

ADRES Kooij&Dekker bv Oosteinde 11 Postbus 266 3840 AG Harderwijk
TEL +31 (0) 341 41 22 93 FAX +31 (0) 341 41 22 95 EMAIL info@kooijdekker.nl WEB www.kooijdekker.nl



Statische Berekening

Nog in te dienen
gegevens: zie brief

Project : Appartementen Churchillstraat te Barneveld
Projectnummer : 2948
Opdr.gever : van de Kolk

Berekeningen worden uitgevoerd volgens:

NEN 8700	(versie 2011)	Grondslagen constructieve veiligheid van bestaande bouw
NEN-EN 1990	(incl. NB)	Eurocode 0 Grondslagen van het constructief ontwerp
NEN-EN 1991	(-1-1 t/m -1-7 incl NB's)	Eurocode 1 Belastingen op constructies
NEN-EN 1992	(-2-1 t/m -2-2 incl NB's)	Eurocode 2 Betonconstructies
NEN-EN 1993	(-3-1 t/m -6 incl NB's)	Eurocode 3 Staalconstructies
NEN-EN 1994	(-4-1 t/m -4-2 incl NB's)	Eurocode 4 Staal-betonconstructies
NEN-EN 1995	(-5-1 t/m -2 incl NB's)	Eurocode 5 Houtconstructies
NEN-EN 1996	(-6-1 t/m -2 incl NB's)	Eurocode 6 Constructies van metselwerk
NEN-EN 1997	(- t/m -2 incl NB's)	Eurocode 7 Geotechnisch ontwerp
NEN-EN 1999	(-1 en -3)	Eurocode 9 Aluminium constructies

Harderwijk : 04-10-2019
18-06-2020

Adviseur : H. Karadavut

Gecontroleerd (EC 0, B4) : S. Kooij



Inhoudsopgave

1	INLEIDING	3
2	NADER UIT TE WERKEN CONSTRUCTIE	3
3	UITGANGSPUNTEN	3
3.1	TEKENINGEN	3
3.2	GRONDONDERZOEK EN ADVIES	3
3.3	ALGEMENE AANNAMEN NEN-EN 1990	3
3.4	GEBRUIKSFUNCTIE, VEILIGHEIDSKLASSE, REFERENTIEPERIODE EN FACTOREN.....	4
3.5	UITGANGSPUNTEN BELASTING	5
3.6	BRANDWERENDHEID EISEN HOOFDDRAAGCONSTRUCTIE	6
3.7	STABILITEITSPRINCIPE	6
3.8	ONTWERP EN BEREKENINGSUPERVISIE	7
3.9	INSPECTIE TIJDENS DE UITVOERING	7
3.10	ROBUUSTHEID / REDUNDANTIE	7
4	BESCHRIJVING ENKELE SPECIFIEKE CONSTRUCTIEONDERDELEN.....	8
4.1	Globale omschrijving van de constructie.....	8
4.2	DAKVLOER.....	8
4.3	VERDIEPINGSVLOER.....	8
4.4	BEGANE GROND	8
4.5	BALKONS EN GALERIJEN	9
4.6	TRAPPENHUIZEN	9
4.7	DRAGENDE BINNENWANDEN IN KALKZANDSTEEN	9
4.8	GEVELS	9
4.9	KOLOMMEN EN LIGGERS	9
4.10	NOODOVERSTORTEN	9
4.11	DRAAGVERMOGEN FUNDERING.....	9
5	CONSTRUCTIE-OVERZICHTEN	9
6	BELASTINGAANNAMEN VOLGENS NEN-EN 1991-1-1	10
7	STAALCONSTRUCTIE	11
7.1	LIGGER HEB280 S355 DAKVLOER + TOOG 20MM OPLEGGING IS 350MM	11
7.2	LIGGER HEA260 S235 IN DAKVLOER + TOOG 10 MM OPLEGGING IS 250MM	16
7.3	KOLOM GALERIJ 100/100/5 F1	21
7.4	HANDJES PREFAB GALERIJPLATEN L200/200/20 LG = 300MM	22
7.5	KOLOM BALKON AS 1 140/140/8 F3	23
7.6	WINDLIGGER KOKER 100/100/6 S235	24
7.7	BORSTWERINGSTEUNEN HOH 1800MM.....	28
8	BETONCONSTRUCTIE	29
8.1	STALEN KOLOM K250X250X8, BETONGEVULD C35/45, 4Ø16. F3' OP BEGANE GRONDVLOER	29
9	KALKZANDSTEEN	39
9.1	PENANT AS 3/A 700X241MM CS44 BEGANE VLOER F5.....	39

9.2	PENANT AS 3/A 700x241MM CS20 2 ^{DE} VERD VLOER	41
9.3	PENANT AS 2/A 1800x241MM CS20 BEGANE VLOER F4.....	44
9.4	WANDEN D = 214MM	47
9.5	WANDEN D = 300MM	56
10	FUNDERING	59
10.1	REKENWAARDE FUNDERINGSDRUK.....	59
10.2	BELASTING OP FUNDERING.....	60
10.3	WAPENING.....	66
10.4	F1 POER 1000x1000x200MM	67
10.5	F2 POER 1500x2400x250MM	70
10.6	F3 POER 1800x1800x300MM	79
10.7	F4 POER 2500x3200x400MM	82
10.8	F5 POER 2500x2500x400MM	85
11	ALGEMENE RICHTLIJNEN.....	95
11.1	CONSTRUCTIE LEGENDA ALGEMEEN	95
11.2	LEGENDA HOUTSKELETBOUW	98
11.3	ALGEMENE RICHTLIJNEN UITVOERING VAN GRONDVERBETERING.....	100

Bijlagen

Uitvoer AXIS VM balkon

Uitvoer AXIS VM balkon aan vloer

Isokorfen

Uitvoer AXIS VM 3^{de} verdiepingsvloer

1 Inleiding

In opdracht van van de Kolk te Garderen is door ons bureau, aan de hand van bouwkundig ontwerptekeningen van Architectenbureau Boxis te Barneveld, een constructief ontwerp gemaakt ten behoeve van het project:

Appartementen Churchillstraat te Barneveld

2 Nader uit te werken constructie

De berekening is enkel en alleen gericht op het verkrijgen van een bouwvergunning. Namens de opdrachtgever verzoeken wij dan ook tot uitstel van de gedetailleerde constructie zoals bedoeld in de MOR.

3 Uitgangspunten

3.1 Tekeningen

De tekeningen van de architect zijn als onderlegger gebruikt voor het constructieve ontwerp. Gerefereerd wordt naar de tekeningen VO-100 t/m VO-105, VO-200 en VO-300.

3.2 Grondonderzoek en advies

Sonderingen moeten nog worden uitgevoerd. Nader uit te werken aan de hand van nog te maken sonderingen en het definitieve funderingsadvies. Er wordt uitgegaan van fundatie op stroken. Gezien de aard van het bouwwerk en de bekendheid met de vaste grondslag in de omgeving wordt een veilige aanname gedaan voor de representatieve waarde voor de grondspanning van 250 kN/m² (2,50 kg/cm²). Deze aanname dient echter in het werk te worden gecontroleerd. Er zijn sonderingen toegevoegd uit de omgeving.

3.3 Algemene aannamen NEN-EN 1990

- de keuze van het constructieve systeem en het ontwerp en de berekening van de constructie zijn gemaakt door ter zake gekwalificeerd en ervaren personeel. Kooij & Dekker Ingenieursbureau is hiervoor de verantwoordelijke;
- de uitvoering is gedaan door personeel met de juiste vakbekwaamheid en ervaring; De opdrachtgever is verantwoordelijk voor het kiezen van een deskundige aannemer. Kooij & Dekker Ingenieursbureau kan hierin een adviserende rol spelen.
- degelijk toezicht en kwaliteitscontrole zijn voorzien tijdens het verrichten van het werk, d.w.z. in ontwerp-/ingenieursbureaus, fabrieken, bedrijven en op de bouwplaats; Kooij & Dekker Ingenieursbureau heeft.. bouwbezoeken in opdracht tot het controleren van de in paragraaf : " Inspectie tijdens de uitvoering" genoemde onderdelen.
- de bouwmaterialen en -producten zoals gespecificeerd in EN 1990 of in EN 1991 tot en met EN 1999 of in de desbetreffende uitvoeringsnormen, normatieve verwijzingen of productvoorschriften zijn gebruikt;
- de constructie zal degelijk worden onderhouden;
- de constructie zal worden gebruikt in overeenstemming met de ontwerp- en berekeningsaannamen.
- *Kooij & Dekker Ingenieursbureau voegt toe;*

De aannemer zorgt, dat tijdens de uitvoering de op tekening vermelde belasting aannamen niet worden overschreden; Indien deze belastingen naar de mening van de aannemer te laag zijn, treedt de aannemer in overleg met de constructeur van het project.

3.4 Gebruiksfunctie, veiligheidsklasse, referentieperiode en factoren

Soort gebouw functie : Appartementengebouw
 Ontwerplevensduurklasse : 3
 Gevolgklasse : CC2, klasse 2a laag risicogroep
 Betrouwbaarheidsklasse: RC2; $k_{FI} = 1,00$
 Ontwerplevensduur : 50 jaar

Gevolgklasse	Voorbeelden van toepassingen voor gebouwen en andere bouwwerken geen bruggen zijnde
CC2a	Voor zover niet opgenomen in CC1 of CC2b of CC3:
Risicogroep laag	Eengezinswoningen ² met 4 of meer bouwlagen. Woongebouwen, hotels en kantoorgebouwen met maximaal 4 bouwlagen. Onderwijsgebouwen met 1 bouwlaag. Winkels met 1 of 2 bouwlagen Openbare gebouwen met een vloeroppervlakte kleiner dan 2 000 m ² per bouwlaag. Industriegebouwen met 1 of 2 bouwlagen en waarvoor noot ^a niet geldt. Parkeergarages met 1 of 2 bouwlagen.
^a Uitsluitend voor productiedoeleinden, waarbij het aantal personen binnen beperkt is. ¹ Op grond van CC3 moet een risicoanalyse worden uitgevoerd, de resultaten hiervan kunnen ertoe leiden dat lagere veiligheidsfactoren toegepast kunnen worden dan die horende bij CC3. ² Grondgebonden woning niet gelegen in een woongebouw.	

OPMERKING 1 Bij gebouwen met meer dan één gebruiksdoel behoort de strengste 'gevolgklasse' te worden aangehouden.
 OPMERKING 2 Bij de bepaling van het aantal bouwlagen mogen kelderverdiepingen buiten beschouwing worden gelaten, mits deze verdiepingen voldoen aan de eisen van 'gevolgklasse 2b risicogroep hoog'.
 OPMERKING 3 Bovenstaande tabel is niet volledig en kan worden aangepast

Combinatie factoren:

Uiterste grenstoestand: Bruikbaarheids grenstoestand:
 - evenwicht: ψ_0 - karakteristiek ψ_0 (onomkeerbaar)
 - fundamenteel: ψ_0 - frequent ψ_1, ψ_2 (omkeerbaar)
 - bijzonder: ψ_1, ψ_2 - quasi-blijvend ψ_2 (lange termijn)

Partiele factoren:

Groep A:

EQU 6.10: blijvend: 1,10 veranderlijk: $1,50 + 1,50 \times \psi_{0,i} (i>1)$
 blijvend gunstig: blijvend: 0,90 veranderlijk: $1,50 + 1,50 \times \psi_{0,i} (i>1)$

Groep B:

Toets STR/GEO 6.10a: blijvend: $1,35 \times k_{FI}$ veranderlijk: $1,50 \times \psi_{0,i} (i \geq 1) \times k_{FI}$
 blijvend gunstig: blijvend: 0,90 veranderlijk: $1,50 \times \psi_{0,i} (i \geq 1) \times k_{FI}$
 Toets STR/GEO 6.10b: blijvend: $1,35 \times \xi \times k_{FI}$ veranderlijk: $1,50 \times k_{FI} + 1,50 \times \psi_{0,i} (i>1) \times k_{FI}$
 blijvend gunstig: blijvend: 0,90 veranderlijk: $1,50 \times k_{FI} + 1,50 \times \psi_{0,i} (i>1) \times k_{FI}$

Reductie blijvende belasting: $\xi = 0,89$ volgens de nationale bijlage

Blijvende belasting: 6.10a: $\gamma_g = 1,35 \times k_{FI} = 1,35 \times 1,00 = 1,35 / \gamma_g = 0,90$
 6.10b: $\gamma_g = 1,35 \times \xi \times k_{FI} = 1,35 \times 0,89 \times 1,00 = 1,20 / \gamma_g = 0,90$
 Veranderlijke belasting: 6.10a/b: $\gamma_q = 1,50 \times k_{FI} = 1,50 \times 1,00 = 1,50$

Groep C:

Toets STR/GEO 6.10: blijvend: 1,00 veranderlijk: $1,30 + 1,30 \times \psi_{0,i} (i>1)$

3.5 Uitgangspunten belasting

Gewichten bepalen volgens NEN-EN 191-1-1 +C1 Bijlage A

Wind

Het project is gesitueerd in :

	Plaats	Barneveld	
	Hoogste hoogte Z (m)	12,6	
	Winddrukgebied	3	
	(onbebouwd)		
	Terreincategorie	z0	zmin
		m	m
II	Onbebouwd gebied	0.2	4

Op de projectlocatie kan met een orografie factor (hoogte verschillen terrein) worden gerekend van 1.0 Er dient derhalve met een stuwdruk $Q_p = 0,77 \text{ kN/m}^2$ gerekend te worden.

Sneeuw

Voor de karakteristieke waarde van de sneeuwbelasting op de grond (s_k) is uitgegaan van $s_k = 0,7 \text{ kN/m}^2$.

Opgelegde belastingen

Klasse A t/m D van NEN-EN 191-1-1 +C1 (NB) tabel 6.1 i.c.m. 6.2, NB.5, en 6.12

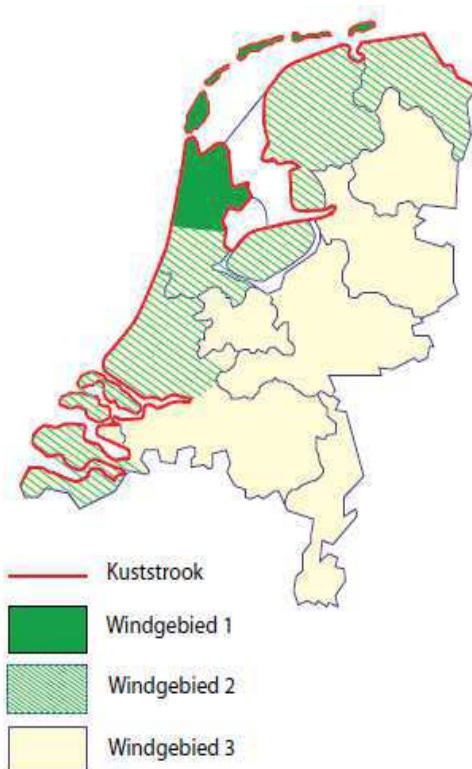
Om het gebouw richting de toekomst $2,55 \text{ kN/m}^2$

NEN-EN 191-1-1 +C1 6.3.6 Liftbelastingen

NEN-EN 191-1-1 +C1 6.3.7 Stootbelastingen

NEN-EN 191-1-1 +C1 6.3.8 Belastingen door zettingen

NEN-EN 191-1-1 +C1 6.4 Zie boven via 6.12



3.6 Brandwerendheid eisen hoofddraagconstructie

Brandwerendheidseisen voor hoofddraagconstructies bij nieuwbouw en verbouw m.b.t. bezwijken (vuurbelasting > 500 MJ/m ²)		
Algemeen vluchten		
		30 minuten
Niet tot bewoning bestemde gebouwen		
vloer verblijfsgebied	< 5 m boven mv	60 minuten
vloer verblijfsgebied	> 5m en < 13 m boven mv	90 minuten
vloer verblijfsgebied	> 13 m boven mv	120 minuten
Woongebouwen		
vloer verblijfsgebied	< 7 m boven mv	60 minuten
vloer verblijfsgebied	> 7 m en < 13 m boven mv	90 minuten
vloer verblijfsgebied	> 13 m boven mv	120 minuten

De hoogste vloer van een verblijfsgebied ligt op 9,2 m + Peil. Voor woongebouwen met de hoogste vloer van een verblijfsgebied > 5 en < 13,0 m t.o.v. het aangrenzende maaiveld geldt voor de brandwerendheid m.b.t. bezwijken van de hoofddraagconstructie een eis van 90 minuten.

Onder hoofddraagconstructie vallen de onderdelen zoals die in voorgaande paragraaf zijn omschreven.

De wapening in de betonconstructies zal van voldoende dekking voorzien worden om aan bovenstaande eis te voldoen. Eventuele stalen constructieonderdelen zullen brandwerend bekleed moeten worden.

De brandwerendheidseis mbt hoofddraagconstructies welke in de open buitenlucht zijn aangebracht mogen beschouwd worden met een gereduceerde brandkromme.

3.7 Stabiliteitsprincipe

Wind op voorgevel, achtergevel en zijgevels

Bij wind haaks op de voor- en achtergevel en zijgevels zal de stabiliteit ontleent worden aan de hierop haaks aansluitende woningscheidende wanden dik 300 mm in combinatie met de massieve doorgaande betonvloeren dik 280 mm. Gezien de stijfheid, lengte en hoogte van de grote gelijmde vlakken en de schijfwerking van de vloeren is een nadere stabiliteitscontrole in deze richting niet benodigd.

3.8 Ontwerp en berekenings supervisie

Niveau van ontwerp- en berekenings-supervisie	Aard	Aanbevolen minimeisen voor het controleren van berekeningen, tekeningen en bestekken
DSL		
DSL2 m.b.t CC2	Normale supervisie	Controle door andere personen dan die oorspronkelijk verantwoordelijk waren en volgens de werkwijze van de organisatie
Eigen controle:		

3.9 Inspectie tijdens de uitvoering

Inspectieniveaus (IL)

Inspectieniveaus IL	Aard	Eisen
IL2 m.b.t. CC2	Normale inspectie	Inspectie volgens de werkwijze van de organisatie

Van toepassing: IL2 m.b.t. CC2

Inspectie volgens de werkwijze van Kooij & Dekker: per onderdeel de risico's en moeilijkheidsgraad inventariseren en de opdrachtgever adviseren dit te laten controleren. In het offerte stadium hebben wij reeds de volgende onderdelen naar voren gebracht, die voor inspectie in aanmerking komen: fundatie en vloeren

3.10 Robuustheid / redundantie

CC2 middelgrote gevolgen bij bezwijken (midden):

Afhankelijk van de specifieke omstandigheden van de constructie, mag een vereenvoudigde berekening met modellen met equivalente belastingen zijn gebruikt of mogen voorgeschreven ontwerp/detailleringregels zijn toegepast. Hieraan wordt toegevoegd dat er voldoende samenhang in de constructie moet worden aangebracht met behulp van wapening, ankers, etc. of moet reeds een analyse worden uitgevoerd voor de situatie dat een willekeurige kolom kan worden verwijderd. Binnen deze gevolklasse wordt een verdere onderverdeling gemaakt in:

- klasse 2a: laag risicogroep

De vereiste maatregelen beperken zich tot de vloeren. Er wordt een trekband langs de omtrek van iedere vloer geëist. Verder moet bij alle kolommen een inwendige trekband aangebracht worden. Er worden geen kwantitatieve eisen gesteld aan de detaillering van wanden.

4 Beschrijving enkele specifieke constructieonderdelen

4.1 Globale omschrijving van de constructie

De hoofddraagconstructie van het gebouw bestaat uit:	
Dakvloer:	breedplaatvloer; d = 260 mm
Verdiepingsvloeren:	breedplaatvloer; d = 280 mm
Begane grondvloer:	geïsoleerde kanaalplaten; d=260
Balkons / galerijen	prefab beton; d = 200/300 mm (constructief)
Trappenhuizen:	prefab beton
Wanden / gevels:	kalkzandsteen / metselwerk;
Kolommen:	stalen kolommen
Liggers	stalen liggers
Liftput:	prefab beton
Fundering:	nader uit te werken o.b.v. geotechnisch advies

4.2 Dakvloer

De dakvloer wordt uitgevoerd als een prefab breedplaatvloer met een totale dikte van schil 60 mm + opstort 200 mm = 260mm. Voor de schil wordt uitgegaan van een betonsterkteklasse van C35/45. De opstort wordt in C30/37 uitgevoerd. In het algemeen kan uit worden gegaan van milieuklasse XC1. De aangehouden staalkwaliteit is B500.

Voor de beargumentering wordt verwezen naar de beargumentering van de verdiepingsvloer.

4.3 Verdiepingsvloer

De verdiepingsvloeren worden uitgevoerd als een prefab breedplaatvloer met een totale dikte van schil 70 mm + opstort 210 mm = 280mm. Voor de schil wordt uitgegaan van een betonsterkteklasse van C35/45. De opstort wordt in C30/37 uitgevoerd. In het algemeen kan uit worden gegaan van milieuklasse XC1. De aangehouden staalkwaliteit is B500. Er is voorzien in een afwerkvloer van 70mm.

De vloerdikte is mede gekozen in verband met de gewenste geluidisolatie en het onderbrengen van enige installatievoorzieningen. Deze installatievoorzieningen dienen in het ontwerp nader te worden afgestemd. Ter plaatse van sparingen dient er rekening gehouden worden met een versterkte strook. Ter plaatse van de gevels dient er bij de berekening van de versterkte stook rekening gehouden worden met de belasting van de binnen gevel en de belasting vanuit eventuele gevel dragers. Het leidingverloop van in te storten leidingen mag de sterkte van de vloer niet nadelig beïnvloeden. Het leidingverloop dient ter informatie aangeboden te worden aan de leverancier. De berekening en tekening van de vloer wordt uitgewerkt door de leverancier.

Voor de WABO is een EEM-berekening in Axis VM gemaakt

4.4 Begane grond

Voor de begane grond is gekozen voor een geïsoleerde kanaalplaat d=260 mm met een afwerkvloer van 70 mm.

De berekening en tekening van de vloer wordt uitgewerkt door de leverancier.

In de uitvoeringsfase dient er rekening gehouden te worden met montage en stempelbelasting van de verdiepingsvloeren op de begane grondvloer.

4.5 Balkons en galerijen

De balkons worden uitgevoerd in prefab met een totale dikte van 250/265 mm (constructief), deze balkons worden aan de verdiepingsvloeren gehangen middels een isokorf systeem. Er wordt uitgegaan van een betonsterkteklasse van C35/45. In het algemeen kan uit worden gegaan van milieuklasse XC4 / XF4.

De galerijenplaten ter plaatse van de verdiepingen worden uitgevoerd in prefab met een totale dikte van 265mm (constructief), deze galerijplaten worden op hoeklijnen en kolommen gelegd en enkel horizontaal aan de achterliggende vloerschijf gekoppeld. Er wordt uitgegaan van een betonsterkteklasse van C35/45. In het algemeen kan uit worden gegaan van milieuklasse XC4 / XF4.

4.6 Trappenhuizen

De trappenhuizen worden aangemerkt als "warm". Deze onderdelen worden thermisch niet ontkoppeld en vormen één monoliet geheel met de verdiepingsvloeren. Trappen en bordessen worden uitgevoerd in prefab beton, betonkwaliteit minimaal C35/45, milieuklasse XC1. Tussenborden wordt uitgevoerd als een geheel. Indien voor stalentrappen wordt gekozen is speciale aandacht voor geluiddemping naar de wanden waaraan de trappen worden bevestigd gewenst.

4.7 Dragende binnenwanden in kalkzandsteen

De binnenbladen, kopgevels en liftschachten worden uitgevoerd in kalkzandsteen lijmwerk. Minimale kwaliteit CS12, in een aantal gevallen kan eventueel een hogere kwaliteit voorgeschreven nl. CS20. Om aan de geluidstechnische eisen te voldoen dienen woningscheidende wanden minimaal 300mm dik te zijn. Vloerdragende kopwanden en binnenbladen dienen in minimaal 214mm dikte worden uitgevoerd.

4.8 Gevels

De gevels bestaan uit kalkzandsteenwanden E214 en een metselwerk buitenblad. Dit metselwerk rust op de fundering of op geveldragers/lateien t.p.v. grote raamsparingen.

4.9 Kolommen en liggers

Betonkolommen : nvt
Stalen kolommen : volgens constructietekening
Stalen liggers : volgens constructietekening

4.10 Noodoverstorten

Opgave en berekening van plaats, aantal en afmetingen van de noodoverstorten volgt na vastleggen van het definitieve afschotplan. Bij toepassen van een betonnen dak inclusief een variabele belasting van 2,00 kN/m² zijn deze praktisch tot een dakopstand van 200mm en slechts aanwezig ivm signalering.

4.11 Draagvermogen fundering

Sonderingen moeten nog worden uitgevoerd. Nader uit te werken aan de hand van de sonderingen en opstellen van het definitieve funderingsadvies. Er wordt uitgegaan van fundatie op stroken. Gezien de aard van het bouwwerk en de bekendheid met de vaste grondslag in de omgeving wordt een veilige aanname gedaan voor de representatieve waarde voor de grondspanning van 250 kN/m² (2,50 kg/cm²). Deze aanname dient echter in het werk te worden gecontroleerd.

5 Constructie-overzichten

Voor de constructie overzichten wordt verwezen naar de constructietekeningen van Kooij & Dekker Ingenieursbureau BV.

6 Belastingaannamen volgens NEN-EN 1991-1-1

Dak plat	G _k	afschotlaag/isolatie/pv-cellen	1,00 kN/m ²	
		breedplaatvloer 260 mm	6,50	
		totaal	7,50 kN/m²	
	Q _k	wind: gebied III, onbebouwd, h = 12,6 m → p _w = 0,77 kN/m ² Overige veranderlijke belasting volgens Eurocode 1; ψ ₀ = 0		
Verd. vloer	G _k	breedplaatvloer 280 mm	7,00 kN/m ²	Q _k 1,75 kN/m ² ; ψ ₀ = 0,4
		afwerkvloer 70 mm	1,40	
		plafond + leidingen	0,20	
		separaties		
		totaal	8,60 kN/m²	
				2,55 kN/m²
Balkon	G _k	prefab dik 265 mm	6,25 kN/m ²	Q _k 2,50 kN/m ² ; ψ ₀ = 0,4
BG vloer	G _k	kanaalplaatvloer 260	3,85 kN/m ²	Q _k 1,75 kN/m ² ; ψ ₀ = 0,4
		afwerkvloer 70 mm	1,40	
		separaties		
		totaal	5,25 kN/m²	
				2,55 kN/m²
BG. vloer	G _k	stortbelasting	7,00 kN/m ²	Q _k 0,5 kN/m ² ;
Wanden	G _k	kalkzandsteen E300	5,40 kN/m ²	
		kalkzandsteen E214	3,85 kN/m ²	
		kalkzandsteen E150	2,70 kN/m ²	
		halfsteens muur	2,00 kN/m ²	
		puien	0,50 kN/m ²	

7 Staalconstructie

7.1 Ligger HEB280 S355 dakvloer + toeg 20mm oplegging is 350mm

 belasting (kN/m¹)

uit dak

 7,2 m · 7,50(2,00) kN/m²

G	Q	ψ
54,0	14,4	0

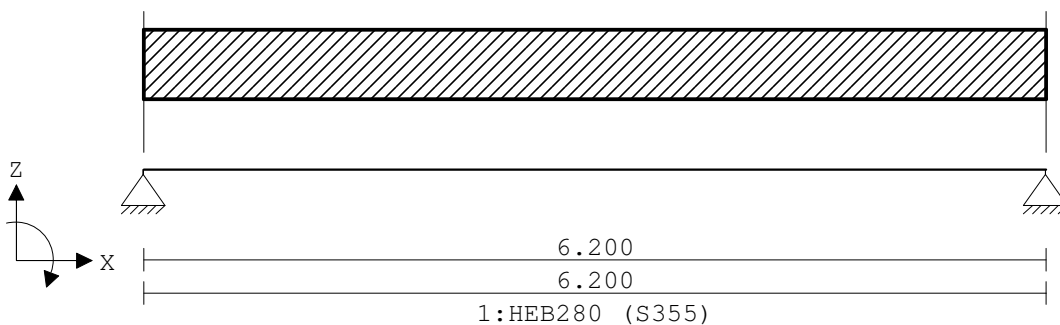
Technosoft Liggers release 6.31a

Toegepaste normen volgens Eurocode met Nederlandse NB

Belastingen	NEN-EN 1990:2002	C2:2010	NB:2011 (nl)
	NEN-EN 1991-1-1:2002	C1:2009	NB:2011 (nl)
Staal	NEN-EN 1993-1-1:2006	C2:2011, A1:2016	NB:2016 (nl)

GEOMETRIE

Ligger:1



VELDLENGHTEN

Ligger:1

Veld	Vanaf	Tot	Lengte
1	0.000	6.200	6.200

MATERIALEN

Mt	Omschrijving	E-modulus [N/mm ²]	S.G.	Pois.	Uitz. coëff
1	S235	210000	78.5	0.30	1.2000e-05
2	S355	210000	78.5	0.30	1.2000e-05

PROFIELEN [mm]

Prof.	Omschrijving	Materiaal	Oppervlak	Traagheid	Vormf.
1	HEB280	2:S355	1.3140e+04	1.9270e+08	0.00

PROFIELEN vervolg [mm]

Prof.	Staaftype	Breedte	Hoogte	e	Type	b1	h1	b2	h2
1	0:Normaal	280	280	140.0					

PROFIELVORMEN [mm]

1 HEB280


BELASTINGGEVALLEN

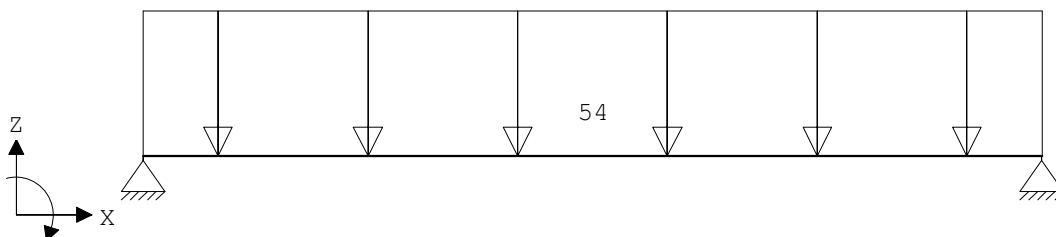
B.G.	Omschrijving	Belast/onbelast	ψ_0	ψ_1	ψ_2	e.g.
1	Permanente belasting	2:Permanent EN1991				1.00
2	Variabele belasting	1:Schaakbord EN1991	0.00	0.00	0.00	0.00

BELASTINGGEVALLEN

B.G.	Omschrijving	Type
1	Permanente belasting	1
2	Variabele belasting	21 Regenwater

VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:1 Permanente belasting

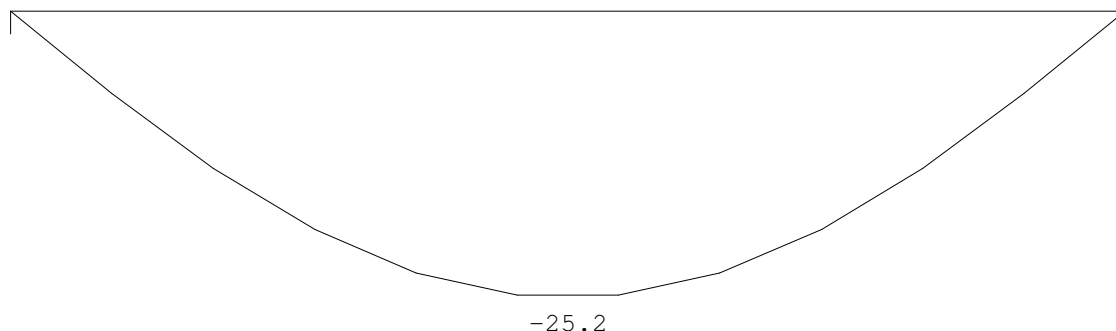

VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:1 Permanente belasting

Last Ref.	Type	Omschrijving	q1/p/m	q2 psi	Afstand	Lengte
1	1:q-last		-54.000	-54.000	0.000	6.200

VERPLAATSINGEN [mm]

Ligger:1 B.G:1 Permanente belasting



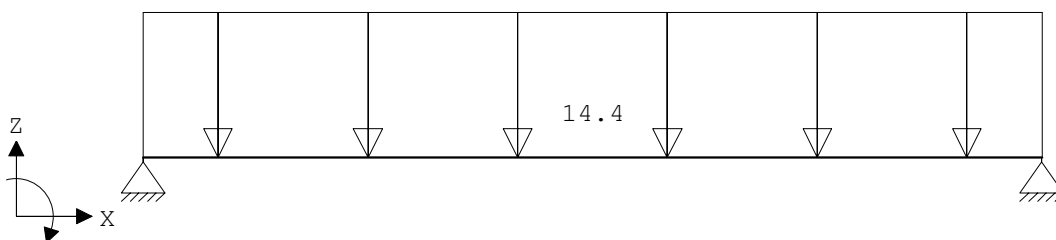
REACTIES

Ligger:1 B.G:1 Permanente belasting

Stp	F	M
1	164.20	0.00
2	164.20	0.00
328.40 :		
-328.40 :		
(absoluut) grootste som reacties		
(absoluut) grootste som belastingen		

VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:2 Variabele belasting

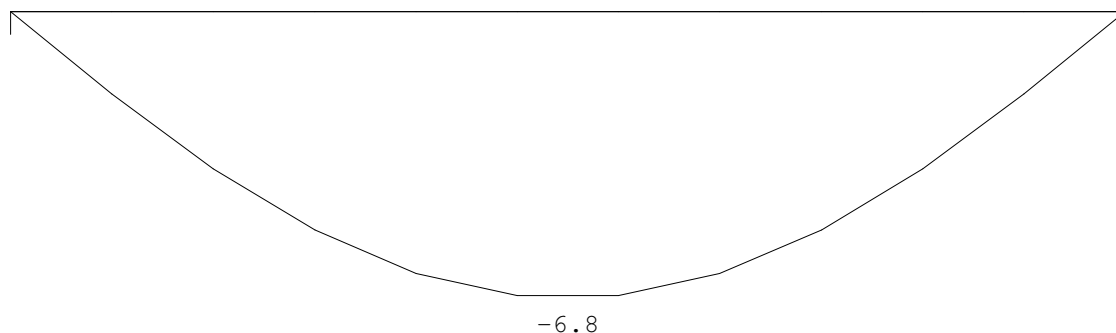

VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:2 Variabele belasting

Last Ref.	Type	Omschrijving	q1/p/m	q2	psi	Afstand	Lengte
1	1:q-last		-14.400	-14.400		0.000	6.200

VERPLAATSINGEN [mm]

