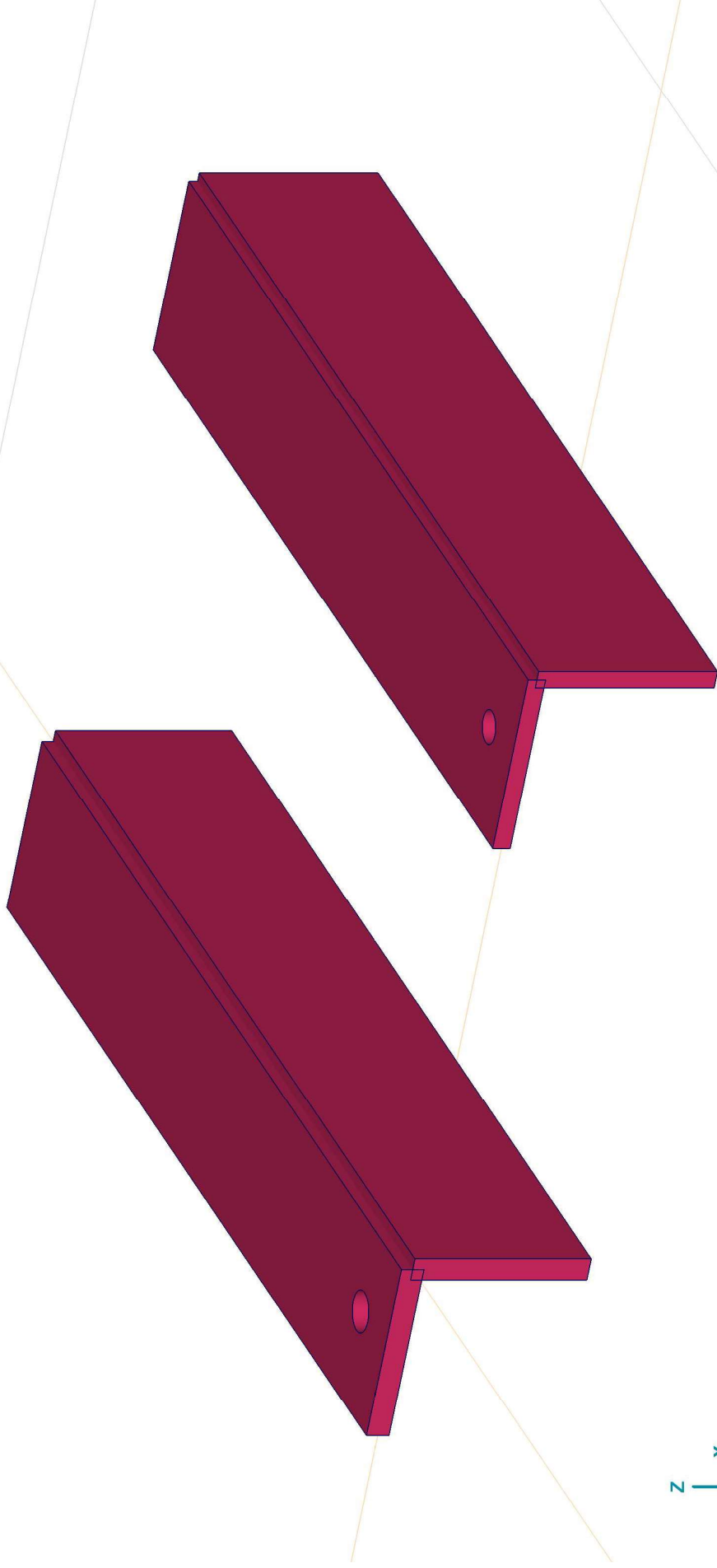
Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 4

Norm Eurocode-NL



Tekening2

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Model 1.axs

21-2-2021

Pag. 5

Materialen

	Naam	Type	Nationale norm	Materialnorm	Model	E_x [N/mm ²]	E_y [N/mm ²]	ν	α_T [1/°C]	ρ [kg/m ³]	Materialaalkleur	Contourkleur	Structuur
1	S 355	Staal	Eurocode-NL	10025-2	Lineair	210000	210000	0.30	1,2E-5	7850			

	Naam	P_1	P_2	P_3	P_4	P_5	P_6	P_7	P_8	P_9	P_{10}	P_{11}	P_{12}	P_{13}	P_{14}
1	S 355	f_y [N/mm ²] = 355,00	f_u [N/mm ²] = 510,00	f_y^* [N/mm ²] = 335,00	f_u^* [N/mm ²] = 470,00										

Naam: Materiaalnaam; Type: Type materiaal; Model: Materiaal model; E_x : Elasticiteitsmodulus in lokale x richting; E_y : Elasticiteitsmodulus in lokale y richting; ν : Poisson's verhouding; α_T : Warmteuitzettingscoëfficiënt; ρ : Dichtheid; **Materiaalkleur**: Materiaalkleur; Contour Meur: Contourkleur; $P_1, P_2, P_3, P_4, P_5, P_6, P_7, P_8, P_9, P_{10}, P_{11}, P_{12}, P_{13}, P_{14}$: Ontwerpparameter;

Domeinen

	Element type	Materiaal	Ref _x	Ref _z	Dikte [mm]	k, buiging $\square$	k, torsie $\square$	k, afschuiving $\square$	Oppervlakte [m ²]	Gat	Mesh
1	 Schaal	S 355	Auto	Auto	18				0,113	1	✓
2	 Schaal	S 355	Auto	Auto	18				0,114	—	✓
3	 Schaal	S 355	Auto	Auto	14				0,108	1	✓
4	 Schaal	S 355	Auto	Auto	14				0,109	—	✓

Element type: Plaatlement type; **Ref_x**: Referentie voor lokale X-richting; **Ref_z**: Referentie voor lokale Z-richting; **k, buiging**: Buigsterkte coefficient; **k, torsie**: Torsiesterkte coefficient; **k, afschuiving**: Dwarskrachtsterkte coefficient; **Oppervlakte**: Domein oppervlak; **Gat**: Aantal gaten in domein; **Mesh**: Gegeneerde mesh;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Model 1.axs

21-2-2021

Pag. 6

Lijnopleggingen

	Lijn	Type	Ref. elem.	Rx [kN/m/m]	Ry [kN/m/m]	Rz [kN/m/m]	Rxx [kNm/rad/m]	Ryy [kNm/rad/m]	Rzz [kNm/rad/m]	NL(x)	NL(y)	NL(z)
1	Rand (2034)	Glob.	Domein 1	0	1E+7	1E+7	0	0	0		Symmetrisch	Symmetrisch
2	Rand (1959)	Glob.	Domein 1	1E+10	0	0	0	0	0	Symmetrisch		
3	Rand (104)	Glob.	Domein 2	1E+10	0	0	0	0	0	Symmetrisch		
4	Rand (3938)	Glob.	Domein 3	0	1E+7	1E+7	0	0	0		Symmetrisch	Symmetrisch
5	Rand (3866)	Glob.	Domein 3	1E+10	0	0	0	0	0	Symmetrisch		
6	Rand (5718)	Glob.	Domein 4	1E+10	0	0	0	0	0	Symmetrisch		

	Lijn	NL(xx)	NL(yy)	NL(zz)	F(x) [kN/m]	F(y) [kN/m]	F(z) [kN/m]	M(x) [kNm/m]	M(y) [kNm/m]	M(z) [kNm/m]
1	Rand (2034)									
2	Rand (1959)									
3	Rand (104)									
4	Rand (3938)									
5	Rand (3866)									
6	Rand (5718)									

Lijn: Ondersteund lijnelement; **Type**: Opleggingstype; **Ref. elem.**: Referentie-element; **Rx, Ry, Rz**: Verplaatsingsstijfheid; **Rxx, Ryy, Rzz**: Rotatiestijfheid; **NL(x), NL(y), NL(z)**, **NL(xx), NL(yy), NL(zz)**: Niet-lineaire parameters; **F(x)**: Weerstand in X-richting; **F(y)**: Weerstand in Y-richting; **F(z)**: Weerstand in Z-richting; **M(x)**: Weerstandsmoment in X-richting; **M(y)**: Weerstandsmoment in Y-richting; **M(z)**: Weerstandsmoment in Z-richting.

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 7

Norm	Eurocode-NL
Geval	: Fx



Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Model 1.axs

21-2-2021

Fx: Oppervlak lijnlast

	Richting	p_x [kN/m]	p_y [kN/m]	p_z [kN/m]	p_m [kNm/m]	X [m]	Y [m]	Z [m]	Richting	dL [m]
1	Global	-1422,00	0	0	0	0,055	0,082	0	(0,055; 0,066; 0,000)	0
		-1422,00	0	0	0	0,055	0,050	0	-	0,050
4	Global	-842,00	0	0	0	0,050	-0,419	0	(0,050; -0,432; 0,000)	0
		-842,00	0	0	0	0,050	-0,445	0	-	0,041

px, py, pz: Belastingkracht component; **pm:** Belastingsmoment component; **X:** Belasting in X-richting; **Y:** Belasting in Y-richting; **Z:** Belasting in Z-richting;

Project:

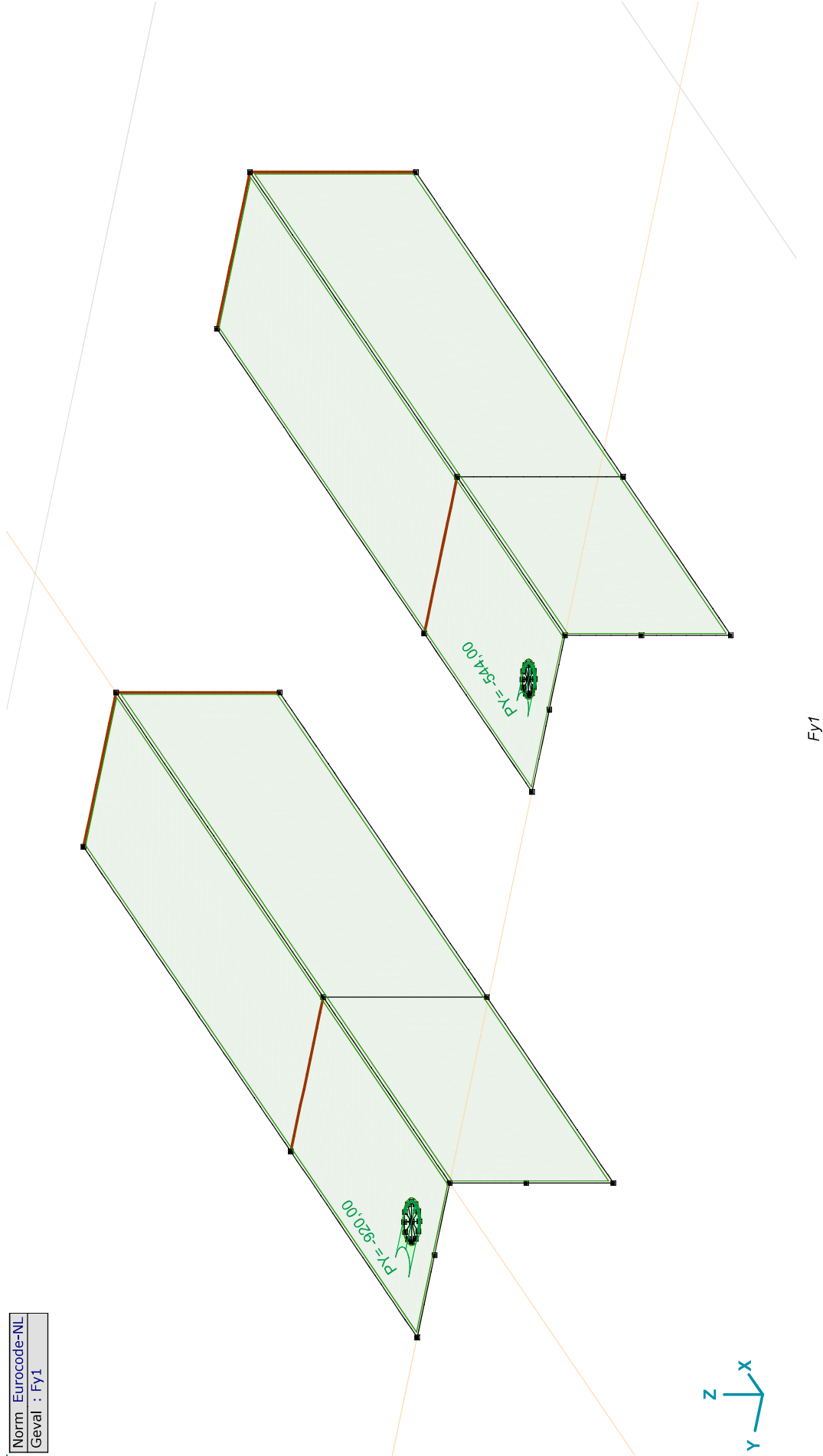
Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 9

Norm Eurocode-NL
Geval : Fy1



Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Model 1.axs

21-2-2021

Pag. 10

Fy1 : Oppervlak lijnlast

	Richting	p_x [kN/m]	p_y [kN/m]	p_z [kN/m]	p_m [kNm/m]	X [m]	Y [m]	Z [m]	Richting	dL [m]
5	Global	0	-920,00	0	0	0,071	0,066	0	(0,055; 0,066; 0,000)	0
		0	-920,00	0	0	0,039	0,066	0	-	0,050
7	Global	0	-544,00	0	0	0,037	-0,432	0	(0,050; -0,432; 0,000)	0
		0	-544,00	0	0	0,063	-0,432	0	-	0,041

px, py, pz: Belastingkracht component; **pm:** Belastingsmoment component; **X:** Belasting in X-richting; **Y:** Belasting in Y-richting; **Z:** Belasting in Z-richting;

Project:

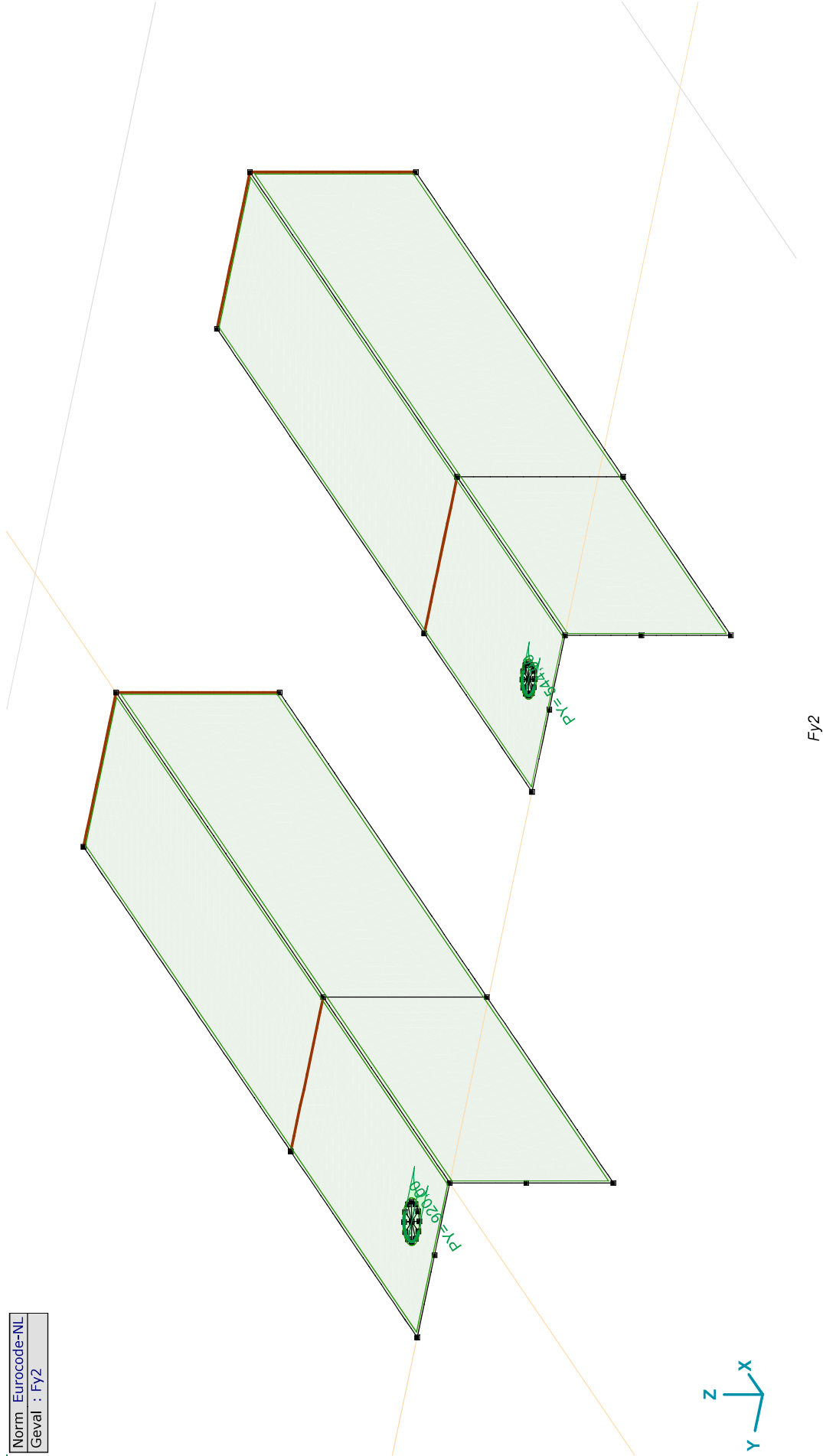
Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 11

Norm Eurocode-NL
Geval : Fy2



Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 12

Fy2: Oppervlak lijnlast

	<i>Richting</i>	<i>px</i> [kN/m]	<i>py</i> [kN/m]	<i>pz</i> [kN/m]	<i>pm</i> [kNm/m]	<i>X</i> [m]	<i>Y</i> [m]	<i>Z</i> [m]	<i>Richting</i>	<i>dL</i> [m]
6	Global	0	920,00	0	0	0,071	0,066	0	(0,055; 0,066; 0,000)	0
		0	920,00	0	0	0,039	0,066	0	-	0,050
8	Global	0	544,00	0	0	0,063	-0,432	0	(0,050; -0,432; 0,000)	0
		0	544,00	0	0	0,037	-0,432	0	-	0,041

px, py, pz: Belastingkracht component; **pm:** Belastingsmoment component; **X:** Belasting in X-richting; **Y:** Belasting in Y-richting; **Z:** Belasting in Z-richting;

Project:

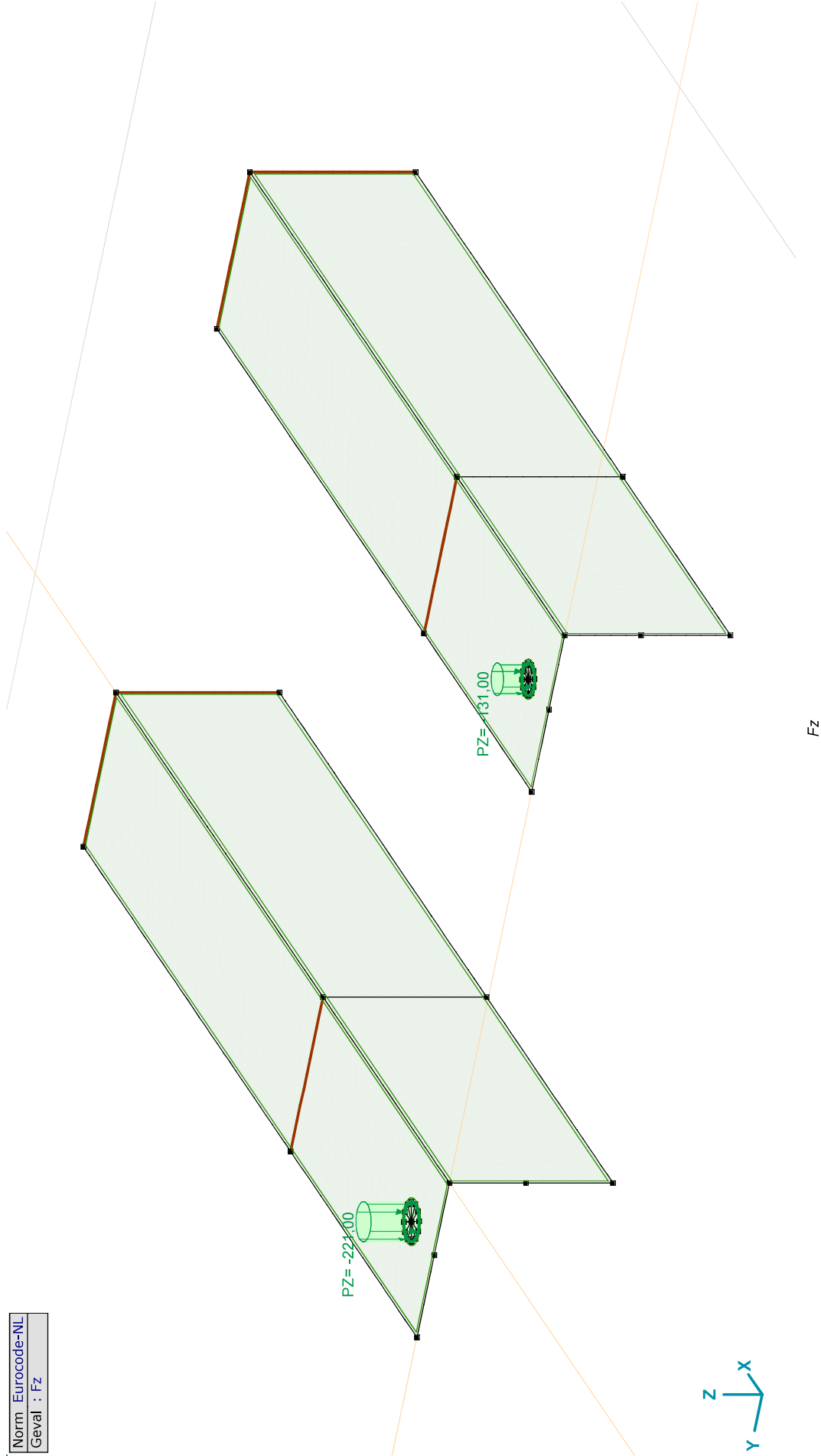
Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 13