Ligger:1 B.G:2 Variabele belasting


REACTIES

Ligger:1 B.G:2 Variabele belasting

Stp	Fmin	Fmax	Mmin	Mmax
1	0.00	44.64	0.00	0.00
2	0.00	44.64	0.00	0.00

BELASTINGCOMBINATIES

BC	Type	BG	Gen.	Factor	BG	Gen.	Factor	BG	Gen.	Factor	BG	Gen.	Factor
1	Fund.	1	Perm	1.35									
2	Fund.	1	Perm	1.20	2	Extr	1.50						
3	Fund.	1	Perm	0.90									
4	Fund.	1	Perm	0.90	2	Extr	1.50						
5	Kar.	1	Perm	1.00	2	Extr	1.00						
6	Freq.	1	Perm	1.00									
7	Quas.	1	Perm	1.00									
8	Blij.	1	Perm	1.00									

GUNSTIGE WERKING PERMANENTE BELASTINGEN

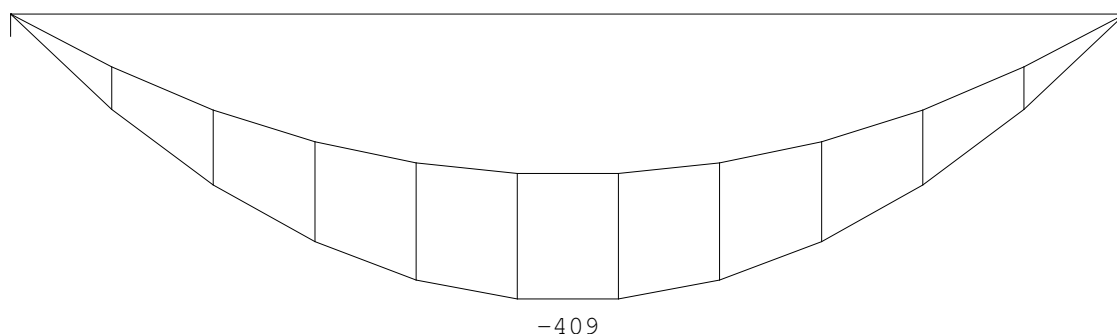
BC Velden met gunstige werking

- 1 Geen
- 2 Geen
- 3 Alle velden de factor:0.90
- 4 Alle velden de factor:0.90

OMHULLENDE VAN DE FUNDAMENTELE COMBINATIES

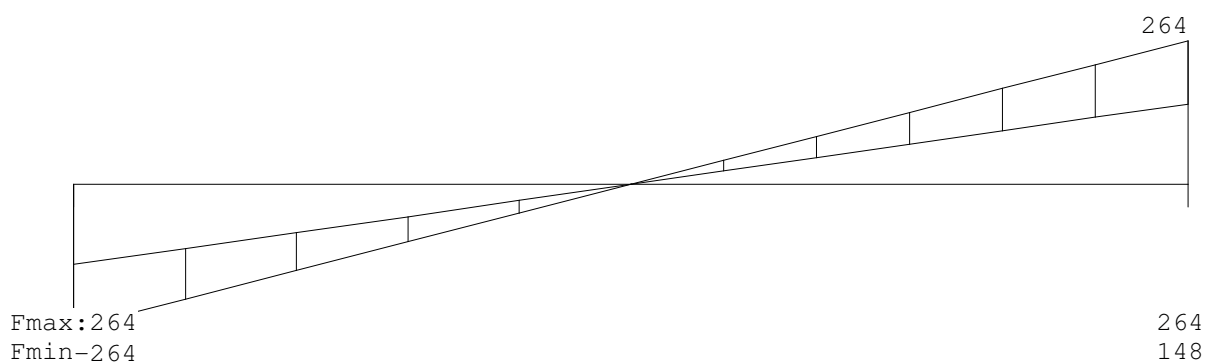
MOMENTEN

Ligger:1 Fundamentele combinatie



DWARSKRACHTEN

Ligger:1 Fundamentele combinatie



REACTIES

Ligger:1 Fundamentele combinatie

Stp	Fmin	Fmax	Mmin	Mmax
1	147.78	264.00	0.00	0.00
2	147.78	264.00	0.00	0.00

STAALPROFIELEN – ALGEMENE GEGEVENS

Ligger:1

Stabiliteit: Classificatie gehele constructie: Geschoord

MATERIAAL

Mat nr.	Profielnaam	Vloeisp. [N/mm ²]	Productie methode	Min. drsn. klasse
1	HEB280	355	Gewalst	1

Partiële veiligheidsfactoren:

Gamma M;0 : 1.00 Gamma M;1 : 1.00

KIPSTABILITEIT

Ligger:1

Staafl	Plts. aangr.	l gaffel [m]	Kipsteunafstanden [m]
1	1.0*h	boven: 6.20 onder: 6.20	5*1,24 5*1,24

TOETSING SPANNINGEN

Ligger:1

Staafl nr.	Mat	BC	Sit	Kl	Plaats	Norm	Artikel	Formule	Hoogste toetsing U.C. [N/mm ²]	Opm.
1	1	2	1	1	My-max	EN3-1-1	6.2.5	(6.12y)	0.751	267

TOETSING DOORBUIGING

Ligger:1

Staafl	Soort	Mtg	Lengte [m]	Overst I	Zeeg J	u _{tot} [mm]	BC	Sit	u [mm]	Toelaatbaar [mm]	*1
1	Dak	db	6.20	N	N	20.0	5	1	Eind -12.0	-24.8	0.004
		db					5	1	Bijk -6.8	-24.8	0.004

Effectieve breedte Symetrisch profiel

Oplegreactie	Rs;d	264	kN
Profielbreedte	b	280	mm
Profielhoogte	h	280	mm
tw		10,5	mm
tf		18	mm
r		24	mm
Toelaatbare drukspanning mw	f _d	3,89	N/mm ²
Beff+2r+tw		162 + 59 =	220 mm
Lopleg	lo	350	mm
Optredende drukspanning mw		3,43	N/mm ² akkoord

Opleglengte = 350 mm op oplegvilt.

7.2 Ligger HEA260 S235 in dakvloer + toeg 10 mm oplegging is 250mm

belasting (kN/m¹) uit dak 4,0 m · 7,50(2,00) kN/m²

G 30,0 Q 8,0 ψ 0

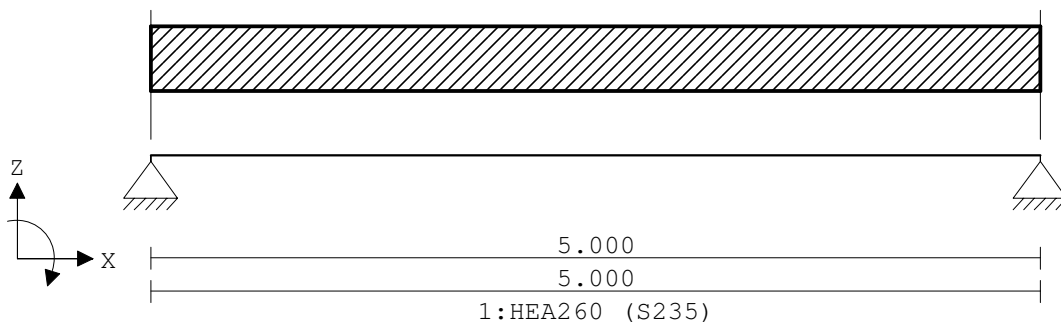
Technosoft Liggers release 6.31a

Toegepaste normen volgens Eurocode met Nederlandse NB

Belastingen	NEN-EN 1990:2002	C2:2010	NB:2011 (nl)
	NEN-EN 1991-1-1:2002	C1:2009	NB:2011 (nl)
Staal	NEN-EN 1993-1-1:2006	C2:2011, A1:2016	NB:2016 (nl)

GEOMETRIE

Ligger:1



VELDLENGTEN

Ligger:1

Veld	Vanaf	Tot	Lengte
1	0.000	5.000	5.000

MATERIALEN

Mt	Omschrijving	E-modulus [N/mm ²]	S.G.	Pois.	Uitz. coëff
1	S235	210000	78.5	0.30	1.2000e-05
2	S355	210000	78.5	0.30	1.2000e-05

PROFIELEN [mm]

Prof.	Omschrijving	Materiaal	Oppervlak	Traagheid	Vormf.
1	HEA260	1:S235	8.6800e+03	1.0460e+08	0.00

PROFIELEN vervolg [mm]

Prof.	Staaftype	Breedte	Hoogte	e	Type	b1	h1	b2	h2
1	0:Normaal	260	250	125.0					

PROFIELVORMEN [mm]

1 HEA260


BELASTINGGEVALLEN

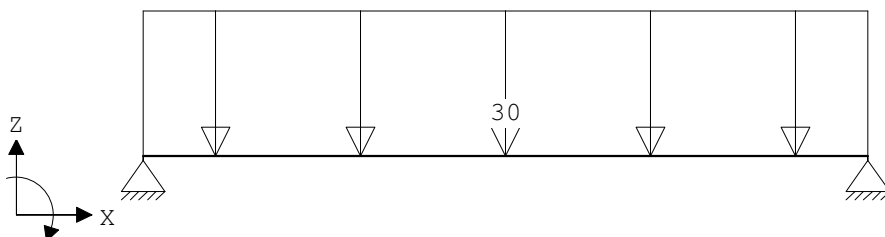
B.G.	Omschrijving	Belast/onbelast	ψ_0	ψ_1	ψ_2	e.g.
1	Permanente belasting	2:Permanent EN1991				1.00
2	Variabele belasting	1:Schaakbord EN1991	0.00	0.00	0.00	0.00

BELASTINGGEVALLEN

B.G.	Omschrijving	Type
1	Permanente belasting	1
2	Variabele belasting	21 Regenwater

VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:1 Permanente belasting

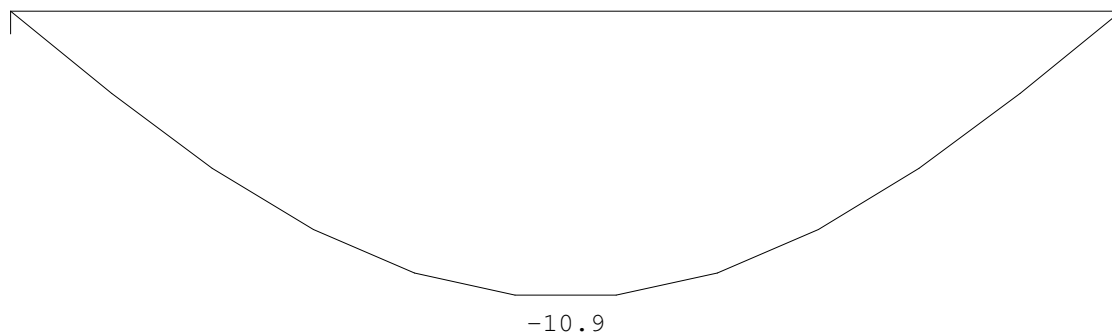

VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:1 Permanente belasting

Last Ref.	Type	Omschrijving	q1/p/m	q2	psi	Afstand	Lengte
1	1:q-last		-30.000	-30.000		0.000	5.000

VERPLAATSINGEN [mm]

Ligger:1 B.G:1 Permanente belasting



REACTIES

Ligger:1 B.G:1 Permanente belasting

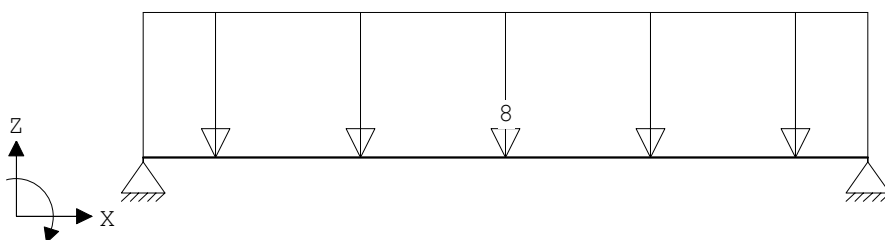
Stp	F	M
1	73.30	0.00
2	73.30	0.00
146.59 :		
-146.59 :		

(absoluut) grootste som reacties

(absoluut) grootste som belastingen

VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:2 Variabele belasting

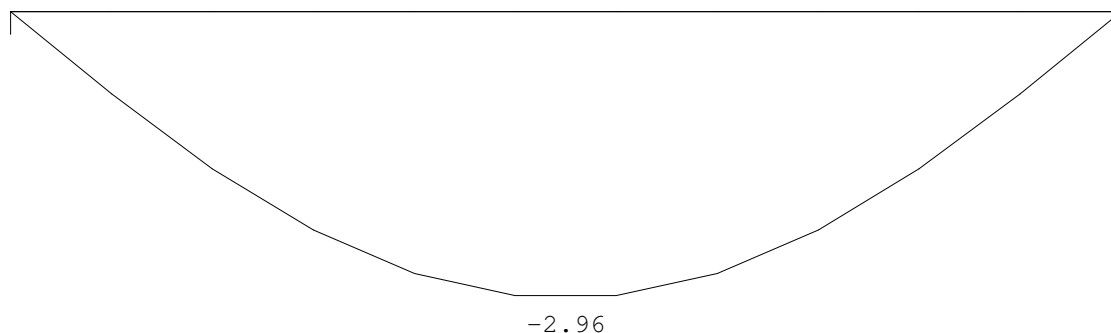

VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:2 Variabele belasting

Last Ref.	Type	Omschrijving	q1/p/m	q2	psi	Afstand	Lengte
1	1:q-last		-8.000	-8.000		0.000	5.000

VERPLAATSINGEN [mm]

Ligger:1 B.G:2 Variabele belasting


REACTIES

Ligger:1 B.G:2 Variabele belasting

Stp	Fmin	Fmax	Mmin	Mmax
1	0.00	20.00	0.00	0.00
2	0.00	20.00	0.00	0.00

BELASTINGCOMBINATIES

BC	Type	BG	Gen.	Factor	BG	Gen.	Factor	BG	Gen.	Factor	BG	Gen.	Factor
1	Fund.	1	Perm	1.35									
2	Fund.	1	Perm	1.20	2	Extr	1.50						
3	Fund.	1	Perm	0.90									
4	Fund.	1	Perm	0.90	2	Extr	1.50						
5	Kar.	1	Perm	1.00	2	Extr	1.00						
6	Freq.	1	Perm	1.00									
7	Quas.	1	Perm	1.00									
8	Blij.	1	Perm	1.00									

GUNSTIGE WERKING PERMANENTE BELASTINGEN

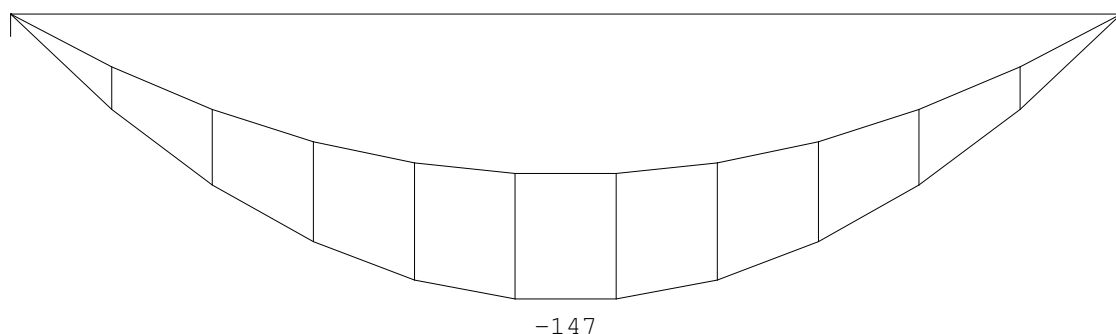
BC Velden met gunstige werking

- 1 Geen
- 2 Geen
- 3 Alle velden de factor:0.90
- 4 Alle velden de factor:0.90

OMHULLENDE VAN DE FUNDAMENTELE COMBINATIES

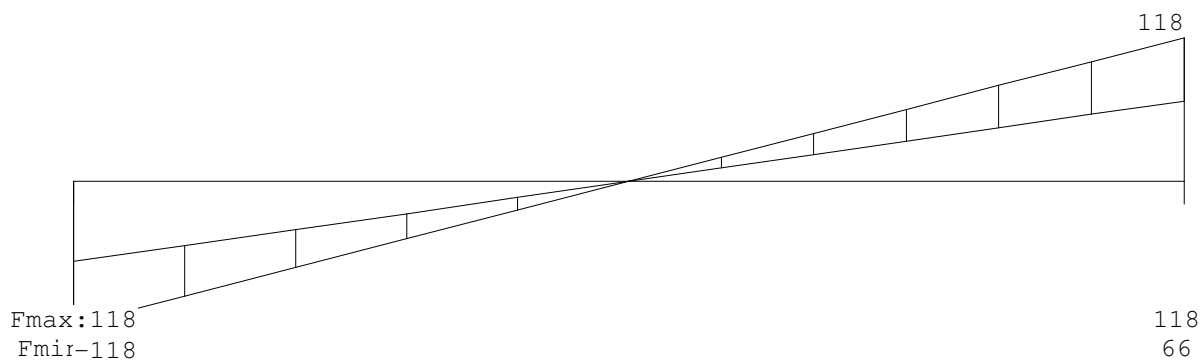
MOMENTEN

Ligger:1 Fundamentele combinatie



DWARSKRACHTEN

Ligger:1 Fundamentele combinatie



REACTIES

Ligger:1 Fundamentele combinatie

Stp	Fmin	Fmax	Mmin	Mmax
1	65.97	117.96	0.00	0.00
2	65.97	117.96	0.00	0.00

STAALPROFIELEN – ALGEMENE GEGEVENS

Ligger:1

Stabiliteit: Classificatie gehele constructie: Geschoord

MATERIAAL

Mat nr.	Profielnaam	Vloeisp. [N/mm ²]	Productie methode	Min. drsn. klasse
1	HEA260	235	Gewalst	1

Partiële veiligheidsfactoren:

Gamma M;0 : 1.00 Gamma M;1 : 1.00

KIPSTABILITEIT

Ligger:1

Staafl	Plts. aangr.	l gaffel [m]	Kipsteunafstanden [m]
1	1.0*h	boven: 5.00 onder: 5.00	5.000 5.000

TOETSING SPANNINGEN

Ligger:1

Staafl	Mat nr.	BC	Sit	Kl	Plaats	Norm	Artikel	Formule	Hoogste toetsing U.C. [N/mm ²]	Opm.
1	1	2	1	1	Staafl	EN3-1-1	6.3.2	(6.54)	0.767	180

TOETSING DOORBUIGING

Ligger:1

Staafl	Soort	Mtg	Lengte [m]	Overst I	Zeeg J	u _{tot} [mm]	BC	Sit	u [mm]	Toelaatbaar [mm]	*1
1	Vloer	db	5.00	N	N	10.0	5	2 Eind	9.1	±20.0	0.004
						-13.8	5	1 Eind	6.2		
		db					5	1 Bijk	-3.0	±15.0	0.003

Effectieve breedte Symetrisch profiel

Oplegreactie	Rs;d	118	kN
Profielbreedte	b	260	mm
Profielhoogte	h	250	mm
tw		7,5	mm
tf		12,5	mm
r		24	mm
Toelaatbare drukspanning mw	fd	3,89	N/mm2
Beff+2r+tw		112 + 56 =	135 mm
Lopleg	lo		225 mm
Optredende drukspanning mw		3,89	N/mm2 akkoord

Opleglengte = 250 mm op oplegvilt.

7.3 Kolom galerij 100/100/5 F1

Let op ontwatering gaten onderin kolom

Belastingen F1 linkergevel	breedte (m)	diepte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	G _{kj} (kN)	Q _k (kN) (extreem)	Qk (kN) (mom)	ψ ₀
uit dak	= 1,25	3,6	7,5	2	33,75	9,00	0,00	0
uit galerij 2e verdieping	= 1,25	3,6	7,5	2	33,75	9,00	3,60	0,4
uit galerij 1e verdieping	= 1,25	3,6	7,5	2	33,75	9,00	3,60	0,4
uit mw + borstwering	= 1,2	3,6	4		<u>17,28</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					118,53	21,60	7,20	
Uiterstegrenstoestand (ULS)								
6.10a F _{Ed}	1	* 1,35 *	118,53 + 1	* 1,5 *	7,20 =	170,82 kN		
6.10b F _{Ed}	1	* 1,2 *	118,53 + 1	* 1,5 *	21,60 =	174,64 kN		

Technosoft Construct release 6.07a

Toegepaste normen volgens Eurocode met Nederlandse NB

Belastingen	NEN-EN 1990:2002	C2:2010	NB:2011 (nl)
	NEN-EN 1991-1-1:2002	C1:2009	NB:2011 (nl)
Staal	NEN-EN 1993-1-1:2006	C2:2011, A1:2016	NB:2016 (nl)

Kolom galerij

Profielnaam	: K100/100/5CF
Doorsnedeklasse	: 1 Moment begin [kNm] : 0.00
Gewalst/gelast (1/2)	: 1 Moment midden [kNm] : 0.00
Vloeispanning [N/mm ²]	: 235 Moment eind [kNm] : 0.00
Omega-kip	: 1.000 Normaalkracht [kN] : -170.00
L-systeem [m]	: 3.00 Aanpend.belasting [kN] : -170.00
Kniklengte in het vlak	: 3.00 Belastingfactor : 1.00
Kniklengte uit het vlak	: 3.00
Algemeen:	
in het vlak (sterke as)	Geschoord
uit het vlak (zwakke as)	Geschoord

Resultaten

Toegepast artikel	: 6.3.1.1 Omega-buc/e*	: 0.643
Unity-check y-as	: 0.613 Unity-check z-as	: 0.613

Pas toe: K100/100/5 CF S235

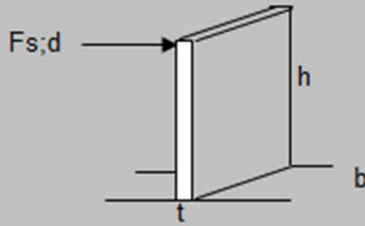
7.4 Handjes prefab galerijplaten L200/200/20 lg = 300mm

Belastingen F1 linkergevel	breedte (m)	diepte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	G _{kj} (kN)	Q _k (kN) (extreem)	Qk (kN) (mom)	ψ ₀
uit galerij 1e verdieping	= 1,25	2,8	7,5	2	26,25	7,00	2,80	0,4
					26,25	7,00	2,80	

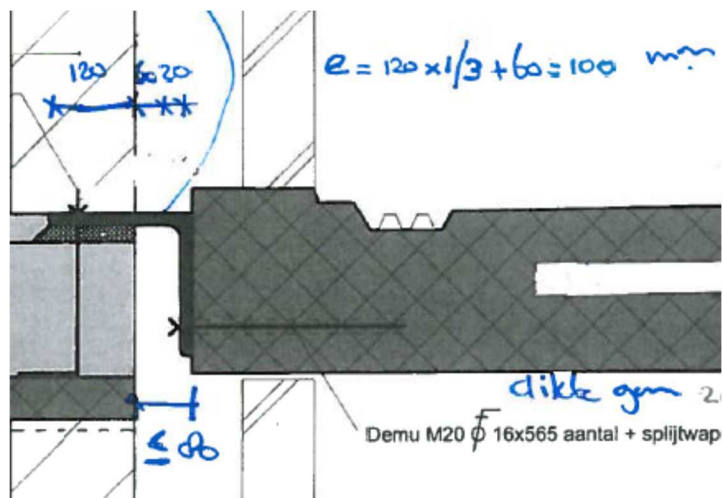
Uiterstegrenstoestand (ULS)

6.10a	F _i Ed	1	*	1,35	*	26,25 + 1	*	1,5	*	2,80	=	39,64 kN
6.10b	F _i Ed	1	*	1,2	*	26,25 + 1	*	1,5	*	7,00	=	42,00 kN

Berekening strip			
Afmeting strip (mm)	breedte (b)	dikte (t)	hoogte (h)
	300	20	120
Belasting op strip (kN)	F _{s;d}	42 kN	
Ms;d	5,04 kNm		
W	30000 mm ⁴		
F _{s;d} (V _{s;d})	42 kN		
A	6000 mm		
σ _{tgV M}	M/W	168,0 N/mm ²	
σ _{tgV V}	F/A	7,0 N/mm ²	
σ _{vgl}		168 N/mm ²	



Verankering in prefab plaat met 3 demu 4010 M20/Ø16x565.
Extra splijtwapening om ankers.



7.5 Kolom balkon as 1 140/140/8 F3

Let op ontwatering gaten onderin kolom

F kolom balkon as 1	breedte (m)	diepte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	G _{kj} (kN)	Q _k (kN) (extreem)	Qk (kN) (mom)	ψ ₀
uit dak	= 1	3,3	7,5	2	24,75	6,60	0,00	0
uit balkon	= 6,2	3,2	7,5	2,5	148,80	49,60	19,84	0,4
uit balkon	= 6,2	3,2	7,5	2,5	148,80	49,60	19,84	0,4
uit mw + borstwering +pui	= 18	1	4		<u>72,00</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					394,35	99,20	39,68	
CC Klasse	2							
Uiterstegrenstoestand (ULS)								
6.10a F;Ed	1	* 1,35	* 394,35	+ 1	* 1,5	* 39,68	=	591,89 kN
6.10b F;Ed	1	* 1,2	* 394,35	+ 1	* 1,5	* 99,20	=	622,02 kN

Technosoft Construct release 6.07a

Toegepaste normen volgens Eurocode met Nederlandse NB

Belastingen	NEN-EN 1990:2002	C2:2010	NB:2011 (nl)
	NEN-EN 1991-1-1:2002	C1:2009	NB:2011 (nl)
Staal	NEN-EN 1993-1-1:2006	C2:2011, A1:2016	NB:2016 (nl)

kolom balkon

Profielnaam	: K140/140/8CF
Doorsnedeklasse	: 1 Moment begin [kNm] : 24.00
Gewalst/gelast (1/2)	: 1 Moment midden [kNm] : 0.00
Vloeispanning [N/mm ²]	: 275 Moment eind [kNm] : 0.00
Omega-kip	: 1.000 Normaalkracht [kN] : -625.00
L-systeem [m]	: 3.00 Aanpend.belasting [kN] : -625.00
Kniklengte in het vlak	: 3.00 Belastingfactor : 1.00
Kniklengte uit het vlak	: 3.00
Algemeen:	
in het vlak (sterke as)	Geschoord
uit het vlak (zwakke as)	Geschoord

Resultaten

Toegepast artikel	: 6.3.3 Omega-buc/e*	: 0.754
Unity-check y-as	: 0.993 Unity-check z-as	: 0.752

7.6 Windligger koker 100/100/6 S235

belasting (kN/m ¹)		G	Q	ψ
uit wind	3,3 m · 0,77 x 1,1 kN/m ²	0	2,8	0

Technosoft Liggers release 6.60

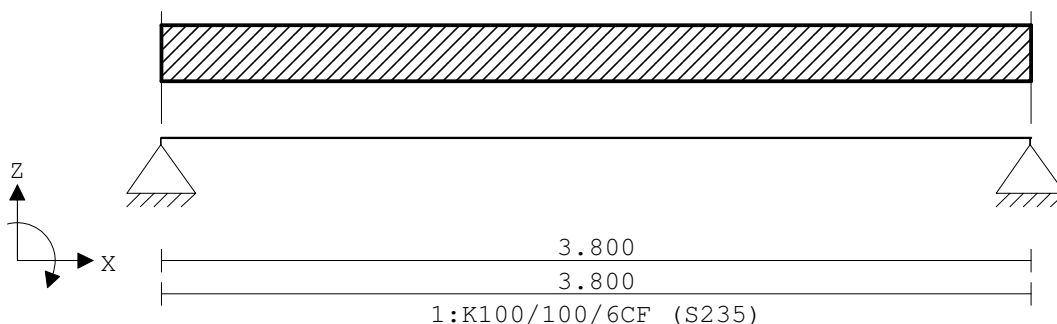
Betrouwbaarheidsklasse : 2 Referentieperiode : 50

Toegepaste normen volgens Eurocode met Nederlandse NB

Belastingen	NEN-EN 1990:2002	C2:2010	NB:2011 (nl)
	NEN-EN 1991-1-1:2002	C1:2009	NB:2011 (nl)
Staal	NEN-EN 1993-1-1:2006	C2:2011, A1:2016	NB:2016 (nl)

GEOMETRIE

Ligger:1



VELDLENGTEN

Ligger:1

Veld	Vanaf	Tot	Lengte
1	0.000	3.800	3.800

MATERIALEN

Mt	Omschrijving	E-modulus [N/mm ²]	S.G.	Pois.	Uitz. coëff
1	S235	210000	78.5	0.30	1.2000e-05
2	S235	210000	78.5	0.30	1.2000e-05

PROFIELEN [mm]

Prof.	Omschrijving	Materiaal	Oppervlak	Traagheid	Vormf.
1	K100/100/6CF	2:S235	2.1633e+03	3.1147e+06	0.00

PROFIELEN vervolg [mm]

Prof.	Staaftype	Breedte	Hoogte	e	Type	b1	h1	b2	h2
1	0:Normaal	100	100	50.0					

PROFIELVORMEN [mm]

1 K100/100/6CF


BELASTINGGEVALLEN

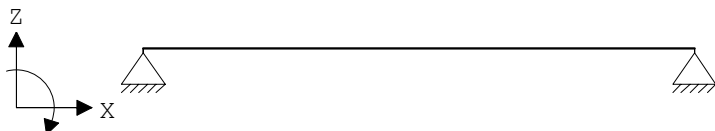
B.G.	Omschrijving	Belast/onbelast	ψ_0	ψ_1	ψ_2	e.g.
1	Permanent	2:Permanent EN1991				-1.00
2	Veranderlijk	1:Schaakbord EN1991	0.40	0.50	0.30	0.00

BELASTINGGEVALLEN

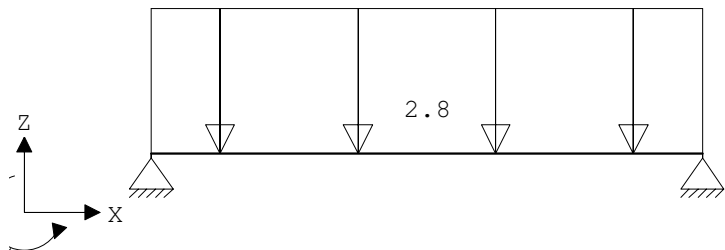
B.G.	Omschrijving	Type
1	Permanent	1 Permanente belasting
2	Veranderlijk	2 Ver. bel. pers. ed. (p_rep)

VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:1 Permanent


VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:2 Veranderlijk


VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:2 Veranderlijk

Last Ref.	Type	Omschrijving	q1/p/m	q2	psi	Afstand	Lengte
1	1:q-last		-2.800	-2.800		0.000	3.800

BELASTINGCOMBINATIES

BC	Type	BG	Gen.	Factor	BG	Gen.	Factor	BG	Gen.	Factor	BG	Gen.	Factor
1	Fund.	1	Perm	1.35									
2	Fund.	1	Perm	0.90									
3	Fund.	1	Perm	1.35	2	psi0	1.50						
4	Fund.	1	Perm	1.20	2	Extr	1.50						
5	Fund.	1	Perm	0.90	2	Extr	1.50						
6	Fund.	1	Perm	0.90	2	psi0	1.50						
7	Kar.	1	Perm	1.00	2	Extr	1.00						
8	Quas.	1	Perm	1.00									
9	Quas.	1	Perm	1.00	2	psi2	1.00						
10	Freq.	1	Perm	1.00									

REACTIES

Ligger:1 Fundamentele combinatie

Stp	Fmin	Fmax	Mmin	Mmax
1	0.29	8.37	0.00	0.00
2	0.29	8.37	0.00	0.00

STAALPROFIELEN – ALGEMENE GEGEVENS

Ligger:1

Stabiliteit: Classificatie gehele constructie: Geschoord

MATERIAAL

Mat nr.	Profielnaam	Vloeisp. [N/mm ²]	Productie methode	Min. drsn. klasse
1	K100/100/6CF	235	Koudgevormd	1

Partiële veiligheidsfactoren:

Gamma M;0 : 1.00 Gamma M;1 : 1.00

KIPSTABILITEIT

Ligger:1

Staafl nr.	Plts. aangr.	l gaffel [m]	Kipsteunafstanden [m]
1	1.0*h	boven: 3.80 onder: 3.80	3.800 3.800

TOETSING SPANNINGEN

Ligger:1

Staafl nr.	Mat	BC	Sit	Kl	Plaats	Norm	Artikel	Formule	Hoogste toetsing U.C. [N/mm ²]	Opm.
1	1	4	1	1	My-max	EN3-1-1	6.2.5	(6.12y)	0.450	106

7.7 Borstweringsteunen hoh 1800mm

Sterkteklasse S235

Borstweringsteunen hoh 1800mm hoogte 1100mm

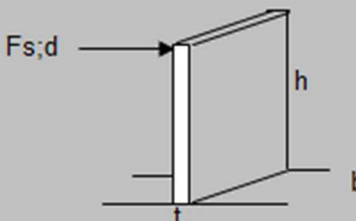
Windlast op de borstweringsteun

$$Q_d = 1,8 \times 1,5 \times 0,77 \times 1,8 = 3,7 \text{ kN/m}$$

$$M_d = 0,5 \times 1,1 \times 1,1 \times 3,7 = 2,29 \text{ kNm}$$

Neem strip 10x100 of koker 80/50/5

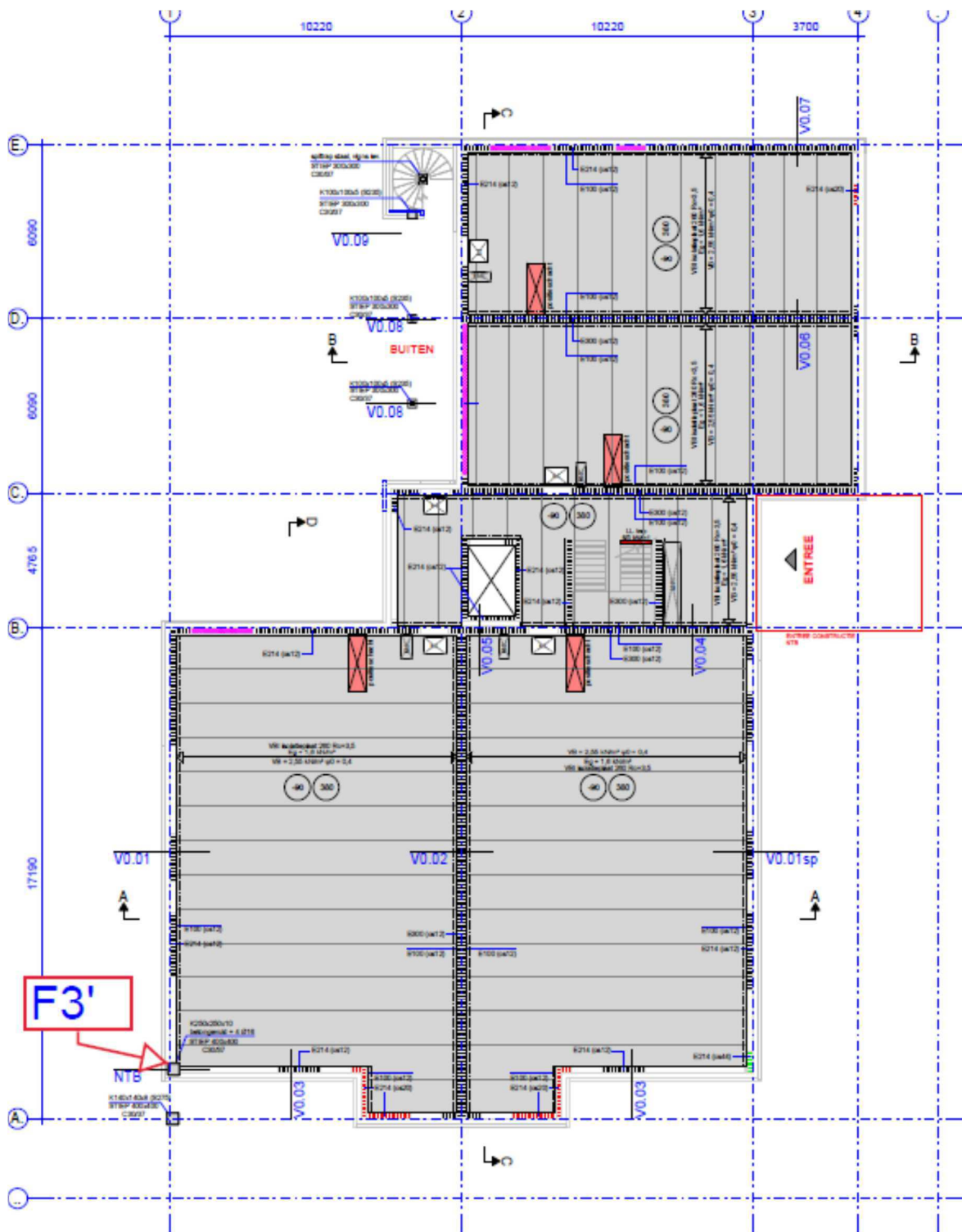
Berekening strip

		breedte (b)	dikte (t)	hoogte (h)
Afmeting strip (mm)		10	100	1000
Belasting op strip (kN)	$F_{s;d}$	2,29 kN		
$M_{s;d}$	2,29 kNm			
W	25000 mm ³			
$F_{s;d}$ ($V_{s;d}$)	2,29 kN			
A	1000 mm			
$\sigma_{\text{tgv M}}$	M/W	91,6 N/mm ²		
$\sigma_{\text{tgv V}}$	F/A	2,3 N/mm ²		
σ_{vgl}	92 N/mm ²			

Strip op vloer 15x200+ rechtopstaand strip 10x100, met 6 x M16 lijmanekers in betonvloer 180mm inlijmen

8 Betonconstructie

8.1 Stalen kolom K250x250x8, betongevuld C35/45, 4Ø16. F3' op begane grondvloer



F1tpv balkon, boven As A1 stalen breedte		diepte	gk	qk	G _{kj} (kN)	Q _k (kN)	Qk (kN)	ψ ₀
	(m)	(m)	(kN/m²)	(kN/m²)		(extreem)	(mom)	
uit dak	= 2	3,5	7,5	2	52,50	14,00	0,00	0
uit 3e verdiepingsvloer	= 2,5	3,5	8,6	2,55	75,25	22,31	8,93	0,4
uit 2e verdiepingsvloer	= 1,5	3,5	8,6	2,55	45,15	13,39	5,36	0,4
uit 1e verdiepingsvloer	= 1,5	3,5	8,6	2,55	45,15	13,39	5,36	0,4
uit mw + borstwering +pui	= 7	3,3	5,96		<u>137,68</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					355,73	41,06	19,64	
CC Klasse 2								
Bruikbaarheidsgrenstoestand (SLS)								
6.10	F _i kar	1 *	1 *	355,73 + 1 *	1 *	41,06 =	396,78 kN	
Uiterstegrenstoestand (ULS)								
6.10a	F _i Ed	1 *	1,35 *	355,73 + 1 *	1,5 *	19,64 =	509,68 kN	
6.10b	F _i Ed	1 *	1,2 *	355,73 + 1 *	1,5 *	41,06 =	488,45 kN	

Technosoft Raamwerken release 6.24a

Belastingbreedte.: 1.000

Rekenmodel.....: 1e-orde-elastisch.