Norm Eurocode-NL
Geval : Fz



Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: Model 1.axs

21-2-2021

Pag. 14

Fz: Oppervlak lijnlast

	Richting	p_x [kN/m]	p_y [kN/m]	p_z [kN/m]	p_m [kNm/m]	X [m]	Y [m]	Z [m]	Richting	dL [m]
2	Global	0	0	-221,00	0	0,071	0,066	0	(0,055; 0,066; 0,000)	0
		0	0	-221,00	0	0,071	0,066	0	-	0,101
3	Global	0	0	-131,00	0	0,063	-0,432	0	(0,050; -0,432; 0,000)	0
		0	0	-131,00	0	0,063	-0,432	0	-	0,082

px, py, pz: Belastingkracht component; **pm:** Belastingsmoment component; **X:** Belasting in X-richting; **Y:** Belasting in Y-richting; **Z:** Belasting in Z-richting;

Gebruiker gedefinieerde belastingcombinaties uit belastinggevallen

	Naam	Type	F_x	F_{y1}	F_{y2}	F_z	Commentaar
1	Co #1	UGT	1,00	1,00	0	1,00	
2	Co #2	UGT	1,00	0	1,00	1,00	

Naam: Naam belastingcombinatie; **Type:** Type belastingcombinatie; **Fx, Fy1, Fy2, Fz:** Factor;

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

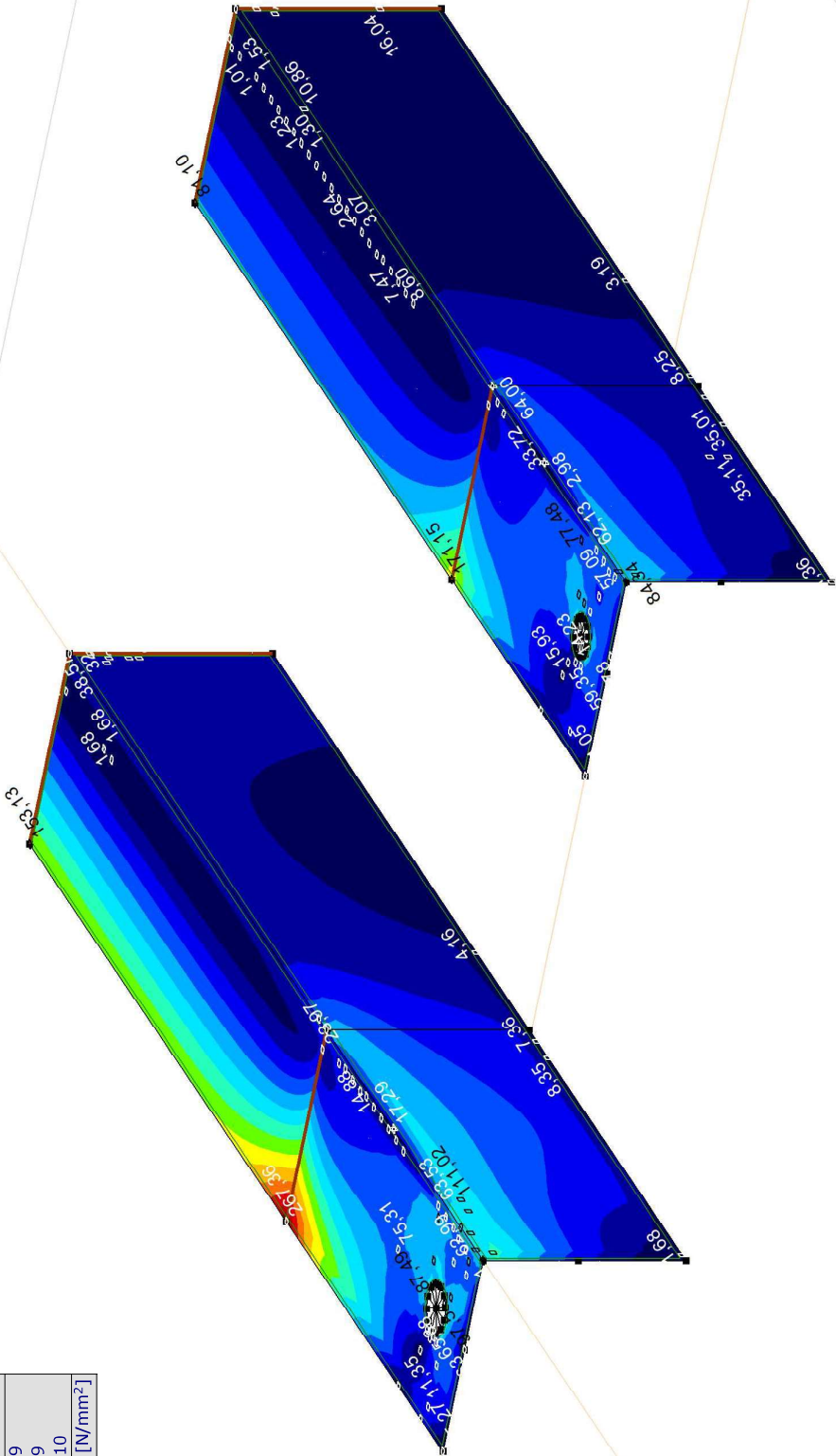
Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 15

Lineaire berekening
Norm Eurocode-NL
Geval : Co #1
E (P) : 7,08E-9
E (W) : 7,08E-9
E (Eq) : 1,32E-10
Comp. : SVM T [N/mm ²]

SVM T [N/mm ²]
268,35
249,26
230,16
211,07
191,97
172,87
153,78
134,68
115,59
96,49
77,40
58,30
39,20
20,11
1,01



[1], Lineair, Co #1 (UGT), SVM T, Kleuren 2D

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

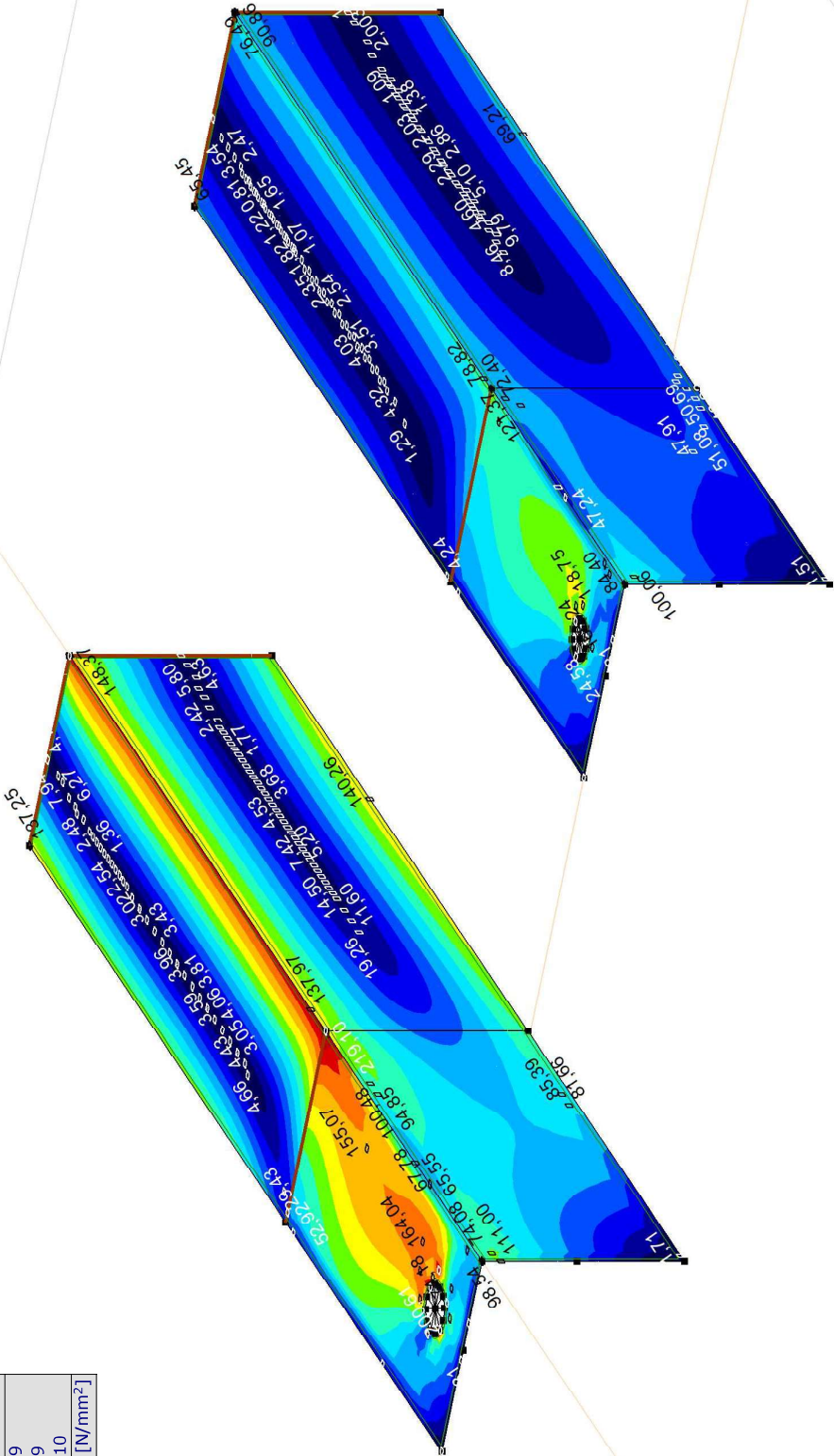
Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 16

Lineaire berekening
Norm Eurocode-NL
Geval : Co #2
E (P) : 7,08E-9
E (W) : 7,08E-9
E (Eq) : 1,32E-10
Comp. : SVM T [N/mm ²]

SVM T [N/mm ²]
219,10
203,50
187,90
172,30
156,70
141,10
125,50
109,90
94,30
78,70
63,10
47,49
31,89
16,29
0,69



[1], Lineair, Co #2 (UGT), SVM T, Kleuren 2D

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

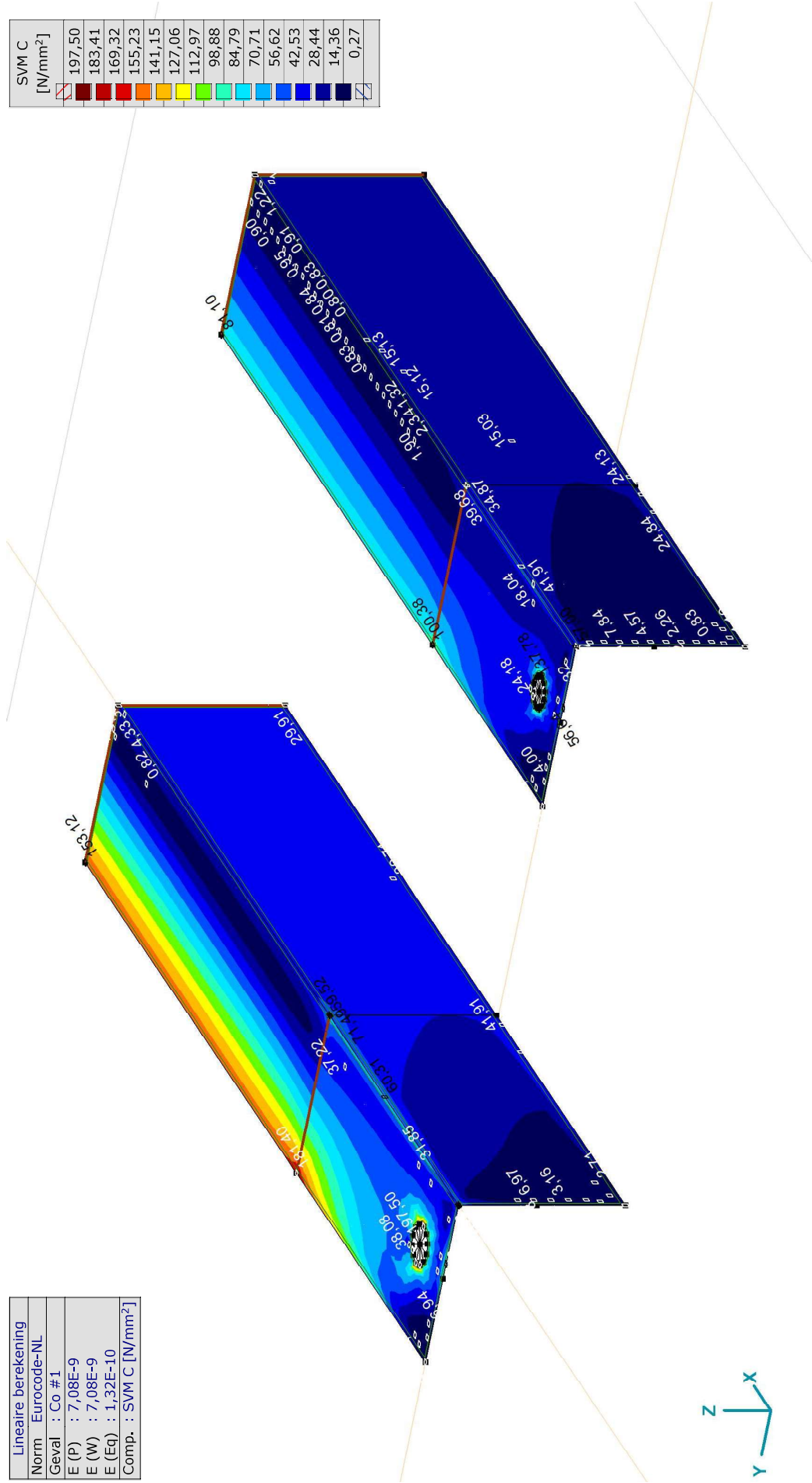
Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 17

Lineaire berekening
Norm Eurocode-NL
Geval : Co #1
E (P) : 7,08E-9
E (W) : 7,08E-9
E (Eq) : 1,32E-10
Comp. : SVM C [N/mm ²]

SVM C [N/mm ²]
197,50
183,41
169,32
155,23
141,15
127,06
112,97
98,88
84,79
70,71
56,62
42,53
28,44
14,36
0,27



[[J]. Linear, Co #1 (UGT), SVM C, Kleuren 2D

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

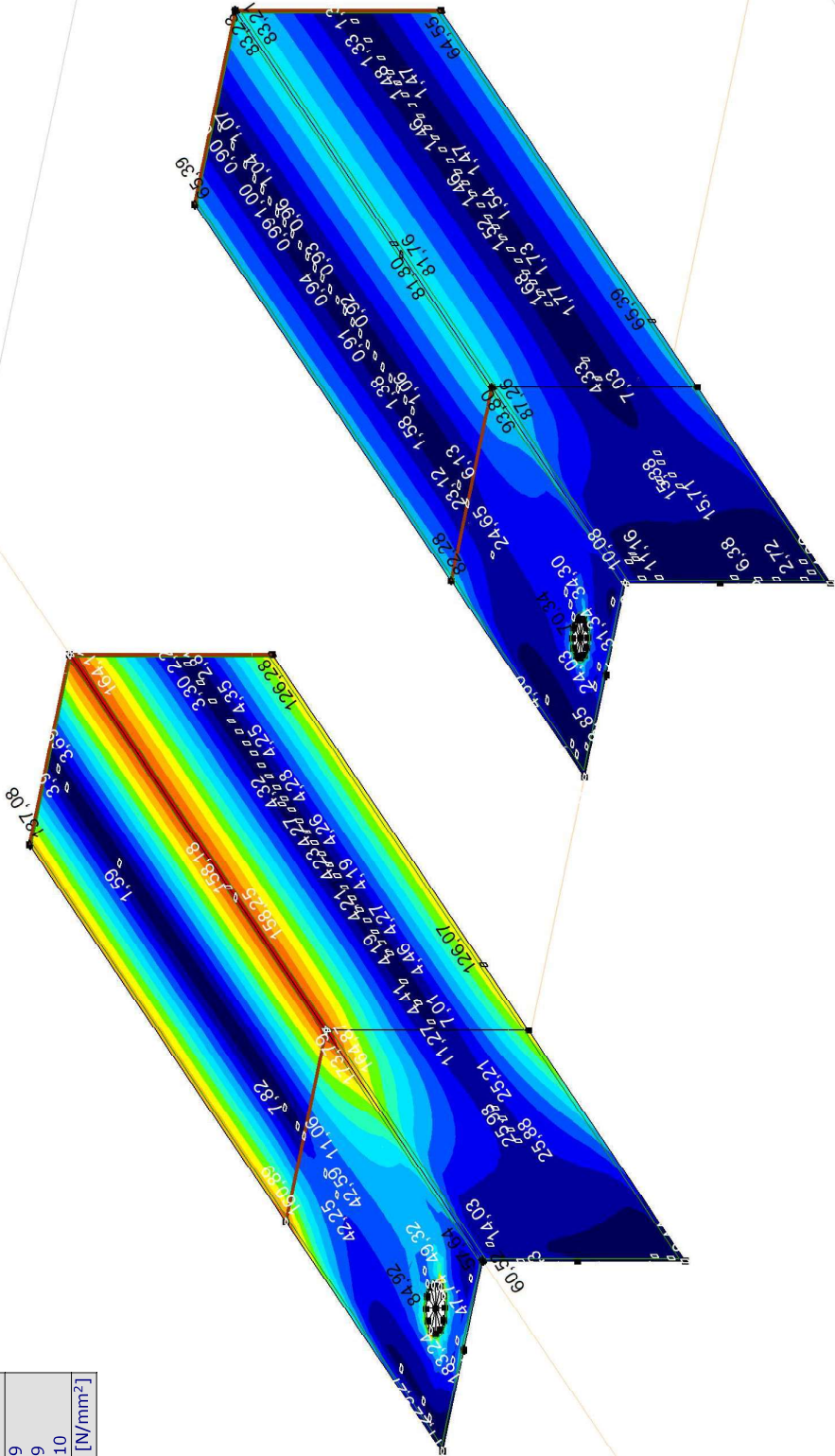
Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 18

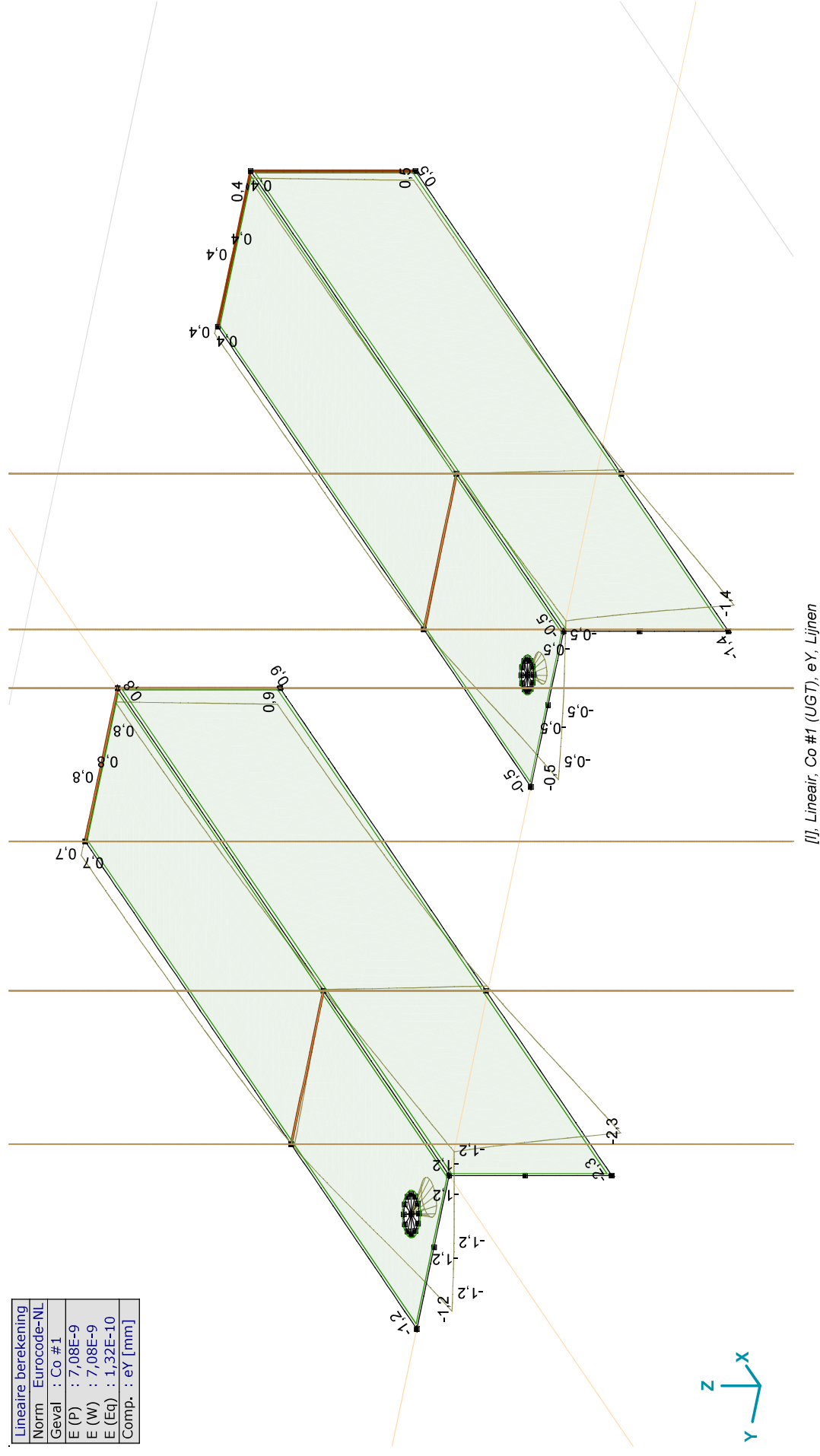
Lineaire berekening
Norm Eurocode-NL
Geval : Co #2
E (P) : 7,08E-9
E (W) : 7,08E-9
E (Eq) : 1,32E-10
Comp. : SVM C [N/mm ²]

SVM C [N/mm ²]
192,93
179,17
165,42
151,66
137,90
124,14
110,38
96,62
82,86
69,10
55,35
41,59
27,83
14,07
0,31

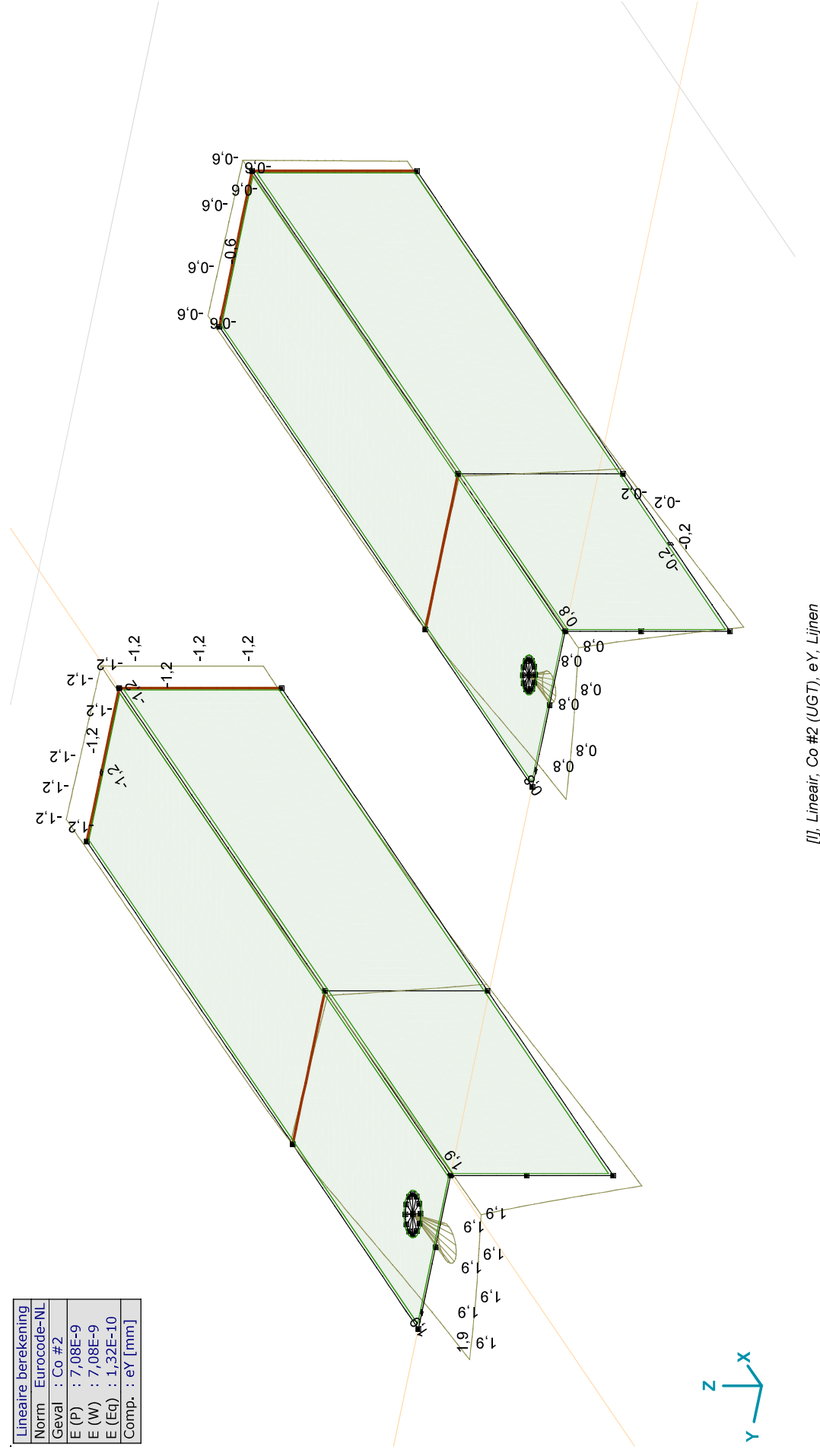


III]. Lineair, Co #2 (UGT), SVM C, Kleuren 2D

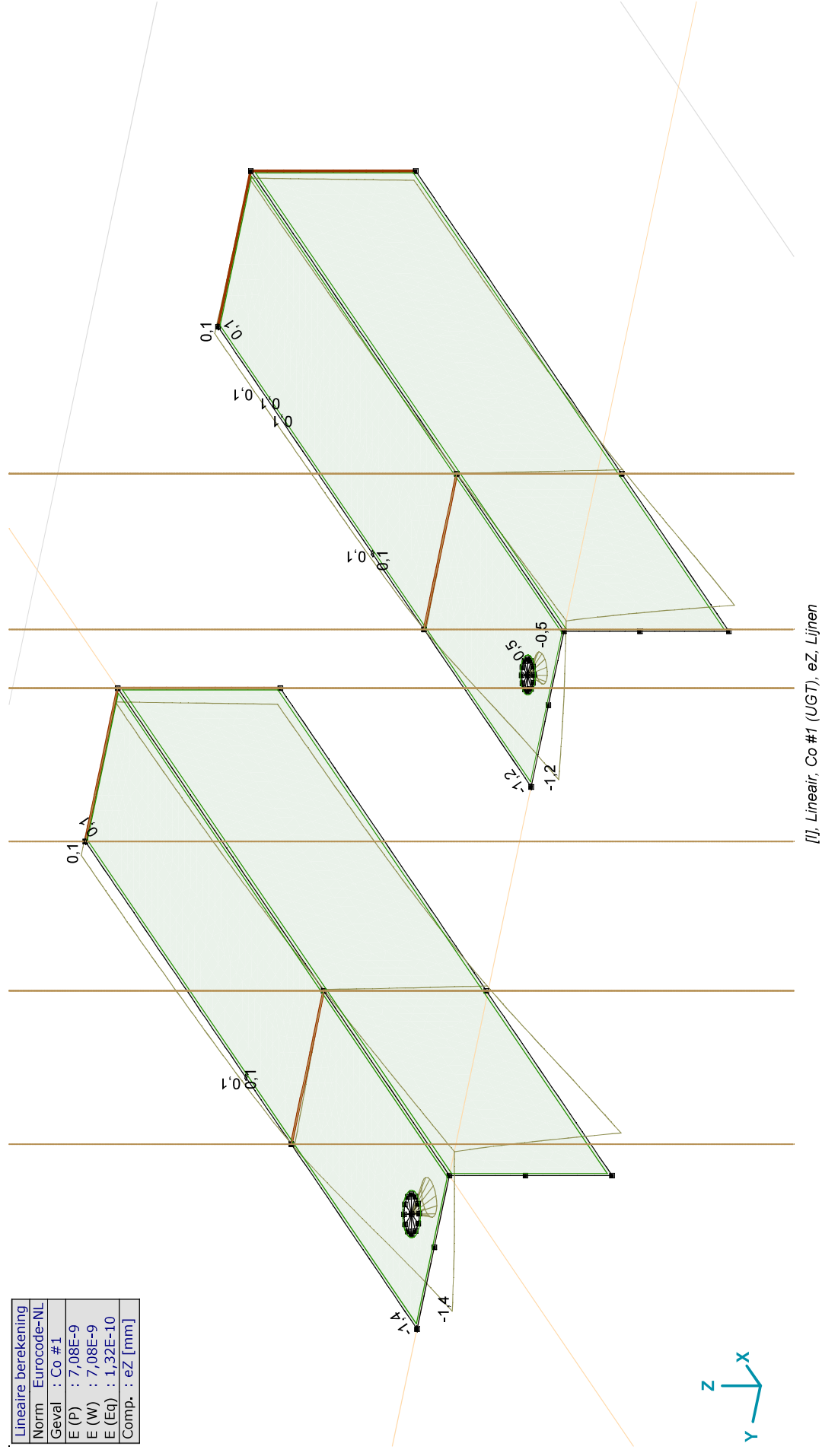
Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #1
E (P)	: 7,08E-9
E (W)	: 7,08E-9
E (Eq)	: 1,32E-10
Comp.	: eY [mm]



Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #2
E (P)	: 7,08E-9
E (W)	: 7,08E-9
E (Eq)	: 1,32E-10
Comp.	: eY [mm]



Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #1
E (P)	: 7,08E-9
E (W)	: 7,08E-9
E (Eq)	: 1,32E-10
Comp.	: eZ [mm]



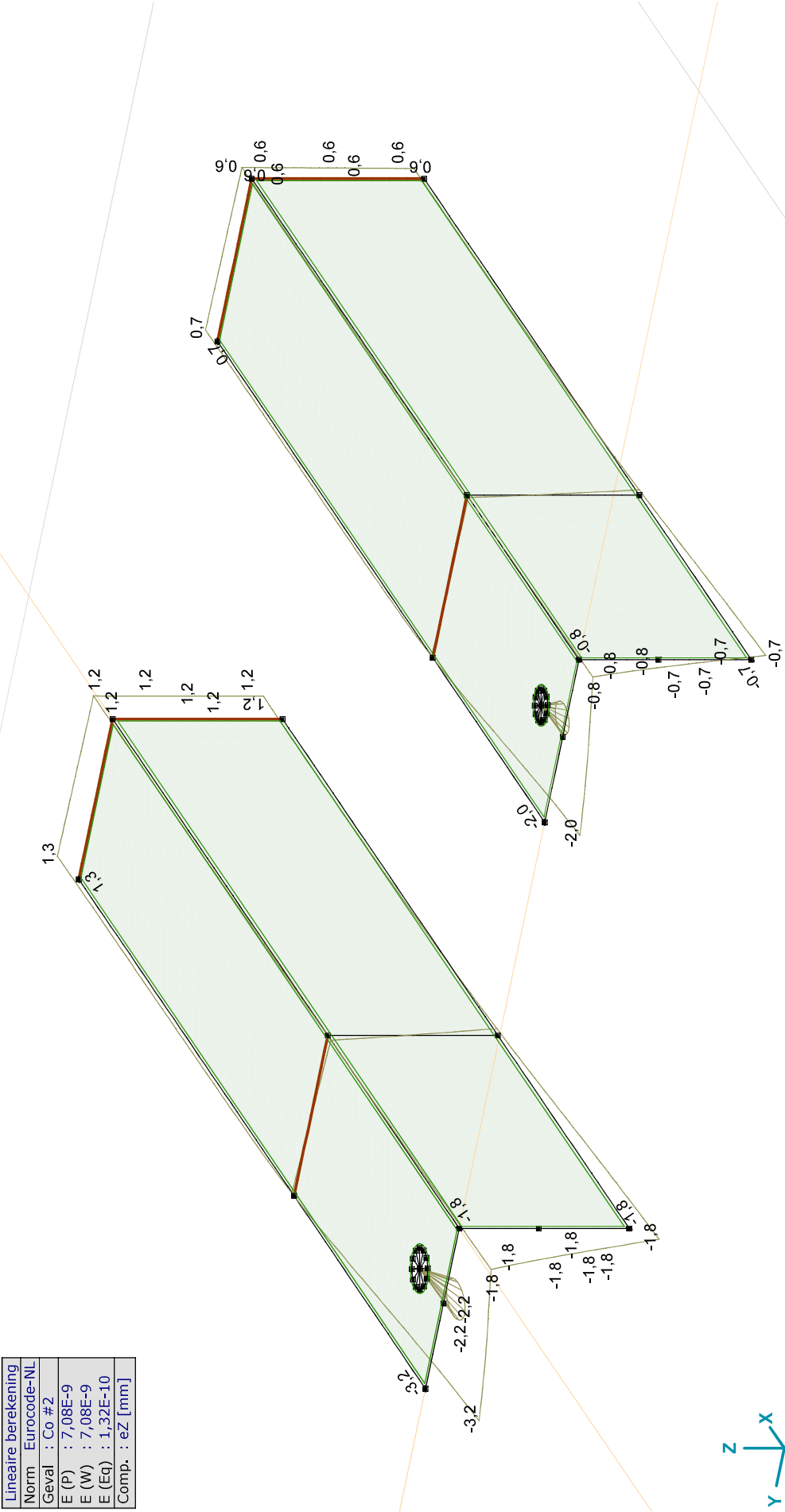
Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

Model: **Model 1.axis**

21-2-2021

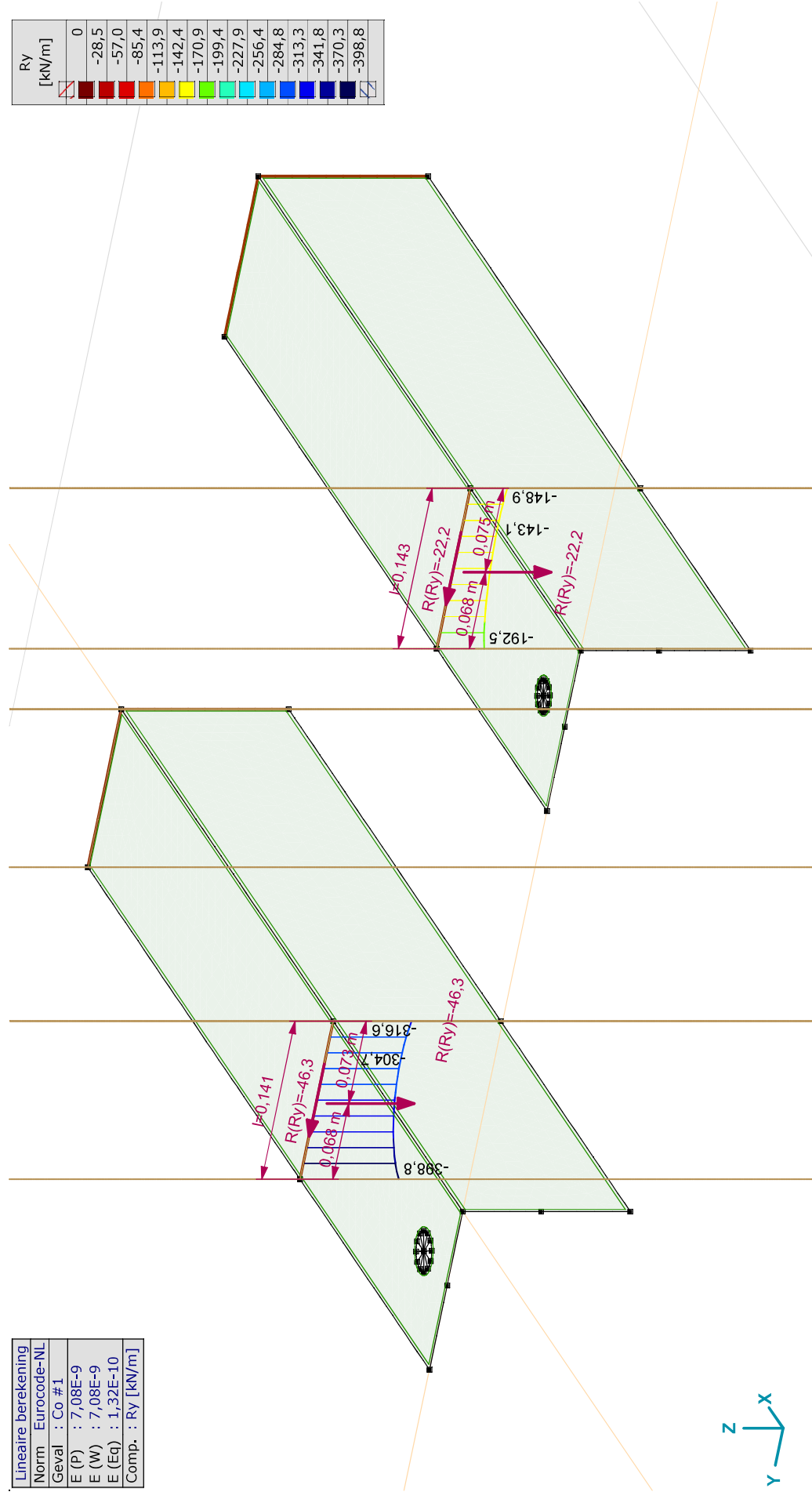
Pag. 22



[1]. Lineair, Co #2 (UGT), eZ, Lijnen

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #1
E (P)	: 7,08E-9
E (W)	: 7,08E-9
E (Eq)	: 1,32E-10
Comp.	: Ry [kN/m]

Ry [kN/m]	0	-28,5	-57,0	-85,4	-113,9	-142,4	-170,9	-199,4	-227,9	-256,4	-284,8	-313,3	-341,8	-370,3	-398,8
															



[I], Linear, Co #1 (UGT), Ry (lijnopp.), Doorsnedelijn

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

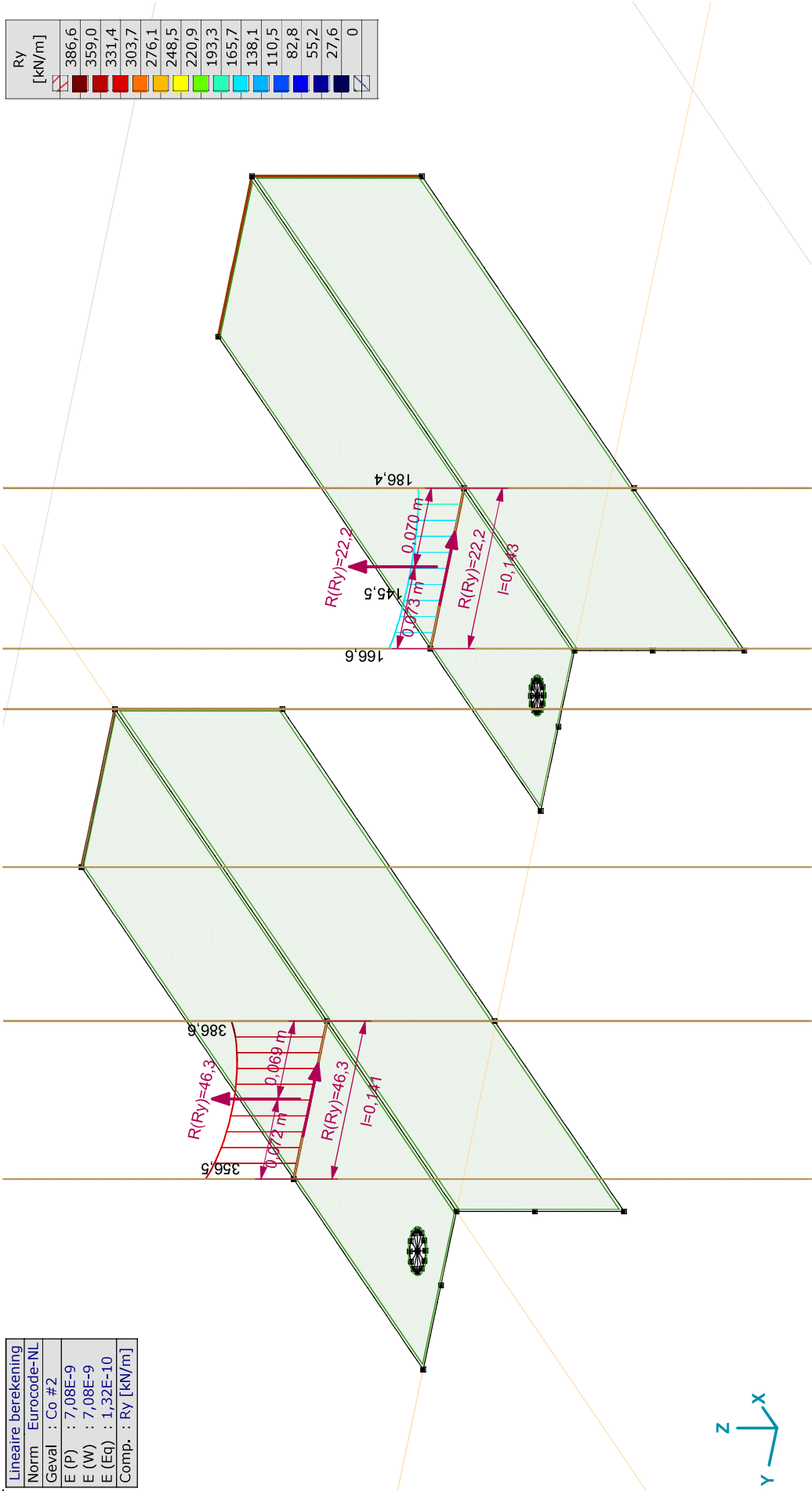
Model: Model 1.axs

21-2-2021

Pag. 24

Lineaire berekening
Norm Eurocode-NL
Geval : Co #2
E (P) : 7,08E-9
E (W) : 7,08E-9
E (Eq) : 1,32E-10
Comp. : Ry [kN/m]