Theorie voor de bepaling van de krachtsverdeling:

Geometrisch lineair.

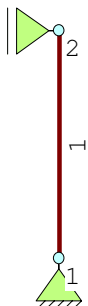
Fysisch lineair.

Gunstige werking van de permanente belasting wordt automatisch verwerkt.

Toegepaste normen volgens Eurocode met Nederlandse NB

Belastingen	NEN-EN 1990:2002	C2:2010	NB:2011 (nl)
	NEN-EN 1991-1-1:2002	C1:2009	NB:2011 (nl)
	NEN-EN 1991-1-2:2002	C1:2011	NB:2011 (nl)
Beton	NEN-EN 1992-1-1:2011 (nl)	C2/A1:2015 (nl)	NB:2016 (nl)
Staal	NEN-EN 1993-1-1:2006	C2:2011, A1:2016	NB:2016 (nl)
Staalbeton	NEN-EN 1994-1-1:2005	C1:2009	NB:2012 (nl)
	NEN-EN 1994-1-2:2005	A1:2014	NB:2007 (nl)

GEOMETRIE



MATERIALEN

Mt	Omschrijving	E-modulus [N/mm ²]	S.G.	Pois.	Uitz. coëff
1	S275	210000	78.5	0.30	1.2000e-05
2	S235	210000	78.5	0.30	1.2000e-05
3	C35/45	10728	25.0	0.2	0.0000e-05

Behoort bij besluit van
 Omgevingsdienst
 De Vallei
 Kenmerk: 2019W2757
 17-09-2020

MATERIALEN vervolg

Mt	Omschrijving	Cement	Kruipfac.	Toeslag	Rho [kg/m3]
3	C35/45	N	2.18	Normaal	2400

PROFIELEN [mm]

Prof.	Omschrijving	Materiaal	Oppervlak	Traagheid	Vormf.
1	CC-K250/250/8CF	1:S275	9.9766e+03	8.4174e+07	0.00

Let op: Bij staalbetonprofielen worden gewogen profielgrootheden weergegeven in verhouding tot de elasticiteitsmodulus van het materiaal staal.

PROFIELEN vervolg [mm]

Prof.	Staaftype	Breedte	Hoogte	e	Type	b1	h1	b2	h2
1	0:Normaal	250	250	125.0					

KNOPEN

Knoop	X	Z
1	0.000	0.000
2	0.000	3.000

STAVEN

St.	ki	kj	Profiel	Aansl.i	Aansl.j	Lengte	Opm.
1	1	2	1:CC-K250/250/8CF	NDM	NDM	3.000	

BRANDGEGEVENS

Brand Omschrijving	Eis Verhit.	Profiel- Soort	P	dikte
Nr.	wijze	volgens		
	[min]		[1/m]	[mm]
1	90 4-zijdig	-		

STAVEN - BRANDGEGEVENS

St.	Brandgegevens	Vervalt bij brand
1	1:	nee

VASTE STEUNPUNTEN

Nr.	knoop	Kode	XZR 1=vast 0=vrij	Hoek	Vervalt bij brand
1	1	110		0.00	nee
2	2	100		0.00	nee

BELASTINGGENERATIE ALGEMEEN.

Betrouwbaarheidsklasse.....:	2	Referentieperiode.....:	50
Gebouwdiepte.....:	0.00	Gebouwhoogte.....:	12.70
Niveau aansl.terrein.....:	0.00	E.g. scheid.w. [kN/m2]:	1.20

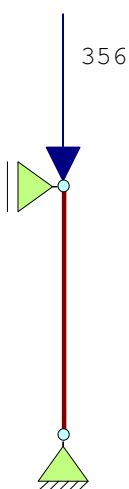
BELASTINGGEVALLEN

B.G.	Omschrijving	Type
1	Permanente belasting	EGZ=-1.00
2	Vb; 3e ver	2 Ver. bel. pers. ed. (p_rep)
3	Vb; 2e ver	2 Ver. bel. pers. ed. (p_rep)
4	Vb; 1e ver	2 Ver. bel. pers. ed. (p_rep)
5	Vb; dak	21 Regenwater

BELASTINGEN

B.G:1 Permanente belasting

Eigen gewicht van alle staven is meegenomen in berekening. Richting:↓



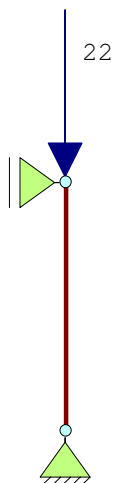
KNOOPBELASTINGEN

B.G:1 Permanente belasting

Last	Knoop	Richting	waarde	Ψ_0	Ψ_1	Ψ_2
1	2	Z	-356.000			

BELASTINGEN

B.G:2 Vb; 3e ver



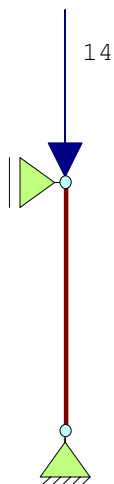
KNOOPBELASTINGEN

B.G:2 Vb; 3e ver

Last	Knoop	Richting	waarde	ψ_0	ψ_1	ψ_2
1	2	Z	-22.000	0.4	0.5	0.3

BELASTINGEN

B.G:3 Vb; 2e ver



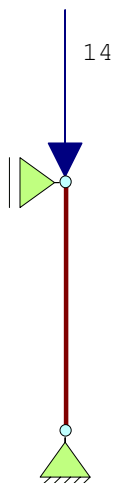
KNOOPBELASTINGEN

B.G:3 Vb; 2e ver

Last	Knoop	Richting	waarde	ψ_0	ψ_1	ψ_2
1	2	Z	-14.000	0.4	0.5	0.3

BELASTINGEN

B.G:4 Vb; 1e ver


KNOOPBELASTINGEN

B.G:4 Vb; 1e ver

Last	Knoop	Richting	waarde	ψ_0	ψ_1	ψ_2
1	2	Z	-14.000	0.4	0.5	0.3

BELASTINGEN

B.G:5 Vb; dak


KNOOPBELASTINGEN

B.G:5 Vb; dak

Last	Knoop	Richting	waarde	ψ_0	ψ_1	ψ_2
1	2	Z	0.000	0.0	0.0	0.0

REACTIES

Kn.	B.G.	X	Z	M
1	1	0.00	361.84	
1	2	0.00	22.00	
1	3	0.00	14.00	
1	4	0.00	14.00	
1	5	0.00	0.00	

REACTIES

Kn.	B.G.	X	Z	M
2	1	0.00		
2	2	0.00		
2	3	0.00		
2	4	0.00		
2	5	0.00		

BELASTINGCOMBINATIES

BC	Type								
1	Fund.	1.35	$G_{k,1}$						
2	Fund.	0.90	$G_{k,1}$						
3	Fund.	1.35	$G_{k,1}$	+	1.50	ψ_0	$Q_{k,2}$	+	1.50 ψ_0 $Q_{k,3}$ + 1.50 ψ_0 $Q_{k,4}$
4	Fund.	1.20	$G_{k,1}$	+	1.50		$Q_{k,2}$	+	1.50 $Q_{k,3}$ + 1.50 ψ_0 $Q_{k,4}$
5	Fund.	1.20	$G_{k,1}$	+	1.50		$Q_{k,2}$	+	1.50 ψ_0 $Q_{k,3}$ + 1.50 $Q_{k,4}$
6	Fund.	1.20	$G_{k,1}$	+	1.50	ψ_0	$Q_{k,2}$	+	1.50 $Q_{k,3}$ + 1.50 $Q_{k,4}$
7	Kar.	1.00	$G_{k,1}$	+	1.00		$Q_{k,5}$		
8	Kar.	1.00	$G_{k,1}$	+	1.00		$Q_{k,2}$	+	1.00 $Q_{k,3}$ + 1.00 ψ_0 $Q_{k,4}$
9	Kar.	1.00	$G_{k,1}$	+	1.00		$Q_{k,2}$	+	1.00 ψ_0 $Q_{k,3}$ + 1.00 $Q_{k,4}$
10	Kar.	1.00	$G_{k,1}$	+	1.00	ψ_0	$Q_{k,2}$	+	1.00 $Q_{k,3}$ + 1.00 $Q_{k,4}$
11	Quas.	1.00	$G_{k,1}$	+	1.00	ψ_2	$Q_{k,2}$	+	1.00 ψ_2 $Q_{k,3}$ + 1.00 ψ_2 $Q_{k,4}$
12	Freq.	1.00	$G_{k,1}$	+	1.00	ψ_1	$Q_{k,2}$	+	1.00 ψ_1 $Q_{k,3}$ + 1.00 ψ_1 $Q_{k,4}$
13	Blij.	1.00	$G_{k,1}$						
14	Brand	1.00	$G_{k,1}$	+	1.00	ψ_2	$Q_{k,2}$	+	1.00 ψ_2 $Q_{k,3}$ + 1.00 ψ_2 $Q_{k,4}$

GUNSTIGE WERKING PERMANENTE BELASTINGEN

BC	Staven met gunstige werking
1	Geen
2	Alle staven de factor:0.90
3	Geen
4	Geen
5	Geen
6	Geen

OMHULLENDE VAN DE FUNDAMENTELE COMBINATIES

MOMENTEN

Fundamentele combinatie

.

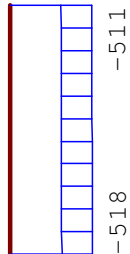
DWARSKRACHTEN

Fundamentele combinatie

.

NORMAALKRACHTEN

Fundamentele combinatie


REACTIES

Fundamentele combinatie

Kn.	X-min	X-max	Z-min	Z-max	M-min	M-max
1	0.00	0.00	325.65	518.48		
2	0.00	0.00				

STAALPROFIELEN - ALGEMENE GEGEVENS

Stabiliteit:	Classificatie gehele constructie:	Geschoord
Doorbuiging en verplaatsing:		
	Aantal bouwlagen:	1
	Gebouwtype:	Overig
	Toel. horiz. verplaatsing gehele gebouw:	h/300
	Kleinste gevelhoogte [m]:	0.0

MATERIAAL

Mat nr.	Profielnaam	Vloeisp. [N/mm ²]	Productie methode	Min. drsn. klasse	
1	CC-K250/250/8CF	275	Koudgevormd		
Beton: C35/45, Wapening: 4Ø16 (kwal: 500)					
Partiële veiligheidsfactoren:					
Gamma M;0	:	1.00	Gamma M;1	:	1.00
Gamma M;fi;mech	:	1.00	Gamma M;fi;therm	:	1.00

KNIKSTABILITEIT

		Extra		Extra	
Staafl	l _{sys} Classif. y l _{knik;y}	aanp. y Classif. z l _{knik;z}	aanp. z		
	[m] sterke as [m]	[kN] zwakke as [m]	[kN]		
1	3.000 Geschoord 3.000	0.0 Geschoord 3.000	0.0		

KIPSTABILITEIT

Staafl	Plts. aangr.	1 gaffel [m]	Kipsteunafstanden [m]
1	1.0*h	boven: 3.00 onder: 3.00	3.000 3.000

TOETSING SPANNINGEN

Staafr nr.	Mat	BC	Sit	Kl	Plaats	Norm	Artikel	Formule	Hoogste toetsing U.C. [N/mm ²]	Opm.
1	1	3	1	1	Staafr	EN4-1-1	6.7.3.5	(6.44)	0.151	47

Opmerkingen:

[47] Bij verlopende normaalkracht wordt de grootste drukkracht genomen.

TOETSING SPANNINGEN BIJ BRAND

Staafr nr.	Mat	BC	Sit	Kl	Plaats	Norm	Artikel	Formule	Hoogste toetsing U.C. [N/mm ²]	Opm.
1	1	14	1	1	Staafr	EN4-1-1	6.7.3.5	(6.44)	0.093	47

Opmerkingen:

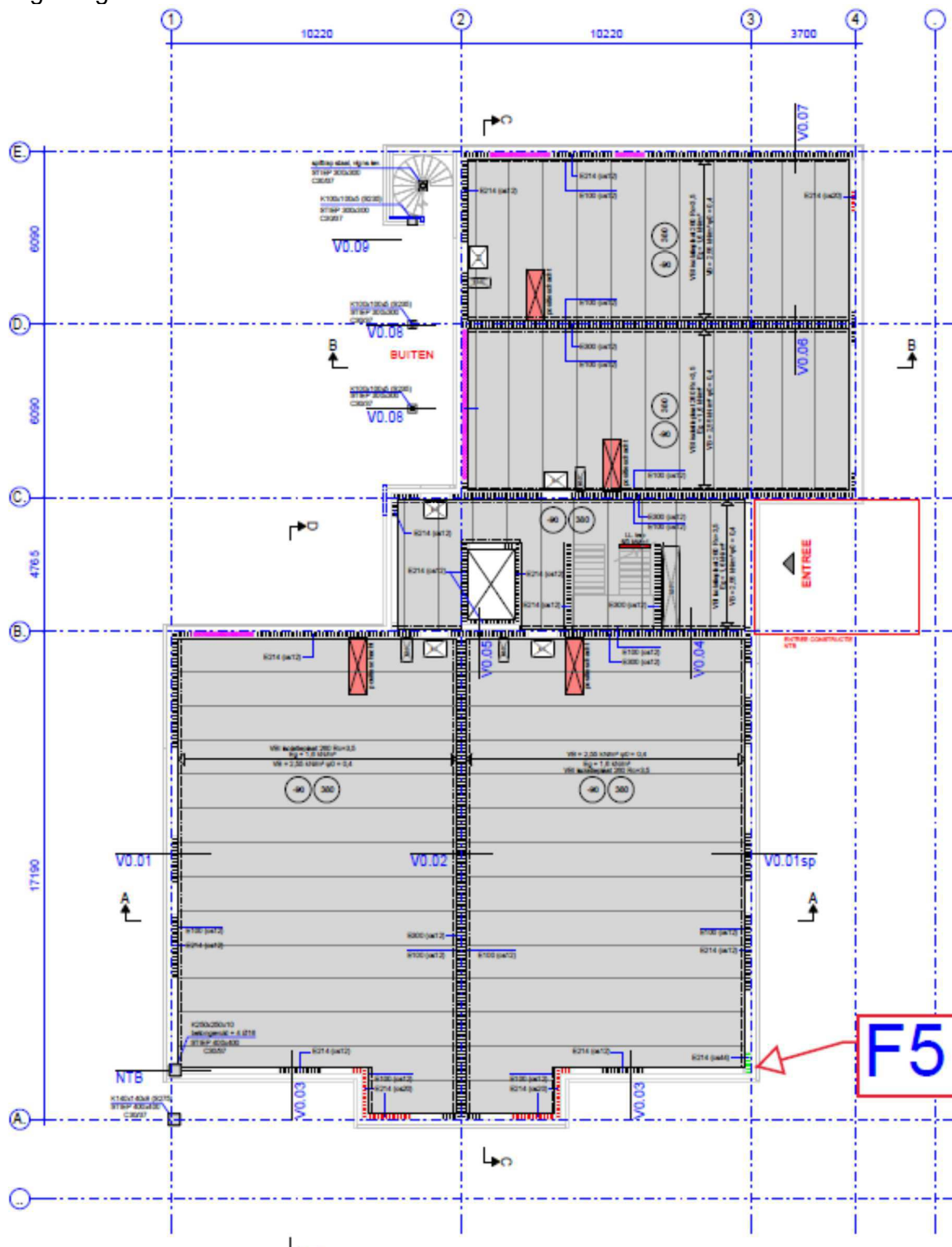
[47] Bij verlopende normaalkracht wordt de grootste drukkracht genomen.

TOETSING BRAND m.b.v. Potfire versie 2.0

Staafr nr.	Brand	Nfi;Sd [kN]	Mfi;Sd [kNm]	Nequ [kN]	Eis [min]	Nfi;Rd [kN]	U.C. Opm.
1	1	-376.8	0.000	487.1	90	496.4	0.981

9 Kalkzandsteen

9.1 Penant as 3/A 700x241mm CS44 begane vloer F5 begane grondvloer



Flas tpv balkon as A/3	breedte (m)	diepte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	G _{kj} (kN)	Q _k (kN) (extreem)	Qk (kN) (mom)	ψ ₀
uit dak	= 3	3	7,5	2	67,50	18,00	0,00	0
uit 3e verdiepingvloer	= 4	4	8,6	2,55	137,60	40,80	16,32	0,4
uit 2e verdiepingvloer	= 7,5	3,5	8,6	2,55	225,75	66,94	26,78	0,4
uit 1e verdiepingvloer	= 7,5	3,5	8,6	2,55	225,75	66,94	26,78	0,4
uit mw + borstwering +pui	= 10	3,3	5,96		196,68	0,00	0,00	
					853,28	150,20	69,87	

CC Klasse 2

Bruikbaarheidsgrenstoestand (SLS)

$$6.10 \quad F_{kar} \quad 1 * 1 * 853,28 + 1 * 1 * 150,20 = 1003,48 \text{ kN}$$

Uiterstegrenstoestand (ULS)

$$6.10a \quad F_{Ed} \quad 1 * 1,35 * 853,28 + 1 * 1,5 * 69,87 = 1256,73 \text{ kN}$$

$$6.10b \quad F_{Ed} \quad 1 * 1,2 * 853,28 + 1 * 1,5 * 150,20 = 1249,23 \text{ kN}$$

Module 1 - Twee- of meerzijdig gesteunde dragende wand met moment in het midden en aan de uiteinden van de wand

INVOERGEGEVENS

ONDERDEEL :

Materiaaleigenschappen:

gevolgklasse: CC2

genormaliseerde gemiddelde druksterkte kalkzandsteen (CS 44)

$$f_b = 44 \text{ N/mm}^2$$

mortelkwaliteit: morteltype: Lijmmortel

Geometrie van de wand:

dikte

$$t = 214 \text{ mm}$$

hoogte

$$h = 2700 \text{ mm}$$

breedte

$$l = 700 \text{ mm}$$

Aantal gesteunde randen: 2

Soort vloeroplegging: wand met aan beide zijden betonvloer

Belastingen:

normaalkracht

$$N_{Ed} = 1256,0 \text{ kN}$$

moment aan de top

$$M_{Ed,t} = 0,00 \text{ kNm}$$

moment in het midden

$$M_{Ed,m} = 0,00 \text{ kNm}$$

moment aan de voet

$$M_{Ed,b} = 0,00 \text{ kNm}$$

BEREKENING

Bepaling capaciteit volgens art. 5.5.1 van NEN-EN 1996-1-1 (nl):

Resultaten

$$f_d = 11,74 \text{ N/mm}^2$$

$$h_{ef} = \rho_2 h = 0,75 \times 2700 = 2025 \text{ mm} \quad \dots(5.2)$$

$$\Phi_{lt} = 1 - 2 \frac{e_{lt}}{t} = 0,9 \quad \dots(6.4) \quad N_{Rd,t} = \Phi_{lt} l t f_d = 1582,45 \text{ kN} \quad \dots(6.2)$$

$$\Phi_{lb} = 1 - 2 \frac{e_{lb}}{t} = 0,9 \quad \dots(6.4) \quad N_{Rd,b} = \Phi_{lb} l t f_d = 1582,45 \text{ kN} \quad \dots(6.2)$$

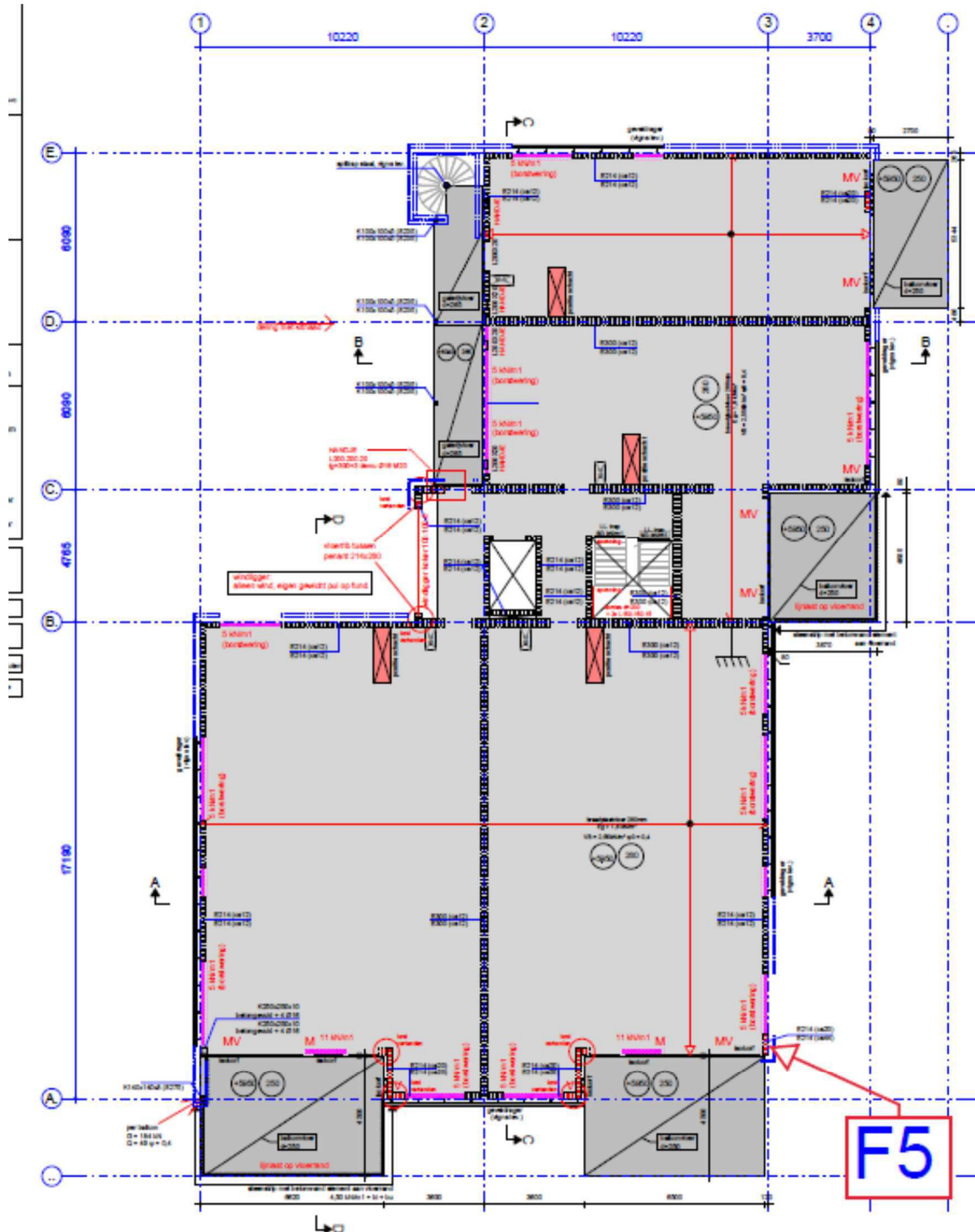
$$\Phi_m = A_1 e^{-\lambda u \psi^2} = 0,78 \quad \dots(G.1) \quad N_{Rd,m} = \Phi_m l t f_d = 1371,9 \text{ kN} \quad \dots(6.2)$$

artikel 6.1.2.1(1)

$$N_{Ed} = 1256 \text{ kN} < N_{Rd} = 1371,9 \text{ kN} \quad u.c. = 0,92 \quad \text{Capaciteit van de wand voldoet.}$$

Conclusie : Wand voldoet.

9.2 Penant as 3/A 700x241mm CS20 2^{de} verd vloer



2e Verdiepingsvloer

1 : 100

MV = moment + dwarskracht isokorf
M = moment isokorf
V = dwarskracht isokorf

Flas tpv balkon as A/3	breedte (m)	diepte (m)	gk (kN/m²)	qk (kN/m²)	G _{kj} (kN)	Q _k (kN) (extreem)	Qk (kN) (mom)	ψ ₀
uit dak	= 3	3	7,5	2	67,50	18,00	0,00	0
uit 3e verdiepingsvloer	= 4	4	8,6	2,55	137,60	40,80	16,32	0,4
uit 2e verdiepingsvloer	= 0	0	8,6	2,55	0,00	0,00	0,00	0,4
uit 1e verdiepingsvloer	= 0	0	8,6	2,55	0,00	0,00	0,00	0,4
uit mw + borstwering +pui	= 10	3,3	5,96		<u>196,68</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					401,78	40,80	16,32	
CC Klasse	2							
Bruikbaarheidsgrenstoestand (SLS)								
6.10	F;kar	1 *	1 *	401,78 + 1 *	1 *	40,80 =	442,58 kN	
Uiterstegrenstoestand (ULS)								
6.10a	F;Ed	1 *	1,35 *	401,78 + 1 *	1,5 *	16,32 =	566,88 kN	
6.10b	F;Ed	1 *	1,2 *	401,78 + 1 *	1,5 *	40,80 =	543,34 kN	

Module 1 - Twee- of meezijdig gesteunde dragende wand met moment in het midden en aan de uiteinden van de wand

INVOERGEGEVENS

ONDERDEEL :

Materiaaleigenschappen:

gevolgklasse: CC2

genormaliseerde gemiddelde druksterkte kalkzandsteen (CS 20)

mortelkwaliteit: morteltype: Lijmmortel

$$f_b = 20 \text{ N/mm}^2$$

Geometrie van de wand:

dikte

$$t = 214 \text{ mm}$$

hoogte

$$h = 2700 \text{ mm}$$

breedte

$$\ell = 700 \text{ mm}$$

Aantal gesteunde randen: 2

Soort vloeroplegging: wand met aan beide zijden betonvloer

Belastingen:

normaalkracht

$$N_{Ed} = 566,0 \text{ kN}$$

moment aan de top

$$M_{Ed,t} = 0,00 \text{ kNm}$$

moment in het midden

$$M_{Ed,m} = 0,00 \text{ kNm}$$

moment aan de voet

$$M_{Ed,b} = 0,00 \text{ kNm}$$

BEREKENING

Bepaling capaciteit volgens art. 5.5.1 van NEN-EN 1996-1-1 (nl):

Resultaten

$$f_d = 6,01 \text{ N/mm}^2$$

$$h_{ef} = \rho_2 h = 0,75 \times 2700 = 2025 \text{ mm} \quad \dots(5.2)$$

$$\phi_{lt} = 1 - 2 \frac{e_{lt}}{t} = 0,9 \quad \dots(6.4) \quad N_{Rd,t} = \phi_{lt} \ell t f_d = 809,6 \text{ kN} \quad \dots(6.2)$$

$$\phi_{lb} = 1 - 2 \frac{e_{lb}}{t} = 0,9 \quad \dots(6.4) \quad N_{Rd,b} = \phi_{lb} \ell t f_d = 809,6 \text{ kN} \quad \dots(6.2)$$

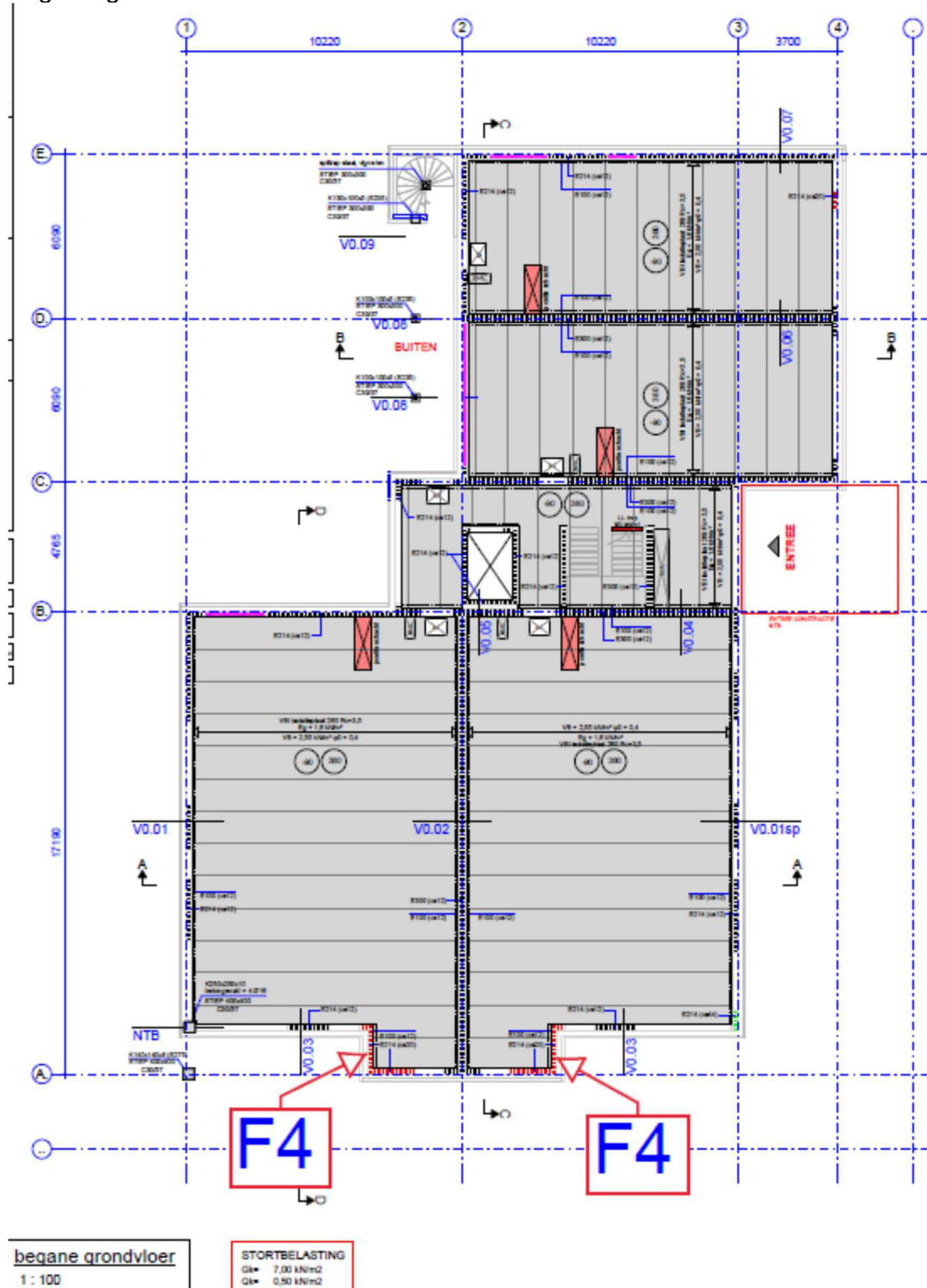
$$\phi_m = A_1 e^{-1/4 u^2} = 0,78 \quad \dots(G.1) \quad N_{Rd,m} = \phi_m \ell t f_d = 701,88 \text{ kN} \quad \dots(6.2)$$

artikel 6.1.2.1(1)

$$N_{Ed} = 566 \text{ kN} < N_{Rd} = 701,9 \text{ kN} \quad u.c. = 0,81 \quad \text{Capaciteit van de wand voldoet.}$$

Conclusie : Wand voldoet.