Ry [kN/m]
386,6
359,0
331,4
303,7
276,1
248,5
220,9
193,3
165,7
138,1
110,5
82,8
55,2
27,6
0



III. Linear, Co #2 (UGT), Ry (lijnopp.), Doorsnedelijn

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

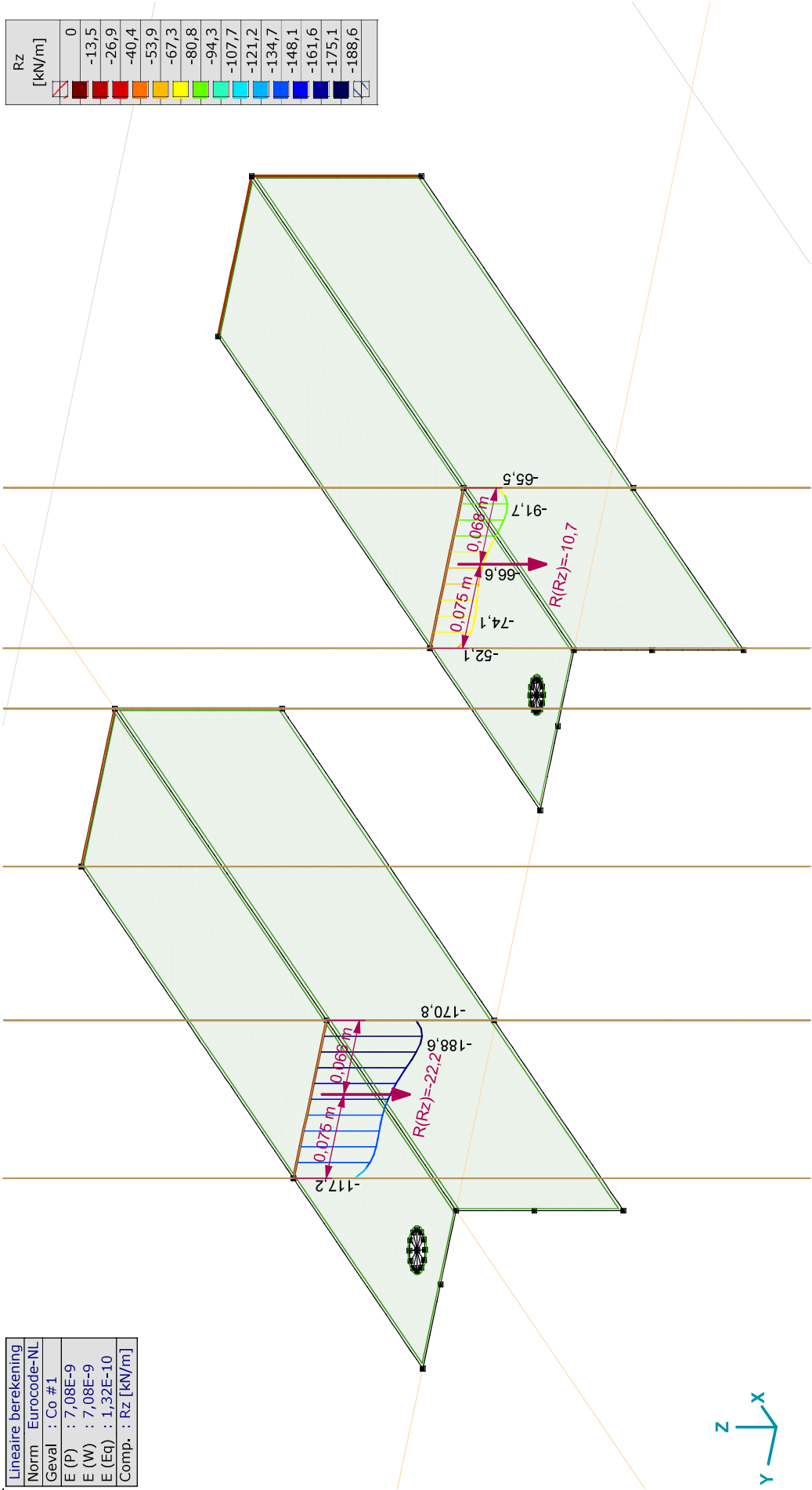
Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 25

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co #1
E (P)	: 7,08E-9
E (W)	: 7,08E-9
E (Eq)	: 1,32E-10
Comp.	: Rz [kN/m]

Rz	[kN/m]
	0
	-13,5
	-26,9
	-40,4
	-53,9
	-67,3
	-80,8
	-94,3
	-107,7
	-121,2
	-134,7
	-148,1
	-161,6
	-175,1
	-188,6



[I], Linear, Co #1 (UGT), Rz (lijnop.), Doorsnedelij

Project:

Constructeur: DNV GL - Energy

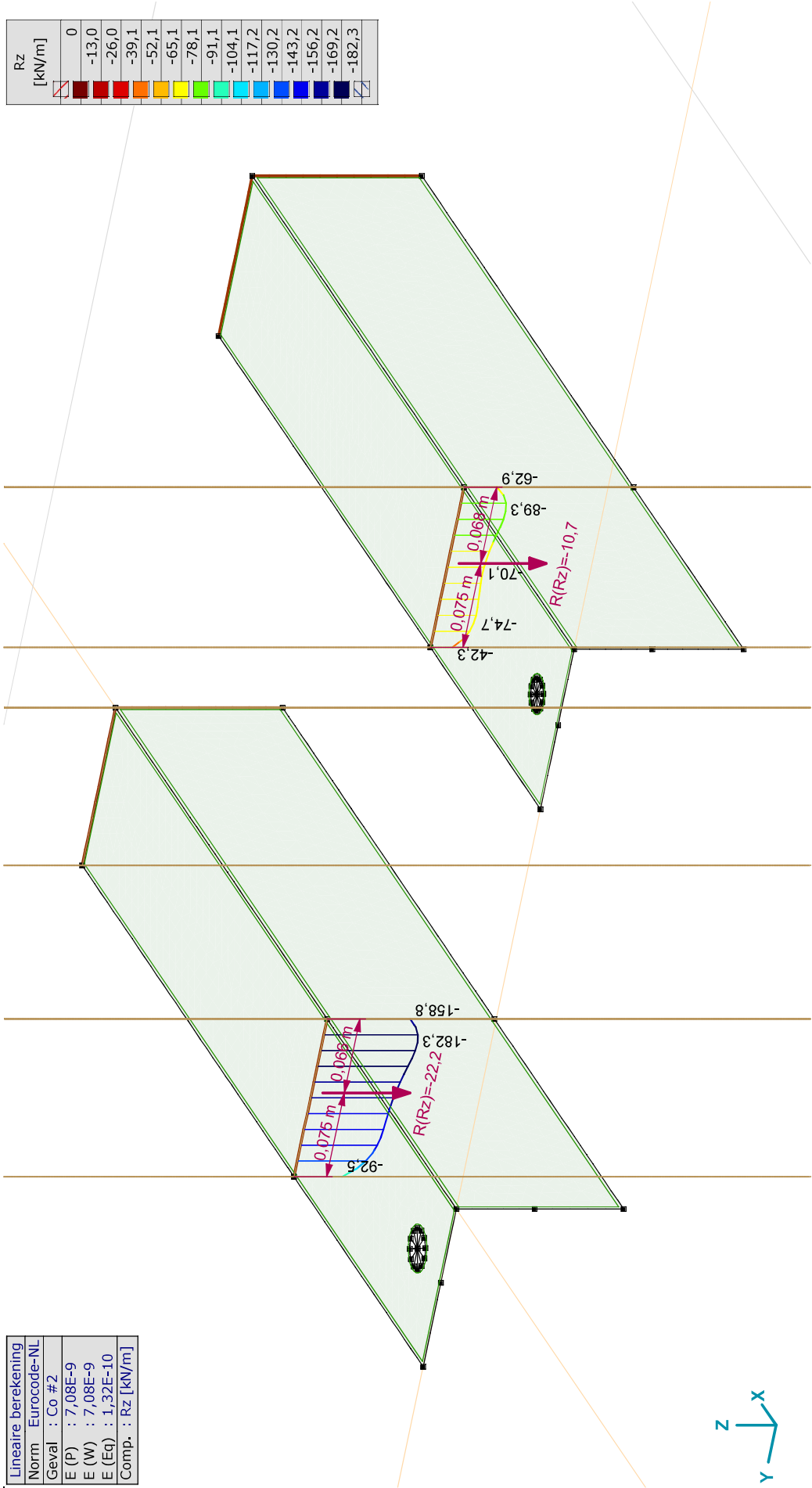
Model: **Model 1.axs**

21-2-2021

Pag. 26

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Co. #2
E (P)	: 7,08E-9
E (W)	: 7,08E-9
E (Eq)	: 1,32E-10
Comp.	: Rz [kN/m]

Rz	[kN/m]
	0
	-13,0
	-26,0
	-39,1
	-52,1
	-65,1
	-78,1
	-91,1
	-104,1
	-117,2
	-130,2
	-143,2
	-156,2
	-169,2
	-182,3



III. Linear, Co #2 (UGT), Rz (lijnopp.), Doorsnedelijn



Project: RLL-TBG
Mast: HA+0_c

Steel beams in torsion

Calculation of unrestrained beams with eccentric load

Datum: 2021-02-22

Auteur: MRE

Versie: 1.1

Load		Beam 1	Beam 2	Beam 3	Beam 4	
Force on insulator		6.88				kN
Angle of insulator (to vertical)		54				°
Horizontal force in direction of		z-as				
Horizontal force	F _h	5.6				kN
Vertical force	F _v	4.0				kN
Eccentricity of force (below beam)	e	3375				mm
Torsional moment	T	19.4				kNm
Beams						
Beam length	L	1820				mm
Yield stress	f _y	355				Mpa
Elastic modulus	E	210000				Mpa
Shear modulus	G	81000				Mpa
Profile		HEB 220				
		HEB220				
Height	h	220				mm
Width	b	220				mm
Web thickness	t _w	9.5				mm
Flange thickness	t _f	16.0				mm
Torsional constant	I _t	77				· 10 ⁴ mm ⁴
Warping constant	I _{wa}	295418				· 10 ⁶ mm ⁶
Moment of inertia	I _y	8091				· 10 ⁴ mm ⁴
	I _z	2843				· 10 ⁴ mm ⁴
Flange stiffness	I _f = I _z / 2 =	1422				mm ³
Moment of resistance	W _{y,el}	736				· 10 ³ mm ³
	W _{z,el}	258				· 10 ³ mm ³
Torsional bending constant	d	997				mm
	L/d	1.8				
	α	0.5				

Calculation of second derivative of angular deflection φ'':

$$\begin{aligned}
 A &= T / (G \cdot I_t \cdot d) = 3.12E-07 \\
 B &= \sinh(\alpha \cdot L / d) = 1.04E+00 \\
 C &= \tanh(L/d) = 9.49E-01 \\
 D &= \cosh(\alpha \cdot L / d) = 1.45E+00 \\
 F &= \sinh(0.5 \cdot L / d) = 1.04E+00 \\
 H &= (B / C - D) \cdot F = -3.61E-01 \\
 X &= A \cdot H = -1.13E-07 \\
 Y &= X \cdot G \cdot I_t \cdot d / T = -3.61E-01 \\
 \phi'' &= Y \cdot T / (G \cdot I_t \cdot d) = -1.13E-07 \quad \text{rad/mm}^2
 \end{aligned}$$

Project: RLL-TBG
Mast: HA+0_c

Steel beams in torsion

Calculation of unrestrained beams with eccentric load

Datum: 2021-02-22

Auteur: MRE

Versie: 1.1

Acting moments:

$M_{w,Ed} = E \cdot I_r \cdot (h \cdot t_f) \cdot \phi'' / 2 =$	34.3	kNm
$M_{y,Ed} = 1/4 \cdot F \cdot L =$	1.8	kNm
$M_{z,Ed} = 1/4 \cdot F \cdot L =$	2.5	kNm

Capacities of beams:

$M_{w,Rd} = W_{z,el} \cdot f_y / 2 =$	45.9	kNm
$M_{y,Rd} = W_{y,el} \cdot f_y =$	261.1	kNm
$M_{z,Rd} = W_{z,el} \cdot f_y =$	91.8	kNm

Combined check of beam:

UC	0.78
----	------

Displacements:

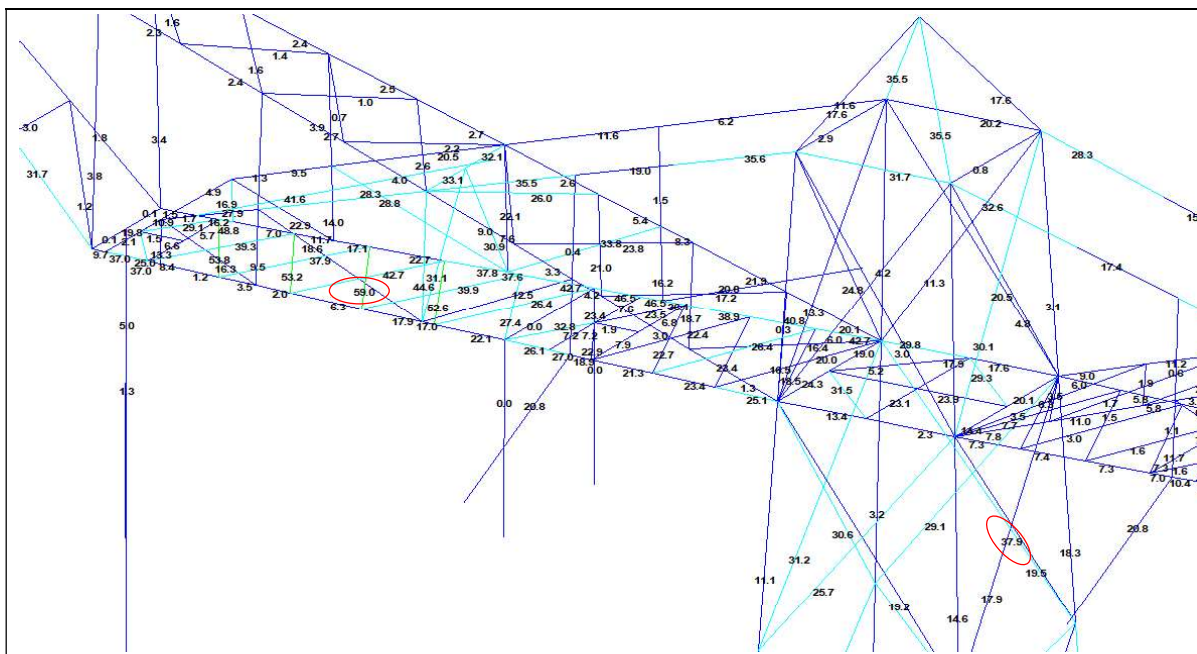
Factor F_{ed} / F_k	1.2	
Displacement y-direction	u_y	0.02 mm
Relative displacement	rel.	73062 -
Displacement z-direction	u_z	0.10 mm
Relative displacement	rel.	18654 -

APPENDIX F

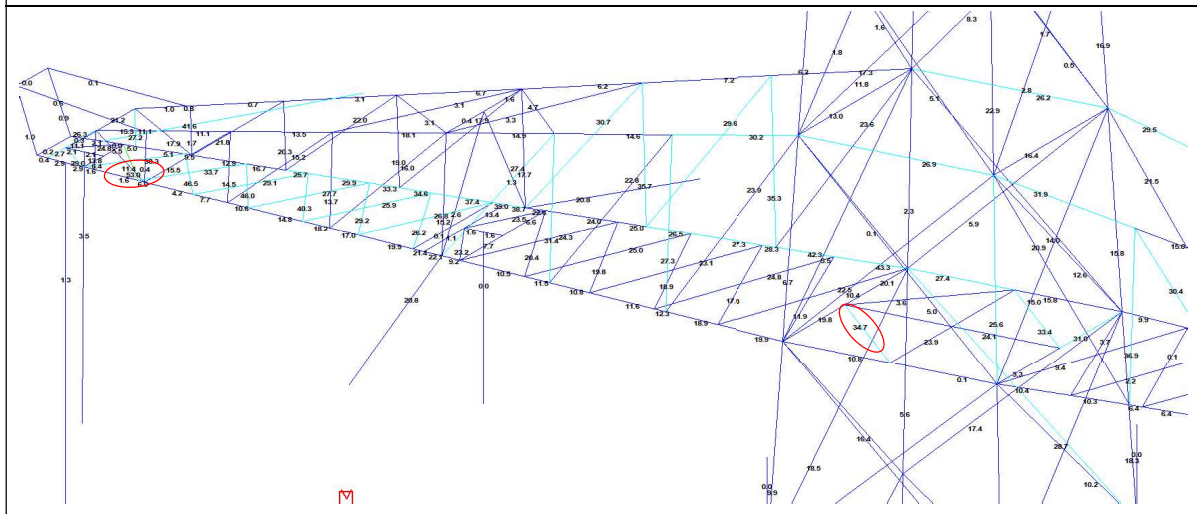
Sterkte-coördinatie

In 5.5.1 van het uitgangspuntenrapport is beschreven dat aan sterkte-coördinatie wordt voldaan als de U.C. van de staven in de traverse 10 procentpunt groter is dan de U.C. van de staven in het mastlichaam. Uitgangspunt is belastingcombinatie 5a, geleiderbreuk. In deze Appendix wordt getoetst of de U.C. van de staven in het mastlichaam voldoende laag is ten opzichte van de U.C. van de staven in de traverse.

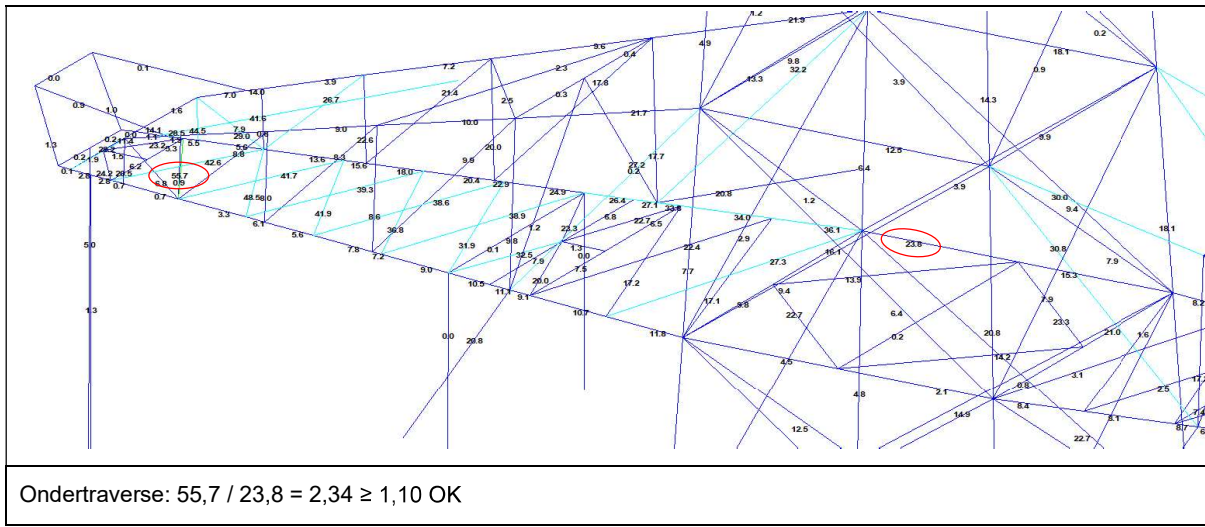
Aangezien alle masttypen in de groep van combi-hoekmasten dezelfde mastkop delen, wordt enkel masttype HB+0/c getoetst. Mogelijk dat andere typen een hoger of lager worden belast, maar dat levert geen verschil op in de verhouding van uitnutting tussen de verschillende onderdelen.