9.3 Penant as 2/A 1800x241mm CS20 begane vloer F4 begane grondvloer



Flas tpv balkon as A/2	breedte (m)	diepte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	G _{kj} (kN)	Q _k (kN) (extreem)	Qk (kN) (mom)	ψ ₀
uit dak	= 3	3	7,5	2	67,50	18,00	0,00	0
uit 3e verdiepingvloer	= 5	4	8,6	2,55	172,00	51,00	20,40	0,4
uit 2e verdiepingvloer	= 7,5	4,5	8,6	2,55	290,25	86,06	34,43	0,4
uit 1e verdiepingvloer	= 7,5	4,5	8,6	2,55	290,25	86,06	34,43	0,4
uit mw + borstwering +pui	= 15	3,3	5,96		295,02	0,00	0,00	
					1115,02	192,53	89,25	
CC Klasse 2								
Bruikbaarheidsgrenstoestand (SLS)								
6.10	F;kar	1	*	1	* 1115,02	+ 1	* 1	* 192,53 = 1307,55 kN
Uiterstegrenstoestand (ULS)								
6.10a	F;Ed	1	*	1,35	* 1115,02	+ 1	* 1,5	* 89,25 = 1639,15 kN
6.10b	F;Ed	1	*	1,2	* 1115,02	+ 1	* 1,5	* 192,53 = 1626,81 kN

Module 1 - Twee- of meerzijdig gesteunde dragende wand met moment in het midden en aan de uiteinden van de wand
INVOERGEGEVENS
ONDERDEEL :
Materiaaleigenschappen:

gevolgklasse: CC2

 genormaliseerde gemiddelde druksterkte kalkzandsteen (CS 20) $f_b = 20 \text{ N/mm}^2$

mortelkwaliteit: morteltype: Lijmmortel

Geometrie van de wand:

 dikte $t = 214 \text{ mm}$

 hoogte $h = 2700 \text{ mm}$

 breedte $\ell = 1800 \text{ mm}$

 lengte $L_v = 1500 \text{ mm}$

Aantal gesteunde randen: 4

Soort vloeroplegging: wand met aan beide zijden betonvloer

Belastingen:

 normaalkracht $N_{Ed} = 1650,0 \text{ kN}$

 moment aan de top $M_{Ed,t} = 0,00 \text{ kNm}$

 moment in het midden $M_{Ed,m} = 0,00 \text{ kNm}$

 moment aan de voet $M_{Ed,b} = 0,00 \text{ kNm}$
BEREKENING
Bepaling capaciteit volgens art. 5.5.1 van NEN-EN 1996-1-1 (nl):
Resultaten

$$f_d = 6,01 \text{ N/mm}^2$$

$$h_{ef} = \rho_4 h = 0,28 \times 2700 = 750 \text{ mm} \quad \dots(5.2)$$

$$\phi_{1,t} = 1 - 2 \frac{e_{1,t}}{t} = 0,9 \quad \dots(6.4) \quad N_{Rd,t} = \phi_{1,t} \ell t f_d = 2081,83 \text{ kN} \quad \dots(6.2)$$

$$\phi_{1,b} = 1 - 2 \frac{e_{1,b}}{t} = 0,9 \quad \dots(6.4) \quad N_{Rd,b} = \phi_{1,b} \ell t f_d = 2081,83 \text{ kN} \quad \dots(6.2)$$

$$\phi_m = A_1 e^{-1/4 \omega^2} = 0,886 \quad \dots(G.1) \quad N_{Rd,m} = \phi_m \ell t f_d = 2049,76 \text{ kN} \quad \dots(6.2)$$

artikel 6.1.2.1(1)

$$N_{Ed} = 1650 \text{ kN} < N_{Rd} = 2049,8 \text{ kN} \quad u.c. = 0,80 \quad \text{Capaciteit van de wand voldoet.}$$

Conclusie : Wand voldoet.

9.4 Wanden d = 214mm

De maatgevende penanten worden getoetst.

Draagvermogen kalkzandsteen 214 mm dik CS12 640 kN per 1000mm wand.

Module 1 - Twee- of meerzijdig gesteunde dragende wand met moment in het midden en aan de uiteinden van de wand

INVOERGEGEVENS

ONDERDEEL :

Materiaaleigenschappen:

gevolgklasse: CC2

genormaliseerde gemiddelde druksterkte kalkzandsteen (CS 12) $f_b = 12 \text{ N/mm}^2$

mortelkwaliteit: morteltype: Lijmmortel

Geometrie van de wand:

dikte $t = 214 \text{ mm}$

hoogte $h = 2700 \text{ mm}$

breedte $\ell = 1000 \text{ mm}$

Aantal gesteunde randen: 2

Soort vloeroplegging: wand met aan beide zijden betonvloer

Belastingen:

normaalkracht $N_{Ed} = 640,0 \text{ kN}$

moment aan de top $M_{Edt} = 0,00 \text{ kNm}$

moment in het midden $M_{Edm} = 0,00 \text{ kNm}$

moment aan de voet $M_{Edb} = 0,00 \text{ kNm}$

BEREKENING

Bepaling capaciteit volgens art. 5.5.1 van NEN-EN 1996-1-1 (nl):

Resultaten

$$f_d = 3,89 \text{ N/mm}^2$$

$$h_{ef} = \rho_z h = 0,75 \times 2700 = 2025 \text{ mm} \quad \dots(5.2)$$

$$\phi_{lt} = 1 - 2 \frac{e_{lt}}{t} = 0,9 \quad \dots(6.4) \quad N_{Rdt} = \phi_{lt} \ell t f_d = 749,21 \text{ kN} \quad \dots(6.2)$$

$$\phi_{lb} = 1 - 2 \frac{e_{lb}}{t} = 0,9 \quad \dots(6.4) \quad N_{Rdb} = \phi_{lb} \ell t f_d = 749,21 \text{ kN} \quad \dots(6.2)$$

$$\phi_m = A_1 e^{-\lambda u/2} = 0,78 \quad \dots(G.1) \quad N_{Rdm} = \phi_m \ell t f_d = 649,52 \text{ kN} \quad \dots(6.2)$$

artikel 6.1.2.1(1)

$$N_{Ed} = 640 \text{ kN} < N_{Rd} = 649,5 \text{ kN} \quad u.c. = 0,99 \quad \text{Capaciteit van de wand voldoet.}$$

Conclusie : Wand voldoet.

Draagvermogen kalkzandsteen 214 mm dik CS20 1000 kN per 1000mm wand.

Module 1 - Twee- of meezijdig gesteunde dragende wand met moment in het midden en aan de uiteinden van de wand

INVOERGEGEVENS

ONDERDEEL :

Materiaaleigenschappen:

gevolgklasse: CC2

genormaliseerde gemiddelde druksterkte kalkzandsteen (CS 20) $f_b = 20 \text{ N/mm}^2$

mortelkwaliteit: morteltype: Lijmmortel

Geometrie van de wand:

dikte $t = 214 \text{ mm}$

hoogte $h = 2700 \text{ mm}$

breedte $\ell = 1000 \text{ mm}$

Aantal gesteunde randen: 2

Soort vloeroplegging: wand met aan beide zijden betonvloer

Belastingen:

normaalkracht $N_{Ed} = 1000,0 \text{ kN}$

moment aan de top $M_{Ed,t} = 0,00 \text{ kNm}$

moment in het midden $M_{Ed,m} = 0,00 \text{ kNm}$

moment aan de voet $M_{Ed,b} = 0,00 \text{ kNm}$

BEREKENING

Bepaling capaciteit volgens art. 5.5.1 van NEN-EN 1996-1-1 (nl):

Resultaten

$$f_d = 6,01 \text{ N/mm}^2$$

$$h_{ef} = \rho_2 h = 0,75 \times 2700 = 2025 \text{ mm} \quad \dots(5.2)$$

$$\Phi_{1,t} = 1 - 2 \frac{e_{1,t}}{t} = 0,9 \quad \dots(6.4) \quad N_{Rd,t} = \Phi_{1,t} \ell t f_d = 1156,57 \text{ kN} \quad \dots(6.2)$$

$$\Phi_{1,b} = 1 - 2 \frac{e_{1,b}}{t} = 0,9 \quad \dots(6.4) \quad N_{Rd,b} = \Phi_{1,b} \ell t f_d = 1156,57 \text{ kN} \quad \dots(6.2)$$

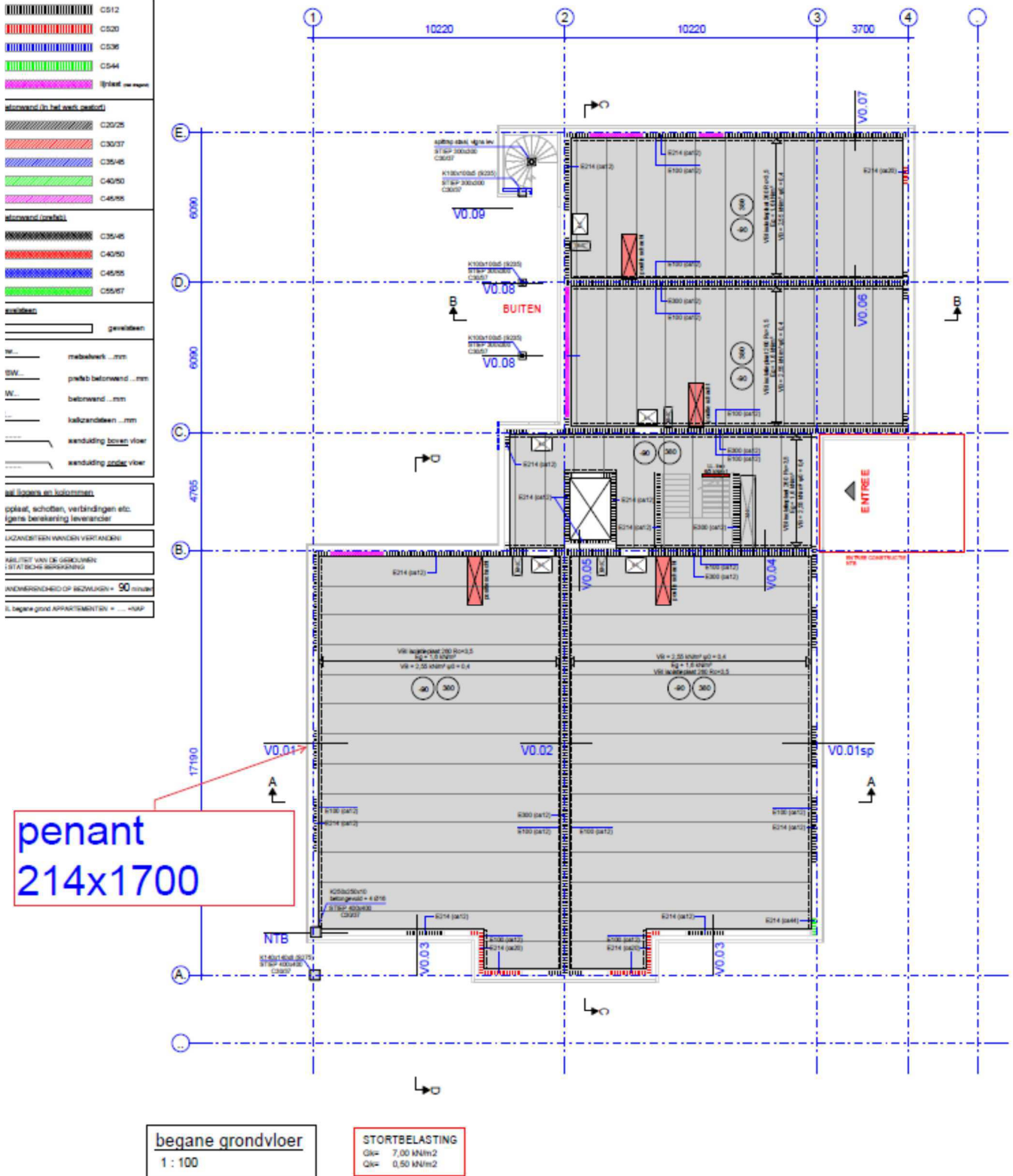
$$\Phi_m = A_1 e^{-|u|/2} = 0,78 \quad \dots(G.1) \quad N_{Rd,m} = \Phi_m \ell t f_d = 1002,69 \text{ kN} \quad \dots(6.2)$$

artikel 6.1.2.1(1)

$$N_{Ed} = 1000 \text{ kN} < N_{Rd} = 1002,7 \text{ kN} \quad u.c. = 1,00 \quad \text{Capaciteit van de wand voldoet.}$$

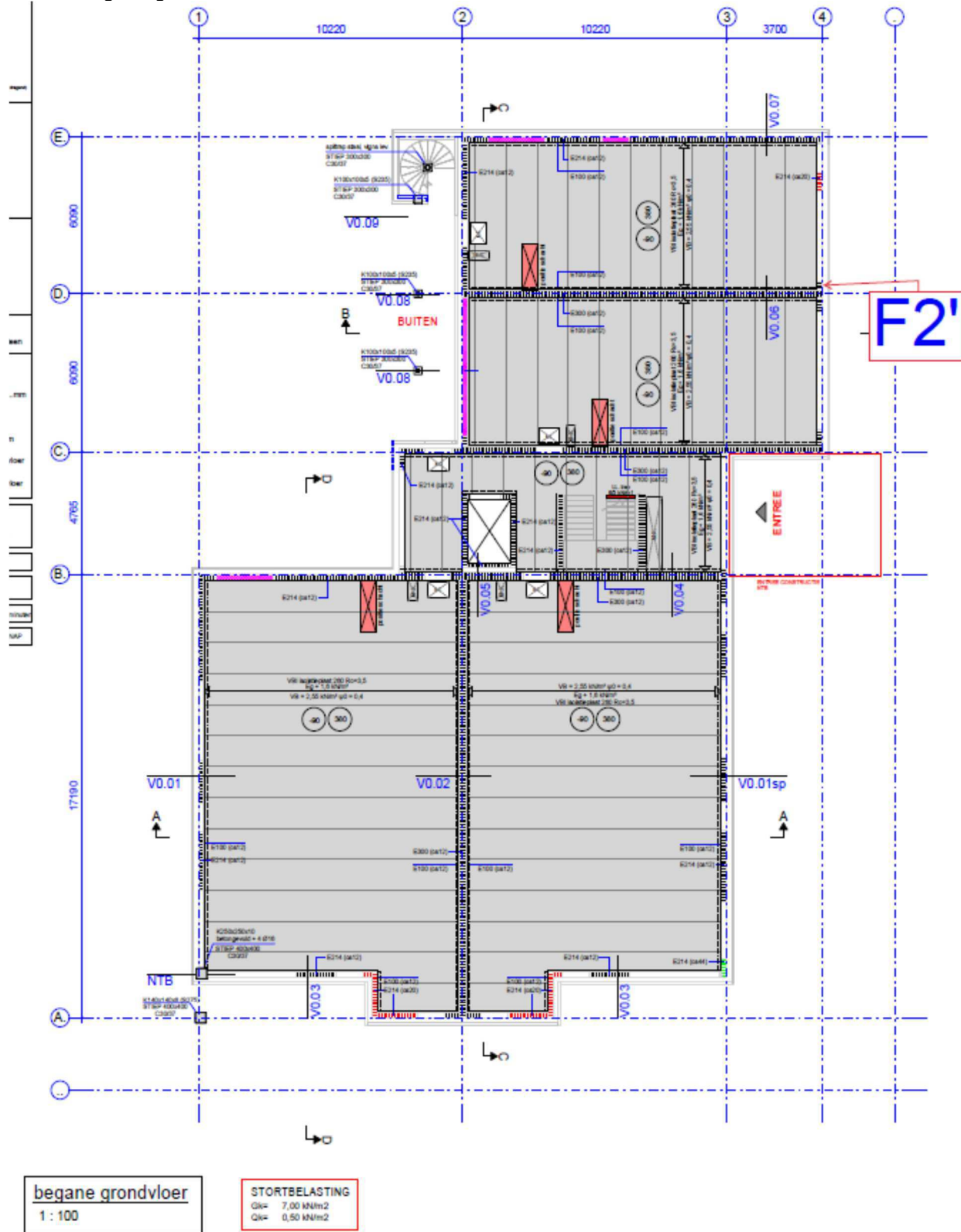
Conclusie : Wand voldoet.

Penant begane grond As 1 214x1700mm CS12 Q2:



Q2 tpv penant 214 x 1660mm	breedte (m)	diepte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	G _{kj} (kN)	Q _k (kN) (extreem)	Qk (kN) (mom)	ψ ₀
uit dak	= 4	2,5	7,5	2	75,00	20,00	0,00	0
uit 3e verdiepingsvloer	= 4	4,9	8,6	2,55	168,56	49,98	19,99	0,4
uit 2e verdiepingsvloer	= 4	4,9	8,6	2,55	168,56	49,98	19,99	0,4
uit 1e verdiepingsvloer	= 4	4,9	8,6	2,55	168,56	49,98	19,99	0,4
uit mw + borstwering +pui	= 4	6,5	5,95		<u>154,70</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					735,38	119,95	59,98	
Uiterstegrenstoestand (ULS)								
6.10a	F;Ed	1 * 1,35 *	735,38 +	1 * 1,5 *	59,98 =	1082,73	kN	
6.10b	F;Ed	1 * 1,2 *	735,38 +	1 * 1,5 *	119,95 =	1062,38	kN	
Uc = 1082 / (1700x640) = 0,97 < 1,0 Akkoord								

Penant begane grond As D/4 214x1200mm CS12 F2':



F2'	breedte (m)	diepte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	G _{kj} (kN)	Q _k (kN) (extreem)	Qk (kN) (mom)	ψ ₀
uit dak	= 1,2	2,2	7,5	2	19,80	5,28	0,00	0
uit zoldervloer	= 0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,4
uit 3e verdiepingvloer	= 5,4	2,2	8,6	2,55	102,17	30,29	12,12	0,4
uit 2e verdiepingvloer	= 5,4	2,2	8,6	2,55	102,17	30,29	12,12	0,4
uit bg vloer	= 0	0	5,25	2,55	0,00	0,00	0,00	0,4
uit mw	= 10	0,5	5,96		29,80	0,00	0,00	
					278,53	63,51	27,15	

Bruikbaarheidsgrenstoestand (SLS)

 6.10 F_k;kar 1 * 1 * 278,53 + 1 * 1 * 63,51 = 342,04 kN

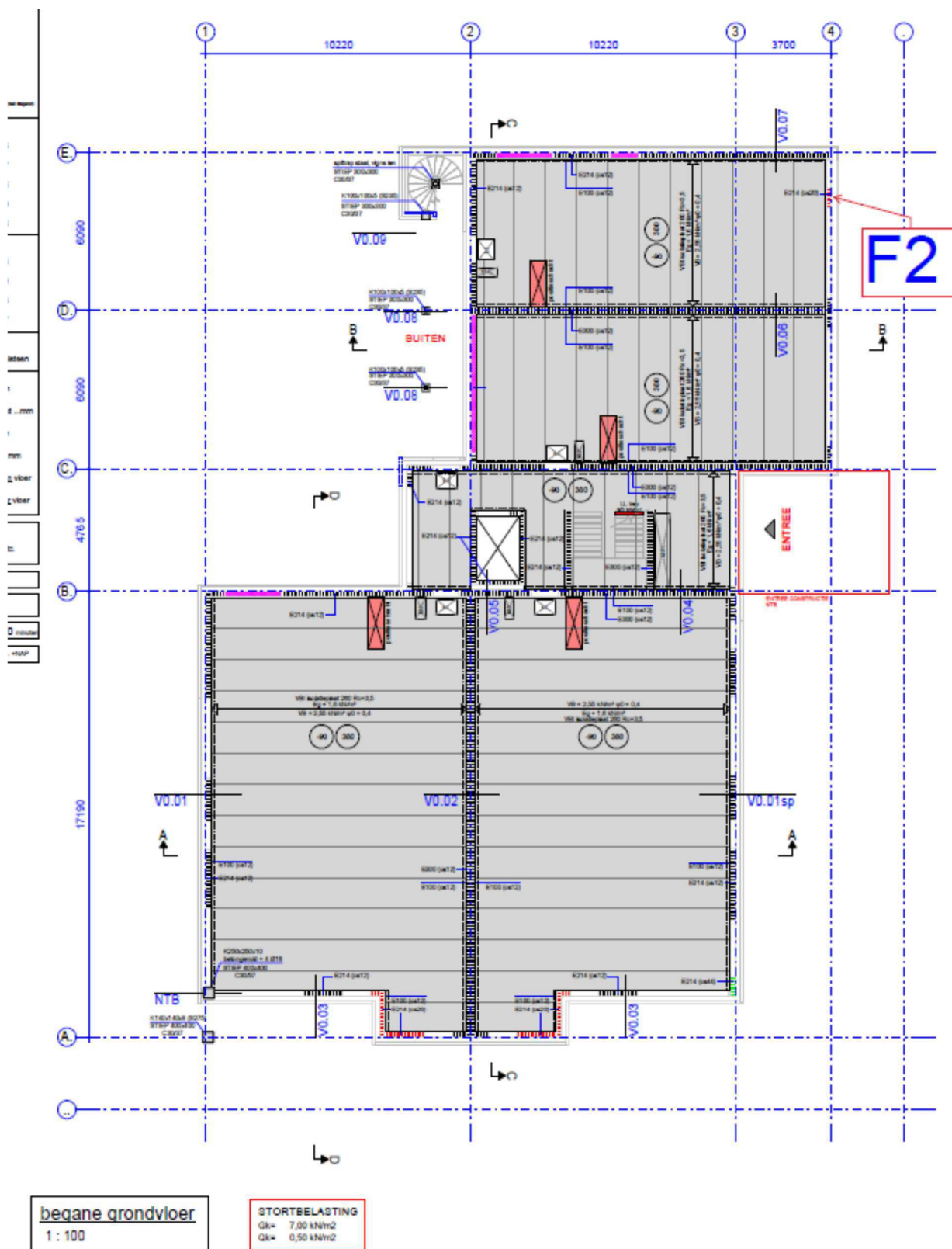
Uiterstegrenstoestand (ULS)

 6.10a F_d;Ed 1 * 1,35 * 278,53 + 1 * 1,5 * 27,15 = 416,75 kN

 6.10b F_d;Ed 1 * 1,2 * 278,53 + 1 * 1,5 * 63,51 = 429,50 kN

Vertanden bij bouwmuur

Dragende gevel begane grond 740mm CS20: F2



F2		breedte	diepte	gk	qk	G _{kj} (kN)	Q _k (kN)	Qk (kN)	ψ ₀	
		(m)	(m)	(kN/m ²)	(kN/m ²)		(extreem)	(mom)		
uit dak	=	0,8	1,8	7,5	2	10,80	2,88	0,00	0	
uit 2e verdiepingsvloer	=	5,4	3	8,6	2,55	139,32	41,31	16,52	0,4	
uit 1e verdiepingsvloer	=	5,4	3	8,6	2,55	139,32	41,31	16,52	0,4	
uit mw + borstwering +pui	=	10	1	5,96		<u>59,60</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>		
CC Klasse	2									
Bruikbaarheidsgrenstoestand (SLS)										
6.10	F _k kar	1	*	1	*	349,04 + 1	*	1	*	82,62 = 431,66 kN
Uiterstegrenstoestand (ULS)										
6.10a	F _k Ed	1	*	1,35	*	349,04 + 1	*	1,5	*	33,05 = 520,78 kN
6.10b	F _k Ed	1	*	1,2	*	349,04 + 1	*	1,5	*	82,62 = 542,78 kN

$$U_c = 520 / (0,74/1000) = 0,70 < 1,0 \quad \text{Akkoord}$$

9.5 Wanden d = 300mm

De maatgevende penanten worden getoetst.
 Draagvermogen kalkzandsteen 300 mm dik CS12 1000 kN per 1000mm wand.

Module 1 - Twee- of meerzijdig gesteunde dragende wand met moment in het midden en aan de uiteinden van de wand

INVOEREGEGEVENS

ONDERDEEL :

Materiaaleigenschappen:

gevolgklasse: CC2

genormaliseerde gemiddelde druksterkte kalkzandsteen (CS 12) $f_b = 12 \text{ N/mm}^2$

mortelkwaliteit: morteltype: Lijmmortel

Geometrie van de wand:

dikte $t = 300 \text{ mm}$

hoogte $h = 2700 \text{ mm}$

breedte $\ell = 1000 \text{ mm}$

Aantal gesteunde randen: 2

Soort vloeroplegging: wand met aan beide zijden betonvloer

Belastingen:

normaalkracht $N_{Ed} = 1000,0 \text{ kN}$

moment aan de top $M_{Ed t} = 0,00 \text{ kNm}$

moment in het midden $M_{Ed m} = 0,00 \text{ kNm}$

moment aan de voet $M_{Ed b} = 0,00 \text{ kNm}$

BEREKENING

Bepaling capaciteit volgens art. 5.5.1 van NEN-EN 1996-1-1 (nl):

Resultaten

$$f_d = 3,89 \text{ N/mm}^2$$

$$h_{ef} = \rho_2 h = 0,75 \times 2700 = 2025 \text{ mm} \quad \dots(5.2)$$

$$\Phi_{it} = 1 - 2 \frac{e_{it}}{t} = 0,9 \quad \dots(6.4) \quad N_{Rdt} = \Phi_{it} \ell t f_d = 1050,29 \text{ kN} \quad \dots(6.2)$$

$$\Phi_{ib} = 1 - 2 \frac{e_{ib}}{t} = 0,9 \quad \dots(6.4) \quad N_{Rdb} = \Phi_{ib} \ell t f_d = 1050,29 \text{ kN} \quad \dots(6.2)$$

$$\Phi_m = A_1 e^{-|u|/2} = 0,864 \quad \dots(G.1) \quad N_{Rdm} = \Phi_m \ell t f_d = 1008,17 \text{ kN} \quad \dots(6.2)$$

artikel 6.1.2.1(1)

$$N_{Ed} = 1000 \text{ kN} < N_{Rd} = 1008,2 \text{ kN} \quad u.c. = 0,99 \quad \text{Capaciteit van de wand voldoet.}$$

Conclusie : Wand voldoet.

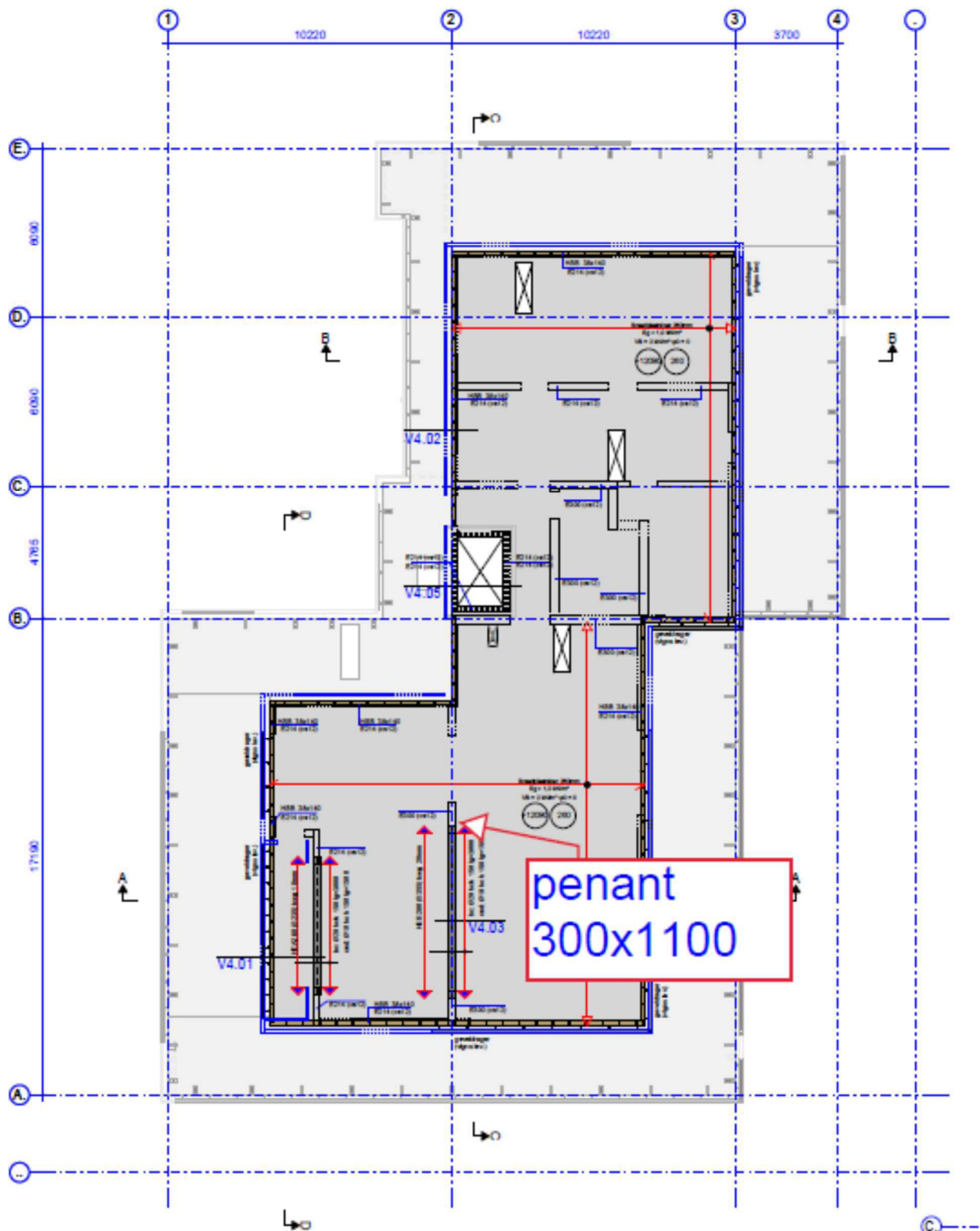
Vloer dragende midden stramien CS12:

Belastingen (kN/m)	Q1	breedte (m)	gk (kN/m)	qk (kN/m)	g _{kj} (kN)	qk (kN) (extreem)	qk (kN) (mom)	ψ ₀
uit dak		7,20	7,50	2,00	54,00	14,40	0,00	0
uit 3e verdiepingvloer		14,40	8,60	2,55	123,84	36,72	14,69	0,4
uit 2e verdiepingvloer		14,40	8,60	2,55	123,84	36,72	14,69	0,4
uit 1e verdiepingvloer		14,40	8,60	2,55	123,84	36,72	14,69	0,4
uit E300 CS12		8,90	5,40		<u>48,06</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					473,58	88,13	44,06	
Uiterstegrenstoestand (ULS)								
6.10a	q;Ed	1 * 1,35	* 473,58	+ 1 * 2 * 44,06	=	705,43	kN	
6.10b	q;Ed	1 * 1,2	* 473,58	+ 1 * 2 * 88,13	=	700,49	kN	

$$U_c = 705 / 1000 = 0,71 < 1,0$$

Akkoord

Dakvloer dragende midden stramien op derde verdieping 1100mm CS12 :



			breedte (m)	diepte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	G _{kj} (kN)	Q _k (kN) (extreem)	Qk (kN) (mom)	ψ ₀
uit dak	=		8,6	6,2	7,5	2	399,90	106,64	0,00	0
							399,90	106,64	0,00	
CC Klasse 2										
Bruikbaarheidsgrenstoestand (SLS)										
6.10	F _k ;kar	1	*	1	*	399,90 + 1	*	1	*	106,64 = 506,54 kN
Uiterstegrenstoestand (ULS)										
6.10a	F _k ;Ed	1	*	1,35	*	399,90 + 1	*	1,5	*	0,00 = 539,87 kN
6.10b	F _k ;Ed	1	*	1,2	*	399,90 + 1	*	1,5	*	106,64 = 639,84 kN

Uc = 640 / (1,1 · 1000) = 0,58 < 1,0 Akkoord

10 Fundering

10.1 Rekenwaarde funderingsdruk

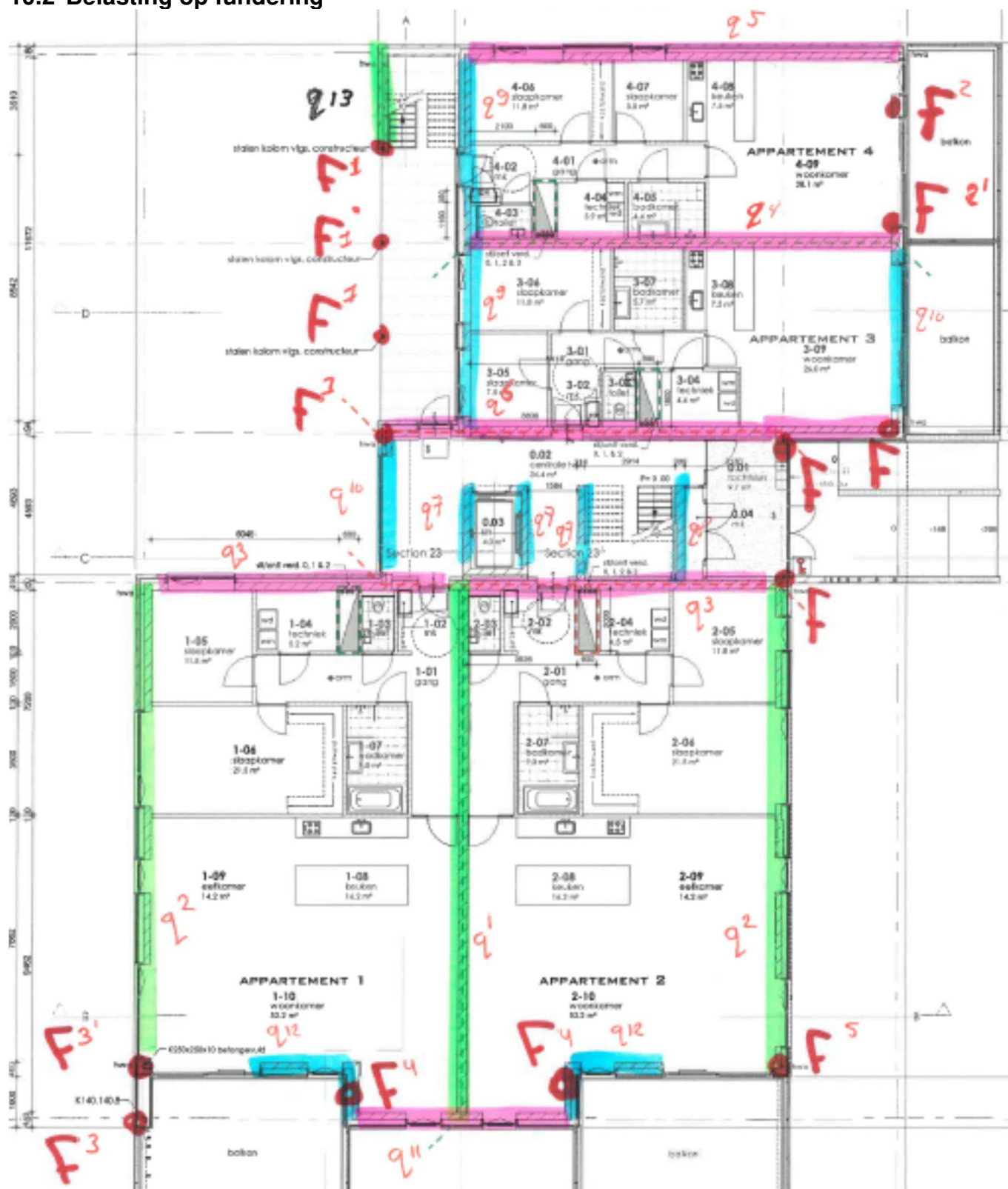
Sonderingen moeten nog worden uitgevoerd. Nader uit te werken aan de hand van de sonderingen en opstellen van het definitieve funderingsadvies. Er wordt uitgegaan van fundatie op stroken. Gezien de aard van het bouwwerk en de bekendheid met de vaste grondslag in de omgeving wordt een veilige aanname gedaan voor de representatieve waarde voor de grondspanning van 250 kN/m² (2,50 kg/cm²). Deze aanname dient echter in het werk te worden gecontroleerd.