Boventraverse: $59,0 / 37,9 = 1,56 \geq 1,10$ OK.



Middentraverse: $53,0 / 34,7 = 1,53 \geq 1,10$ OK.



APPENDIX G

Galloping

Uitgangspunten

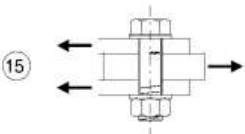
In het uitgangspuntendocument is beschreven dat wordt uitgegaan van een materiaalfactor voor vermoeiing $\gamma_{mf} = 1,15$. Dit komt overeen met de "Safe-life methode" met "Low consequence" van tabel 3.1 van NEN-EN 1993-1-9 of met "Damage tolerant" en "High consequence".

Assessment method	Consequence of failure	
	Low consequence	High consequence
Damage tolerant	1,00	1,15
Safe life	1,15	1,35

Voor staven met gatverzwakking met bouten in ruime gaten geldt volgens fig. 8.1 van NEN-EN 1993-1-9 categorie 50, met $m=3$

50		13) One sided or double covered symmetrical connection with non-preloaded bolts in normal clearance holes. No load reversals.	13) ... net cross-section.
----	---	---	----------------------------

Voor niet voorgespannen bouten belast op afschuiving geldt volgens fig. 8.1 van NEN-EN 1993-1-9 categorie 100, met $m=5$.

100 $m=5$		<u>Bolts in single or double shear</u> Thread not in the shear plane 15) - Fitted bolts - normal bolts without load reversal (bolts of grade 5.6, 8.8 or 10.9)	15) Δt calculated on the shank area of the bolt.
--------------	--	--	---

Het belastingspectrum is in de NNA (NEN-EN 50341-2-15) als volgt gedefinieerd.

Table 4.11/NL.1 Load spectra line galloping for tension supports

Load spectra line galloping for tension supports		Number of load cycles in 50 years	
Number	Peak-to-peak load	Ice region A	Ice region B
1	2·EDS	7.000	3.000
2	1,5·EDS	36.000	17.000
3	1,0·EDS	125.000	65.000
4	0,5·EDS	482.000	265.000

Aanpak

De vier belastingen van 0,5 tot 2,0EDS hebben een vaste onderlinge verhouding. Aangezien het aantal wisselingen zich in het $m=3$ gebied van de vermoeiingskromme bevindt vanwege $n < 2 \times 10^6$, kan een relatie worden afgeleid tussen de grootte van de spanningswissel met bijvoorbeeld 1,0EDS en de spanningswisseling die bij 2×10^6 wisselingen op basis van het spectrum nog net toelaatbaar is. Dit staat bekend als de equivalente spanningen methode. Via de factor lambda kan de spanningswisseling worden berekend.

$$\lambda = \left[\frac{\sum \Delta \sigma_i^m \cdot n_i}{2 \cdot 10^6} \right]^{\frac{1}{m}}$$

Toepassen van de formule voor een spanning van 1 N/mm² bij 1,0EDS levert:

Helling	m=3		m=5	
IJsgebied	A	B	A	B
Wisseling	$\sigma_1^m \times n_i$	$\sigma_1^m \times n_i$	$\sigma_1^m \times n_i$	$\sigma_1^m \times n_i$
2,0EDS	5,60E+04	2,40E+04	2,24E+05	9,60E+04
1,5EDS	1,22E+05	5,74E+04	2,73E+05	1,29E+05
1,0EDS	1,25E+05	6,50E+04	1,25E+05	6,50E+04
0,5EDS	6,03E+04	3,31E+04	1,51E+04	8,28E+03
$\Sigma \sigma_1^m \times n_i$	3,63E+05	1,80E+05	6,37E+05	2,98E+05
$\lambda = (\Sigma \sigma x n_i / 2 \times 10^6)^{1/m}$	0,57	0,45	0,80	0,68

Voor ijsgebied A is de toelaatbare spanningswisseling bij 1,0 EDS en 125.000 wisselingen dus 1/0,57 (175%) van de toelaatbare spanningswisseling bij een aantal wisselingen van $2,0 \times 10^6$. Er kan ook worden gesteld dat als de spanningswisselingen van 1,0 EDS 363.000 maal voorkomen, dezelfde schade wordt behaald als de vier niveaus afzonderlijk. Deze aanpak is gehanteerd.

- In de berekening van de mast wordt telkens één afspanpunt van de geleiders belast met een trekkracht in lijnrichting van 1,0 EDS.
- Het aantal wisselingen dat deze trekkracht voorkomt wordt vergroot om het hele spectrum te vervangen, dit is afhankelijk van ijsgebied en m-factor.
- Voor iedere staaf in de constructie wordt de schade berekend als gevolg van de trekkracht voor elke geleider.
- De schade wordt gesommeerd over alle geleiders.
- De toetsing is uitgedrukt als de verhouding tussen de optredende spanningswisseling bij $n = 2 \times 10^6$ wisselingen en de toelaatbare spanningswisseling (43 MPa voor het staalprofiel en 87 MPa voor de bout).

Resultaten

In de tabellen zijn de resultaten van mast HB+6/c gegeven. Vanwege de exponentiële invloed van het spanningsniveau heeft de verdeling van de U.C.'s een grote variatie. Het meest zwaar belast zijn de diagonalen in het ondervlak van de traverse in de nabijheid van de afspanpunten en de randen van de traverse. De conclusie is dat de staven en bouten voldoen.



Check galloping - 140qr

Datum: 16-7-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0

**RLL-TBG
HB+6/c**

Group			Controle netto oppervlak profiel										Controle buitdoorsnede						
Group	Omschrijving	Profiel	Aantal bouten		Bout	ΔF _o [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	Δσ _{i,o} [Mpa]	DC _{i,o} [Mpa]	Δσ _{c,o} [Mpa]	UC opp.	Opp.					UC bout	
													ΔF _{jb} [kN]	Bout [mm2]	Δσ _{ij,b} [Mpa]	DC _{ij,b} [Mpa]	Δσ _{c,b} [Mpa]		
101	Main leg	130x130x12	4	M24	24.0	3000	2688	8.9	50	43	0.21	36.2	452	20.0	100	87	0.23		
102	Main leg	160x160x15	6	M24	36.6	4671	4281	8.6	50	43	0.20	53.5	452	19.7	100	87	0.23		
103	Main leg	160x160x15	8	M24	58.9	4671	4281	13.8	50	43	0.32	83.3	452	23.0	100	87	0.26		
104	Main leg	160x160x15	8	M24	80.3	4671	4281	18.8	50	43	0.43	114.4	452	31.6	100	87	0.36		
105	Main leg	250x250x24	8	M24	115.8	11492	10868	10.7	50	43	0.25	169.1	452	46.8	100	87	0.54		
106	Main leg	250x250x24	0		140.7	11492	11492	12.2	50	43	0.28	204.3	0	0.0	100	87	0.00		
107	Main leg	250x250x24	12	M24	152.8	11492	10868	14.1	50	43	0.32	217.1	452	40.0	100	87	0.46		
108	Main leg	200x200x24	24	M24	180.3	9060	8436	21.4	50	43	0.49	251.9	452	23.2	100	87	0.27		
109	Main leg	200x200x24	20	M24	196.8	9060	8436	23.3	50	43	0.54	273.1	452	30.2	100	87	0.35		
110	Main leg	250x250x24	24	M24	215.6	11492	10868	19.8	50	43	0.46	296.7	452	27.4	100	87	0.31		
111	Main leg	250x250x24	28	M24	226.4	11492	10868	20.8	50	43	0.48	308.1	452	24.3	100	87	0.28		
112.3	Main leg	250x250x24	28	M24	244.8	11492	10868	22.5	50	43	0.52	331.2	452	26.2	100	87	0.30		
113.3	Main leg	250x250x24	0		196.8	11492	11492	17.1	50	43	0.39	258.7	0	0.0	100	87	0.00		
114.3	Main leg	250x250x24	28	M24	196.4	11492	10868	18.1	50	43	0.42	258.2	452	20.4	100	87	0.23		
200	Diag front face	100x100x10	2	M24	18.6	1920	1660	11.2	50	43	0.26	28.2	452	31.2	100	87	0.36		
201	Diag front face	150x150x14	5	M24	106.9	4014	3650	29.3	50	43	0.67	161.3	452	59.5	100	87	0.68		
202	Diag front face	150x150x14	5	M24	89.4	4014	3650	24.5	50	43	0.56	135.0	452	59.7	100	87	0.69		
203	Diag front face	150x150x14	5	M24	78.3	4014	3650	21.5	50	43	0.49	118.0	452	52.2	100	87	0.60		
204	Diag front face	120x120x12(12,0.33)	4	M24	104.8	5500	5188	20.2	50	43	0.46	149.4	452	82.7	100	87	0.95		
205	Diag front face	120x120x12(12,0.33)	4	M24	91.0	5500	5188	17.5	50	43	0.40	129.9	452	71.8	100	87	0.83		
206	Diag front face	120x120x12(12,0.33)	4	M24	81.2	5500	5188	15.7	50	43	0.36	113.5	452	62.7	100	87	0.72		
207	Diag front face	120x120x12(12,0.33)	4	M24	78.4	5500	5188	15.1	50	43	0.35	103.8	452	57.4	100	87	0.66		
208	Diag front face	120x120x12(12,0.33)	4	M24	69.8	5500	5188	13.5	50	43	0.31	92.4	452	51.1	100	87	0.59		
209	Diag front face	120x120x12(12,0.33)	4	M24	65.1	5500	5188	12.6	50	43	0.29	85.7	452	47.4	100	87	0.55		
210	Diag front face	120x120x12(12,0.33)	4	M24	64.0	5500	5188	12.3	50	43	0.28	84.1	452	46.5	100	87	0.53		
211.3	Diag front face	150x150x12(12,0.33)	3	M24	42.5	6970	6658	6.4	50	43	0.15	56.3	452	41.5	100	87	0.48		
212.3	Diag front face	130x130x12#(15,0.33)	3	M24	31.6	6040	5728	5.5	50	43	0.13	41.9	452	30.9	100	87	0.36		
213.3	Diag front face	160x160x15#(14,0.33)	5	M24	33.3	9342	8952	3.7	50	43	0.09	44.1	452	19.5	100	87	0.22		
214.3	Diag front face	150x150x12(12,0.33)	4	M24	57.6	6970	6658	8.7	50	43	0.20	76.8	452	42.5	100	87	0.49		
300	Diag side face	80x80x8	2	M24	14.4	1230	1022	14.1	50	43	0.32	21.9	452	24.2	100	87	0.28		
301	Diag side face	150x150x14	6	M24	107.6	4014	3650	29.5	50	43	0.68	162.6	452	60.0	100	87	0.69		
302	Diag side face	150x150x14	5	M24	90.4	4014	3650	24.8	50	43	0.57	136.5	452	60.4	100	87	0.69		
303	Diag side face	150x150x14	4	M24	74.4	4014	3650	20.4	50	43	0.47	112.3	452	62.1	100	87	0.71		
304	Diag side face	120x120x12(12,0.33)	4	M24	96.4	5500	5188	18.6	50	43	0.43	133.7	452	74.0	100	87	0.85		

Check galloping - 140gr

Datum: 16-7-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0

RLL-TBG
HB+6/c

			Controle netto oppervlak profiel										Controle boutdoorsnede				
Group	Omschrijving	Profiel	Aantal bouten	Bout	$\Delta F_{i,o}$ [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	$\Delta \sigma_{i,o}$ [Mpa]	DC <i>i,o</i> [Mpa]	$\Delta \sigma_{c,i,o}$ [Mpa]	UC opp. [kN]	$\Delta F_{j,b}$ [kN]	Opp. Bout [mm2]	$\Delta \sigma_{j,b}$ [Mpa]	DC <i>j,b</i> [Mpa]	$\Delta \sigma_{c,j,b}$ [Mpa]	UC bout
305	Diag side face	120x120x12(12,0,33)	4	M24	84.4	5500	5188	16.3	50	43	0.37	117.1	452	64.8	100	87	0.75
306	Diag side face	120x120x12(12,0,33)	3	M24	76.8	5500	5188	14.8	50	43	0.34	106.2	452	78.3	100	87	0.90
307	Diag side face	120x120x12(12,0,33)	4	M24	84.9	5500	5188	16.4	50	43	0.38	112.5	452	62.2	100	87	0.72
308	Diag side face	120x120x12(12,0,33)	4	M24	77.9	5500	5188	15.0	50	43	0.35	103.3	452	57.1	100	87	0.66
309	Diag side face	120x120x12(12,0,33)	4	M24	73.8	5500	5188	14.2	50	43	0.33	97.7	452	54.1	100	87	0.62
310	Diag side face	120x120x12(12,0,33)	4	M24	69.5	5500	5188	13.4	50	43	0.31	92.0	452	50.9	100	87	0.59
311.3	Diag side face	150x150x12(12,0,33)	3	M24	53.5	6970	6658	8.0	50	43	0.18	71.4	452	52.7	100	87	0.61
312.3	Diag side face	130x130x12#(15,0,33)	3	M24	39.1	6040	5728	6.8	50	43	0.16	52.1	452	38.4	100	87	0.44
313.3	Diag side face	160x160x15#(14,0,33)	5	M24	40.4	9342	8952	4.5	50	43	0.10	53.9	452	23.9	100	87	0.27
400	Horizontal lower ca.	180x180x16	10	M24	72.4	5540	5124	14.1	50	43	0.32	110.2	452	24.4	100	87	0.28
401	Lower chord lower ca.	150x150x14	10	M24	141.8	4014	3650	38.8	50	43	0.89	216.0	452	47.8	100	87	0.55
402	Lower chord lower ca.	150x150x14	0		126.2	4014	4014	31.4	50	43	0.72	192.7	0	0.0	100	87	0.00
403	Lower chord lower ca.	150x150x14	0		106.2	4014	4014	26.5	50	43	0.50	162.1	0	0.0	100	87	0.00
404	Lower chord lower ca.	150x150x14	0		87.1	4014	4014	21.7	50	43	0.31	133.0	0	0.0	100	87	0.00
405	Lower chord lower ca.	150x150x14	0		35.4	4014	4014	8.8	50	43	0.20	54.1	0	0.0	100	87	0.00
406	Lower chord lower ca.	150x150x14	0		35.5	4014	4014	8.9	50	43	0.20	54.2	0	0.0	100	87	0.00
407	Lower chord lower ca.	150x150x14	0		0.4	4014	4014	0.1	50	43	0.00	0.7	0	0.0	100	87	0.00
410	Horizontal lower ca.	130x130x12	3	M24	20.6	3000	2688	7.7	50	43	0.18	31.1	452	22.9	100	87	0.26
411	Horizontal lower ca.	150x150x14 (not coup	2	M24	12.4	8028	7664	1.6	50	43	0.04	19.0	452	21.0	100	87	0.24
412	Horizontal lower ca.	HEA140	0		0.8	3140	3140	0.2	50	43	0.01	1.0	0	0.0	100	87	0.00
413	Horizontal lower ca.	150x150x18 (not coup	2	M24	25.7	10200	9732	2.6	50	43	0.06	39.2	452	43.3	100	87	0.50
414	Beam lower ca.	HEB220	0		1.8	9104	9104	0.2	50	43	0.00	2.8	0	0.0	100	87	0.00
415	Horizontal lower ca.	UNP220	0		4.7	3740	3740	1.3	50	43	0.03	7.2	0	0.0	100	87	0.00
426	Upper chord lower ca.	100x100x10	4	M24	12.8	1920	1660	7.7	50	43	0.18	19.3	452	10.7	100	87	0.12
427	Upper chord lower ca.	100x100x10	0		11.5	1920	1920	6.0	50	43	0.14	17.3	0	0.0	100	87	0.00
428	Upper chord lower ca.	100x100x10	0		11.9	1920	1920	6.2	50	43	0.14	18.0	0	0.0	100	87	0.00
429	Upper chord lower ca.	100x100x10	0		12.8	1920	1920	6.7	50	43	0.15	19.3	0	0.0	100	87	0.00
430	Upper chord lower ca.	100x100x10	4	M20	12.8	1920	1700	7.5	50	43	0.22	19.4	314	15.4	100	87	0.18
431	Upper chord lower ca.	100x100x10	2	M20	16.5	1920	1700	9.7	50	43	0.27	24.9	314	39.7	100	87	0.46
433	Stability bracing lower ca.	70x70x6	1	M16	0.2	810	702	0.3	50	43	0.01	0.3	201	1.3	100	87	0.01
434	Hand rail	60x60x6	1	M16	0.1	690	582	0.2	50	43	0.00	0.2	201	0.8	100	87	0.01
435	Hand rail	100x50x6	2	M16	0.0	870	762	0.0	50	43	0.00	0.0	201	0.0	100	87	0.00
436	Hand rail	60x60x6	1	M16	0.0	690	582	0.1	50	43	0.00	0.1	201	0.4	100	87	0.00
437	Stability bracing lower ca.	70x70x6	1	M16	0.6	810	702	0.8	50	43	0.02	0.8	201	4.1	100	87	0.05

Check galloping - 140gr

Datum: 16-7-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0

RLL-TBG
HB+6/c

Group			Controle netto oppervlak profiel										Controle boutdoorsnede						
	Omschrijving	Profiel	Aantal bouten	Bout	ΔF;o [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	Δσ;i;o [Mpa]	DC;o [Mpa]	Δσ;c;o [Mpa]	UC opp. [kN]	ΔF;i;b [kN]	Bout [mm2]	Δσ;i;b [Mpa]	DC;b [Mpa]	Δσ;c;b [Mpa]	UC bout		
440	Vertical side face lower ca.	70x70x6	1	M16	2.0	810	702	2.8	50	43	0.06	3.0	201	14.8	100	87	0.17		
441	Vertical side face lower ca.	70x70x6	1	M16	2.7	810	702	3.9	50	43	0.09	4.1	201	20.6	100	87	0.24		
442	Vertical side face lower ca.	60x60x6	1	M16	3.5	690	582	6.0	50	43	0.14	5.3	201	26.3	100	87	0.30		
443	Vertical side face lower ca.	60x60x6	1	M16	0.2	690	582	0.4	50	43	0.01	0.4	201	1.9	100	87	0.02		
444	Vertical side face lower ca.	60x60x6	1	M16	9.8	690	582	16.8	50	43	0.39	14.9	201	74.3	100	87	0.85		
460	Diag side face lower ca.	80x80x6	2	M16	5.2	940	832	6.3	50	43	0.14	7.7	201	19.2	100	87	0.22		
461	Diag side face lower ca.	60x60x6	2	M16	3.5	690	582	6.1	50	43	0.14	5.4	201	13.4	100	87	0.15		
462	Diag side face lower ca.	60x60x6	2	M16	5.5	690	582	9.4	50	43	0.22	8.4	201	20.8	100	87	0.24		
463	Diag side face lower ca.	60x60x6	2	M16	7.6	690	582	13.0	50	43	0.30	11.5	201	28.7	100	87	0.33		
464	Diag side face lower ca.	60x60x6	2	M16	10.0	690	582	17.2	50	43	0.39	15.3	201	37.9	100	87	0.44		
465	Stability bracing lower ca.	90x90x9	1	M16	0.3	1539	1377	0.2	50	43	0.00	0.4	201	1.8	100	87	0.02		
475	Diag lower plane lower ca.	80x80x6	2	M20	12.7	940	808	15.7	50	43	0.36	17.8	314	28.3	100	87	0.33		
476	Diag lower plane lower ca.	80x80x8	2	M20	15.6	1230	1054	14.8	50	43	0.34	21.8	314	34.7	100	87	0.40		
477	Diag lower plane lower ca.	80x80x6	2	M20	11.2	940	808	13.8	50	43	0.32	16.7	314	26.5	100	87	0.31		
478	Diag lower plane lower ca.	80x80x6	2	M20	13.2	940	808	16.4	50	43	0.38	20.2	314	32.1	100	87	0.37		
479	Diag lower plane lower ca.	70x70x6	2	M20	14.4	810	678	21.2	50	43	0.49	22.0	314	35.0	100	87	0.40		
480	Diag lower plane lower ca.	70x70x6	2	M20	16.2	810	678	23.9	50	43	0.55	24.8	314	39.4	100	87	0.45		
481	Diag lower plane lower ca.	70x70x6	2	M20	18.5	810	678	27.3	50	43	0.63	28.3	314	45.0	100	87	0.52		
482	Diag lower plane lower ca.	70x70x6	2	M20	21.8	810	678	32.2	50	43	0.74	33.3	314	53.1	100	87	0.61		
483	Diag lower plane lower ca.	70x70x6	2	M20	24.9	810	678	36.8	50	43	0.85	38.1	314	60.6	100	87	0.70		
484	Diag lower plane lower ca.	70x70x6	2	M16	11.8	810	702	16.9	50	43	0.39	18.1	201	44.9	100	87	0.52		
485	Plan bracing lower ca.	120x120x10	3	M24	26.0	2320	2060	12.6	50	43	0.29	39.1	452	28.8	100	87	0.33		
486	Plan bracing lower ca.	120x120x10	4	M24	0.1	2320	2060	0.0	50	43	0.00	0.1	452	0.0	100	87	0.00		
500	Horizontal mid ca.	200x200x18	10	M24	124.1	6910	6442	19.3	50	43	0.44	188.4	452	41.7	100	87	0.48		
501	Lower chord mid ca.	180x180x18	10	M24	212.8	6190	5722	37.2	50	43	0.86	322.9	452	71.4	100	87	0.82		
502	Lower chord mid ca.	180x180x18	0		206.3	6190	6190	33.3	50	43	0.77	313.6	0	0.0	100	87	0.00		
503	Lower chord mid ca.	180x180x18	0		189.3	6190	6190	30.6	50	43	0.70	288.7	0	0.0	100	87	0.00		
504	Lower chord mid ca.	180x180x18	8	M24	167.1	6190	5722	29.2	50	43	0.67	255.1	452	70.5	100	87	0.81		
505	Lower chord mid ca.	160x160x15	8	M24	144.5	4671	4281	33.8	50	43	0.78	220.6	452	61.0	100	87	0.70		
506	Lower chord mid ca.	160x160x15	0		106.2	4671	4671	22.7	50	43	0.52	162.1	0	0.0	100	87	0.00		
507	Lower chord mid ca.	160x160x15	0		70.8	4671	4671	15.2	50	43	0.35	108.1	0	0.0	100	87	0.00		
508	Lower chord mid ca.	160x160x15	0		39.7	4671	4671	8.5	50	43	0.20	60.6	0	0.0	100	87	0.00		
509	Lower chord mid ca.	160x160x15	2	M20	0.3	4671	4341	0.1	50	43	0.00	0.4	314	0.7	100	87	0.01		
511	Horizontal mid ca.	150x150x12	3	M24	37.5	3480	3168	11.8	50	43	0.27	57.1	452	42.1	100	87	0.48		