Sonderingen vanuit project in de omgeving, hieronder tabel vanuit fundatie advies.

strookbreedte [m]	toelaatbare funderingsdruk belasting ($\sigma'_{max,d}$) [kN/m ²] Gronddekking 0,2 m zand
1,0	147
1,2	162
1,4	177
1,6	191
1,8	204
1,9	211

strookbreedte [m]	toelaatbare funderingsdruk belasting (R_d) [kN/m ¹] Gronddekking 0,2 m zand
1,0	147
1,2	194
1,4	247
1,6	305
1,8	368
1,9	401

10.2 Belasting op fundering



Belastingen (kN/m)	Q1	breedte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	g _{kj} (kN/m)	qk (kN/m) (extreem)	qk (kN/m) (mom)	ψ ₀
uit dak		9,90	7,50	2,00	74,25	19,80	0,00	0
uit 3e verdiepingvloer		12,60	8,60	2,55	108,36	32,13	12,85	0,4
uit 2e verdiepingvloer		12,60	8,60	2,55	108,36	32,13	12,85	0,4
uit 1e verdiepingvloer		12,60	8,60	2,55	108,36	32,13	12,85	0,4
uit bg vloer		9,90	5,25	2,55	51,98	25,25	10,10	0,4
uit E300		13,40	5,55		<u>74,37</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					525,68	87,21	48,65	

 CC Klasse **2**

Uiterstegrenstoestand (ULS)

$$6.10a \quad q;Ed \quad 1 * 1,35 * 525,68 + 1 * 1,5 * 48,65 = 782,64 \text{ kN/m}$$

$$6.10b \quad q;Ed \quad 1 * 1,2 * 525,68 + 1 * 1,5 * 87,21 = 761,63 \text{ kN/m}$$

Belastingen (kN/m)	Q2	breedte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	g _{kj} (kN/m)	qk (kN/m) (extreem)	qk (kN/m) (mom)	ψ ₀
uit dak		2,50	7,50	2,00	18,75	5,00	0,00	0
uit 3e verdiepingvloer		4,90	8,60	2,55	42,14	12,50	5,00	0,4
uit 2e verdiepingvloer		4,90	8,60	2,55	42,14	12,50	5,00	0,4
uit 1e verdiepingvloer		4,90	8,60	2,55	42,14	12,50	5,00	0,4
uit bg vloer		4,90	5,25	2,55	25,73	12,50	5,00	0,4
uit mw + E214		10,70	5,95		63,67	0,00	0,00	
uit borstwering		1,00	2,50		<u>2,50</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					237,06	34,99	19,99	

 CC Klasse **2**

Uiterstegrenstoestand (ULS)

$$6.10a \quad q;Ed \quad 1 * 1,35 * 237,06 + 1 * 1,5 * 19,99 = 350,02 \text{ kN/m}$$

$$6.10b \quad q;Ed \quad 1 * 1,2 * 237,06 + 1 * 1,5 * 34,99 = 336,95 \text{ kN/m}$$

Belastingen (kN/m)	Q3	breedte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	g _{kj} (kN/m)	qk (kN/m) (extreem)	qk (kN/m) (mom)	ψ ₀
uit dak		2,20	7,50	1,00	16,50	2,20	0,00	0
uit 3e verdiepingvloer		2,20	8,60	2,00	18,92	4,40	0,00	0,0
uit 2e verdiepingvloer		2,20	8,60	2,55	18,92	5,61	2,24	0,4
uit 1e verdiepingvloer		2,20	8,60	2,55	18,92	5,61	2,24	0,4
uit bg vloer		2,20	5,25	2,55	11,55	5,61	2,24	0,4
uit mw + E214		11,40	5,95		67,83	0,00	0,00	
uit borstwering		1,00	2,50		<u>2,50</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					155,14	14,50	6,73	

 CC Klasse **2**

Uiterstegrenstoestand (ULS)

$$6.10a \quad q;Ed \quad 1 * 1,35 * 155,14 + 1 * 1,5 * 6,73 = 219,54 \text{ kN/m}$$

$$6.10b \quad q;Ed \quad 1 * 1,2 * 155,14 + 1 * 1,5 * 14,50 = 207,92 \text{ kN/m}$$

Belastingen (kN/m)	Q4	breedte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	g _{kj} (kN/m)	qk (kN/m) (extreem)	qk (kN/m) (mom)	ψ ₀
uit dak		5,00	7,50	1,00	37,50	5,00	0,00	0
uit 3e verdiepingsvloer		6,60	8,60	2,55	56,76	16,83	0,00	0,0
uit 2e verdiepingsvloer		6,60	8,60	2,55	56,76	16,83	6,73	0,4
uit 1e verdiepingsvloer		6,60	8,60	2,55	56,76	16,83	6,73	0,4
uit bg vloer		6,00	5,25	2,55	31,50	15,30	6,12	0,4
uit E300		11,70	5,55		64,94	0,00	0,00	
uit borstwering		1,00	2,50		<u>2,50</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					306,72	46,51	19,58	

CC Klasse

2

Uiterstegrenstoestand (ULS)

$$6.10a \quad q;Ed \quad 1 * 1,35 * 306,72 + 1 * 1,5 * 19,58 = 443,44 \text{ kN/m}$$

$$6.10b \quad q;Ed \quad 1 * 1,2 * 306,72 + 1 * 1,5 * 46,51 = 437,83 \text{ kN/m}$$

Belastingen (kN/m)	Q5	breedte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	g _{kj} (kN/m)	qk (kN/m) (extreem)	qk (kN/m) (mom)	ψ ₀
uit dak		1,50	7,50	2,00	11,25	3,00	0,00	0
uit 3e verdiepingsvloer		2,80	8,60	2,55	24,08	7,14	2,86	0,4
uit 2e verdiepingsvloer		2,80	8,60	2,55	24,08	7,14	2,86	0,4
uit 1e verdiepingsvloer		2,80	8,60	2,55	24,08	7,14	2,86	0,4
uit bg vloer		0,00	5,25	2,55	0,00	0,00	0,00	0,4
uit mw + E214		10,20	5,85		59,67	0,00	0,00	
uit borstwering		1,00	2,50		<u>2,50</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					145,66	17,14	8,57	

CC Klasse

2

Uiterstegrenstoestand (ULS)

$$6.10a \quad q;Ed \quad 1 * 1,35 * 145,66 + 1 * 1,5 * 8,57 = 209,49 \text{ kN/m}$$

$$6.10b \quad q;Ed \quad 1 * 1,2 * 145,66 + 1 * 1,5 * 17,14 = 200,50 \text{ kN/m}$$

Belastingen (kN/m)	Q6	breedte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	g _{kj} (kN/m)	qk (kN/m) (extreem)	qk (kN/m) (mom)	ψ ₀
uit dak		5,40	7,50	2,00	40,50	10,80	0,00	0
uit 3e verdiepingsvloer		5,40	8,60	2,55	46,44	13,77	5,51	0,4
uit 2e verdiepingsvloer		5,40	8,60	2,55	46,44	13,77	5,51	0,4
uit 1e verdiepingsvloer		5,40	8,60	2,55	46,44	13,77	5,51	0,4
uit bg vloer		5,00	5,25	2,55	26,25	12,75	5,10	0,4
uit E300		11,70	5,55		64,94	0,00	0,00	
uit borstwering		0,00	2,50		<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					271,01	38,15	21,62	

CC Klasse

2

Uiterstegrenstoestand (ULS)

$$6.10a \quad q;Ed \quad 1 * 1,35 * 271,01 + 1 * 1,5 * 21,62 = 398,29 \text{ kN/m}$$

$$6.10b \quad q;Ed \quad 1 * 1,2 * 271,01 + 1 * 1,5 * 38,15 = 382,43 \text{ kN/m}$$

Belastingen (kN/m)	Q7	breedte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	g _{kj} (kN/m)	qk (kN/m) (extreem)	qk (kN/m) (mom)	ψ ₀
uit dak		2,20	7,50	2,00	16,50	4,40	0,00	0
uit 3e verdiepingvloer		2,20	8,60	2,55	18,92	5,61	2,24	0,4
uit 2e verdiepingvloer		2,20	8,60	2,55	18,92	5,61	2,24	0,4
uit 1e verdiepingvloer		2,20	8,60	2,55	18,92	5,61	2,24	0,4
uit bg vloer		0,60	5,25	2,55	3,15	1,53	0,61	0,4
uit E214		11,70	3,96		<u>46,33</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					122,74	14,08	7,34	

 CC Klasse 2

Uiterstegrenstoestand (ULS)

6.10a q;Ed 1 * 1,35 * 122,74 + 1 * 1,5 * 7,34 = 176,72 kN/m

6.10b q;Ed 1 * 1,2 * 122,74 + 1 * 1,5 * 14,08 = 168,40 kN/m

Belastingen (kN/m)	Q8	breedte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	g _{kj} (kN/m)	qk (kN/m) (extreem)	qk (kN/m) (mom)	ψ ₀
uit dak		2,50	7,50	2,00	18,75	5,00	0,00	0
uit 3e verdiepingvloer		2,50	8,60	2,55	21,50	6,38	2,55	0,4
uit 2e verdiepingvloer		2,50	8,60	2,55	21,50	6,38	2,55	0,4
uit 1e verdiepingvloer		2,50	8,60	2,55	21,50	6,38	2,55	0,4
uit bg vloer		0,60	5,25	2,55	3,15	1,53	0,61	0,4
uit E214		12,50	3,96		<u>49,50</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					135,90	15,91	8,26	

 CC Klasse 2

Uiterstegrenstoestand (ULS)

6.10a q;Ed 1 * 1,35 * 135,90 + 1 * 1,5 * 8,26 = 195,86 kN/m

6.10b q;Ed 1 * 1,2 * 135,90 + 1 * 1,5 * 15,91 = 186,95 kN/m

Belastingen (kN/m)	Q9	breedte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	g _{kj} (kN/m)	qk (kN/m) (extreem)	qk (kN/m) (mom)	ψ ₀
uit dak		2,30	7,50	1,00	17,25	2,30	0,00	0
uit 3e verdiepingvloer		2,30	8,60	2,55	19,78	5,87	2,35	0,4
uit 2e verdiepingvloer		2,30	8,60	2,55	19,78	5,87	2,35	0,4
uit 1e verdiepingvloer		2,30	8,60	2,55	19,78	5,87	2,35	0,4
uit bg vloer		0,60	5,25	2,55	3,15	1,53	0,61	0,4
uit mw + E214		11,70	5,96		<u>69,73</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					149,47	14,69	7,65	

 CC Klasse 2

Uiterstegrenstoestand (ULS)

6.10a q;Ed 1 * 1,35 * 149,47 + 1 * 1,5 * 7,65 = 213,26 kN/m

6.10b q;Ed 1 * 1,2 * 149,47 + 1 * 1,5 * 14,69 = 201,40 kN/m

Belastingen (kN/m)	Q10	breedte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	g _{kj} (kN/m)	qk (kN/m) (extreem)	qk (kN/m) (mom)	ψ ₀
uit dak		0,60	7,50	2,00	4,50	1,20	0,00	0
uit 3e verdiepingvloer		0,30	8,60	2,55	2,58	0,77	0,31	0,4
uit 2e verdiepingvloer		0,30	8,60	2,55	2,58	0,77	0,31	0,4
uit 1e verdiepingvloer		0,30	8,60	2,55	2,58	0,77	0,31	0,4
uit bg vloer		0,60	5,25	2,55	3,15	1,53	0,61	0,4
uit E214		7,00	3,96		<u>27,72</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					43,11	2,91	1,53	

 CC Klasse 2

Uiterstegrenstoestand (ULS)

6.10a	q;Ed	1	*	1,35	*	43,11 + 1	*	1,5	*	1,53 =	60,49 kN/m
6.10b	q;Ed	1	*	1,2	*	43,11 + 1	*	1,5	*	2,91 =	56,09 kN/m

Belastingen (kN/m)	Q11	breedte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	g _{kj} (kN/m)	qk (kN/m) (extreem)	qk (kN/m) (mom)	ψ ₀
uit dak		0,70	7,50	2,00	5,25	1,40	0,00	0
uit 3e verdiepingvloer		0,70	8,60	2,55	6,02	1,79	0,71	0,4
uit 2e verdiepingvloer		0,70	8,60	2,55	6,02	1,79	0,71	0,4
uit 1e verdiepingvloer		0,70	8,60	2,55	6,02	1,79	0,71	0,4
uit bg vloer		0,70	5,25	2,55	3,68	1,79	0,71	0,4
uit E214 + mw		11,70	5,96		<u>69,73</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					96,72	5,00	2,86	

 CC Klasse 2

Uiterstegrenstoestand (ULS)

6.10a	q;Ed	1	*	1,35	*	96,72 + 1	*	1,5	*	2,86 =	134,85 kN/m
6.10b	q;Ed	1	*	1,2	*	96,72 + 1	*	1,5	*	5,00 =	123,56 kN/m

Belastingen (kN/m)	Q12	breedte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	g _{kj} (kN/m)	qk (kN/m) (extreem)	qk (kN/m) (mom)	ψ ₀
uit bg vloer		1,50	5,25	2,55	7,88	3,83	1,53	0,4
uit E214 + mw		3,70	5,96		<u>22,05</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					29,93	3,83	1,53	

 CC Klasse 2

Uiterstegrenstoestand (ULS)

6.10a	q;Ed	1	*	1,35	*	29,93 + 1	*	1,5	*	1,53 =	42,70 kN/m
6.10b	q;Ed	1	*	1,2	*	29,93 + 1	*	1,5	*	3,83 =	41,65 kN/m

Belastingen (kN/m)	Q13	breedte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	g _{kj} (kN/m)	qk (kN/m) (extreem)	qk (kN/m) (mom)	ψ ₀
uit dak		0,80	7,50	2,00	6,00	1,60	0,00	0
uit 3e galerij		1,10	7,50	2,00	8,25	2,20	0,88	0,4
uit 2e galerij		1,10	7,50	2,00	8,25	2,20	0,88	0,4
uit 1e galerij		1,10	7,50	2,00	8,25	2,20	0,88	0,4
uit bg vloer		1,10	5,25	2,00	5,78	2,20	0,88	0,4
uit metselwerk		11,70	4,16		48,67	0,00	0,00	
uit overig		0,00	2,50		<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					85,20	6,16	3,52	

Uiterstegrenstoestand (ULS)

6.10a	q;Ed	1	*	1,35	*	85,20 + 1	*	1,5	*	3,52 =	120,30 kN/m
6.10b	q;Ed	1	*	1,2	*	85,20 + 1	*	1,5	*	6,16 =	111,48 kN/m

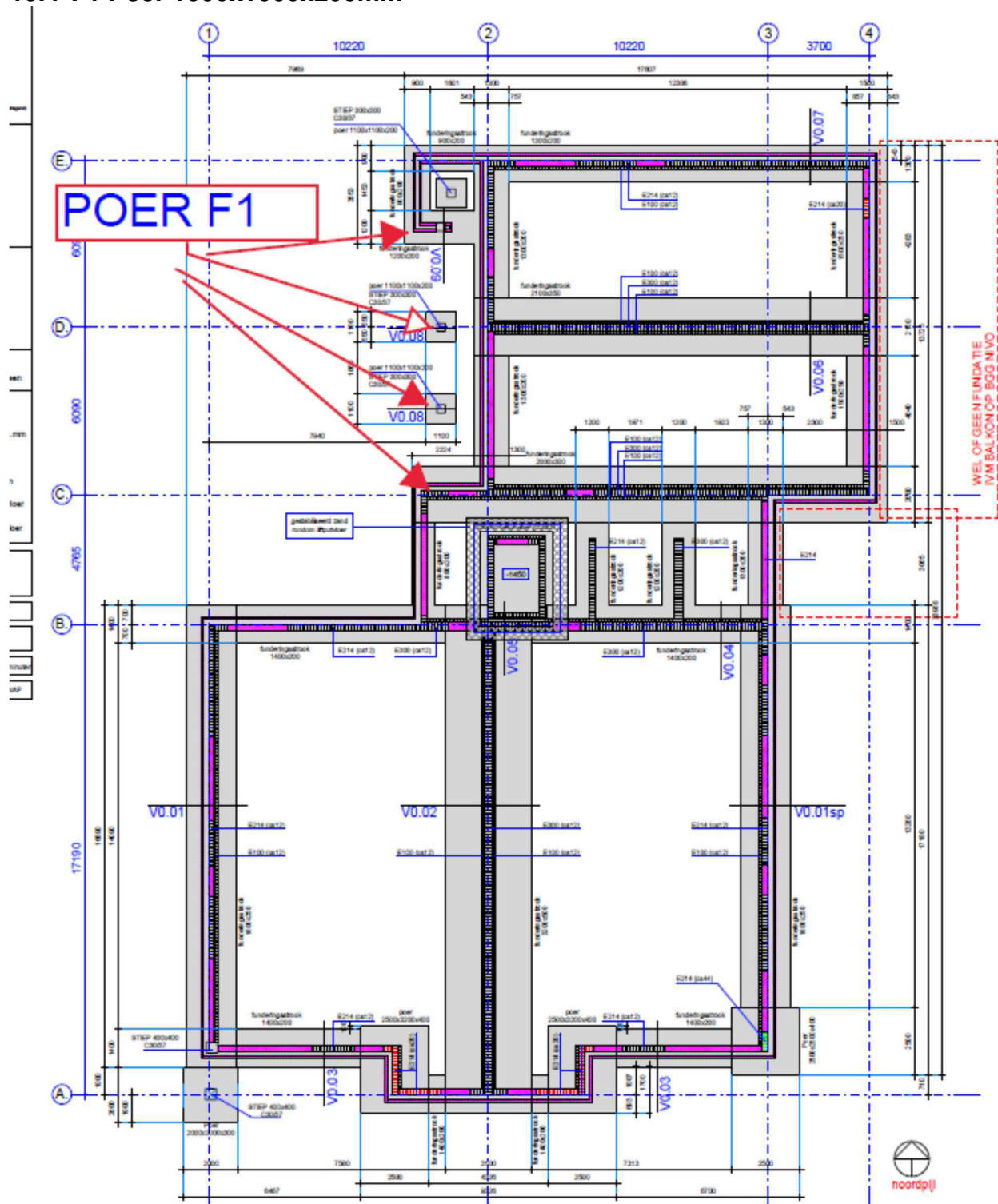
Belastingen (kN/m)	Q13	breedte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	g _{kj} (kN/m)	qk (kN/m) (extreem)	qk (kN/m) (mom)	ψ ₀
uit dak		0,80	7,50	2,00	6,00	1,60	0,00	0
uit 3e galerij		1,10	7,50	2,00	8,25	2,20	0,88	0,4
uit 2e galerij		1,10	7,50	2,00	8,25	2,20	0,88	0,4
uit 1e galerij		1,10	7,50	2,00	8,25	2,20	0,88	0,4
uit bg vloer		1,10	5,25	2,00	5,78	2,20	0,88	0,4
uit metselwerk		11,70	4,16		48,67	0,00	0,00	
uit overig		0,00	2,50		0,00	0,00	0,00	
					85,20	6,16	3,52	
Uiterstegrenstoestand (ULS)								
6.10a	q;Ed	1 * 1,35 *	85,20 + 1	* 1,5 *	3,52 =	120,30 kN/m		
6.10b	q;Ed	1 * 1,2 *	85,20 + 1	* 1,5 *	6,16 =	111,48 kN/m		

10.3 Wapening

[illegible]

Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020

10.4 F1 Poer 1000x1000x200mm



FUNDERING
1 : 100

Voor de kleine poeren houden we een maximale grondspanning van 150 kN/m² aan.

Belastingen F1 linkergevel	breedte (m)	diepte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	G _{kj} (kN)	Q _k (kN) (extreem)	Qk (kN) (mom)	ψ ₀
uit dak	= 1,25	3,6	7,5	2	33,75	9,00	0,00	0
uit galerij 2e verdieping	= 1,25	3,6	7,5	2	33,75	9,00	3,60	0,4
uit galerij 1e verdieping	= 1,25	3,6	7,5	2	33,75	9,00	3,60	0,4
uit mw + borstwering	= 1,2	3,6	4		<u>17,28</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					118,53	21,60	7,20	
Uiterstegrenstoestand (ULS)								
6.10a F;Ed	1	* 1,35	* 118,53	+ 1	* 1,5	* 7,20	=	170,82 kN
6.10b F;Ed	1	* 1,2	* 118,53	+ 1	* 1,5	* 21,60	=	174,64 kN

Fd = 175 / 150 = 1,16 m² = vierkant 1,08m -> neem vierkant 1100mm

Bij beschouwing pons mag de kolom belasting verminderd worden met de belasting die rechtstreeks vanuit de poer wordt afgedragen aan onderliggende zandpakket.

We hanteren een minimale spreiding van 45 graden

Opp. Wat rechtstreeks naar onderliggend zandpakket gaat = $(300+2 \times 200)^2 = 0,49 \text{ m}^2$

Fd reductie = 150 x 0,49 = 74 kN

Fd totaal = 175 - 74 = 101 kN

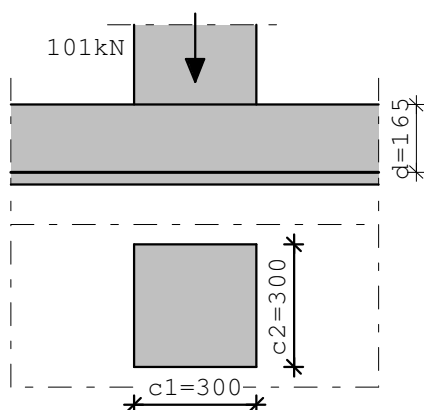
Neem wapening onder #8-100

Technosoft Construct release 6.07a
Toegepaste normen volgens Eurocode met Nederlandse NB

Belastingen	NEN-EN 1990:2002	C2:2010	NB:2011 (nl)
	NEN-EN 1991-1-1:2002	C1:2009	NB:2011 (nl)
Beton	NEN-EN 1992-1-1:2011 (nl)	C2/A1:2015 (nl)	NB:2016 (nl)

Pons poer
GEOMETRIE

Kolomvorm	: Rechthoekig
Kolomsoort	: Midden - op de vloer - art. 6.4.4 (2) (6.50)
Betonkwaliteit	: C30/37
Nuttige hoogte d	[mm]: 165
Kolom	
Breedte lastvlak c_1	[mm]: 300
Lengte lastvlak c_2	[mm]: 300


WAPENING

Staaalkwaliteit	: B500A
Wapeningsratio ρ_{ly}	: 0.00000
Wapeningsratio ρ_{lz}	: 0.00000
Radiale afstand s_r	[mm]: 123
Tangentiele afstand s_t	[mm]: 247
Beugel diameter	[mm]: 6
Hoek α	: 90

BELASTING

Kracht V_{Ed}	[kN]: 101.0	Moment $M_{Ed, z}$	[kNm]: 0.0
Moment $M_{Ed, y}$	[kNm]: 0.0		

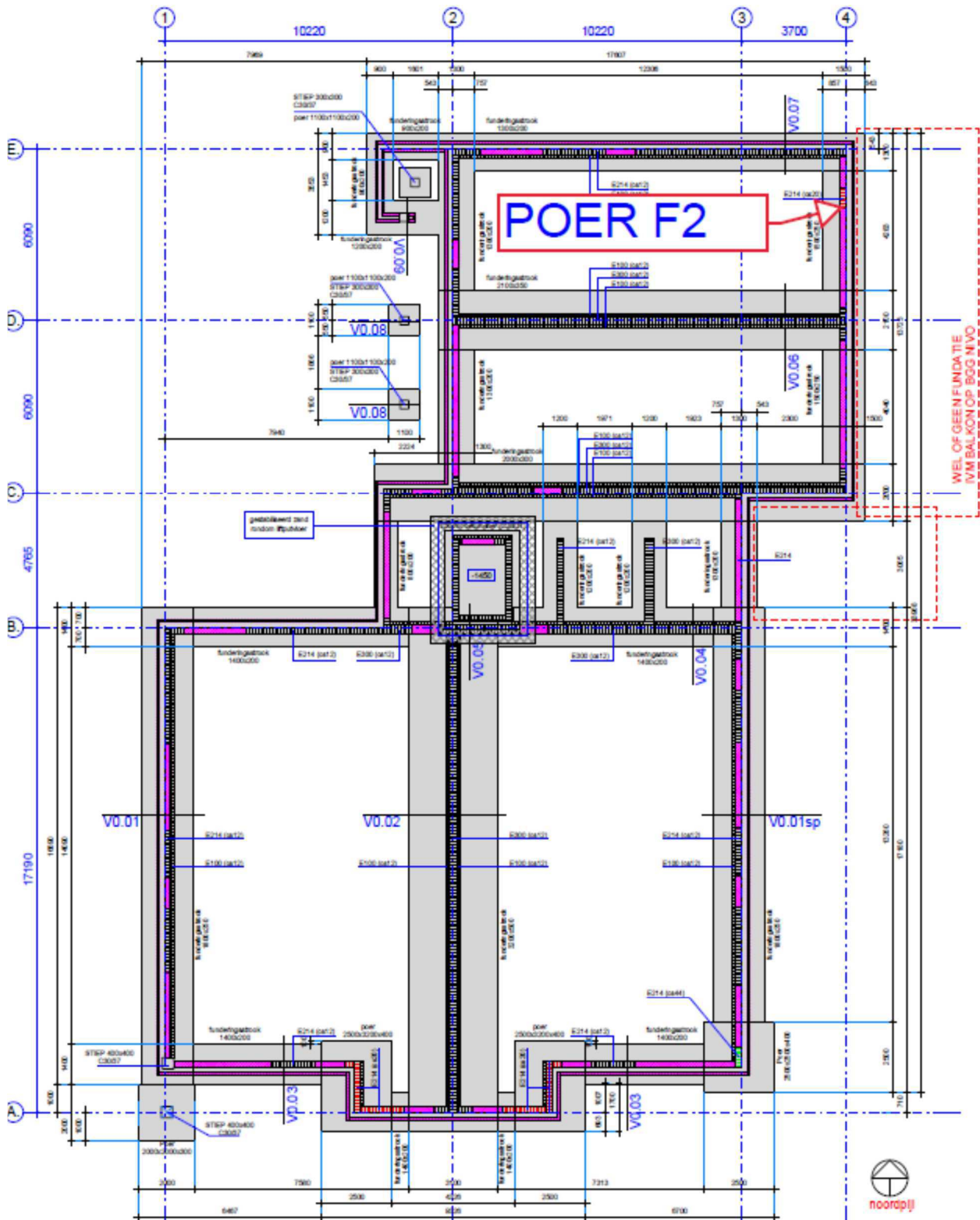
RESULTATEN

Ponsontrek	$V_{Rd, c}$	$V_{Rd, max}$	V_{Ed}	$V_{Rd, s}$	A_{sw}/s_r	A_{sw}	code
[mm]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[mm ² /mm]	[mm ²]	
u_0	1200	n.v.t.	4.22	0.51	n.v.t.	n.v.t.	n.v.t.
u_1	3273	0.54	4.22	0.19	0.00	0.00	0 [42]

Opmerkingen

[42] Er is geen ponswapening nodig ($v_{Ed} < v_{Rd, c}$).

10.5 F2 Poer 1500x2400x250mm



Voor de kleine poeren houden we een maximale grondspanning van 150 kN/m² aan.

F2	breedte (m)	diepte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	G _{kj} (kN)	Q _k (kN) (extreem)	Qk (kN) (mom)	ψ ₀
uit dak	= 0,8	1,8	7,5	2	10,80	2,88	0,00	0
uit 2e verdiepingsvloer	= 5,4	3	8,6	2,55	139,32	41,31	16,52	0,4
uit 1e verdiepingsvloer	= 5,4	3	8,6	2,55	139,32	41,31	16,52	0,4
uit mw + borstwering +pui	= 10	1	5,96		<u>59,60</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
CC Klasse	2							

Bruikbaarheidsgrenstoestand (SLS)

$$6.10 \quad F_{k, \text{kar}} \quad 1 * 1 * 349,04 + 1 * 1 * 82,62 = 431,66 \text{ kN}$$

Uiterstegrenstoestand (ULS)

$$6.10a \quad F_{Ed} \quad 1 * 1,35 * 349,04 + 1 * 1,5 * 33,05 = 520,78 \text{ kN}$$

$$6.10b \quad F_{Ed} \quad 1 * 1,2 * 349,04 + 1 * 1,5 * 82,62 = 542,78 \text{ kN}$$

$$F_d = 542 / 150 = 3,60 \text{ m}^2 = \text{vierkant } 1,89\text{m} \rightarrow \text{neem vierkant } 1500 \times 2400\text{mm}$$

Bij beschouwing pons mag de kolom belasting verminderd worden met de belasting die rechtstreeks vanuit de poer wordt afgedragen aan onderliggende zandpakket.

We hanteren een minimale spreiding van 45 graden

$$\text{Opp. Wat rechtstreeks naar onderliggend zandpakket gaat} = (214 + 2 \times 250) \times (700 + 2 \times 250) = 84\text{m}^2$$

$$F_d \text{ reductie} = 150 \times 0,84 = 126 \text{ kN}$$

$$F_d \text{ totaal} = 542 - 126 = 416 \text{ kN}$$

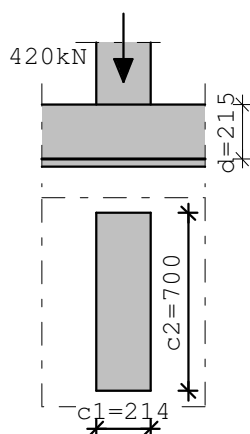
Neem wapening onder rond #10-150 en boven rond #6-150

Technosoft Construct release 6.07a
Toegepaste normen volgens Eurocode met Nederlandse NB

Belastingen	NEN-EN 1990:2002	C2:2010	NB:2011 (nl)
	NEN-EN 1991-1-1:2002	C1:2009	NB:2011 (nl)
Beton	NEN-EN 1992-1-1:2011 (nl)	C2/A1:2015 (nl)	NB:2016 (nl)

per 1,8x1,8
GEOMETRIE

Kolomvorm	: Rechthoekig
Kolomsoort	: Midden - op de vloer - art. 6.4.4 (2) (6.50)
Betonkwaliteit	: C30/37
Nuttige hoogte d	[mm]: 215
Kolom	
Breedte lastvlak c_1	[mm]: 214
Lengte lastvlak c_2	[mm]: 700


WAPENING

Staalkwaliteit	: B500A	Wapeningsratio ρ_{1z}	: 0.00000
Wapeningsratio ρ_{1y}	: 0.00000	Tangentiële afstand s_t	[mm]: 322
Radiale afstand s_r	[mm]: 161	Hoek α	: 90
Beugel diameter	[mm]: 7		

BELASTING

Kracht V_{Ed}	[kN]: 420.0	Moment $M_{Ed, z}$	[kNm]: 0.0
Moment $M_{Ed, y}$	[kNm]: 0.0		

RESULTATEN

Ponsontrek	$V_{Rd, c}$	$V_{Rd, max}$	V_{Ed}	$V_{Rd, s}$	A_{sw}/s_r	A_{sw}	code
[mm]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[mm ² /mm]	[mm ²]	
u_0	1828	n.v.t.	4.22	1.07	n.v.t.	n.v.t.	
u_1	4530	0.53	4.22	0.43	0.00	0.00	0 [42]

Opmerkingen

 [42] Er is geen ponswapening nodig ($v_{Ed} < v_{Rd, c}$).

Technosoft Liggers release 6.31a

Betrouwbaarheidsklasse : 2 Referentieperiode : 50
 Toevallige inklemmingen begin : geen Toevallige inklemming eind : geen
 Herverdelen van momenten : nee Maximale deellengte : 0.000
 Ouderdom bij belasten : 28 Relatieve vochtigheid : 50%
 Doorbuigingen(beton) zijn dmv gecorrigeerde stijfheden berekend.

Fysisch lineair : Er is gerekend met de e-modulus uit de materiaaltabel.
 Fys.NLE.kort : Er is gerekend met een gecorrigeerde e-modulus (korte duur).
 Deze e-mod. is berekend mbv de krachten uit de fysisch lineair berekening.