Check galloping - 140gr

Datum: 16-7-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0

RLL-TBG
HB+6/c

Controle netto oppervlak profiel					Controle boutdoorsnede												
Group	Omschrijving	Profiel	Aantal bouten	Bout	ΔF;o [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	Δσ;i;o [Mpa]	DC;i;o [Mpa]	Δσ;c;o [Mpa]	UC opp.	ΔF;i;b [kN]	Bout [mm2]	Δσ;i;b [Mpa]	DC;i;b [Mpa]	Δσ;c;b [Mpa]	UC bout
512	Beam mid ca.	150x150x14 (not coupf		2 M24	15.3	8028	7664	2.0	50	43	0.05	21.3	452	23.6	100	87	0.27
513	Horizontal mid ca.	HEA140		0	0.3	3140	3140	0.1	50	43	0.00	0.5	0	0.0	100	87	0.00
514	Beam mid ca.	150x150x18 (not coupf		2 M24	24.6	10200	9732	2.5	50	43	0.06	37.6	452	41.6	100	87	0.48
515	Horizontal mid ca.	HEB220		0	2.4	9104	9104	0.3	50	43	0.01	3.6	0	0.0	100	87	0.00
516	Beam mid ca.	UNP220		0	7.3	3740	3740	1.9	50	43	0.04	11.1	0	0.0	100	87	0.00
526	Upper chord mid ca.	120x120x12		4 M24	30.0	2750	2438	12.3	50	43	0.28	45.4	452	25.1	100	87	0.29
527	Upper chord mid ca.	120x120x12		0	30.3	2750	2750	11.0	50	43	0.25	45.9	0	0.0	100	87	0.00
528	Upper chord mid ca.	120x120x12		6 M24	29.2	2750	2438	12.0	50	43	0.28	44.3	452	16.3	100	87	0.19
529	Upper chord mid ca.	100x100x10		6 M24	27.1	1920	1660	16.3	50	43	0.38	41.2	452	15.2	100	87	0.17
530	Upper chord mid ca.	100x100x10		0	25.5	1920	1920	13.3	50	43	0.31	38.8	0	0.0	100	87	0.00
531	Upper chord mid ca.	100x100x10		0	23.8	1920	1920	12.4	50	43	0.29	36.2	0	0.0	100	87	0.00
532	Upper chord mid ca.	100x100x10		4 M24	23.9	1920	1660	14.4	50	43	0.33	36.3	452	20.1	100	87	0.23
533	Upper chord mid ca.	100x100x10		2 M24	26.4	1920	1660	15.9	50	43	0.37	40.1	452	44.4	100	87	0.51
535	Stability bracing mid ca.	70x70x6		1 M16	0.4	810	702	0.5	50	43	0.01	0.5	201	2.6	100	87	0.03
536	Hand rail	60x60x6		1 M16	0.1	690	582	0.1	50	43	0.00	0.1	201	0.6	100	87	0.01
537	Hand rail	100x50x6		2 M16	0.0	870	762	0.0	50	43	0.00	0.0	201	0.0	100	87	0.00
538	Hand rail	60x60x6		1 M16	0.0	690	582	0.1	50	43	0.00	0.0	201	0.2	100	87	0.00
539	Stability bracing mid ca.	70x70x6		1 M16	1.1	810	702	1.6	50	43	0.04	1.5	201	7.6	100	87	0.09
540	Vertical side face mid ca.	80x80x6		1 M16	3.0	940	832	3.6	50	43	0.08	4.2	201	21.1	100	87	0.24
541	Vertical side face mid ca.	80x80x6		1 M16	2.9	940	832	3.5	50	43	0.08	4.2	201	21.1	100	87	0.24
542	Vertical side face mid ca.	60x60x6		1 M16	1.5	690	582	2.6	50	43	0.06	2.3	201	11.6	100	87	0.13
543	Vertical side face mid ca.	60x60x6		1 M16	2.2	690	582	3.8	50	43	0.09	3.4	201	17.0	100	87	0.20
544	Vertical side face mid ca.	60x60x6		1 M16	2.6	690	582	4.4	50	43	0.10	3.9	201	19.6	100	87	0.23
545	Vertical side face mid ca.	60x60x6		1 M16	0.4	690	582	0.7	50	43	0.02	0.6	201	3.0	100	87	0.03
546	Vertical side face mid ca.	60x60x6		2 M16	11.6	690	582	19.9	50	43	0.46	17.7	201	44.0	100	87	0.51
560	Diag side face mid ca.	80x80x6		2 M16	2.7	940	832	3.3	50	43	0.08	4.1	201	10.3	100	87	0.12
561	Diag side face mid ca.	70x70x6		2 M16	4.5	810	702	6.5	50	43	0.15	6.4	201	16.0	100	87	0.18
562	Diag side face mid ca.	60x60x6		2 M16	4.5	690	582	7.7	50	43	0.18	6.6	201	16.4	100	87	0.19
563	Diag side face mid ca.	60x60x6		2 M16	2.7	690	582	4.7	50	43	0.11	4.1	201	10.3	100	87	0.12
564	Diag side face mid ca.	60x60x6		2 M16	4.9	690	582	8.4	50	43	0.19	7.4	201	18.5	100	87	0.21
565	Diag side face mid ca.	60x60x6		3 M16	5.9	690	582	10.2	50	43	0.23	9.1	201	15.0	100	87	0.17
566	Diag side face mid ca.	70x70x6		3 M16	7.1	810	702	10.0	50	43	0.23	10.8	201	17.8	100	87	0.21
567	Stability bracing mid ca.	70x70x6		1 M16	0.6	810	702	0.8	50	43	0.02	0.8	201	3.9	100	87	0.04
575	Diag lower plane mid ca.	70x70x6		2 M20	10.4	810	678	15.3	50	43	0.35	14.4	314	23.0	100	87	0.26

Check galloping - 140gr

Datum: 16-7-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0

RLL-TBG
HB+6/c

Controle netto oppervlak profiel										Controle boutdoorsnede							
Group	Omschrijving	Profiel	Aantal bouten	Bout	ΔF _o [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	Δσ _{i,o} [Mpa]	DC _{i,o} [Mpa]	Δσ _{c,o} [Mpa]	UC opp.	ΔF _{j,b} [kN]	Opp. Bout [mm2]	Δσ _{j,b} [Mpa]	DC _{j,b} [Mpa]	Δσ _{c,b} [Mpa]	UC bout
576	Diag lower plane mid ca.	70x70x6	2 M20	2 M20	12.6	810	678	18.6	50	43	0.43	17.6	314	28.0	100	87	0.32
577	Diag lower plane mid ca.	70x70x6			13.3	810	678	19.7	50	43	0.45	18.6	314	29.6	100	87	0.34
578	Diag lower plane mid ca.	70x70x6			14.7	810	678	21.7	50	43	0.50	20.5	314	32.7	100	87	0.38
579	Diag lower plane mid ca.	70x70x6			15.3	810	678	22.5	50	43	0.52	21.3	314	33.9	100	87	0.39
580	Diag lower plane mid ca.	70x70x6	2 M20	2 M20	12.7	810	678	18.7	50	43	0.43	19.0	314	30.3	100	87	0.35
581	Diag lower plane mid ca.	70x70x6			14.8	810	678	21.8	50	43	0.50	22.6	314	36.0	100	87	0.41
582	Diag lower plane mid ca.	70x70x6			15.8	810	678	23.3	50	43	0.54	24.1	314	38.4	100	87	0.44
583	Diag lower plane mid ca.	70x70x6			18.1	810	678	26.7	50	43	0.61	27.6	314	43.9	100	87	0.51
584	Diag lower plane mid ca.	70x70x6	2 M20	2 M20	20.5	810	678	30.3	50	43	0.70	31.3	314	49.9	100	87	0.57
585	Diag lower plane mid ca.	80x80x6			24.9	940	808	30.8	50	43	0.71	38.0	314	60.5	100	87	0.70
586	Diag lower plane mid ca.	80x80x6			28.1	940	808	34.8	50	43	0.80	42.9	314	68.4	100	87	0.79
587	Diag lower plane mid ca.	60x60x6			11.5	690	582	19.8	50	43	0.46	17.6	201	43.8	100	87	0.50
588	Plan bracing mid ca.	140x140x13	5 M24	5 M24	89.2	3521	3183	28.0	50	43	0.64	135.8	452	60.1	100	87	0.69
589	Plan bracing mid ca.	150x150x12			57.2	3480	3168	18.0	50	43	0.42	87.0	452	48.1	100	87	0.55
600	Horizontal top ca.	200x200x18			138.1	6910	6442	21.4	50	43	0.49	208.8	452	46.2	100	87	0.53
601	Lower chord top ca.	180x180x18			180.8	6190	5722	31.6	50	43	0.73	275.8	452	76.3	100	87	0.88
602	Lower chord top ca.	180x180x18	6 M24	6 M24	151.1	6190	5722	26.4	50	43	0.61	230.6	452	85.0	100	87	0.98
603	Lower chord top ca.	150x150x14			117.8	4014	3650	32.3	50	43	0.74	179.8	452	66.3	100	87	0.76
604	Lower chord top ca.	150x150x14			61.7	4014	4014	15.4	50	43	0.35	94.2	0	0.0	100	87	0.00
605	Lower chord top ca.	150x150x14			33.4	4014	3706	9.0	50	43	0.21	50.9	314	81.0	100	87	0.93
606	Lower chord top ca.	150x150x14	2 M20	2 M20	5.0	4014	3706	1.3	50	43	0.03	7.4	314	11.7	100	87	0.13
608	Earth peak lower chord	80x80x8			6.8	1230	1054	6.5	50	43	0.15	9.6	314	15.3	100	87	0.18
609	Earth peak lower chord	80x80x8			6.3	1230	1054	6.0	50	43	0.14	8.9	314	14.2	100	87	0.16
610	Horizontal top ca.	130x130x12			39.6	3000	2688	14.7	50	43	0.34	59.4	452	43.8	100	87	0.50
611	Horizontal top ca.	150x150x14 (not coup	2 M24	2 M24	13.0	8028	7664	1.7	50	43	0.04	19.8	452	21.9	100	87	0.25
612	Horizontal top ca.	HEA140			0.8	3140	3140	0.3	50	43	0.01	1.2	0	0.0	100	87	0.00
613	Horizontal top ca.	150x150x18 (not coup			25.7	10200	9732	2.6	50	43	0.06	39.2	452	43.4	100	87	0.50
614	Beam top ca.	HEB220			2.0	9104	9104	0.2	50	43	0.01	3.1	0	0.0	100	87	0.00
615	Earth peak horizontal	60x60x6	1 M16	1 M16	0.8	690	582	1.4	50	43	0.03	1.2	201	6.1	100	87	0.07
616	Earth peak horizontal	60x60x6			0.8	690	582	1.4	50	43	0.03	1.2	201	6.2	100	87	0.07
617	Earth peak horizontal	60x60x6			0.0	690	582	0.0	50	43	0.00	0.0	201	0.1	100	87	0.00
618	Beam top ca.	UNP220			4.6	3740	3740	1.2	50	43	0.03	7.1	0	0.0	100	87	0.00
626	Upper chord top ca.	120x120x12	4 M24	4 M24	38.9	2750	2438	16.0	50	43	0.37	59.4	452	32.8	100	87	0.38
627	Upper chord top ca.	100x100x10			16.7	1920	1660	10.1	50	43	0.23	25.2	452	18.6	100	87	0.21

Check galloping - 140gr

Datum: 16-7-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0

RLL-TBG
HB+6/c

Omschrijving				Aantal bouten		Controle netto oppervlak profiel										Controle boutdoorsnede						
Group	Profiel	Bout	$\Delta F_{i,o}$ [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	$\Delta \sigma_{i,o}$ [Mpa]	DC _{i,o} [Mpa]	$\Delta \sigma_{c,i,o}$ [Mpa]	UC opp.	$\Delta F_{j,b}$ [kN]	Bout [mm2]	$\Delta \sigma_{j,b}$ [Mpa]	DC _{j,b} [Mpa]	$\Delta \sigma_{c,j,b}$ [Mpa]	UC bout							
628	Upper chord top ca.	6 M24	16.0	1920	1660	9.6	50	43	0.22	24.3	452	8.9	100	87	0.10							
629	Upper chord top ca.	3 M24	16.0	1920	1660	9.6	50	43	0.22	24.4	452	18.0	100	87	0.21							
630	Earth peak upper chord	0	55.3	3000	3000	18.4	50	43	0.42	75.3	0	0.0	100	87	0.00							
631	Earth peak upper chord	4 M24	48.4	3000	2688	18.0	50	43	0.41	67.9	452	37.6	100	87	0.43							
632	Earth peak upper chord	4 M24	46.0	2320	2060	22.3	50	43	0.51	64.6	452	35.7	100	87	0.41							
633	Earth peak upper chord	0	40.3	2320	2320	17.4	50	43	0.40	56.6	0	0.0	100	87	0.00							
634	Earth peak upper chord	0	31.8	2320	2320	13.7	50	43	0.32	44.6	0	0.0	100	87	0.00							
635	Earth peak upper chord	2 M20	18.1	2320	2100	8.6	50	43	0.20	25.3	314	40.3	100	87	0.46							
637	Stability bracing top ca.	1 M16	8.6	940	814	10.6	50	43	0.24	13.0	201	64.8	100	87	0.75							
638	Earth peak horizontal	2 M20	4.5	2400	2235	2.0	50	43	0.05	6.3	314	10.0	100	87	0.12							
640	Vertical side face top ca.	2 M16	3.7	690	582	6.4	50	43	0.15	5.4	201	13.4	100	87	0.15							
641	Vertical side face top ca.	2 M16	13.0	690	582	22.3	50	43	0.51	19.6	201	48.8	100	87	0.56							
642	Vertical side face top ca.	2 M16	3.0	940	832	3.6	50	43	0.08	4.5	201	11.3	100	87	0.13							
643	Vertical side face top ca.	1 M16	0.2	940	832	0.3	50	43	0.01	0.4	201	1.8	100	87	0.02							
644	Vertical side face top ca.	1 M16	6.8	940	832	8.1	50	43	0.19	10.3	201	51.4	100	87	0.59							
645	Vertical side face top ca.	1 M16	0.1	1230	1086	0.1	50	43	0.00	0.2	201	0.8	100	87	0.01							
646	Earth peak vertical side face	1 M16	0.2	690	582	0.4	50	43	0.01	0.3	201	1.6	100	87	0.02							
660	Diag side face top ca.	2 M16	5.5	940	832	6.6	50	43	0.15	7.6	201	18.9	100	87	0.22							
661	Diag side face top ca.	2 M20	5.2	1230	1054	4.9	50	43	0.11	7.8	314	12.5	100	87	0.14							
662	Diag side face top ca.	2 M20	7.1	940	808	8.7	50	43	0.20	10.7	314	17.0	100	87	0.20							
663	Earth peak diag side face	1 M16	0.2	940	832	0.2	50	43	0.01	0.3	201	1.3	100	87	0.02							
664	Stability bracing top ca.	2 M16	16.3	1230	1086	15.0	50	43	0.35	24.7	201	61.4	100	87	0.71							
673	Earth peak diag upper side	2 M16	7.5	690	582	12.9	50	43	0.30	10.6	201	26.3	100	87	0.30							
674	Earth peak diag upper side	2 M16	5.8	690	582	10.0	50	43	0.23	8.2	201	20.3	100	87	0.23							
675	Diag lower plane top ca.	2 M20	12.7	810	678	18.8	50	43	0.43	17.8	314	28.3	100	87	0.33							
676	Diag lower plane top ca.	2 M20	16.1	810	678	23.7	50	43	0.55	22.5	314	35.9	100	87	0.41							
677	Diag lower plane top ca.	2 M20	14.8	810	678	21.9	50	43	0.50	20.8	314	33.0	100	87	0.38							
678	Diag lower plane top ca.	2 M20	13.1	810	678	19.3	50	43	0.44	19.8	314	31.6	100	87	0.36							
679	Diag lower plane top ca.	2 M20	14.2	810	678	20.9	50	43	0.48	21.6	314	34.4	100	87	0.40							
680	Diag lower plane top ca.	2 M20	15.1	810	678	22.2	50	43	0.51	22.9	314	36.5	100	87	0.42							
681	Diag lower plane top ca.	2 M20	23.8	810	678	35.0	50	43	0.81	36.3	314	57.7	100	87	0.66							
682	Diag lower plane top ca.	2 M20	26.6	810	678	39.3	50	43	0.90	40.7	314	64.7	100	87	0.74							
683	Diag lower plane top ca.	2 M20	28.4	940	808	35.1	50	43	0.81	43.3	314	69.0	100	87	0.79							
684	Diag lower plane top ca.	2 M20	29.2	940	808	36.1	50	43	0.83	44.5	314	70.9	100	87	0.82							

Check galloping - 140gr

Datum: 16-7-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0

RLL-TBG
HB+6/c

Omschrijving			Profiel	Aantal bouten	Bout	Controle netto oppervlak profiel										Controle boutdoorsnede						
Group						ΔF_i [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	$\Delta \sigma_i$ [Mpa]	DC <i>i</i> [Mpa]	$\Delta \sigma_{c,i}$ [Mpa]	UC opp.	$\Delta F_{i,b}$ [kN]	Bout [mm2]	$\Delta \sigma_{i,b}$ [Mpa]	DC <i>i,b</i> [Mpa]	$\Delta \sigma_{c,i,b}$ [Mpa]	UC bout				
685	Diag lower plane top ca.	60x60x6		2	M16	11.3	690	582	19.4	50	43	0.45	17.2	201	42.9	100	87	0.49				
686	Earth peak diag lower plane	70x70x7		1	M16	0.4	940	814	0.5	50	43	0.01	0.6	201	2.9	100	87	0.03				
687	Earth peak diag lower plane	70x70x7		1	M16	2.4	940	814	3.0	50	43	0.07	3.6	201	17.9	100	87	0.21				
688	Earth peak diag upper plane	70x70x6		2	M16	8.1	810	702	11.5	50	43	0.27	12.1	201	30.1	100	87	0.35				
689	Earth peak diag upper plane	70x70x6		2	M16	8.9	810	702	12.7	50	43	0.29	13.3	201	33.1	100	87	0.38				
690	Earth peak diag upper plane	60x60x6		2	M16	9.6	690	582	16.5	50	43	0.38	14.4	201	35.8	100	87	0.41				
691	Earth peak diag upper plane	60x60x6		2	M16	10.6	690	582	18.3	50	43	0.42	15.9	201	39.6	100	87	0.46				
692	Earth peak diag upper plane	60x60x6		1	M16	2.3	690	582	3.9	50	43	0.09	3.2	201	15.8	100	87	0.18				
693	Earth peak diag upper plane	60x60x6		1	M16	2.5	690	582	4.2	50	43	0.10	3.5	201	17.3	100	87	0.20				
694	Earth peak diag upper plane	60x60x6		1	M16	2.8	690	582	4.7	50	43	0.11	3.9	201	19.3	100	87	0.22				
695	Earth peak diag upper plane	60x60x6		1	M16	3.1	690	582	5.4	50	43	0.12	4.4	201	22.0	100	87	0.25				
696	Earth peak diag upper plane	60x60x6		1	M16	3.8	690	582	6.5	50	43	0.15	5.3	201	26.3	100	87	0.30				
697	Earth peak diag upper plane	60x60x6		1	M16	4.6	690	582	7.9	50	43	0.18	6.4	201	31.9	100	87	0.37				
698	Plan bracing top ca.	150x150x12		4	M24	58.2	3480	3168	18.4	50	43	0.42	87.5	452	48.4	100	87	0.56				
699	Plan bracing top ca.	140x140x13		5	M24	95.7	3521	3183	30.1	50	43	0.69	143.5	452	63.5	100	87	0.73				
700.3	Hor. Plan bracing hip structu	100x100x8		0		1.2	1550	1550	0.8	50	43	0.02	1.6	0	0.0	100	87	0.00				
701.3	Hor. Plan bracing hip structu	100x100x8		0		0.3	1550	1550	0.2	50	43	0.00	0.4	0	0.0	100	87	0.00				
702.3	Hor. Plan bracing hip structu	100x100x8 (not coupl		0		0.0	3100	3100	0.0	50	43	0.00	0.0	0	0.0	100	87	0.00				
703.3	2nd plan bacing	150x150x12		0		61.4	3480	3480	17.7	50	43	0.41	81.0	0	0.0	100	87	0.00				
704	2nd plan bacing	90x90x8		2	M20	2.9	1390	1214	2.4	50	43	0.05	4.3	314	6.8	100	87	0.08				
705	2nd plan bacing	120x120x12 (not coupled;		2	M20	0.0	2780	2604	0.0	50	43	0.00	0.0	314	0.0	100	87	0.00				
710	Horizontal top of lower ca.	120x120x12		4	M24	12.4	2750	2438	5.1	50	43	0.12	17.7	452	9.8	100	87	0.11				
711	Horizontal top of lower ca.	120x120x10		2	M24	2.0	2320	2060	1.0	50	43	0.02	2.9	452	3.2	100	87	0.04				
712	Horizontal top of mid ca.	120x120x12		4	M24	12.4	2750	2438	5.1	50	43	0.12	17.0	452	9.4	100	87	0.11				
713	Horizontal top of mid ca.	120x120x10		2	M24	3.2	2320	2060	1.6	50	43	0.04	4.5	452	4.9	100	87	0.06				
714	Horizontal top of top ca.	120x120x12		4	M24	18.6	2750	2438	7.6	50	43	0.18	28.4	452	15.7	100	87	0.18				
715	Horizontal top of top ca.	100x100x10		2	M24	0.9	1920	1660	0.6	50	43	0.01	1.3	452	1.5	100	87	0.02				