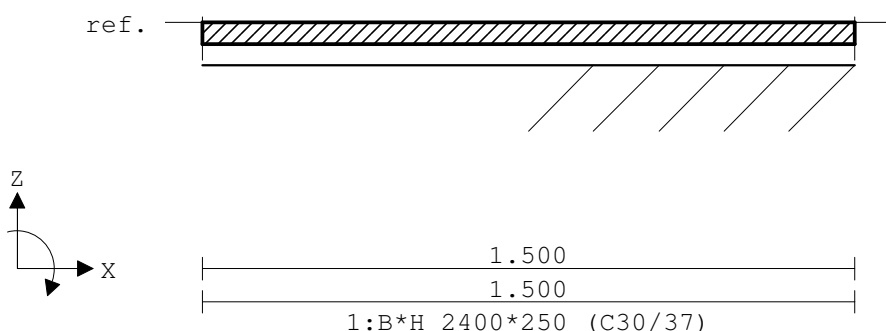
Toegepaste normen volgens Eurocode met Nederlandse NB

Belastingen	NEN-EN 1990:2002	C2:2010	NB:2011 (nl)
	NEN-EN 1991-1-1:2002	C1:2009	NB:2011 (nl)
Beton	NEN-EN 1992-1-1:2011 (nl)	C2/A1:2015 (nl)	NB:2016 (nl)



GEOMETRIE

Ligger:1



VELDLENGTEN

Ligger:1

Veld	Vanaf	Tot	Lengte
1	0.000	1.500	1.500

MATERIALEN

Mt	Omschrijving	E-modulus[N/mm2]	S.G.	Pois.	Uitz. coëff
1	C30/37	9465	25.0	0.20	1.0000e-05

MATERIALEN vervolg

Mt	Omschrijving	Cement	Kruipfac.
1	C30/37	N	2.47

PROFIELEN [mm]

Prof.	Omschrijving	Materiaal	Oppervlak	Traagheid	Vormf.
1	B*H 2400*250	1:C30/37	6.0000e+05	3.1250e+09	0.00

PROFIELEN vervolg [mm]

Prof.	Staaftype	Breedte	Hoogte	e	Type	b1	h1	b2	h2
1	0:Normaal	2400	250	125.0	0:RH				

DOORSNEDEN

Ligger:1

sector	Vanaf	Tot	Lengte	Profiel begin	z-begin	Profiel eind	z-eind
1	0.000	1.500	1.500	1:B*H 2400*250	0.000	1:B*H 2400*250	0.000
sector	Vanaf	Tot	Lengte	Eindcode	Bedding	Br.[mm]	
1	0.000	1.500	1.500	1:Vast	30000	2400	

PROFIELVORMEN [mm]

1 B*H 2400*250


BELASTINGGEVALLEN

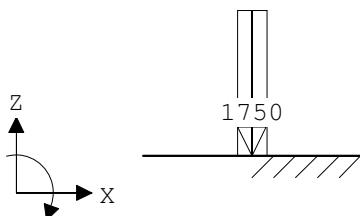
B.G.	Omschrijving	Belast/onbelast	ψ_0	ψ_1	ψ_2	e.g.
1	Permanent	2:Permanent EN1991				-1.00
2	Veranderlijk	1:Schaakbord EN1991	0.40	0.50	0.30	0.00

BELASTINGGEVALLEN

B.G.	Omschrijving	Type
1	Permanent	1 Permanente belasting
2	Veranderlijk	2 Ver. bel. pers. ed. (p_rep)

VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:1 Permanent

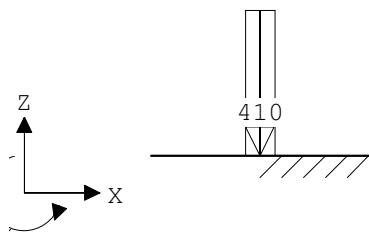

VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:1 Permanent

Last Ref.	Type	Omschrijving	q1/p/m	q2 psi	Afstand	Lengte
1	1:q-last		-1750.000-1750.000		0.650	0.200

VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:2 Veranderlijk


VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:2 Veranderlijk

Last Ref.	Type	Omschrijving	q1/p/m	q2 psi	Afstand	Lengte
1	1:q-last		-410.000-410.000		0.650	0.200

BELASTINGCOMBINATIES

BC	Type	BG	Gen. Factor	BG	Gen. Factor	BG	Gen. Factor	BG	Gen. Factor
1	Fund.	1	Perm	1.35					
2	Fund.	1	Perm	1.35	2 psi0	1.50			
3	Fund.	1	Perm	1.20	2 Extr	1.50			
4	Fund.	1	Perm	0.90					
5	Fund.	1	Perm	0.90	2 psi0	1.50			
6	Fund.	1	Perm	0.90	2 Extr	1.50			
7	Kar.	1	Perm	1.00	2 Extr	1.00			
8	Freq.	1	Perm	1.00					
9	Freq.	1	Perm	1.00	2 psi1	1.00			
10	Quas.	1	Perm	1.00					
11	Quas.	1	Perm	1.00	2 psi2	1.00			
12	Blij.	1	Perm	1.00					

GUNSTIGE WERKING PERMANENTE BELASTINGEN

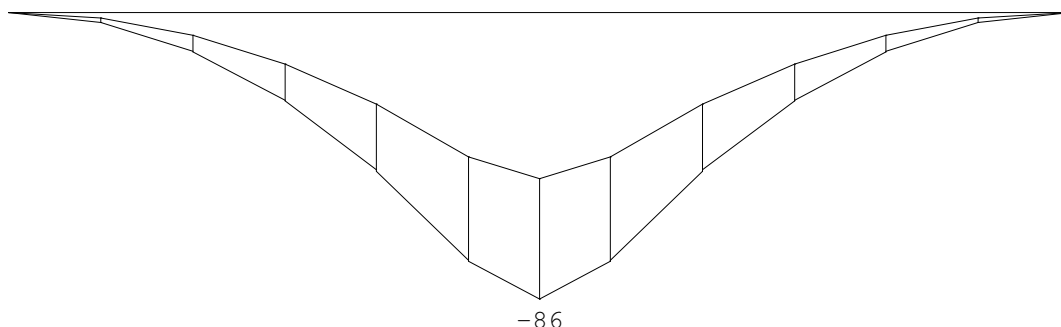
BC Velden met gunstige werking

- 1 Geen
- 2 Geen
- 3 Geen
- 4 Alle velden de factor:0.90
- 5 Alle velden de factor:0.90
- 6 Alle velden de factor:0.90

OMHULLENDE VAN DE FUNDAMENTELE COMBINATIES

MOMENTEN Fysisch lineair

Ligger:1 Fundamentele combinatie



PROFIELGEGEVENS Vloer

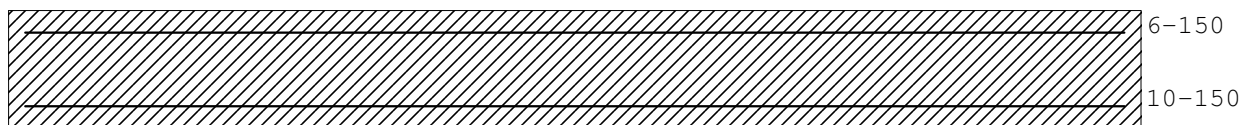
[N] [mm] t.b.v.profiel:1B*H2400*250

Algemeen

Materiaal	: C30/37		
Oppervlak	: 6.000000e+05	Traagheid	: 3.1250e+09
Staaftype	: 0:normaal	Vormfactor	: 0.00

Doorsnede

breedte	: 2400	hoogte	: 250	zwaartepunt tov onderkant	: 125
Referentie	: Boven				

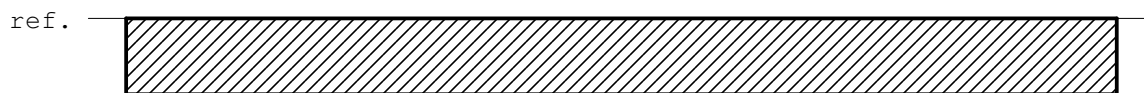


Fictieve dikte	: 226.4		
Gedrongen inwendige hefboomsarm	: Automatisch berekend		
Breedte lastvlak a_p 6.1(10)	: 0		
Betonkwaliteit element	: C30/37	Kruipcoëf.	: 2.470
Treksterkte $f_{ct,eff}$ art. 7.1(2)	: $f_{ctm,fl}$ (3.91 N/mm ²)		
Soort spanningsrekdiagram	: Parabolisch - rechthoekig diagram		
Doorbuiging volgens art.7.3.4(3)	: Ja		
Langeduur scheurmoment begrensd	: Ja		
Staalkwaliteit hoofdwapening	: 500	ϵ_{uk}	: 2.50
Soort spanningsrekdiagram	: Bi-lineair diagram met klimmende tak		
Geprefabriceerd element	: Nee		

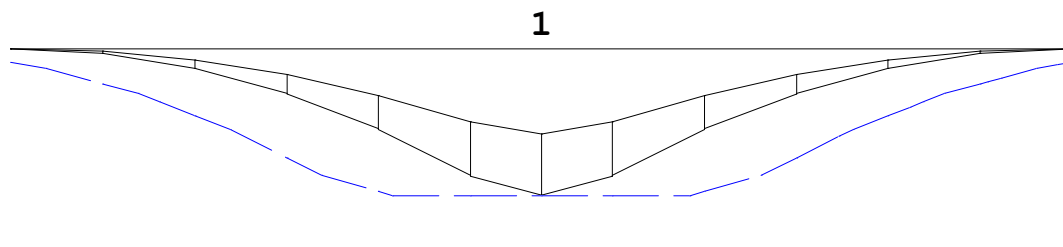
Betondekking		Boven			Onder		
Milieu	:	XC1			XC1		
Gestort tegen bestaand beton	:	Nee			Nee		
Element met plaatgeometrie	:	Ja			Ja		
Specifieke kwaliteitsbeheersing	:	Nee			Nee		
Oneffen beton oppervlak	:	Nee			Nee		
Ondergrond	:	Glad / N.v.t.			Glad / N.v.t.		
Constructieklasse	:	S2			S2		
Grootste korrel	:	31.5					
Hoofdwapening	:	1ste laag			1ste laag		
Nominale dekking	:	15			15		
Toegepaste dekking	:	35			35		
Gelijkwaardige diameter	:	6			10		
$C_{min,b}$ $C_{min,dur}$ ΔC_{dur}	:	6	10	0	10	10	0
C_{min} ΔC_{dev} C_{nom}	:	10	5	15	10	5	15
Beugel / Verdeelwapening	:	2de laag			2de laag		
Nominale dekking	:	15			15		
Toegepaste dekking	:	41			45		
Gelijkwaardige diameter	:	6			6		
$C_{min,b}$ $C_{min,dur}$ ΔC_{dur}	:	6	10	0	6	10	0
C_{min} ΔC_{dev} C_{nom}	:	10	5	15	10	5	15
Wapening		Boven			Onder		
Basiswapening	:	6-150			10-150		
Hoofdwapening laag	:	1			1		
Automatisch verhogen basiswap.	:	Nee			Nee		
Art. 7.3.2 minimum wapening	:	Ja			Ja		
Bijlegdiameters	:	8;10;12			8;10;12		
Diameter nuttige hoogte	:	6.0			10.0		
Diameter verdeelwapening	:	6.0			6.0		
Min.tussenruimte	:	50			50		
Aanhechting	:	Automatisch			Automatisch		

Hoofdwapening Fysisch lineair Ligger:1 Fundamentele combinatie

6-150 a



10-150 b

MEd dekkingslijn Fysisch lineairLigger:1Fundamentele combinatie

Hoofdwapening

Ligger:1

Geb.	Pos. [mm]	M_{Ed} [kNm]	M_{Rd} [kNm]	z [mm]	B/O	A_b [mm ²]	A_a [mm ²]	Basiswapening +Bijlegwapening	Opm.
1	750	-86.57	-120.45	160	Ond	1055*	1257	10-150	1

Opmerkingen

[1] * = Eisen met betrekking tot minimum wapening zijn toegepast, zie nationale bijlage art. 9.2.1.1(1).

Verloop hoofdwapening

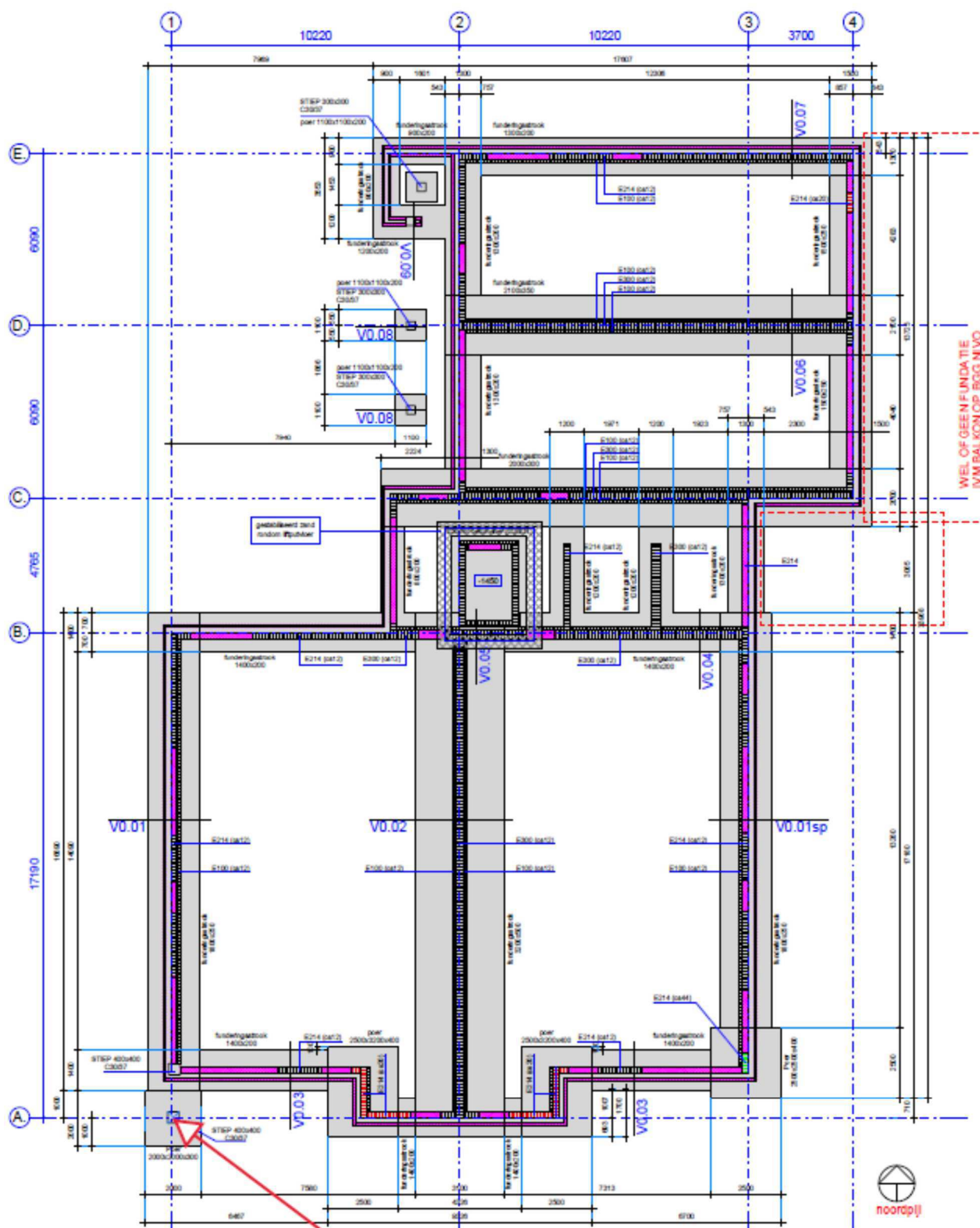
Ligger:1

Merk	B/O	Wapening	Vanaf [mm]	Tot [mm]	Lengte [mm]	$L_{bd, begin}$ [mm]	$L_{bd, eind}$ [mm]
a	Boven	6-150	-100	1600	1700	100	100
b	Onder	10-150	-100	1600	1700	100	100

Opmerkingen

Alle maten zijn inclusief verschuiving van de m-lijn en verankering

10.6 F3 Poer 1800x1800x300mm



POER F3

UNDERING

Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020



Voor de kleine poeren houden we een maximale grondspanning van 200 kN/m² aan.

F kolom balkon as 1	breedte (m)	diepte (m)	gk (kN/m²)	qk (kN/m²)	G _{kj} (kN)	Q _k (kN) (extreem)	Qk (kN) (mom)	ψ ₀					
uit dak	= 1	3,3	7,5	2	24,75	6,60	0,00	0					
uit balkon	= 6,2	3,2	7,5	2,5	148,80	49,60	19,84	0,4					
uit balkon	= 6,2	3,2	7,5	2,5	148,80	49,60	19,84	0,4					
uit mw + borstwering +pui	= 18	1	4		<u>72,00</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>						
					394,35	99,20	39,68						
CC Klasse	2												
Uiterstegrenstoestand (ULS)													
6.10a	F;Ed	1	*	1,35	*	394,35	+ 1	*	1,5	*	39,68	=	591,89 kN
6.10b	F;Ed	1	*	1,2	*	394,35	+ 1	*	1,5	*	99,20	=	622,02 kN

Fd = 622 / 200 = 3,11 m² = vierkant 1,76m -> neem vierkant 1800mm

Bij beschouwing pons mag de kolom belasting verminderd worden met de belasting die rechtstreeks vanuit de poer wordt afgedragen aan onderliggende zandpakket.

We hanteren een minimale spreiding van 45 graden

Opp. Wat rechtstreeks naar onderliggend zandpakket gaat = $(400+2 \times 300)^2 = 1,00 \text{ m}^2$

Fd reductie = 200x 1,0 = 200kN

Fd totaal = 622-200 = 422kN

Neem wapening onder rond #10-100 en boven rond #6-150

Technosoft Construct release 6.07a

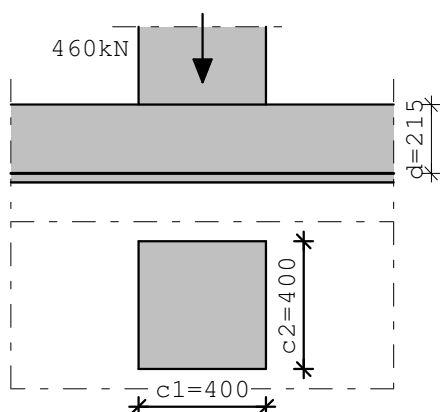
3

Toegepaste normen volgens Eurocode met Nederlandse NB

Belastingen	NEN-EN 1990:2002	C2:2010	NB:2011 (nl)
	NEN-EN 1991-1-1:2002	C1:2009	NB:2011 (nl)
Beton	NEN-EN 1992-1-1:2011 (nl)	C2/A1:2015 (nl)	NB:2016 (nl)

per 1,8x1,8
GEOMETRIE

Kolomvorm	: Rechthoekig
Kolomsoort	: Midden - op de vloer - art. 6.4.4 (2) (6.50)
Betonkwaliteit	: C30/37
Nuttige hoogte d	[mm]: 215
Kolom	
Breedte lastvlak c_1	[mm]: 400
Lengte lastvlak c_2	[mm]: 400


WAPENING

Staalkwaliteit	: B500A
Wapeningsratio ρ_{ly}	: 0.00000
Wapeningsratio ρ_{lz}	: 0.00000
Radiale afstand s_r	[mm]: 161
Tangentiële afstand s_t	[mm]: 322
Beugel diameter	[mm]: 7
Hoek α	: 90

BELASTING

Kracht V_{Ed}	[kN]: 460.0
Moment $M_{Ed,y}$	[kNm]: 0.0
Moment $M_{Ed,z}$	[kNm]: 0.0

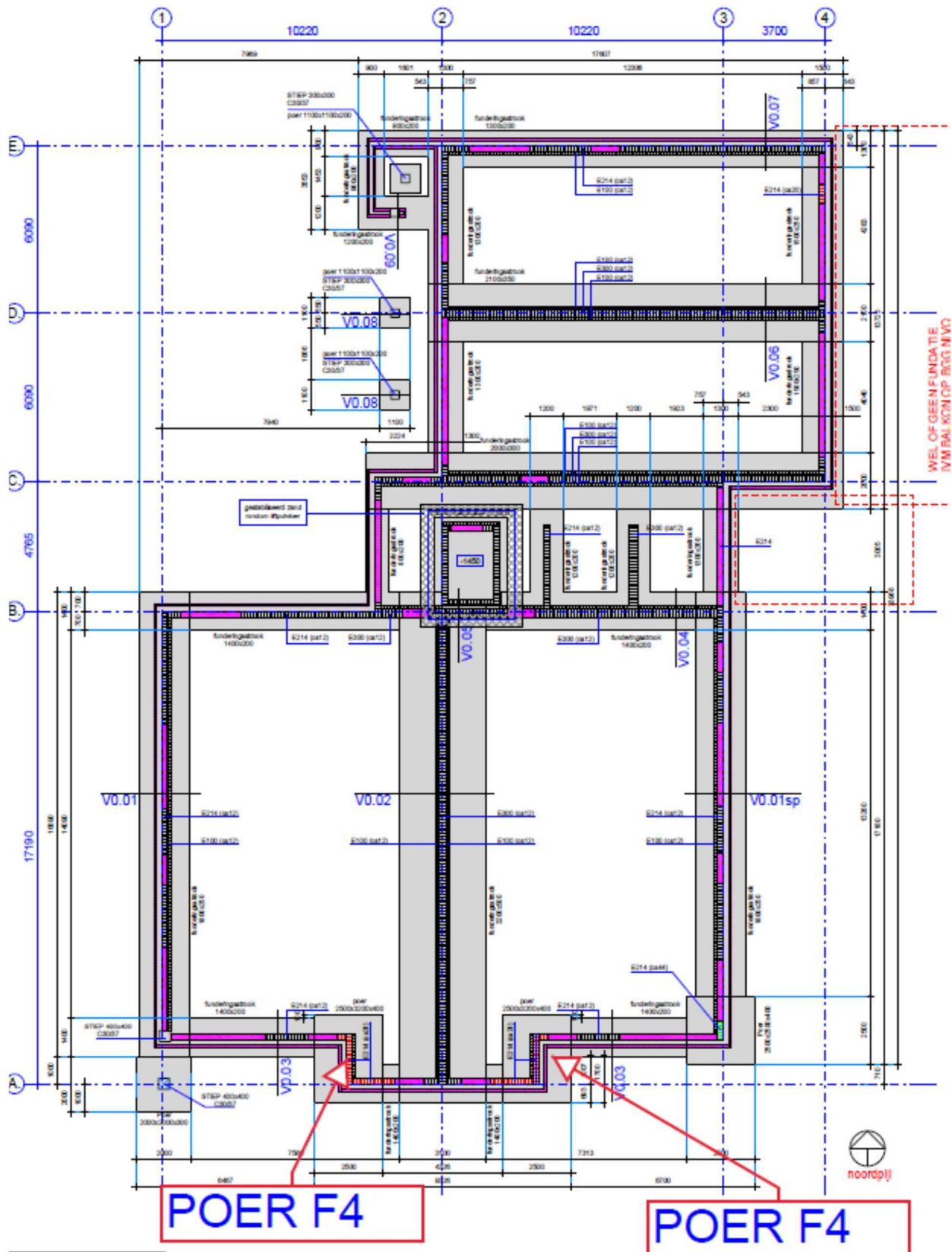
RESULTATEN

Ponsontrek	$V_{Rd,c}$	$V_{Rd,max}$	V_{Ed}	$V_{Rd,s}$	A_{sw}/s_r	A_{sw}	code
[mm]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[mm ² /mm]	[mm ²]	
u_0	1600	n.v.t.	4.22	1.34	n.v.t.	n.v.t.	n.v.t.
u_1	4302	0.53	4.22	0.50	0.00	0.00	0 [42]

Opmerkingen

 [42] Er is geen ponswapening nodig ($v_{Ed} < v_{Rd,c}$).

10.7 F4 Poer 2500x3200x400mm



NDERING

Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020



Voor de grote poeren houden we een maximale grondspanning van 240 kN/m² aan.

Flas tpv balkon as A/2	breedte (m)	diepte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	G _{kj} (kN)	Q _k (kN) (extreem)	Qk (kN) (mom)	ψ ₀		
uit dak	= 3	3	7,5	2	67,50	18,00	0,00	0		
uit 3e verdiepingvloer	= 5	4	8,6	2,55	172,00	51,00	20,40	0,4		
uit 2e verdiepingvloer	= 7,5	4,5	8,6	2,55	290,25	86,06	34,43	0,4		
uit 1e verdiepingvloer	= 7,5	4,5	8,6	2,55	290,25	86,06	34,43	0,4		
uit mw + borstwering +pui	= 15	3,3	5,96		<u>295,02</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>			
					1115,02	192,53	89,25			
CC Klasse	2									
Bruikbaarheidsgrenstoestand (SLS)										
6.10	F _k kar	1	*	1	*	1115,02 + 1	*	1	*	192,53 = 1307,55 kN
Uiterstegrenstoestand (ULS)										
6.10a	F _d Ed	1	*	1,35	*	1115,02 + 1	*	1,5	*	89,25 = 1639,15 kN
6.10b	F _d Ed	1	*	1,2	*	1115,02 + 1	*	1,5	*	192,53 = 1626,81 kN

$$F_d = 1639 / 240 = 6,823 \text{ m}^2 = \text{rechthoek } 2500 \times 3000 \text{ m}$$

Bij beschouwing pons mag de kolom belasting verminderd worden met de belasting die rechtstreeks vanuit de poer wordt afgedragen aan onderliggende zandpakket.

We hanteren een minimale spreiding van 45 graden

Opp. Wat rechtstreeks naar onderliggend zandpakket gaat = $(214 + 2 \times 400) \times (1800 + 2 \times 400) = 2,60 \text{ m}^2$

F_d reductie = $240 \times 2,6 = 624 \text{ kN}$

F_d totaal = $1639 - 624 = 1014 \text{ kN}$

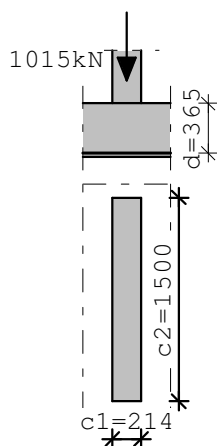
Neem wapening onder rond #12-100 en boven rond #6-150

Technosoft Construct release 6.07a
Toegepaste normen volgens Eurocode met Nederlandse NB

Belastingen	NEN-EN 1990:2002	C2:2010	NB:2011 (nl)
	NEN-EN 1991-1-1:2002	C1:2009	NB:2011 (nl)
Beton	NEN-EN 1992-1-1:2011 (nl)	C2/A1:2015 (nl)	NB:2016 (nl)

poer 2,5x3,2
GEOMETRIE

Kolomvorm	: Rechthoekig
Kolomsoort	: Midden - op de vloer - art. 6.4.4 (2) (6.50)
Betonkwaliteit	: C30/37
Nuttige hoogte d	[mm]: 365
Kolom	
Breedte lastvlak c_1	[mm]: 214
Lengte lastvlak c_2	[mm]: 1500


WAPENING

Staalkwaliteit	: B500A	Wapeningsratio ρ_{1z}	: 0.00000
Wapeningsratio ρ_{1y}	: 0.00000	Tangentiële afstand s_t	[mm]: 547
Radiale afstand s_r	[mm]: 273	Hoek α	: 90
Beugel diameter	[mm]: 11		

BELASTING

Kracht V_{Ed}	[kN]: 1015.0	Moment $M_{Ed,z}$	[kNm]: 0.0
Moment $M_{Ed,y}$	[kNm]: 0.0		

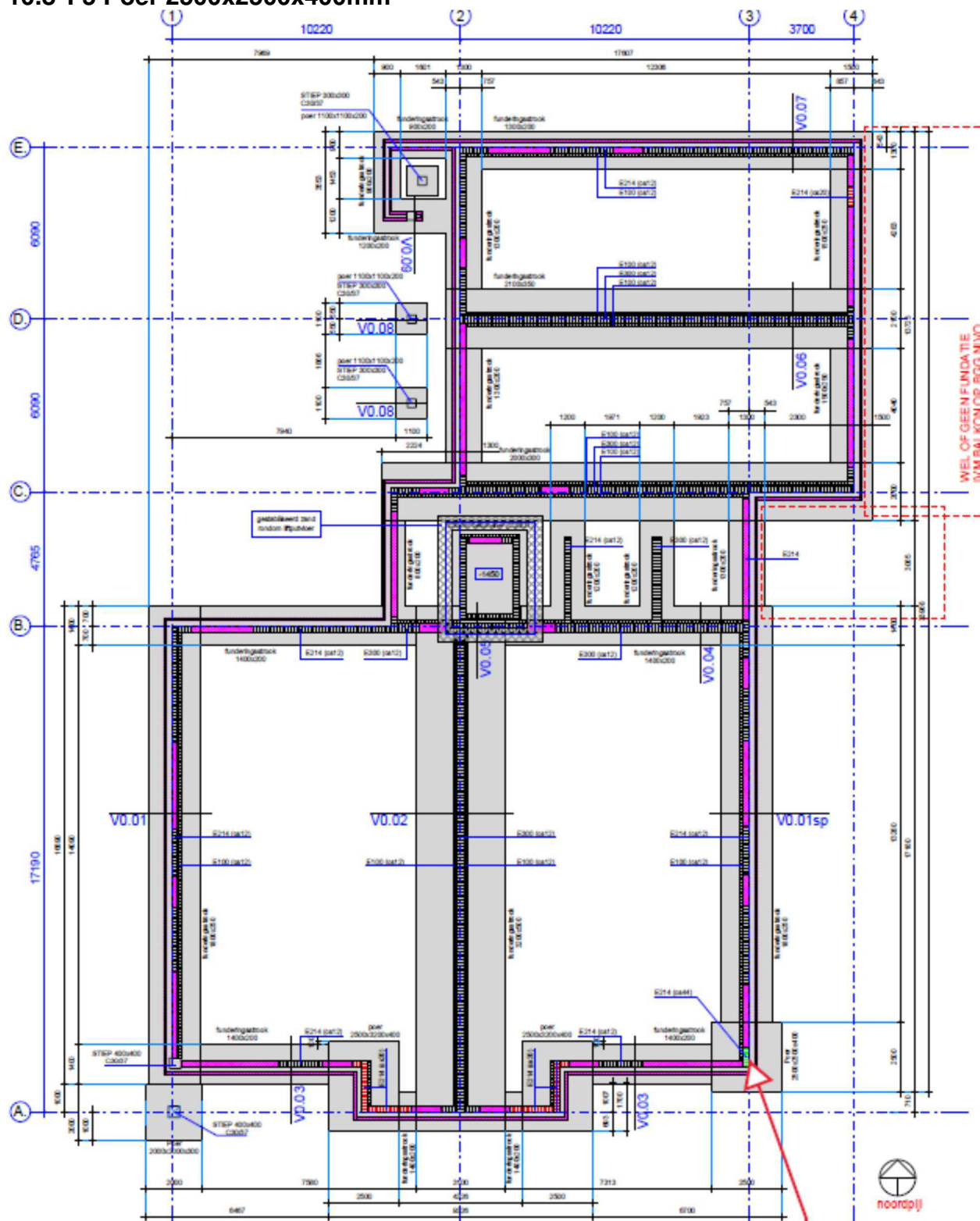
RESULTATEN

Ponsontrek	$V_{Rd,c}$	$V_{Rd,max}$	V_{Ed}	$V_{Rd,s}$	A_{sw}/s_r	A_{sw}	code
[mm]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[mm ² /mm]	[mm ²]	
u_0	3428	n.v.t.	4.22	0.81	n.v.t.	n.v.t.	
u_1	8015	0.44	4.22	0.35	0.00	0.00	0 [42]

Opmerkingen

[42] Er is geen ponswapening nodig ($v_{Ed} < v_{Rd,c}$).

10.8 F5 Poer 2500x2500x400mm



POER F5

UNDERING

Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020



Voor de grote poeren houden we een maximale grondspanning van 240 kN/m² aan.

Flas tpv balkon as A/3	breedte (m)	diepte (m)	gk (kN/m ²)	qk (kN/m ²)	G _{kj} (kN)	Q _k (kN) (extreem)	Qk (kN) (mom)	ψ ₀
uit dak	= 3	3	7,5	2	67,50	18,00	0,00	0
uit 3e verdiepingsvloer	= 4	4	8,6	2,55	137,60	40,80	16,32	0,4
uit 2e verdiepingsvloer	= 7,5	3,5	8,6	2,55	225,75	66,94	26,78	0,4
uit 1e verdiepingsvloer	= 7,5	3,5	8,6	2,55	225,75	66,94	26,78	0,4
uit mw + borstwering +pui	= 10	3,3	5,96		<u>196,68</u>	<u>0,00</u>	<u>0,00</u>	
					853,28	150,20	69,87	
CC Klasse	2							
Bruikbaarheidsgrenstoestand (SLS)								
6.10	F _k kar	1	*	1	*	853,28 + 1	*	1 * 150,20 = 1003,48 kN
Uiterstegrenstoestand (ULS)								
6.10a	F _d Ed	1	*	1,35	*	853,28 + 1	*	1,5 * 69,87 = 1256,73 kN
6.10b	F _d Ed	1	*	1,2	*	853,28 + 1	*	1,5 * 150,20 = 1249,23 kN

$F_d = 1256 / 240 = 5,23 \text{ m}^2 = \text{vierkant } 2,28\text{m} \rightarrow \text{neem vierkant } 2300\text{mm}$

Bij beschouwing pons mag de kolom belasting verminderd worden met de belasting die rechtstreeks vanuit de poer wordt afgedragen aan onderliggende zandpakket.

We hanteren een minimale spreiding van 45 graden

Opp. Wat rechtstreeks naar onderliggend zandpakket gaat $= (214 + 2 \times 400) \times (700 + 2 \times 400) = 1,50 \text{ m}^2$

$F_d \text{ reductie} = 240 \times 1,50 = 360 \text{ kN}$

$F_d \text{ totaal} = 1256 - 302 = 896 \text{ kN}$

Neem wapening onder rond #12-100 en boven rond #6-150

Toegepaste normen volgens Eurocode met Nederlandse NB

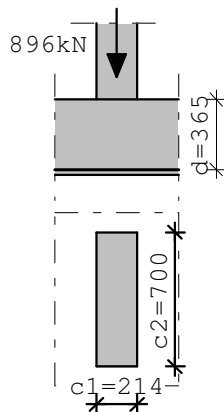
Belastingen	NEN-EN 1990:2002	C2:2010	NB:2011 (nl)
	NEN-EN 1991-1-1:2002	C1:2009	NB:2011 (nl)
Beton	NEN-EN 1992-1-1:2011 (nl)	C2/A1:2015 (nl)	NB:2016 (nl)

poer 2, 5x2, 5
GEOMETRIE

Kolomvorm	: Rechthoekig
Kolomsoort	: Midden - op de vloer - art. 6.4.4 (2) (6.50)
Betonkwaliteit	: C30/37
Nuttige hoogte d	[mm]: 365

Kolom

Breedte lastvlak c_1	[mm]: 214	Lengte lastvlak c_2	[mm]: 700
------------------------	-----------	-----------------------	-----------


WAPENING

Staalkwaliteit	: B500A	Wapeningsratio ρ_{1z}	: 0.00000
Wapeningsratio ρ_{1y}	: 0.00000	Tangentiële afstand s_t	[mm]: 547
Radiale afstand s_r	[mm]: 273	Hoek α	: 90
Beugel diameter	[mm]: 11		

BELASTING

Kracht V_{Ed}	[kN]: 896.0	Moment $M_{Ed, z}$	[kNm]: 0.0
Moment $M_{Ed, y}$	[kNm]: 0.0		

RESULTATEN

	$V_{Rd, c}$	$V_{Rd, max}$	V_{Ed}	$V_{Rd, s}$	A_{sw}/s_r	A_{sw}	code
	[mm]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[mm ² /mm]	[mm ²]	
u_0	1828	n.v.t.	4.22	1.34	n.v.t.	n.v.t.	
u_1	6415	0.44	4.22	0.38	0.00	0.00	0 [42]

Opmerkingen

[42] Er is geen ponswapening nodig ($v_{Ed} < v_{Rd, c}$).

Technosoft Liggers release 6.31a

Betrouwbaarheidsklasse : 2 Referentieperiode : 50
 Toevallige inklemmingen begin : geen Toevallige inklemming eind : geen
 Herverdelen van momenten : nee Maximale deellengte : 0.000
 Ouderdom bij belasten : 28 Relatieve vochtigheid : 50%
 Doorbuigingen(beton) zijn dmv gecorrigeerde stijfheden berekend.

Fysisch lineair : Er is gerekend met de e-modulus uit de materiaaltabel.
 Fys.NLE.kort : Er is gerekend met een gecorrigeerde e-modulus (korte duur).
 Deze e-mod. is berekend mbv de krachten uit de fysisch lineair berekening.

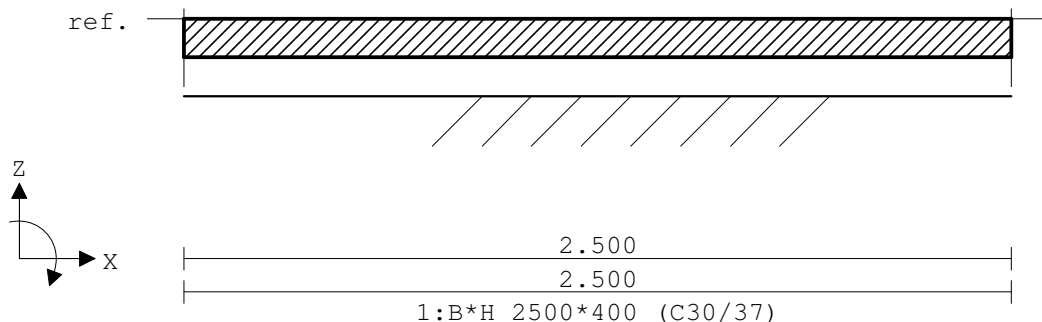
Toegepaste normen volgens Eurocode met Nederlandse NB

Belastingen	NEN-EN 1990:2002	C2:2010	NB:2011(nl)
	NEN-EN 1991-1-1:2002	C1:2009	NB:2011(nl)
Beton	NEN-EN 1992-1-1:2011(nl)	C2/A1:2015(nl)	NB:2016(nl)



GEOMETRIE

Ligger:1



VELDLENGTEN

Ligger:1

Veld	Vanaf	Tot	Lengte
1	0.000	2.500	2.500

MATERIALEN

Mt	Omschrijving	E-modulus[N/mm2]	S.G.	Pois.	Uitz. coëff
1	C30/37	9465	25.0	0.20	1.0000e-05

MATERIALEN vervolg

Mt	Omschrijving	Cement	Kruipfac.
1	C30/37	N	2.47

PROFIELEN [mm]

Prof.	Omschrijving	Materiaal	Oppervlak	Traagheid	Vormf.
1	B*H 2500*400	1:C30/37	1.0000e+06	1.3333e+10	0.00

PROFIELEN vervolg [mm]

Prof.	Staaftype	Breedte	Hoogte	e	Type	b1	h1	b2	h2
1	0:Normaal	2500	400	200.0	0:RH				

DOORSNEDEN

Ligger:1

sector	Vanaf	Tot	Lengte	Profiel begin	z-begin	Profiel eind	z-eind
1	0.000	2.500	2.500	1:B*H 2500*400	0.000	1:B*H 2500*400	0.000
sector	Vanaf	Tot	Lengte	Eindcode	Bedding	Br.[mm]	
1	0.000	2.500	2.500	1:Vast	30000	2500	

PROFIELVORMEN [mm]

1 B*H 2500*400


BELASTINGGEVALLEN

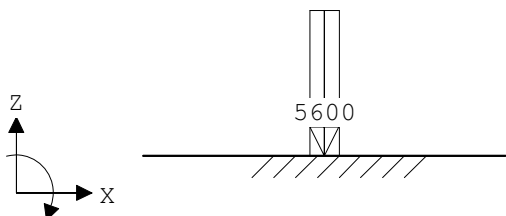
B.G.	Omschrijving	Belast/onbelast	ψ_0	ψ_1	ψ_2	e.g.
1	Permanent	2:Permanent EN1991				-1.00
2	Veranderlijk	1:Schaakbord EN1991	0.40	0.50	0.30	0.00

BELASTINGGEVALLEN

B.G.	Omschrijving	Type
1	Permanent	1 Permanente belasting
2	Veranderlijk	2 Ver. bel. pers. ed. (p_rep)

VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:1 Permanent

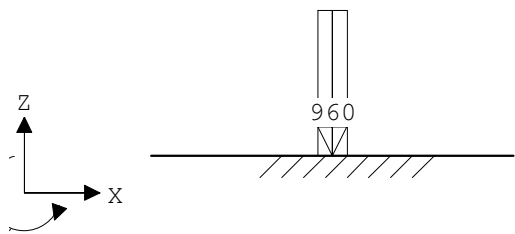

VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:1 Permanent

Last Ref.	Type	Omschrijving	q1/p/m	q2 psi	Afstand	Lengte
1	1:q-last		-5600.000-5600.000		1.150	0.200

VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:2 Veranderlijk


VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:2 Veranderlijk

Last Ref.	Type	Omschrijving	q1/p/m	q2 psi	Afstand	Lengte
1	1:q-last		-960.000-960.000		1.150	0.200

BELASTINGCOMBINATIES

BC	Type	BG	Gen.	Factor	BG	Gen.	Factor	BG	Gen.	Factor	BG	Gen.	Factor
1	Fund.	1	Perm	1.35									
2	Fund.	1	Perm	1.35	2	psi0	1.50						
3	Fund.	1	Perm	1.20	2	Extr	1.50						
4	Fund.	1	Perm	0.90									
5	Fund.	1	Perm	0.90	2	psi0	1.50						
6	Fund.	1	Perm	0.90	2	Extr	1.50						
7	Kar.	1	Perm	1.00	2	Extr	1.00						
8	Freq.	1	Perm	1.00									
9	Freq.	1	Perm	1.00	2	psi1	1.00						
10	Quas.	1	Perm	1.00									
11	Quas.	1	Perm	1.00	2	psi2	1.00						
12	Blij.	1	Perm	1.00									

GUNSTIGE WERKING PERMANENTE BELASTINGEN

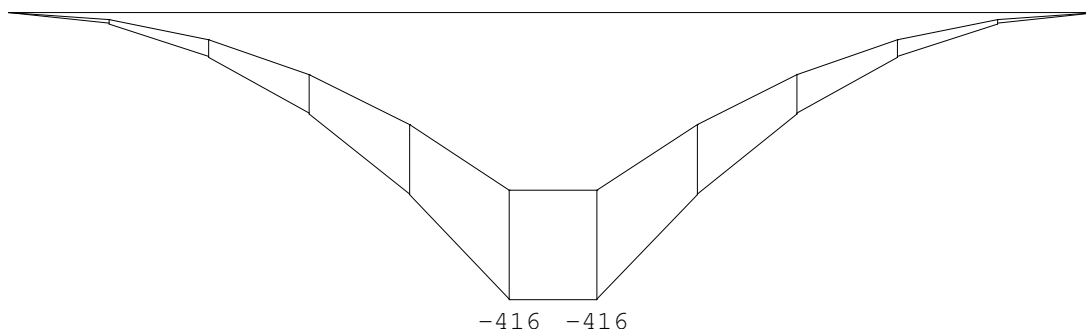
BC Velden met gunstige werking

- 1 Geen
- 2 Geen
- 3 Geen
- 4 Alle velden de factor:0.90
- 5 Alle velden de factor:0.90
- 6 Alle velden de factor:0.90

OMHULLENDE VAN DE FUNDAMENTELE COMBINATIES

MOMENTEN Fysisch lineair

Ligger:1 Fundamentele combinatie



PROFIELGEGEVENS Vloer

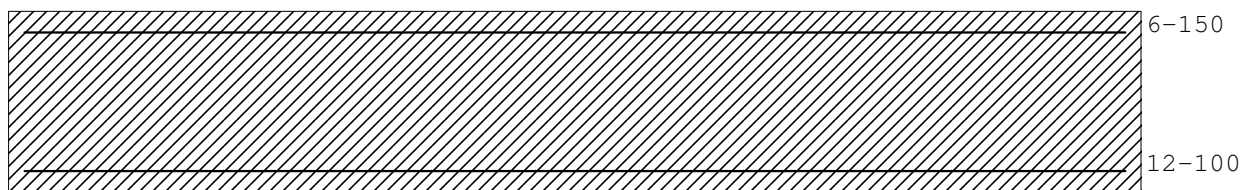
[N] [mm] t.b.v.profiel:1B*H2500*400

Algemeen

Materiaal	: C30/37		
Oppervlak	: 9.999999e+05	Traagheid	: 1.3333e+10
Staaftype	: 0:normaal	Vormfactor	: 0.00

Doorsnede

breedte	: 2500	hoogte	: 400	zwaartepunt tov onderkant	: 200
Referentie	: Boven				



Fictieve dikte	: 344.8		
Gedrongen inwendige hefboomsarm	: Automatisch berekend		
Breedte lastvlak a_p 6.1(10)	: 0		
Betonkwaliteit element	: C30/37	Kruipcoëf.	: 2.470
Treksterkte $f_{ct,eff}$ art. 7.1(2)	: $f_{ctm,fl}$ (3.48 N/mm ²)		
Soort spanningsrekdiagram	: Parabolisch - rechthoekig diagram		
Doorbuiging volgens art.7.3.4(3)	: Ja		
Langeduur scheurmoment begrensd	: Ja		

Staalkwaliteit hoofdwapening	:	500	ϵ_{uk}	:	2.50
Soort spanningsrekdiagram	:	Bi-lineair diagram met klimmende tak			
Geprefabriceerd element	:	Nee			

Betondekking		Boven	Onder
Milieu	:	XC2	XC2
Gestort tegen bestaand beton	:	Nee	Nee
Element met plaatgeometrie	:	Ja	Ja
Specifieke kwaliteitsbeheersing	:	Nee	Nee
Oneffen beton oppervlak	:	Nee	Nee
Ondergrond	:	Glad / N.v.t.	Glad / N.v.t.
Constructieklasse	:	S3	S3
Grootste korrel	:	31.5	

Hoofdwapening	:	1ste laag	1ste laag
Nominale dekking	:	25	25
Toegepaste dekking	:	35	35
Gelijkwaardige diameter	:	6	12
$C_{min,b}$ $C_{min,dur}$ ΔC_{dur}	:	6 20 0	12 20 0
C_{min} ΔC_{dev} C_{nom}	:	20 5 25	20 5 25

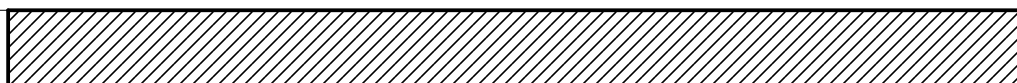
Beugel / Verdeelwapening	:	2de laag	2de laag
Nominale dekking	:	25	25
Toegepaste dekking	:	41	47
Gelijkwaardige diameter	:	6	6
$C_{min,b}$ $C_{min,dur}$ ΔC_{dur}	:	6 20 0	6 20 0
C_{min} ΔC_{dev} C_{nom}	:	20 5 25	20 5 25

Wapening		Boven	Onder
Basiswapening	:	6-150	12-100
Hoofdwapening laag	:	1	1
Automatisch verhogen basiswap.	:	Nee	Nee
Art. 7.3.2 minimum wapening	:	Ja	Ja
Bijlegdiameters	:	8;10;12	8;10;12
Diameter nuttige hoogte	:	6.0	12.0
Diameter verdeelwapening	:	6.0	6.0
Min.tussenruimte	:	50	50
Aanhechting	:	Automatisch	Automatisch

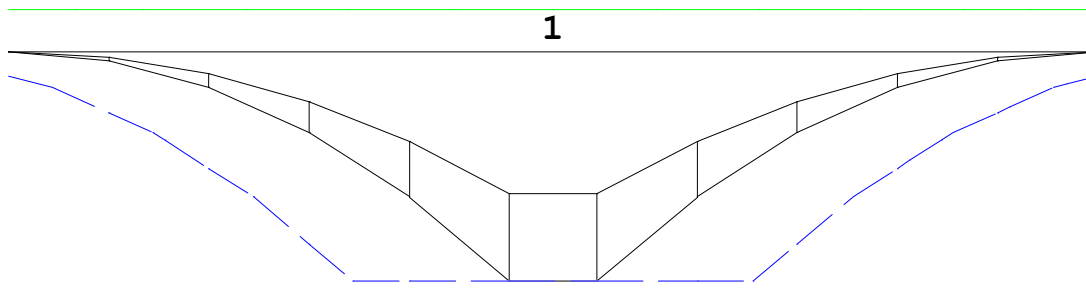
Hoofdwapening Fysisch lineair Ligger:1 Fundamentele combinatie

6-150 a

ref.



12-100 b

MEd dekkingslijn Fysisch lineairLigger:1Fundamentele combinatie

Hoofdwapening

Ligger:1

Geb.	Pos. [mm]	M_{Ed} [kNm]	M_{Rd} [kNm]	z [mm]	B/O	A_b [mm ²]	A_a [mm ²]	Basiswapening +Bijlegwapening	Opm.
1	1350	-416.29	-443.53	341	Ond	2657	2828	12-100	

Scheurvorming volgens artikel 7.3.4

Ligger:1

Geb.	Pos. [mm]	Zijde	$M_{E, freq}$ [kNm]	$S_{r, max}$ [mm]	$\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}$ [%]	w_k [mm]	k_x	w_{max} [mm]	U.C.	Opm.
1	893	Ond	-310.18	303	1.064	0.323	1.40	0.420	0.77	

Verloop hoofdwapening

Ligger:1

Merk	B/O	Wapening	Vanaf [mm]	Tot [mm]	Lengte [mm]	$L_{bd, begin}$ [mm]	$L_{bd, eind}$ [mm]
a	Boven	6-150	-100	2600	2700	100	100
b	Onder	12-100	-120	2620	2740	120	120

Opmerkingen

Alle maten zijn inclusief verschuiving van de m-lijn en verankering

11 Algemene richtlijnen

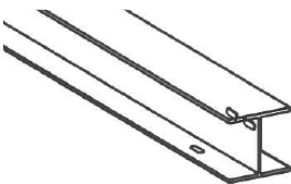
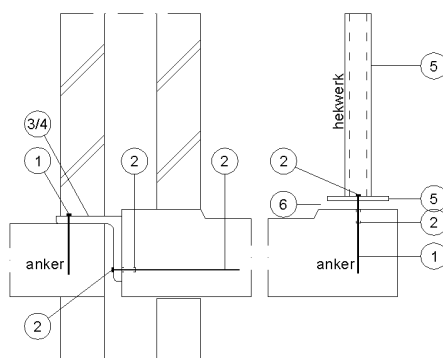
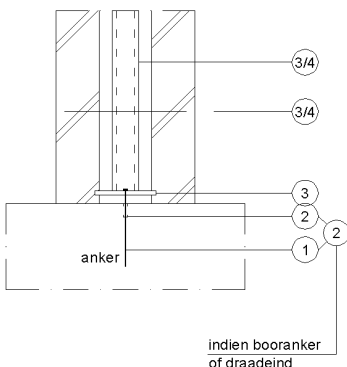
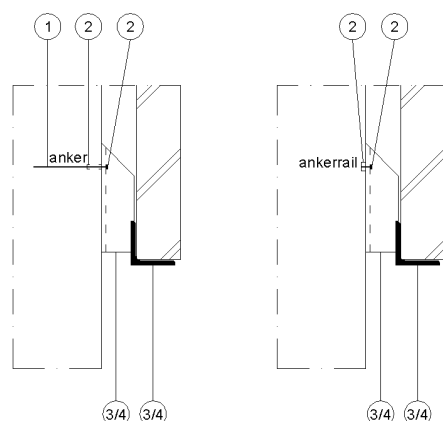
11.1 Constructie legenda algemeen

Kwaliteiten indien niet anders vermeld

Tekeningen/	Berekeningen	Gemaakt op basis van de in de berekening genoemde tekeningen. wijzigingen welke niet schriftelijk aan ons bekend zijn gemaakt worden niet verwerkt.		
Fundering	Op staal	Op basis van zandgrond. $\psi=30^\circ$ anders grondverbetering tot op vaste laag volgens bijlage grondverbetering.		
	Op stroken	Op stroken is minimaal 200mm gronddekking gerekend.		
	Op palen	Volgens palenplan op basis van sonderingen.		
Metselwerk	Kalkzandsteen metselwerk stenen	amstelformaat / waalformaat steen metselmortel	kwaliteit CS16 M5	fk = 5,44 N/mm ²
	Kalkzandsteen metselwerk blokken	blokken metselmortel	kwaliteit C12 M5	fk = 4,51 N/mm ²
	Kalkzandsteen lijmwerk blokken	blokken metselmortel	kwaliteit C20 M5	fk = 6,29 N/mm ²
		blokken lijmmortel	kwaliteit C12 12,5 N/mm ²	fk = 6,61 N/mm ²
		blokken lijmmortel	kwaliteit C20 12,5 N/mm ²	fk = 10,21 N/mm ²
		blokken lijmmortel	kwaliteit C36 12,5 N/mm ²	fk = 19,95 N/mm ²
		blokken lijmmortel	kwaliteit C44 12,5 N/mm ²	fk = 19,95 N/mm ²
	Gevel metselwerk	amstelformaat / waalformaat steen metselmortel	B2 gem 17,5 N/mm ² M5	
	Dilataties	Volgens advies Nederlandse Vereniging Baksteen fabrikanten & kalkzand-Steenvabrikanten. Tevens ter controle voorleggen aan ons bureau.		
	Metalen lateien	Tijdens metselen zakking toelaten, rotatie verhinderen. Overspanningen >3000 DPC tussen latei en metselwerk. Op 350 en 600 boven flens extra spouwankers Ø4 h.o.h. 500 zonder afdruiptknik. Ruimte tussen lijf en metselwerk vullen.		
	Spouwankers	Volgens CUR 71		
	Stalen balk oplegging	Indien niet anders vermeld Lopl = hoogte van de ligger;		
Hout	Hout	C18 (tenzij anders aangegeven), klimaatklasse binnen I, buiten II.		
	Gelamineerd hout	LH 30.		
	Balklagen/gordingen/ muurplaten/spanten Verlijmingen van dragende houten constructies	Verankeren met gevels & tussenmuren en tegen opwaaien. Constructieve verlijming volgens BRL 2338; Polyurethaanlijm toepassen		
Staal	Staalprofielen	S 235		
	Kokers	S 275		
	Bouten	8.8		
	Verbindingen	Indien niet aangegeven in onze berekening zijn deze voor verantwoording staalleverancier.		
	Ankerbouten	4.6		
	Lasdikte (a) -Profielstaal	0,5 x lijfdikte ; 0,7 x flensdikte		
	-Kokerstaal	1,0 x wanddikte		
	Liggers in bestaand	Voorspannen 1,500 x Lth		
Staal	Stalen dakplaten	t > 0,75 in t > 6mm, minimaal elk dal met Spit BR 14, Hilti EMP 2 of RAU 2014. Langsgevelstrook boven 6 m overspanning 2 stuks per dal. Langsnaad en met teksten Ø 4,2 of popnagels Ø 4,2 h.o.h. 500mm		
	Voetplaten	Krimprijv ondersabelen		
	Periodieke dakinspectie ter voorkoming van verstopping HWA-systeem voorschrijven.			
HWA	Noodoverlopen in overleg met de constructeur.			

Behandeling en bevestiging staalconstructies uit het zicht en in een vochtige omgeving (b.v. spouw).

Enkele voorbeelden:



1 Onbehandeld staal.

2 r.v.s.

Staalgroep A4 (AISI 316 TI) sterkteklasse 50.

3 Thermisch verzinkt met polyesterpoedercoating.

Minimaal 65 μ m, direct na het verzinken een polyesterpoedercoating aanbrengen, droge laagdikte minimaal 80 μ m.

4 Thermisch verzinkt met 2 componenten epoxyprimer.

Minimaal 65 μ m.

Direct na het verzinken 2 componenten epoxyprimer met airless spuitapparatuur, droge laagdikte minimaal 75 μ m aanbrengen.

Na volledige montage epoxycoating met de kwast of roller aanbrengen in een droge laagdikte van minimaal 75 μ m. De totale laagdikte van beide lagen mag niet meer zijn dan 200 μ m.

5 Thermisch verzinkt.

Minimaal 65 μ m.

6 Ondersabelen met krimparme mortel.

Algemeen:

- Thermisch verzinkt volgens NEN-EN-ISO 1461:1999
Na volledige montage, beschadigingen bijwerken met twee componenten epoxyprimer.
- Thermisch verzinkte onderdelen welke worden ingestort, moeten worden gechromateerd (6-waardig chroomzuur).

Fabricage en montage volgens
NEN-EN 1090-2:2008+A1:2011

Uitvoeringsklasse: EXC1

Functionele tolerantie klasse: 1

Materiaalsoorten en kwaliteiten: Platen en profielen S235JR volgens NEN-EN 10025-2, buis en kokerprofielen: S355JOH volgens NEN-EN 10210-1 (warmvervaardigd) S275JOH volgens NEN-EN 10219-1 (koudvervaardigd) tenzij anders vermeld

Lassen a=4, tenzij anders vermeld, volgens NEN-EN-ISO 2553:2014. Beveiliging: DVS 4.1 tenzij anders vermeld Projectie:

Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei

Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020



11.2 Legenda houtskeletbouw

Verbinding indien niet anders vermeld	Lengte mm	diameter mm	min. Aantal (st.) of max. afst. (mm)
Loodstrip	38		nieten-RVS
Vloerbalken op muurplaat, onderslag en koppelregel	89 getordeerd	3,1	2 steeknagels
Randbalk en kopbalk op muurplaat en koppelregel	89 getordeerd	3,1	300 steeknagels
Kopbalk tegen vloerbalk	130 getordeerd	3,8	5 *)
Raveelverbinding	130 getordeerd	3,8	5 *)
*) Houtafmeting			aantal nagels
38 x 89 mm			3
38 x 140 mm			4
38 x 184 mm			5
38 x 235 mm			6
Onderling koppeling meervoudige balken en lateien	89 getordeerd	3,1	300 afwisselend onder en boven
Andreaskruisen(-klossen) aan vloerbalken	89 getordeerd	3,1	2 steeknagels
Koppelregel op bovenregel	89 getordeerd	3,1	300
Onderregel op muurplaat of vloer	89 getordeerd	3,1	3 per stijlafstand
Stijlen aan onder- en bovenregel	89 getordeerd	3,1	3
Stijlen tegen lateien (elk deel)	89 getordeerd	3,1	3
Klossen aan vloerbalk	89 getordeerd	3,1	3 steeknagels
Dubbele stijlen (onderling)	89 getordeerd	3,1	600 steeknagels om en om
Sporen en spoorspanen op koppelregel	89 getordeerd	3,1	2 steeknagels
Plafond- of vloerbalken tegen spoor	89 getordeerd	3,1	5
Panlatten / schoren	60 T-nagel	2,2	5
Spoor tegen nokbalk	89 getordeerd	3,1	3 eindnagels
			2x2 steeknagels
Triplex- wandbeschieting op stijlen en regels	50 getordeerd	3,1	150
Triplex- vloerbeplating op vloerbalken	70 getordeerd	3,1	150 langs de randen
	50 getordeerd	3,1	300 midden
Red Cedar bekleden	50 ringnagel	2,5	1 per bevel/ channel
Muurplaat op vloer	120 top-rocs slagplug	6,0	400 in beton/kanaalplaat
Onderregel element aan muurplaat	120 houtschroef	5,0	400 om en om 45 graden

Randvoorwaarden m.b.t. het ontlenen van stabiliteit aan gipskartonplaten

- A. Minimale randafstanden:
1. Minimale randafstand t.o.v. hout 10 mm ~ 5d
 2. Minimale randafstand t.o.v. langskant gipsplaat 13 mm ~ 6d
 3. Minimale randafstand t.o.v. gesneden kant gipsplaat 15 mm ~ 7d
- B. Hart-op-hart-afstanden:
1. Minimale h.o.h.-afstand schroeven en nagels op randstijlen 75 mm
 2. Maximale h.o.h.-afstand schroeven en nagels op randstijlen 150 mm
 3. Maximale h.o.h.-afstand schroeven op tussenstijlen 200 mm
 4. Maximale h.o.h.-afstand nagels op tussenstijlen 150 mm
- C. Minimale stijldikte:
1. Minimale dikte van stijl ter plaatse van een stuik-/ lasnaad 46 mm
 2. Minimale dikte van de rand- en tussenstijlen 38 mm
- D. Overige algemene randvoorwaarden:
1. De al dan niet glasvezelversterkte gipskartonplaten voldoen aan alle eisen conform DIN 18180, en hebben een minimale dikte van 12,5 mm.
 2. De gipskartonplaten alleen verticaal monteren en met een voorgeschreven primer behandelen (later behang afstomen).
 3. Aan wanden in natte cellen, zoals badkamers, mag men geen stabiliteit ontlenen.
 3. Gipsnagels:
 - d >= 2.2mm
 - lhec >= 12d
 - corrosiebestendig
 4. Gipschroeven:
 - d >= 2,12 mm (kerndiameter)
 - >= 3,40 mm (uitwendige diameter)
 - lhec >= 8d corrosiebestendig.

Randvoorwaarden voor nagelverbindingen in kops hout en toepassing van steeknagels

Uitsluitend bij houtskeletbouw mag men, in afwijking van NEN-EN 1995-1-1, aan deze verbindingstypen wel constructieve waarden ontlelen, mits aan de volgende randvoorwaarden wordt voldaan:

- A. Randvoorwaarden voor nagelverbindingen in kops hout:
1. De hechtlengthe l_{hec} van de draadnagels moet ten minste gelijk zijn aan 12 x d_{nom}.
 2. d_{nom} ≤ 1/9 x minimale houtdikte van het kopse hout is.
 3. Het hout waarin de hechtlengthe l_{hec} voorkomt, moet foutvrij zijn over een lengte van 50mm, gemeten vanaf het contactvlak van de onderdelen.
 4. De onbelaste randafstand (S_{r,0}) bedraagt minimaal 19mm.
 5. De belaste eindafstand (S_{e,b}) en de onderlinge afstand (A_o) is minimaal 30mm.
- B. Randvoorwaarden voor de toepassing van steeknagels:
1. De hechtlengthe l_{hec} van de draadnagels moet ten minste gelijk zijn aan 8 x D_{nom} met een minimum van 30 mm.
 2. De randafstand r vanaf het contactvlak van de onderdelen is minimaal 10 x D_{nom}.
 3. De hellingshoek α mag variëren tussen 45 en 60°, maar absoluut niet flauwer zijn dan 45.
 4. De onderlinge afstand (A_o) bedraagt minimaal 30 mm.

Voor beide verbindingstypen (nagels in kops hout en steeknagels) geldt: per verbinding moeten minimaal twee nagels voorkomen, de nagels mogen. Overigens moet men NEN-EN 1995-1-1 aanhouden.

Randvoorwaarden verbindingen overige houtconstructies

Houtdraadbouten 4.6		
6.0 < d _{nom} < 20.0mm	S _{e,b} ≥ 7d	S _{e,0} ≥ 4d
kopdikte ≥ 0.60 d _{nom}	S _{r,b} ≥ 4d	S _{r,0} ≥ 3d
steel glad bij aansluitend deel	a ₀ ≥ 8d	a ₉₀ ≥ 4d
sluitplaat/ring 3 x d _{nom} x 0.3 d _{nom}		
voorboren 0.65 d _{nom} ≤ d _{gat} ≤ 0,75 d _{nom}		
op trek bij d < 16 : 0.55 d _{nom} ≤ d _{gat} ≤ 0,75 d _{nom}		
op trek bij d ≥ 16 : 0.65 d _{nom} ≤ d _{gat} ≤ 0,75 d _{nom}		
Houtschroeven 4.8		
3.0 < d _{nom} < 8.0mm	S _{e,b} ≥ 7d	S _{e,0} ≥ 4d
d _{kop} 1.8 d _{gladde schacht}	S _{r,b} ≥ 4d	S _{r,0} ≥ 3d
kopdikte ≥ 0.40 d _{nom}	a ₀ ≥ 8d	a ₉₀ ≥ 4d
steel glad bij aansluitend deel		
Schroeven zijn ingedraaid		
voorboren 0.65 d _{nom} ≤ d _{gat} ≤ 0,75 d _{nom}		
op trek belaste schroeven niet voorboren		
Draadnagel (geprofileerd)		
2.0 < d _{nom} < 8.0mm	S _{e,b} ≥ 15d	S _{e,0} ≥ 8d
d _{kop} 1.8 d _{nom} of 2.5d _{nom}	S _{r,b} ≥ 8d	S _{r,0} ≥ 5d
verspringend in vezelrichting	α 90	
kopdikte ≥ 0.35 d _{nom}	a ₀ ≥ 10d	a ₉₀ ≥ 5d
op trek belaste draadnagels niet voorboren		
Bouten / deuvels		
10.0 < d _{nom} < 30mm	S _{e,b} ≥ 7d	S _{e,0} ≥ 4d
sluitplaat/ring 3 x d _{nom} x 0.3 d _{nom}	S _{r,b} ≥ 4d	S _{r,0} ≥ 3d
	a ₀ ≥ 8d	a ₉₀ ≥ 4d
gaten d _{nom} ≤ d _{gat} ≤ d _{nom} + 0,50 mm		
gaten in staal op hout d _{gat} ≤ d _{nom} + 1,00 mm		

11.3 Algemene richtlijnen uitvoering van grondverbetering

(gebaseerd op NEN-EN 1997-1)

Controle uitgangspunten

Bij de uitvoering moet worden gecontroleerd of aan de uitgangspunten van het rapport is voldaan:

- Bodemopbouw en grondwaterniveau;
- Ontgravingsdiepte;
- Aanlegniveau en afmeting fundering.

Zandaanvulling

Nadat tot de geadviseerde diepte is ontgraven, moet tot de onderkant van de fundering, en in het geval dat de vloeren op staal worden gefundeerd tot onderkant vloer, een goed verdicht zandpakket worden aangebracht.

Tenzij in het rapport anders is vermeld moet de grondverbetering tenminste worden aangebracht binnen een gebied waarin de belasting onder 45 graden spreidt.

Voor de uitvoering dienen de volgende richtlijnen te worden gevolgd:

- Het ontgravingsvlak moet worden verdicht wanneer dat tijdens de graafwerkzaamheden is verstoord. Dit is alleen mogelijk wanneer zich onder het ontgravingsniveau niet cohesieve grond bevindt;
- Het aanvulmateriaal moet laagsgewijs mechanisch worden verdicht door middel van trilapparatuur. Het is niet toegestaan een grondverbetering uit te voeren, waarbij aanplampen of inwateren van zand wordt toegepast;
- De laagdikte dient tijdens het verdichten bij voorkeur hooguit 0,3 m te bedragen.

Naastliggende gebouwen

Nagegaan moet worden of de noodzakelijke ontgravingen zonder risico voor de belendingen kunnen worden uitgevoerd. Hiertoe is informatie noodzakelijk omtrent de constructieve opbouw van deze belendingen, incl. de funderingswijze. Daarnaast is de bouwkundige staat, waarin de panden zich bevinden, van belang.

Kwaliteitseisen

Indien als aanvulmateriaal goed te verdichten zand wordt gebruikt, dan moet het aan de volgende eigenschappen voldoen:

- De korrelfractie kleiner dan 0,016 mm dient lager te zijn dan 5 gewichtsprocenten;
- De korrelfractie kleiner dan 0,063 mm dient lager te zijn dan 10 gewichtsprocenten;
- De gelijkmatigheidscoëfficiënt D_{60} / D_{10} moet tenminste 2 zijn.
 D_{60} = korreldiameter met een zeefdoorval van 60 gewichtsprocenten.
 D_{10} = korreldiameter met een zeefdoorval van 10 gewichtsprocenten;
- Het humusgehalte mag ten hoogste 3 gewichtsprocenten bedragen;
- De korrelvorm dient bij voorkeur enigszins hoekig te zijn;
- Over het algemeen wordt een goede verdichting verkregen bij een vochtpercentage van ongeveer 6 à 12%. Het optimale vochtpercentage is door middel van proctorproeven nauwkeuriger te bepalen.

Indien zand wordt toegepast dat niet geheel aan de bovengenoemde eisen voldoet dan kan, ten koste van meer verdichtingsenergie en/of mogelijke vertraging bij ongunstige weersomstandigheden, toch nog het gewenste resultaat worden bereikt.

In plaats van zand kan desgewenst ook goed te verdichten stolgrind worden toegepast. Hierbij geldt echter een gelijkmatigheidscoëfficiënt D_{60} / D_{10} van tenminste 3.

Verdichting

Het verdichten van de zandaanvulling moet laagsgewijs, zoveel mogelijk in kruislings gerichte gangen, worden uitgevoerd. Ter indicatie zijn in onderstaande tabel gegevens verstrekt ten behoeve van de aan te wenden verdichtingsapparatuur. Een en ander dient te worden afgestemd op de kwaliteit van het zand en het te verdichten oppervlakte.

Gewicht trilplaat In kN	Centrifugekracht In kN	Capaciteit m ² / uur	Laagdikte In m
1,5 à 2	15	200	0,15
2 à 3,5	30	300	0,20
3,5 à 5	40	400	0,30

Controle verdichting

Controle op de grondverbetering kan worden verricht door middel van sonderingen. Als maatstaf kan worden uitgegaan van een sondeerweerstand van globaal 5 MPa (laagbouw) tot 10 MPa (hoogbouw) op een diepte van 0,5 meter, een en ander afhankelijk van de funderingsdrukken en vervormingsgevoeligheid van het bouwwerk. Tussen de bovenkant grondverbetering en 0,5 meter hieronder moet de conusweerstand gelijkmatig toenemen.