Check galloping - 160gr

Datum: 16-7-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0

RLL-TBG
HB+6/c

			Controle netto oppervlak profiel										Controle boutdoorsnede					
Group	Omschrijving	Profiel	Aantal bouten	Bout	ΔF _o [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	Δσ _i _o [Mpa]	DC _i _o [Mpa]	Δσ _c _o [Mpa]	UC opp.	ΔF _b [kN]	Bout [mm2]	Δσ _i _b [Mpa]	DC _b [Mpa]	Δσ _c _b [Mpa]	UC bout	
101	Main leg	130x130x12	4 M24	4 M24	24.4	3000	2688	9.1	50	43	0.21	36.8	452	20.4	100	87	0.23	bout
102	Main leg	160x160x15		6 M24	41.2	4671	4281	9.6	50	43	0.22	59.8	452	22.1	100	87	0.25	bout
103	Main leg	160x160x15		8 M24	59.7	4671	4281	13.9	50	43	0.32	88.4	452	24.4	100	87	0.28	bout
104	Main leg	160x160x15		8 M24	73.4	4671	4281	17.1	50	43	0.39	103.6	452	28.6	100	87	0.33	bout
105	Main leg	250x250x24		8 M24	104.5	11492	10868	9.6	50	43	0.22	152.4	452	42.1	100	87	0.48	bout
106	Main leg	250x250x24		0	127.0	11492	11492	11.1	50	43	0.25	184.4	0	0.0	100	87	0.00	bout
107	Main leg	250x250x24	12 M24	12 M24	137.9	11492	10868	12.7	50	43	0.29	195.5	452	36.1	100	87	0.41	bout
108	Main leg	200x200x24		24 M24	162.9	9060	8436	19.3	50	43	0.44	227.1	452	20.9	100	87	0.24	bout
109	Main leg	200x200x24		20 M24	177.7	9060	8436	21.1	50	43	0.48	246.4	452	27.3	100	87	0.31	bout
110	Main leg	250x250x24		24 M24	194.6	11492	10868	17.9	50	43	0.41	267.6	452	24.7	100	87	0.28	bout
111	Main leg	250x250x24		28 M24	204.3	11492	10868	18.8	50	43	0.43	277.8	452	22.0	100	87	0.25	bout
112.3	Main leg	250x250x24		28 M24	220.9	11492	10868	20.3	50	43	0.47	298.7	452	23.6	100	87	0.27	bout
113.3	Main leg	250x250x24	28 M24	0	177.7	11492	11492	15.5	50	43	0.36	233.5	0	0.0	100	87	0.00	bout
114.3	Main leg	250x250x24		28 M24	177.4	11492	10868	16.3	50	43	0.38	233.1	452	18.4	100	87	0.21	bout
200	Diag front face	100x100x10		2 M24	19.0	1920	1660	11.4	50	43	0.26	28.9	452	31.9	100	87	0.37	bout
201	Diag front face	150x150x14		6 M24	106.1	4014	3650	29.1	50	43	0.67	160.1	452	59.0	100	87	0.68	bout
202	Diag front face	150x150x14		5 M24	88.8	4014	3650	24.3	50	43	0.56	133.9	452	59.2	100	87	0.68	bout
203	Diag front face	150x150x14		5 M24	78.2	4014	3650	21.4	50	43	0.49	117.9	452	52.2	100	87	0.60	bout
204	Diag front face	120x120x12(12,0.33)	4 M24	4 M24	104.6	5500	5188	20.2	50	43	0.46	149.4	452	82.6	100	87	0.95	bout
205	Diag front face	120x120x12(12,0.33)		4 M24	90.9	5500	5188	17.5	50	43	0.40	129.9	452	71.8	100	87	0.83	bout
206	Diag front face	120x120x12(12,0.33)		4 M24	81.2	5500	5188	15.6	50	43	0.36	113.5	452	62.8	100	87	0.72	bout
207	Diag front face	120x120x12(12,0.33)		4 M24	77.2	5500	5188	14.9	50	43	0.34	102.2	452	56.5	100	87	0.65	bout
208	Diag front face	120x120x12(12,0.33)		4 M24	68.7	5500	5188	13.2	50	43	0.30	91.0	452	50.3	100	87	0.58	bout
209	Diag front face	120x120x12(12,0.33)		4 M24	64.4	5500	5188	12.4	50	43	0.29	84.9	452	47.0	100	87	0.54	bout
210	Diag front face	120x120x12(12,0.33)	3 M24	4 M24	63.5	5500	5188	12.2	50	43	0.28	83.6	452	46.3	100	87	0.53	bout
211.3	Diag front face	150x150x12(12,0.33)		3 M24	43.5	6970	6658	6.5	50	43	0.15	57.8	452	42.6	100	87	0.49	bout
212.3	Diag front face	130x130x12#(15,0.33)		3 M24	32.3	6040	5728	5.6	50	43	0.13	42.9	452	31.6	100	87	0.36	bout
213.3	Diag front face	160x160x15#(14,0.33)		5 M24	34.3	9342	8952	3.8	50	43	0.09	45.6	452	20.2	100	87	0.23	bout
214.3	Diag front face	150x150x12(12,0.33)		4 M24	61.4	6970	6658	9.2	50	43	0.21	81.6	452	45.1	100	87	0.52	bout
300	Diag side face	80x80x8	2 M24	2 M24	14.8	1230	1022	14.5	50	43	0.33	22.5	452	24.9	100	87	0.29	bout
301	Diag side face	150x150x14		6 M24	111.0	4014	3650	30.4	50	43	0.70	167.7	452	61.8	100	87	0.71	bout
302	Diag side face	150x150x14		5 M24	93.1	4014	3650	25.5	50	43	0.59	140.8	452	62.3	100	87	0.72	bout
303	Diag side face	150x150x14		4 M24	75.9	4014	3650	20.8	50	43	0.48	114.7	452	63.4	100	87	0.73	bout
304	Diag side face	120x120x12(12,0.33)	4 M24	100.3	5500	5188	19.3	50	43	0.44	139.2	452	77.0	100	87	0.89	bout	

Check galloping - 160gr

Datum: 16-7-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0

RLI-TBG
HB+6/c

Controle netto oppervlak profiel					Controle boutdoorsnede												
Group	Omschrijving	Profiel	Aantal bouten	Bout	ΔF _o [kN]	Brutto [mm ²]	Netto [mm ²]	Δσ _i [Mpa]	DC _i [Mpa]	Δσ _c [Mpa]	UC opp.	ΔF _i [kN]	Bout [mm ²]	Δσ _i [Mpa]	DC _i [Mpa]	Δσ _c [Mpa]	UC bout
305	Diag side face	120x120x12(12,0,33)	4	M24	87.8	5500	5188	16.9	50	43	0.39	121.9	452	67.4	100	87	0.78
306	Diag side face	120x120x12(12,0,33)	3	M24	78.6	5500	5188	15.1	50	43	0.35	109.2	452	80.5	100	87	0.93
307	Diag side face	120x120x12(12,0,33)	4	M24	88.2	5500	5188	17.0	50	43	0.39	117.0	452	64.7	100	87	0.74
308	Diag side face	120x120x12(12,0,33)	4	M24	80.8	5500	5188	15.6	50	43	0.36	107.2	452	59.3	100	87	0.68
309	Diag side face	120x120x12(12,0,33)	4	M24	76.2	5500	5188	14.7	50	43	0.34	101.0	452	55.9	100	87	0.64
310	Diag side face	120x120x12(12,0,33)	4	M24	71.3	5500	5188	13.8	50	43	0.32	94.7	452	52.4	100	87	0.60
311.3	Diag side face	150x150x12(12,0,33)	3	M24	55.5	6970	6658	8.3	50	43	0.19	74.2	452	54.7	100	87	0.63
312.3	Diag side face	130x130x12#(15,0,33)	3	M24	40.3	6040	5728	7.0	50	43	0.16	53.9	452	39.7	100	87	0.46
313.3	Diag side face	160x160x15#(14,0,33)	5	M24	41.7	9342	8952	4.7	50	43	0.11	55.8	452	24.7	100	87	0.28
400	Horizontal lower ca.	180x180x16	10	M24	72.2	5540	5124	14.1	50	43	0.32	110.0	452	24.3	100	87	0.28
401	Lower chord lower ca.	150x150x14	10	M24	139.9	4014	3650	38.3	50	43	0.88	213.3	452	47.2	100	87	0.54
402	Lower chord lower ca.	150x150x14	0		123.5	4014	4014	30.8	50	43	0.71	188.5	0	0.0	100	87	0.00
403	Lower chord lower ca.	150x150x14	0		101.8	4014	4014	25.4	50	43	0.58	155.4	0	0.0	100	87	0.00
404	Lower chord lower ca.	150x150x14	0		81.7	4014	4014	20.4	50	43	0.47	124.8	0	0.0	100	87	0.00
405	Lower chord lower ca.	150x150x14	0		27.3	4014	4014	6.8	50	43	0.16	41.7	0	0.0	100	87	0.00
406	Lower chord lower ca.	150x150x14	0		27.4	4014	4014	6.8	50	43	0.16	41.8	0	0.0	100	87	0.00
407	Lower chord lower ca.	150x150x14	0		0.5	4014	4014	0.1	50	43	0.00	0.7	0	0.0	100	87	0.00
410	Horizontal lower ca.	130x130x12	3	M24	20.6	3000	2688	7.7	50	43	0.18	31.1	452	22.9	100	87	0.26
411	Horizontal lower ca.	150x150x14 (not coup	2	M24	13.4	8028	7664	1.8	50	43	0.04	20.5	452	22.7	100	87	0.26
412	Horizontal lower ca.	HEA140	0		0.7	3140	3140	0.2	50	43	0.01	1.0	0	0.0	100	87	0.00
413	Horizontal lower ca.	150x150x18 (not coup	2	M24	27.7	10200	9732	2.8	50	43	0.07	42.3	452	46.8	100	87	0.54
414	Beam lower ca.	HEB220	0		2.0	9104	9104	0.2	50	43	0.01	3.1	0	0.0	100	87	0.00
415	Horizontal lower ca.	UNP220	0		5.0	3740	3740	1.3	50	43	0.03	7.7	0	0.0	100	87	0.00
426	Upper chord lower ca.	100x100x10	4	M24	12.6	1920	1660	7.6	50	43	0.17	19.1	452	10.6	100	87	0.12
427	Upper chord lower ca.	100x100x10	0		11.5	1920	1920	6.0	50	43	0.14	17.4	0	0.0	100	87	0.00
428	Upper chord lower ca.	100x100x10	0		11.9	1920	1920	6.2	50	43	0.14	18.0	0	0.0	100	87	0.00
429	Upper chord lower ca.	100x100x10	0		12.8	1920	1920	6.7	50	43	0.15	19.3	0	0.0	100	87	0.00
430	Upper chord lower ca.	100x100x10	4	M20	12.8	1920	1700	7.6	50	43	0.17	19.4	314	15.4	100	87	0.18
431	Upper chord lower ca.	100x100x10	2	M20	16.5	1920	1700	9.7	50	43	0.22	25.0	314	39.7	100	87	0.46
433	Stability bracing lower ca.	70x70x6	1	M16	0.2	810	702	0.3	50	43	0.01	0.3	201	1.3	100	87	0.02
434	Hand rail	60x60x6	1	M16	0.1	690	582	0.2	50	43	0.00	0.2	201	0.8	100	87	0.01
435	Hand rail	100x50x6	2	M16	0.0	870	762	0.0	50	43	0.00	0.0	201	0.0	100	87	0.00
436	Hand rail	60x60x6	1	M16	0.0	690	582	0.1	50	43	0.00	0.1	201	0.4	100	87	0.00
437	Stability bracing lower ca.	70x70x6	1	M16	0.6	810	702	0.8	50	43	0.02	0.9	201	4.3	100	87	0.05

Check galloping - 160gr

Datum: 16-7-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0

RLL-TBG
HB+6/c

Controle netto oppervlak profiel					Controle boutdoorsnede												
Group	Omschrijving	Profiel	Aantal bouten	Bout	ΔF_o [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	$\Delta \sigma_i o$ [Mpa]	DC σ_o [Mpa]	$\Delta \sigma_c o$ [Mpa]	UC opp.	$\Delta F_o b$ [kN]	Bout [mm2]	$\Delta \sigma_i b$ [Mpa]	DC σ_b [Mpa]	$\Delta \sigma_c b$ [Mpa]	UC bout
440	Vertical side face lower ca.	70x70x6	1	M16	1.9	810	702	2.8	50	43	0.06	3.0	201	14.8	100	87	0.17
441	Vertical side face lower ca.	70x70x6	1	M16	2.7	810	702	3.9	50	43	0.09	4.1	201	20.5	100	87	0.24
442	Vertical side face lower ca.	60x60x6	1	M16	3.5	690	582	5.9	50	43	0.14	5.3	201	26.3	100	87	0.30
443	Vertical side face lower ca.	60x60x6	1	M16	0.2	690	582	0.4	50	43	0.01	0.3	201	1.7	100	87	0.02
444	Vertical side face lower ca.	60x60x6	1	M16	9.6	690	582	16.5	50	43	0.38	14.7	201	72.9	100	87	0.84
460	Diag side face lower ca.	80x80x6	2	M16	5.2	940	832	6.3	50	43	0.14	7.7	201	19.3	100	87	0.22
461	Diag side face lower ca.	60x60x6	2	M16	3.5	690	582	6.1	50	43	0.14	5.4	201	13.4	100	87	0.15
462	Diag side face lower ca.	60x60x6	2	M16	5.4	690	582	9.4	50	43	0.22	8.3	201	20.7	100	87	0.24
463	Diag side face lower ca.	60x60x6	2	M16	7.5	690	582	13.0	50	43	0.30	11.5	201	28.7	100	87	0.33
464	Diag side face lower ca.	60x60x6	2	M16	9.8	690	582	16.8	50	43	0.39	14.9	201	37.1	100	87	0.43
465	Stability bracing lower ca.	90x90x9	1	M16	0.3	1539	1377	0.2	50	43	0.00	0.4	201	1.9	100	87	0.02
475	Diag lower plane lower ca.	80x80x6	2	M20	13.8	940	808	17.0	50	43	0.39	19.3	314	30.7	100	87	0.35
476	Diag lower plane lower ca.	80x80x8	2	M20	16.8	1230	1054	16.0	50	43	0.37	23.5	314	37.4	100	87	0.43
477	Diag lower plane lower ca.	80x80x6	2	M20	11.9	940	808	14.7	50	43	0.34	17.7	314	28.2	100	87	0.32
478	Diag lower plane lower ca.	80x80x6	2	M20	14.1	940	808	17.5	50	43	0.40	21.6	314	34.3	100	87	0.39
479	Diag lower plane lower ca.	70x70x6	2	M20	15.5	810	678	22.8	50	43	0.53	23.6	314	37.7	100	87	0.43
480	Diag lower plane lower ca.	70x70x6	2	M20	17.5	810	678	25.8	50	43	0.59	26.7	314	42.6	100	87	0.49
481	Diag lower plane lower ca.	70x70x6	2	M20	20.0	810	678	29.5	50	43	0.68	30.5	314	48.6	100	87	0.56
482	Diag lower plane lower ca.	70x70x6	2	M20	23.6	810	678	34.8	50	43	0.80	36.0	314	57.4	100	87	0.66
483	Diag lower plane lower ca.	70x70x6	2	M16	26.8	810	678	39.5	50	43	0.91	40.9	314	65.1	100	87	0.75
484	Diag lower plane lower ca.	70x70x6	2	M20	12.8	810	702	18.2	50	43	0.42	19.5	201	48.6	100	87	0.56
485	Plan bracing lower ca.	120x120x10	3	M24	26.6	2320	2060	12.9	50	43	0.30	40.0	452	29.5	100	87	0.34
486	Plan bracing lower ca.	120x120x10	4	M24	0.0	2320	2060	0.0	50	43	0.00	0.1	452	0.0	100	87	0.00
500	Horizontal mid ca.	200x200x18	10	M24	126.1	6910	6442	19.6	50	43	0.45	191.6	452	42.4	100	87	0.49
501	Lower chord mid ca.	180x180x18	10	M24	214.6	6190	5722	37.5	50	43	0.86	325.9	452	72.1	100	87	0.83
502	Lower chord mid ca.	180x180x18	0	0	207.7	6190	6190	33.6	50	43	0.77	316.0	0	0.0	100	87	0.00
503	Lower chord mid ca.	180x180x18	0	0	189.9	6190	6190	30.7	50	43	0.71	289.6	0	0.0	100	87	0.00
504	Lower chord mid ca.	180x180x18	8	M24	166.4	6190	5722	29.1	50	43	0.67	254.0	452	70.2	100	87	0.81
505	Lower chord mid ca.	160x160x15	8	M24	142.4	4671	4281	33.3	50	43	0.76	217.4	452	60.1	100	87	0.69
506	Lower chord mid ca.	160x160x15	0	0	101.8	4671	4671	21.8	50	43	0.50	155.4	0	0.0	100	87	0.00
507	Lower chord mid ca.	160x160x15	0	0	65.0	4671	4671	13.9	50	43	0.32	99.2	0	0.0	100	87	0.00
508	Lower chord mid ca.	160x160x15	0	0	32.0	4671	4671	6.8	50	43	0.16	48.8	0	0.0	100	87	0.00
509	Lower chord mid ca.	160x160x15	2	M20	0.3	4671	4341	0.1	50	43	0.00	0.5	314	0.7	100	87	0.01
511	Horizontal mid ca.	150x150x12	3	M24	38.4	3480	3168	12.1	50	43	0.28	58.4	452	43.1	100	87	0.50

Check galloping - 160gr

Datum: 16-7-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0

RLL-TBG
HB+6/c

Controle netto oppervlak profiel					Controle boutdoorsnede												
Group	Omschrijving	Profiel	Aantal bouten	Bout	ΔF _o [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	Δσ _i o [Mpa]	DC _o [Mpa]	Δσ _c o [Mpa]	UC opp.	ΔF _i b [kN]	Bout [mm2]	Δσ _i b [Mpa]	DC _b [Mpa]	Δσ _c b [Mpa]	UC bout
512	Beam mid ca.	150x150x14 (not coup		2 M24	16.3	8028	7664	2.1	50	43	0.05	22.8	452	25.2	100	87	0.29
513	Horizontal mid ca.	HEA140		0	0.3	3140	3140	0.1	50	43	0.00	0.4	0	0.0	100	87	0.00
514	Beam mid ca.	150x150x18 (not coup		2 M24	26.4	10200	9732	2.7	50	43	0.06	40.2	452	44.5	100	87	0.51
515	Horizontal mid ca.	HEB220		0	2.6	9104	9104	0.3	50	43	0.01	4.0	0	0.0	100	87	0.00
516	Beam mid ca.	UNP220		0	7.6	3740	3740	2.0	50	43	0.05	11.6	0	0.0	100	87	0.00
526	Upper chord mid ca.	120x120x12		4 M24	30.6	2750	2438	12.6	50	43	0.29	46.4	452	25.7	100	87	0.29
527	Upper chord mid ca.	120x120x12		0	30.9	2750	2750	11.2	50	43	0.26	46.9	0	0.0	100	87	0.00
528	Upper chord mid ca.	120x120x12		6 M24	29.8	2750	2438	12.2	50	43	0.28	45.2	452	16.7	100	87	0.19
529	Upper chord mid ca.	100x100x10		6 M24	27.6	1920	1660	16.6	50	43	0.38	41.9	452	15.5	100	87	0.18
530	Upper chord mid ca.	100x100x10		0	26.0	1920	1920	13.5	50	43	0.31	39.5	0	0.0	100	87	0.00
531	Upper chord mid ca.	100x100x10		0	24.2	1920	1920	12.6	50	43	0.29	36.8	0	0.0	100	87	0.00
532	Upper chord mid ca.	100x100x10		4 M24	24.2	1920	1660	14.6	50	43	0.34	36.8	452	20.4	100	87	0.23
533	Upper chord mid ca.	100x100x10		2 M24	26.8	1920	1660	16.1	50	43	0.37	40.7	452	45.0	100	87	0.52
535	Stability bracing mid ca.	70x70x6		1 M16	0.4	810	702	0.6	50	43	0.01	0.5	201	2.7	100	87	0.03
536	Hand rail	60x60x6		1 M16	0.1	690	582	0.1	50	43	0.00	0.1	201	0.6	100	87	0.01
537	Hand rail	100x50x6		2 M16	0.0	870	762	0.0	50	43	0.00	0.0	201	0.0	100	87	0.00
538	Hand rail	60x60x6		1 M16	0.0	690	582	0.1	50	43	0.00	0.1	201	0.3	100	87	0.00
539	Stability bracing mid ca.	70x70x6		1 M16	1.1	810	702	1.6	50	43	0.04	1.6	201	7.9	100	87	0.09
540	Vertical side face mid ca.	80x80x6		1 M16	3.0	940	832	3.6	50	43	0.08	4.2	201	21.1	100	87	0.24
541	Vertical side face mid ca.	80x80x6		1 M16	2.9	940	832	3.5	50	43	0.08	4.2	201	21.1	100	87	0.24
542	Vertical side face mid ca.	60x60x6		1 M16	1.5	690	582	2.6	50	43	0.06	2.3	201	11.4	100	87	0.13
543	Vertical side face mid ca.	60x60x6		1 M16	2.2	690	582	3.8	50	43	0.09	3.4	201	16.8	100	87	0.19
544	Vertical side face mid ca.	60x60x6		1 M16	2.5	690	582	4.4	50	43	0.10	3.9	201	19.3	100	87	0.22
545	Vertical side face mid ca.	60x60x6		1 M16	0.4	690	582	0.7	50	43	0.02	0.6	201	2.9	100	87	0.03
546	Vertical side face mid ca.	60x60x6		2 M16	11.5	690	582	19.8	50	43	0.45	17.6	201	43.7	100	87	0.50
560	Diag side face mid ca.	80x80x6		2 M16	2.7	940	832	3.3	50	43	0.08	4.1	201	10.3	100	87	0.12
561	Diag side face mid ca.	70x70x6		2 M16	4.5	810	702	6.5	50	43	0.15	6.4	201	15.9	100	87	0.18
562	Diag side face mid ca.	60x60x6		2 M16	4.5	690	582	7.7	50	43	0.18	6.6	201	16.3	100	87	0.19
563	Diag side face mid ca.	60x60x6		2 M16	2.7	690	582	4.6	50	43	0.11	4.1	201	10.1	100	87	0.12
564	Diag side face mid ca.	60x60x6		2 M16	4.8	690	582	8.3	50	43	0.19	7.3	201	18.3	100	87	0.21
565	Diag side face mid ca.	60x60x6		3 M16	5.9	690	582	10.1	50	43	0.23	8.9	201	14.8	100	87	0.17
566	Diag side face mid ca.	70x70x6		3 M16	6.8	810	702	9.6	50	43	0.22	10.3	201	17.1	100	87	0.20
567	Stability bracing mid ca.	70x70x6		1 M16	0.6	810	702	0.9	50	43	0.02	0.8	201	4.0	100	87	0.05
575	Diag lower plane mid ca.	70x70x6		2 M20	11.1	810	678	16.3	50	43	0.37	15.4	314	24.6	100	87	0.28

Check galloping - 160gr

Datum: 16-7-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0

RLL-TBG
HB+6/c

Controle netto oppervlak profiel																Controle boutdoorsnede					
Group	Omschrijving	Profiel	Aantal bouten	Bout	ΔF _{i,o} [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	Δσ _{i,o} [Mpa]	DC _{i,o} [Mpa]	Δσ _{c,o} [Mpa]	UC opp.	ΔF _{j,b} [kN]	Bout [mm2]	Δσ _{j,b} [Mpa]	DC _{j,b} [Mpa]	Δσ _{c,b} [Mpa]	UC bout				
576	Diag lower plane mid ca.	70x70x6	2 M20	2 M20	13.5	810	678	19.9	50	43	0.46	18.8	314	29.9	100	87	0.34				
577	Diag lower plane mid ca.	70x70x6		2 M20	14.2	810	678	21.0	50	43	0.48	19.9	314	31.6	100	87	0.36				
578	Diag lower plane mid ca.	70x70x6		2 M20	15.7	810	678	23.2	50	43	0.53	22.0	314	35.0	100	87	0.40				
579	Diag lower plane mid ca.	70x70x6		2 M20	16.3	810	678	24.0	50	43	0.55	22.7	314	36.1	100	87	0.42				
580	Diag lower plane mid ca.	70x70x6		2 M20	13.5	810	678	19.9	50	43	0.46	20.1	314	32.1	100	87	0.37				
581	Diag lower plane mid ca.	70x70x6		2 M20	15.8	810	678	23.3	50	43	0.53	24.1	314	38.3	100	87	0.44				
582	Diag lower plane mid ca.	70x70x6		2 M20	16.9	810	678	24.9	50	43	0.57	25.7	314	41.0	100	87	0.47				
583	Diag lower plane mid ca.	70x70x6		2 M20	19.3	810	678	28.4	50	43	0.65	29.4	314	46.9	100	87	0.54				
584	Diag lower plane mid ca.	70x70x6		2 M20	21.9	810	678	32.3	50	43	0.74	33.4	314	53.3	100	87	0.61				
585	Diag lower plane mid ca.	80x80x6		2 M20	26.6	940	808	33.0	50	43	0.76	40.7	314	64.8	100	87	0.74				
586	Diag lower plane mid ca.	80x80x6		2 M20	29.8	940	808	36.9	50	43	0.85	45.5	314	72.5	100	87	0.83				
587	Diag lower plane mid ca.	60x60x6		2 M16	12.3	690	582	21.1	50	43	0.49	18.8	201	46.7	100	87	0.54				
588	Plan bracing mid ca.	140x140x13		5 M24	92.5	3521	3183	29.1	50	43	0.67	140.8	452	62.3	100	87	0.72				
589	Plan bracing mid ca.	150x150x12		4 M24	59.3	3480	3168	18.7	50	43	0.43	90.2	452	49.9	100	87	0.57				
600	Horizontal top ca.	200x200x18		10 M24	139.4	6910	6442	21.6	50	43	0.50	210.7	452	46.6	100	87	0.54				
601	Lower chord top ca.	180x180x18		8 M24	180.5	6190	5722	31.5	50	43	0.73	275.3	452	76.1	100	87	0.88				
602	Lower chord top ca.	180x180x18	6 M24	149.0	6190	5722	26.0	50	43	0.60	227.5	452	83.9	100	87	0.96					
603	Lower chord top ca.	150x150x14	6 M24	113.8	4014	3650	31.2	50	43	0.72	173.6	452	64.0	100	87	0.74					
604	Lower chord top ca.	150x150x14	0	55.0	4014	4014	13.7	50	43	0.32	83.9	0	0.0	100	87	0.00					
605	Lower chord top ca.	150x150x14	2 M20	25.3	4014	3706	6.8	50	43	0.16	38.3	314	61.0	100	87	0.70					
606	Lower chord top ca.	150x150x14	2 M20	5.2	4014	3706	1.4	50	43	0.03	7.4	314	11.7	100	87	0.13					
608	Earth peak lower chord	80x80x8	2 M20	6.7	1230	1054	6.4	50	43	0.15	9.6	314	15.2	100	87	0.18					
609	Earth peak lower chord	80x80x8	2 M20	5.6	1230	1054	5.3	50	43	0.12	7.9	314	12.5	100	87	0.14					
610	Horizontal top ca.	130x130x12	3 M24	40.9	3000	2688	15.2	50	43	0.35	61.1	452	45.1	100	87	0.52					
611	Horizontal top ca.	150x150x14 (not coup	2 M24	13.7	8028	7664	1.8	50	43	0.04	21.0	452	23.2	100	87	0.27					
612	Horizontal top ca.	HEA140	0	0.8	3140	3140	0.2	50	43	0.01	1.1	0	0.0	100	87	0.00					
613	Horizontal top ca.	150x150x18 (not coup	2 M24	27.1	10200	9732	2.8	50	43	0.06	41.4	452	45.8	100	87	0.53					
614	Beam top ca.	HEB220	0	2.2	9104	9104	0.2	50	43	0.01	3.3	0	0.0	100	87	0.00					
615	Earth peak horizontal	60x60x6	1 M16	0.8	690	582	1.4	50	43	0.03	1.2	201	6.1	100	87	0.07					
616	Earth peak horizontal	60x60x6	1 M16	0.8	690	582	1.4	50	43	0.03	1.2	201	6.2	100	87	0.07					
617	Earth peak horizontal	60x60x6	1 M16	0.0	690	582	0.0	50	43	0.00	0.0	201	0.1	100	87	0.00					
618	Beam top ca.	UNP220	0	4.9	3740	3740	1.3	50	43	0.03	7.5	0	0.0	100	87	0.00					
626	Upper chord top ca.	120x120x12	4 M24	39.8	2750	2438	16.3	50	43	0.38	60.7	452	33.6	100	87	0.39					
627	Upper chord top ca.	100x100x10	3 M24	16.6	1920	1660	10.0	50	43	0.23	25.1	452	18.5	100	87	0.21					

Check galloping - 160gr

Datum: 16-7-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0

RLL-TBG
HB+6/c

Controle netto oppervlak profiel					Controle boutdoorsnede												
Group	Omschrijving	Profiel	Aantal bouten	Bout	ΔF _o [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	Δσ _i [Mpa]	DC _i [Mpa]	Δσ _c [Mpa]	UC opp. [kN]	Opp. Bout [mm2]	Δσ _i ;b [Mpa]	DC _i ;b [Mpa]	Δσ _c ;b [Mpa]	UC bout	
628	Upper chord top ca.	100x100x10	6	M24	15.9	1920	1660	9.6	50	43	0.22	452	8.9	100	87	0.10	
629	Upper chord top ca.	100x100x10	3	M24	15.9	1920	1660	9.6	50	43	0.22	452	17.9	100	87	0.21	
630	Earth peak upper chord	130x130x12	0		56.4	3000	3000	18.8	50	43	0.43	76.8	0	0.0	100	87	0.00
631	Earth peak upper chord	130x130x12	4	M24	48.9	3000	2688	18.2	50	43	0.42	68.8	452	38.0	100	87	0.44
632	Earth peak upper chord	120x120x10	4	M24	46.3	2320	2060	22.5	50	43	0.52	65.0	452	35.9	100	87	0.41
633	Earth peak upper chord	120x120x10	0		40.2	2320	2320	17.3	50	43	0.40	56.4	0	0.0	100	87	0.00
634	Earth peak upper chord	120x120x10	0		31.2	2320	2320	13.4	50	43	0.31	43.7	0	0.0	100	87	0.00
635	Earth peak upper chord	120x120x10	2	M20	16.6	2320	2100	7.9	50	43	0.18	23.2	314	36.9	100	87	0.42
637	Stability bracing top ca.	70x70x7	1	M16	9.0	940	814	11.0	50	43	0.25	13.6	201	67.6	100	87	0.78
638	Earth peak horizontal	UNP160	2	M20	4.7	2400	2235	2.1	50	43	0.05	6.6	314	10.5	100	87	0.12
640	Vertical side face top ca.	60x60x6	2	M16	3.7	690	582	6.3	50	43	0.15	5.4	201	13.3	100	87	0.15
641	Vertical side face top ca.	60x60x6	2	M16	13.5	690	582	23.3	50	43	0.54	20.4	201	50.8	100	87	0.58
642	Vertical side face top ca.	80x80x6	2	M16	3.0	940	832	3.6	50	43	0.08	4.5	201	11.2	100	87	0.13
643	Vertical side face top ca.	80x80x6	1	M16	0.2	940	832	0.3	50	43	0.01	0.3	201	1.7	100	87	0.00
644	Vertical side face top ca.	80x80x6	1	M16	6.6	940	832	7.9	50	43	0.18	10.0	201	49.9	100	87	0.57
645	Vertical side face top ca.	80x80x8	1	M16	0.1	1230	1086	0.1	50	43	0.00	0.2	201	0.8	100	87	0.00
646	Earth peak vertical side face	60x60x6	1	M16	0.2	690	582	0.4	50	43	0.01	0.3	201	1.5	100	87	0.02
660	Diag side face top ca.	80x80x6	2	M16	5.4	940	832	6.5	50	43	0.15	7.5	201	18.7	100	87	0.22
661	Diag side face top ca.	80x80x8	2	M20	5.2	1230	1054	4.9	50	43	0.11	7.7	314	12.3	100	87	0.14
662	Diag side face top ca.	80x80x6	2	M20	7.0	940	808	8.6	50	43	0.20	10.4	314	16.6	100	87	0.19
663	Earth peak diag side face	80x80x6	1	M16	0.2	940	832	0.2	50	43	0.01	0.3	201	1.3	100	87	0.01
664	Stability bracing top ca.	80x80x8	2	M16	7.7	690	582	13.3	50	43	0.36	25.8	201	64.1	100	87	0.74
673	Earth peak diag upper side	60x60x6	2	M16	6.0	690	582	10.2	50	43	0.31	10.8	201	27.0	100	87	0.31
674	Earth peak diag upper side	60x60x6	2	M16	13.5	810	678	20.0	50	43	0.24	8.4	201	20.9	100	87	0.24
675	Diag lower plane top ca.	70x70x6	2	M20	17.1	810	678	25.2	50	43	0.46	18.9	314	30.1	100	87	0.35
676	Diag lower plane top ca.	70x70x6	2	M20	15.7	810	678	23.2	50	43	0.58	23.9	314	38.1	100	87	0.44
677	Diag lower plane top ca.	70x70x6	2	M20	13.7	810	678	20.2	50	43	0.53	22.0	314	35.1	100	87	0.40
678	Diag lower plane top ca.	70x70x6	2	M20	14.9	810	678	22.0	50	43	0.47	20.8	314	33.1	100	87	0.38
679	Diag lower plane top ca.	70x70x6	2	M20	16.0	810	678	23.6	50	43	0.51	22.7	314	36.2	100	87	0.42
680	Diag lower plane top ca.	70x70x6	2	M20	25.1	810	678	37.0	50	43	0.85	38.3	314	61.0	100	87	0.70
681	Diag lower plane top ca.	70x70x6	2	M20	28.1	810	678	41.5	50	43	0.95	42.9	314	68.4	100	87	0.79
682	Diag lower plane top ca.	80x80x6	2	M20	30.0	940	808	37.2	50	43	0.85	45.8	314	73.0	100	87	0.84
683	Diag lower plane top ca.	80x80x6	2	M20	30.7	940	808	38.0	50	43	0.87	46.9	314	74.6	100	87	0.86

Check galloping - 160gr

Datum: 16-7-2021
Auteur: TBR
Versie: 1.0

RLL-TBG
HB+6/c

Controle netto oppervlak profiel					Controle boutdoorsnede												
Group	Omschrijving	Profiel	Aantal bouten	Bout	ΔF _{i,o} [kN]	Brutto [mm2]	Netto [mm2]	Δσ _{i,o} [Mpa]	DC _{i,o} [Mpa]	Δσ _{c,o} [Mpa]	UC opp.	ΔF _{i,b} [kN]	Bout [mm2]	Δσ _{i,b} [Mpa]	DC _{i,b} [Mpa]	Δσ _{c,b} [Mpa]	UC bout
685	Diag lower plane top ca.	60x60x6		2 M16	11.9	690	582	20.5	50	43	0.47	18.2	201	45.3	100	87	0.52
686	Earth peak diag lower plane	70x70x7		1 M16	0.4	940	814	0.5	50	43	0.01	0.6	201	3.0	100	87	0.03
687	Earth peak diag lower plane	70x70x7		1 M16	2.4	940	814	3.0	50	43	0.07	3.6	201	17.9	100	87	0.21
688	Earth peak diag upper plane	70x70x6		2 M16	8.4	810	702	12.0	50	43	0.28	12.6	201	31.3	100	87	0.36
689	Earth peak diag upper plane	70x70x6		2 M16	9.3	810	702	13.3	50	43	0.30	13.9	201	34.5	100	87	0.40
690	Earth peak diag upper plane	60x60x6		2 M16	10.1	690	582	17.3	50	43	0.40	15.0	201	37.3	100	87	0.43
691	Earth peak diag upper plane	60x60x6		2 M16	11.1	690	582	19.1	50	43	0.44	16.6	201	41.3	100	87	0.47
692	Earth peak diag upper plane	60x60x6		1 M16	2.3	690	582	4.0	50	43	0.09	3.2	201	16.1	100	87	0.19
693	Earth peak diag upper plane	60x60x6		1 M16	2.5	690	582	4.4	50	43	0.10	3.6	201	17.8	100	87	0.20
694	Earth peak diag upper plane	60x60x6		1 M16	2.9	690	582	4.9	50	43	0.11	4.0	201	19.9	100	87	0.23
695	Earth peak diag upper plane	60x60x6		1 M16	3.3	690	582	5.6	50	43	0.13	4.6	201	22.8	100	87	0.26
696	Earth peak diag upper plane	60x60x6		1 M16	3.9	690	582	6.7	50	43	0.15	5.5	201	27.2	100	87	0.31
697	Earth peak diag upper plane	60x60x6		1 M16	4.7	690	582	8.1	50	43	0.19	6.6	201	32.9	100	87	0.38
698	Plan bracing top ca.	150x150x12		4 M24	59.8	3480	3168	18.9	50	43	0.43	89.8	452	49.7	100	87	0.57
699	Plan bracing top ca.	140x140x13		5 M24	98.2	3521	3183	30.9	50	43	0.71	147.3	452	65.2	100	87	0.75
700.3	Hor. Plan bracing hip structu	100x100x8		0	1.2	1550	1550	0.8	50	43	0.02	1.6	0	0.0	100	87	0.00
701.3	Hor. Plan bracing hip structu	100x100x8		0	0.3	1550	1550	0.2	50	43	0.00	0.4	0	0.0	100	87	0.00
702.3	Hor. Plan bracing hip structu	100x100x8 (not coupl		0	0.0	3100	3100	0.0	50	43	0.00	0.0	0	0.0	100	87	0.00
703.3	2nd plan bacing	150x150x12		0	63.6	3480	3480	18.3	50	43	0.42	83.3	0	0.0	100	87	0.00
704	2nd plan bacing	90x90x8		2 M20	3.0	1390	1214	2.4	50	43	0.06	4.4	314	6.9	100	87	0.08
705	2nd plan bacing	90x90x8 (not coupled;		2 M20	0.0	2780	2604	0.0	50	43	0.00	0.0	314	0.0	100	87	0.00
710	Horizontal top of lower ca.	120x120x12		4 M24	12.4	2750	2438	5.1	50	43	0.12	17.6	452	9.7	100	87	0.11
711	Horizontal top of lower ca.	120x120x10		2 M24	1.0	2320	2060	0.5	50	43	0.01	1.4	452	1.6	100	87	0.02
712	Horizontal top of mid ca.	120x120x12		4 M24	12.8	2750	2438	5.3	50	43	0.12	17.8	452	9.9	100	87	0.11
713	Horizontal top of mid ca.	120x120x10		2 M24	1.4	2320	2060	0.7	50	43	0.02	1.7	452	1.9	100	87	0.02
714	Horizontal top of top ca.	120x120x12		4 M24	19.0	2750	2438	7.8	50	43	0.18	29.0	452	16.0	100	87	0.18
715	Horizontal top of top ca.	100x100x10		2 M24	0.9	1920	1660	0.6	50	43	0.01	1.4	452	1.5	100	87	0.02



About DNV

DNV is the independent expert in risk management and assurance, operating in more than 100 countries. Through its broad experience and deep expertise DNV advances safety and sustainable performance, sets industry benchmarks, and inspires and invents solutions.

Whether assessing a new ship design, optimizing the performance of a wind farm, analyzing sensor data from a gas pipeline or certifying a food company's supply chain, DNV enables its customers and their stakeholders to make critical decisions with confidence.

Driven by its purpose, to safeguard life, property, and the environment, DNV helps tackle the challenges and global transformations facing its customers and the world today and is a trusted voice for many of the world's most successful and forward-thinking companies.