Grondwater / bemaling

Tijdens de uitvoering van de graafwerkzaamheden moet het grondwaterniveau zodanig worden verlaagd, zodanig dat de bodem van de put droog is en de grondwaterstand zich buiten de invloedssfeer van verdichtingsapparatuur bevindt. Wanneer de grondwaterstand te hoog is, kan afhankelijk van de waterdoorlatendheid van het toegepaste zand, de ondergrond en de gebruikte verdichtingsapparatuur, een "drijfzand"-situatie ontstaan. Een en ander heeft tot gevolg dat verdichting onmogelijk wordt. Over het algemeen zal een verlaging van het grondwaterniveau met hulp van een bemaling tot 0,5 meter onder de putbodem het gewenste resultaat opleveren. De grondwaterspiegel mag niet meer worden verlaagd dan voor een goede uitvoering van de graafwerkzaamheden noodzakelijk is. Ook de bemalingsduur moet zoveel mogelijk worden beperkt.

In voorkomende gevallen is het mogelijk een kwalitatief goede grondverbetering te realiseren door de juiste afstemming van ontgravingsdiepte, laagdikte, grondwaterniveau en verdichtingsapparatuur.

Milieu

Er wordt op gewezen dat milieuaspecten mede met betrekking tot aan- en afvoer van grond en lozing van grondwater niet binnen het kader van deze opdracht vallen.

Statische berekening

Project : **Project:**
P_nummer/file : balkons separaat.axs
Opdrachtgever : Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

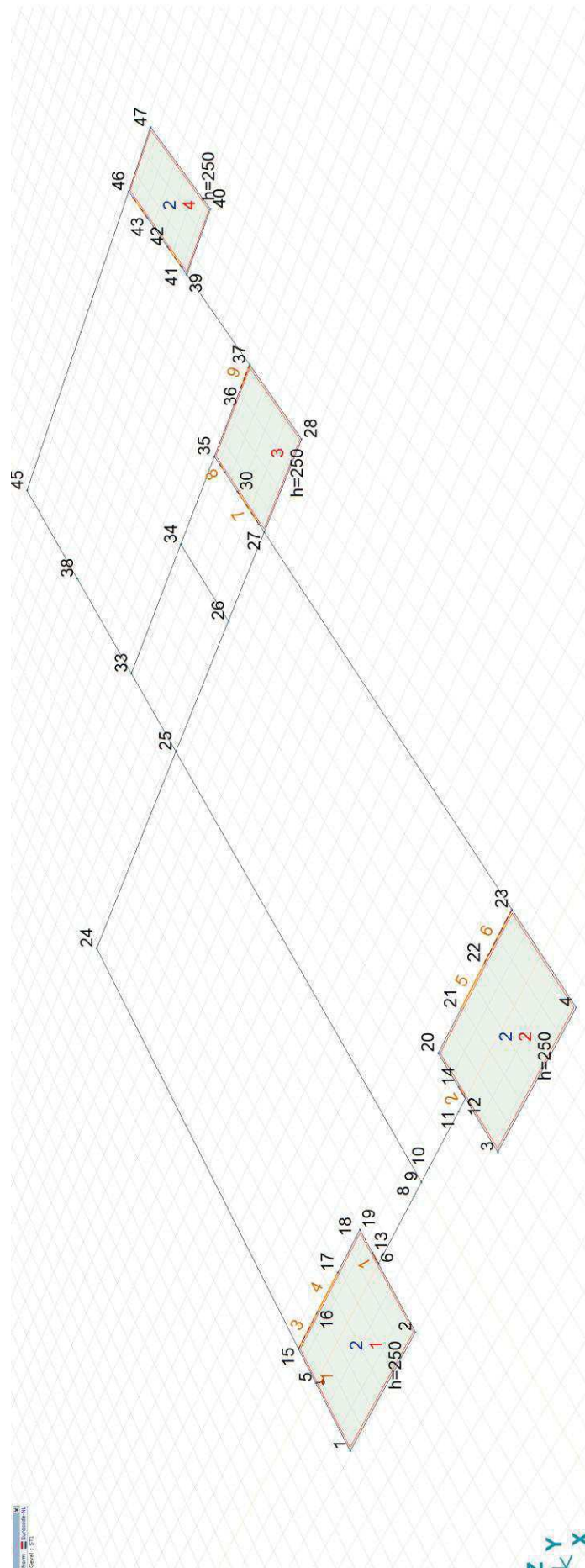
Berekeningen worden uitgevoerd volgens:

NEN 8700	(versie 2011)	Grondslagen constructieve veiligheid van bestaande bouw
NEN-EN 1990	(incl. NB)	Eurocode 0 Grondslagen van het constructief ontwerp
NEN-EN 1991	(-1-1 t/m -1-7 incl NB's)	Eurocode 1 Belastingen op constructies
NEN-EN 1992	(-2-1 t/m -2-2 incl NB's)	Eurocode 2 Betonconstructies
NEN-EN 1993	(-3-1 t/m -6 incl NB's)	Eurocode 3 Staalconstructies
NEN-EN 1994	(-4-1 t/m -4-2 incl NB's)	Eurocode 4 Staal-betonconstructies
NEN-EN 1995	(-5-1 t/m -2 incl NB's)	Eurocode 5 Houtconstructies
NEN-EN 1996	(-6-1 t/m -2 incl NB's)	Eurocode 6 Constructies van metselwerk
NEN-EN 1997	(- t/m -2 incl NB's)	Eurocode 7 Geotechnisch ontwerp
NEN-EN 1999	(-1 en -3)	Eurocode 9 Aluminium constructies

Harderwijk : 27.09.19
Adviseur : ing. S. Kooij
Gecontroleerd (EC 0, B4) : AB/HvT/MV

Inhoudsopgave

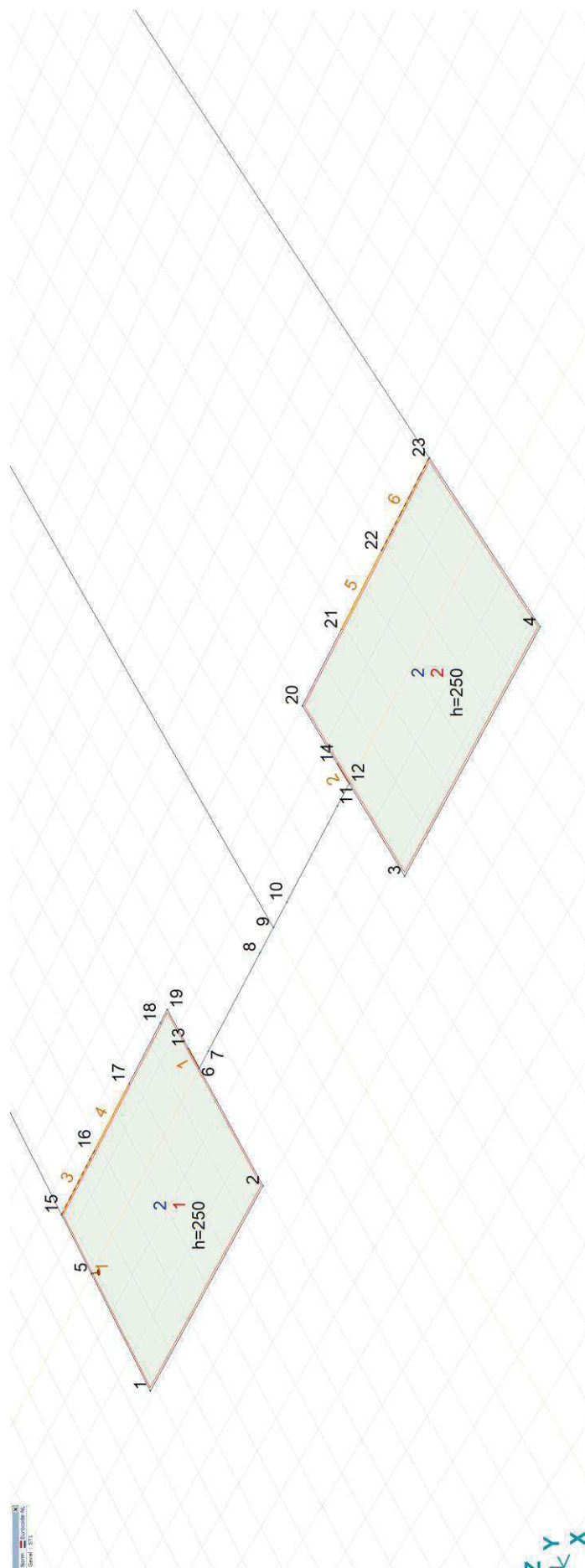
Materialen	6
Veereigenschappen	7
Knopen	7
Domeinen	7
Knoopopleggingen	8
Lijnopleggingen	8
ST1: Oppervlak lijnlast	11
ST1: Eigen gewicht van domein	11
ST2: Domein vlaklast	18
Belastinggroepen (Eurocode-NL)	22
Belastinggevallen	23
Gebruiker gedefinieerde belastingcombinaties uit belastinggevallen	23
Gebruiker gedefinieerde belastingcombinaties uit belastinggroepen	23



Tekening totaal

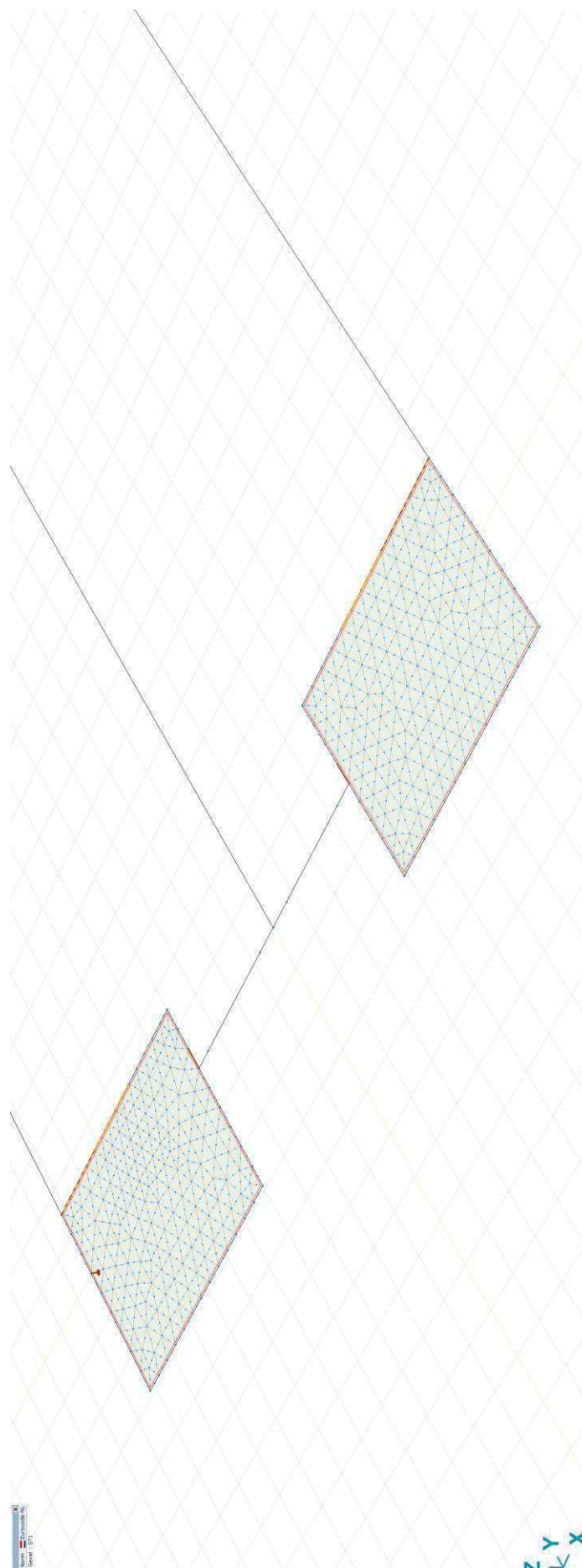
Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020





Tekening voor

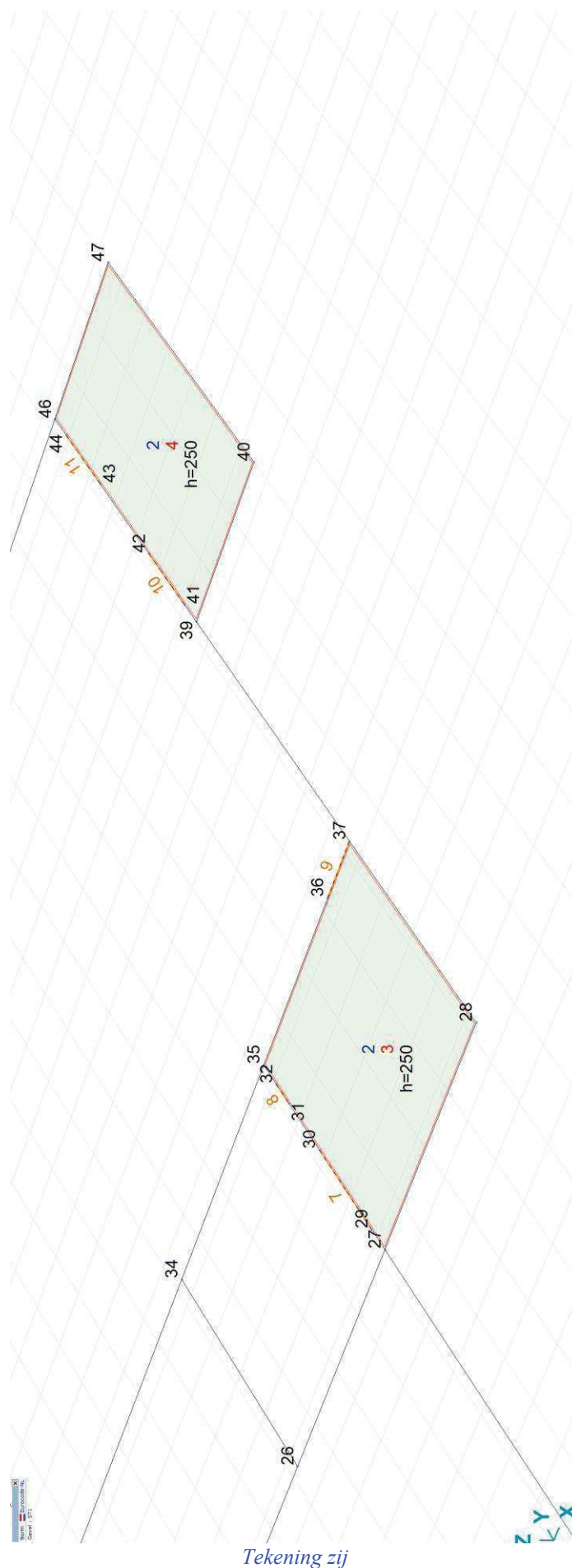
Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020

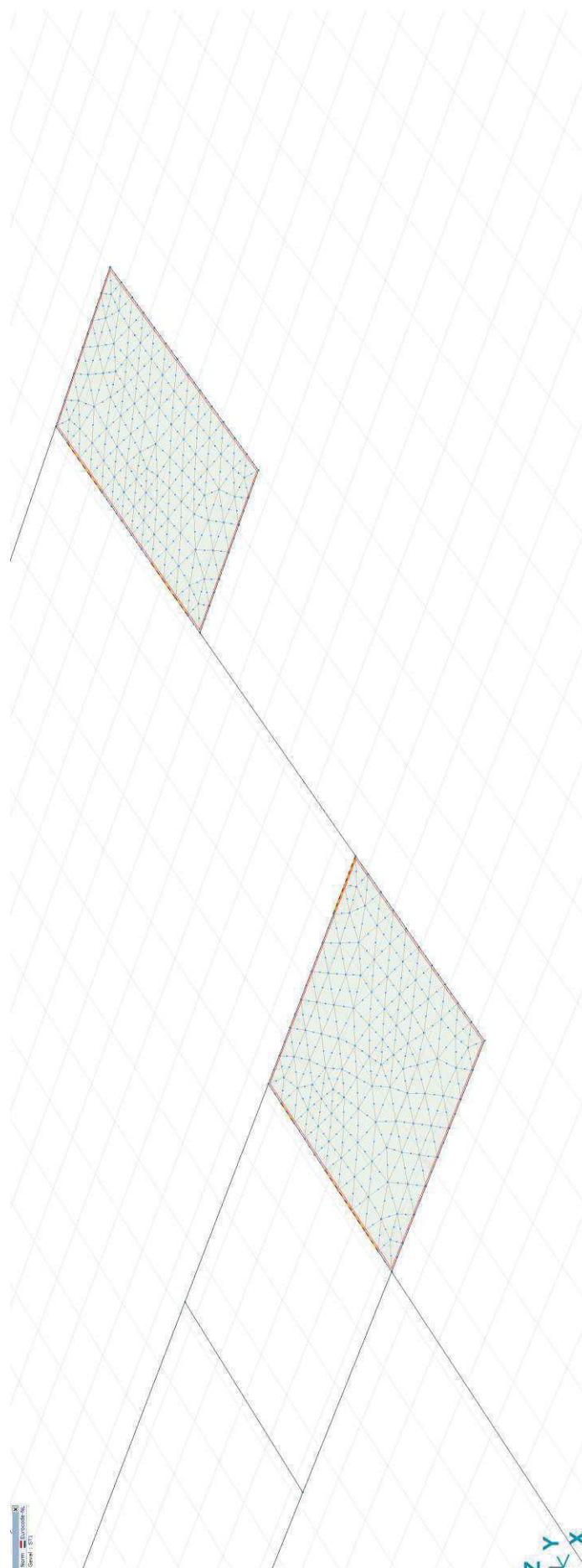


Tekening mesh voor

Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020







Tekening Mesh zij

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]
------	------	----------------	--------------	-------	----------------------------	----------------------------	-------	-------------------	-----------------------------

balkons separaat.axs

Behoort bij besluit van
Omgewingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-08-2020



11:36:30 ⇔ 27.09.19

	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]
1	C30/37	Beton	Eurocode-NL	EN 206	Lineair	16000	16000	0,20	1E-5	2500
2	C45/55	Beton	Eurocode-NL	EN 206	Lineair	16000	16000	0,20	1E-5	2500

	Naam	Materiaal kleur	Contour kleur	Structuur	P_1	P_2	P_3	P_4
1	C30/37		■	Concrete A	f_{ck} [N/mm ²] = 30,00	$\gamma_c = 1,500$	$\alpha_{cc} = 1,00$	$\phi_i = 2,00$
2	C45/55		■	Concrete A	f_{ck} [N/mm ²] = 45,00	$\gamma_c = 1,500$	$\alpha_{cc} = 1,00$	$\phi_i = 2,00$

Veereigenschappen

	Naam	Type	Vrijheidsgraden	Model	K	K _V
1	Stijve	N-N	Verplaatsing	Lineair	1E+10 kN/m	1E+10 kN/m
2	Zacht	N-N	Verplaatsing	Lineair	1E+0 kN/m	1E+0 kN/m
3	Stijve	N-N	Rotatie	Lineair	1E+10 kNm/rad	1E+10 kNm/rad
4	Zacht	N-N	Rotatie	Lineair	1E+0 kNm/rad	1E+0 kNm/rad

Knopen

	X [m]	Y [m]	Z [m]	e_x	e_y	e_z	θ_x	θ_y	θ_z
1	-10,200	-2,900	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
2	-4,000	-2,900	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
3	3,900	-2,300	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
4	10,200	-2,300	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
5	-10,200	0	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
6	-4,000	0	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
7	-3,500	0	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
8	-0,700	0	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
9	0	0	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
10	0,700	0	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
11	3,300	0	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
12	3,900	0	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
13	-4,000	0,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
14	3,900	0,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
15	-10,200	1,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
16	-8,203	1,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
17	-6,195	1,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
18	-4,400	1,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
19	-4,000	1,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
20	3,900	2,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
21	5,900	2,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
22	7,900	2,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
23	10,200	2,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
24	-10,200	21,700	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
25	0	21,700	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
26	6,200	21,700	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
27	10,200	21,700	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
28	14,200	21,700	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
29	10,200	22,200	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
30	10,200	24,200	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
31	10,200	25,400	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
32	10,200	25,900	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
33	0	26,400	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
34	6,200	26,400	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
35	10,200	26,400	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
36	13,200	26,400	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
37	14,200	26,400	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
38	0	32,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
39	14,200	32,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
40	17,000	32,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
41	14,200	33,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
42	14,200	34,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
43	14,200	36,600	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
44	14,200	38,100	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
45	0	38,600	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
46	14,200	38,600	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
47	17,000	38,600	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast

Domeinen

	Element type	Materiaal	Ref _x	Ref _y	Dikte [mm]	k _{buiging}	k _{torsie}	k _{afschuiving}	Oppervlakte [m ²]	Gat	Mesh
1	Plaat	C45/55	Auto	Auto	250	Behoudt bij besluit van Omgevingsoordinst De Vallei	1,00	1,000	27,280	-	1

	Element type	Materiaal	Ref _x	Ref _z	Dikte [mm]	k _{buiging} []	k _{torsie} []	k _{afschuiving} []	Oppervlakte [m ²]	Gat	Mesh
2	Plaat	C45/55	Auto	Auto	250	1,000	1,000	1,000	27,090	-	1
3	Plaat	C45/55	Auto	Auto	250	1,000	1,000	1,000	18,800	-	1
4	Plaat	C45/55	Auto	Auto	250	1,000	1,000	1,000	17,080	-	1

Knooppopleggingen

	Knoop	X [m]	Y [m]	Z [m]
1	5	-10,200	0	0

	Knoop	Type	Naam _x	Veermode _x	K _x [kN/m]	K _{xxv} [kN/m]	Naam _y	Veermode _y	K _y [kN/m]	K _{yyv} [kN/m]	Naam _z
1	5	Glob.	—	—	—	—	—	—	—	—	Stijve

	Knoop	Veermode _z	K _z [kN/m]	K _{zzv} [kN/m]	Naam _{xx}	Veermode _{xx}	K _{xx} [kNm/rad]	K _{xxv} [kNm/rad]	Naam _{yy}	Veermode _{yy}
1	5	Linear	1E+10	1E+10	—	—	—	—	—	—

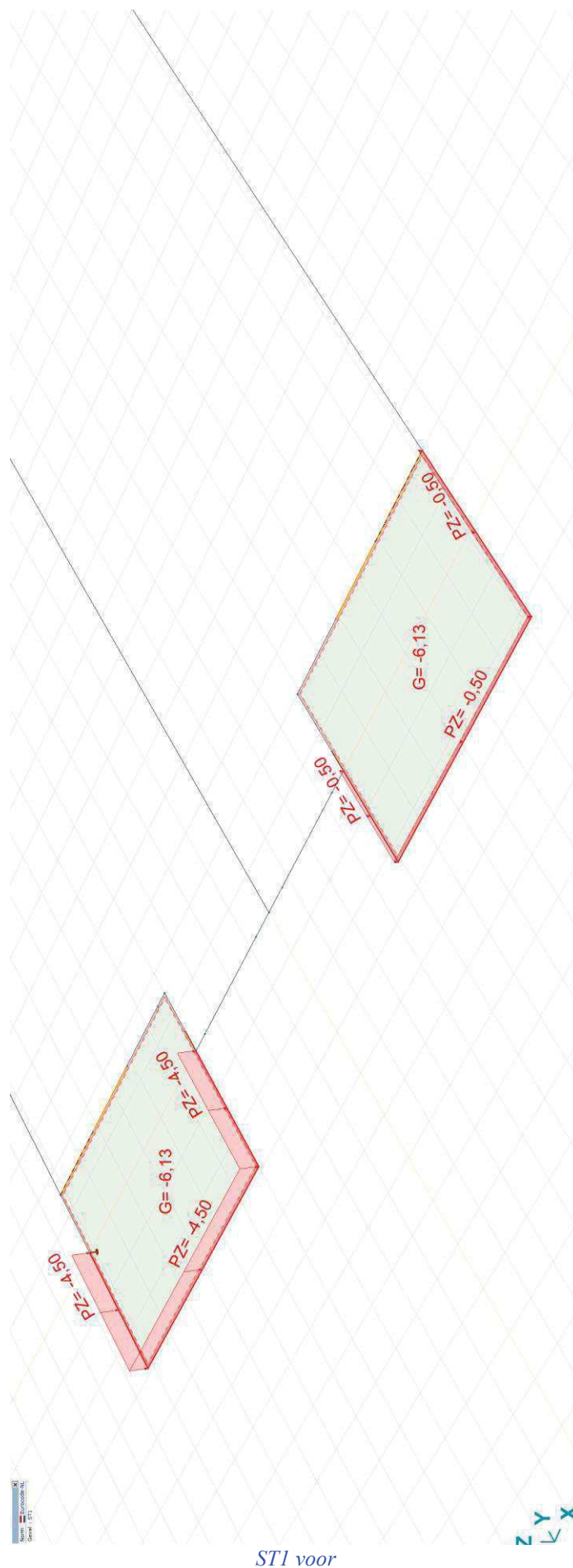
	Knoop	K _{yy} [kNm/rad]	K _{yyv} [kNm/rad]	Naam _{zz}	Veermode _{zz}	K _{zz} [kNm/rad]	K _{zzv} [kNm/rad]
1	5	—	—	—	—	—	—

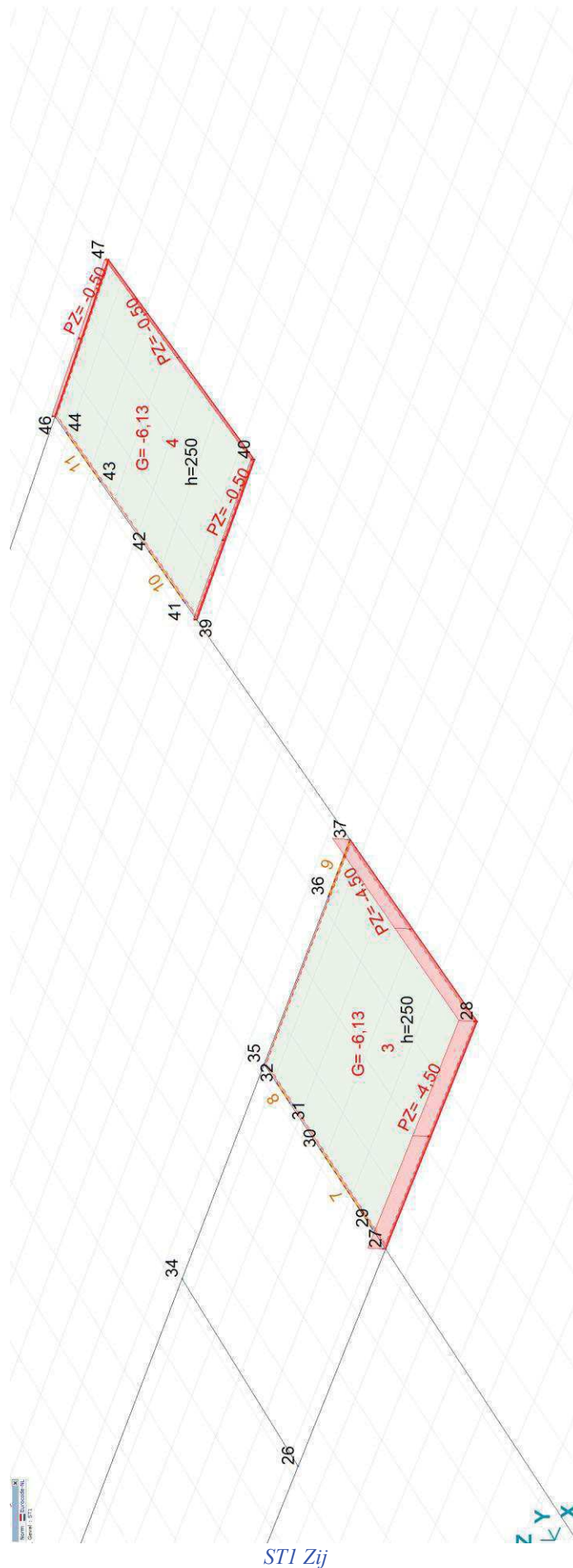
Lijnopleggingen

	Lijn	Type	Ref. elem.	R _x [kN/m/m]	R _y [kN/m/m]	R _z [kN/m/m]
1	Rand (27)	Rand r.	Domein 1	0	0	2,5E+5
2	Rand (28)	Rand r.	Domein 2	0	0	2,5E+5
3	Rand (637)	Rand r.	Domein 1	0	0	2,5E+5
4	Rand (632)	Rand r.	Domein 1	0	0	0
5	Rand (1117)	Rand r.	Domein 2	0	0	0
6	Rand (1112)	Rand r.	Domein 2	0	0	2,5E+5
7	Rand (351)	Rand r.	Domein 3	0	0	2,5E+4
8	Rand (26)	Rand r.	Domein 3	0	0	2,5E+4
9	Rand (340)	Rand r.	Domein 3	0	0	2,5E+4
10	Rand (62)	Rand r.	Domein 4	0	0	2,5E+4
11	Rand (54)	Rand r.	Domein 4	0	0	2,5E+4

	Lijn	R _{xx} [kNm/rad/m]	R _{yy} [kNm/rad/m]	R _{zz} [kNm/rad/m]	NL(x)	NL(y)	NL(z)
1	Rand (27)	0	0	0			Symmetrisch
2	Rand (28)	0	0	0			Symmetrisch
3	Rand (637)	1,85E+4	0	0			Symmetrisch
4	Rand (632)	1,85E+4	0	0			
5	Rand (1117)	1,85E+4	0	0			
6	Rand (1112)	1,85E+4	0	0			Symmetrisch
7	Rand (351)	1,85E+4	0	0			Symmetrisch
8	Rand (26)	1,85E+4	0	0			Symmetrisch
9	Rand (340)	1,85E+4	0	0			Symmetrisch
10	Rand (62)	1,85E+4	0	0			Symmetrisch
11	Rand (54)	1,85E+4	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 (27)									
2	Rand (28)									
3	Rand (637)	Symmetrisch								
4	Rand (632)	Symmetrisch								
5	Rand (1117)	Symmetrisch								
6	Rand (1112)	Symmetrisch								
7	Rand (351)	Symmetrisch								
8	Rand (26)	Symmetrisch								
9	Rand (340)	Symmetrisch								
10	Rand (62)	Symmetrisch								
11	Rand (54)	Symmetrisch								



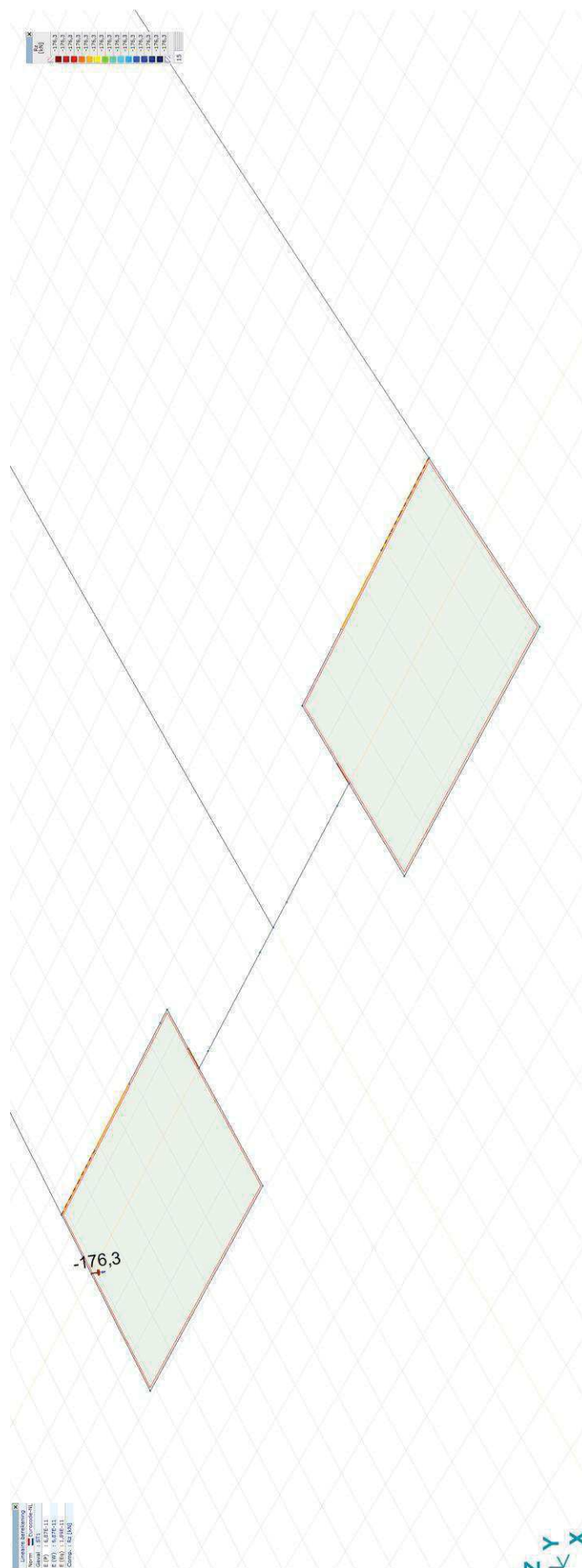


ST1: Oppervlak lijnlast

	Richting	px [kN/m]	py [kN/m]	pz [kN/m]	pm [kNm/m]	X [m]	Y [m]	Z [m]	Richting	dL [m]
1	Globaal	0	0	-0,50	0	14,200	38,600	0	-	0
		0	0	-0,50	0	17,000	38,600	0	-	2,800
2	Globaal	0	0	-0,50	0	17,000	38,600	0	-	0
		0	0	-0,50	0	17,000	32,500	0	-	6,100
3	Globaal	0	0	-0,50	0	17,000	32,500	0	-	0
		0	0	-0,50	0	14,200	32,500	0	-	2,800
4	Globaal	0	0	-4,50	0	14,200	26,400	0	-	0
		0	0	-4,50	0	14,200	21,700	0	-	4,700
5	Globaal	0	0	-4,50	0	14,200	21,700	0	-	0
		0	0	-4,50	0	10,200	21,700	0	-	4,000
6	Globaal	0	0	-4,50	0	-4,000	-2,900	0	-	0
		0	0	-4,50	0	-10,200	-2,900	0	-	6,200
13	Globaal	0	0	-4,50	0	-10,200	-2,900	0	-	0
		0	0	-4,50	0	-10,200	0	0	-	2,900
14	Globaal	0	0	-4,50	0	-4,000	-2,900	0	-	0
		0	0	-4,50	0	-4,000	0	0	-	2,900
15	Globaal	0	0	-0,50	0	10,200	2,000	0	-	0
		0	0	-0,50	0	10,200	-2,300	0	-	4,300
16	Globaal	0	0	-0,50	0	10,200	-2,300	0	-	0
		0	0	-0,50	0	3,900	-2,300	0	-	6,300
17	Globaal	0	0	-0,50	0	3,900	-2,300	0	-	0
		0	0	-0,50	0	3,900	0	0	-	2,300

ST1: Eigen gewicht van domein

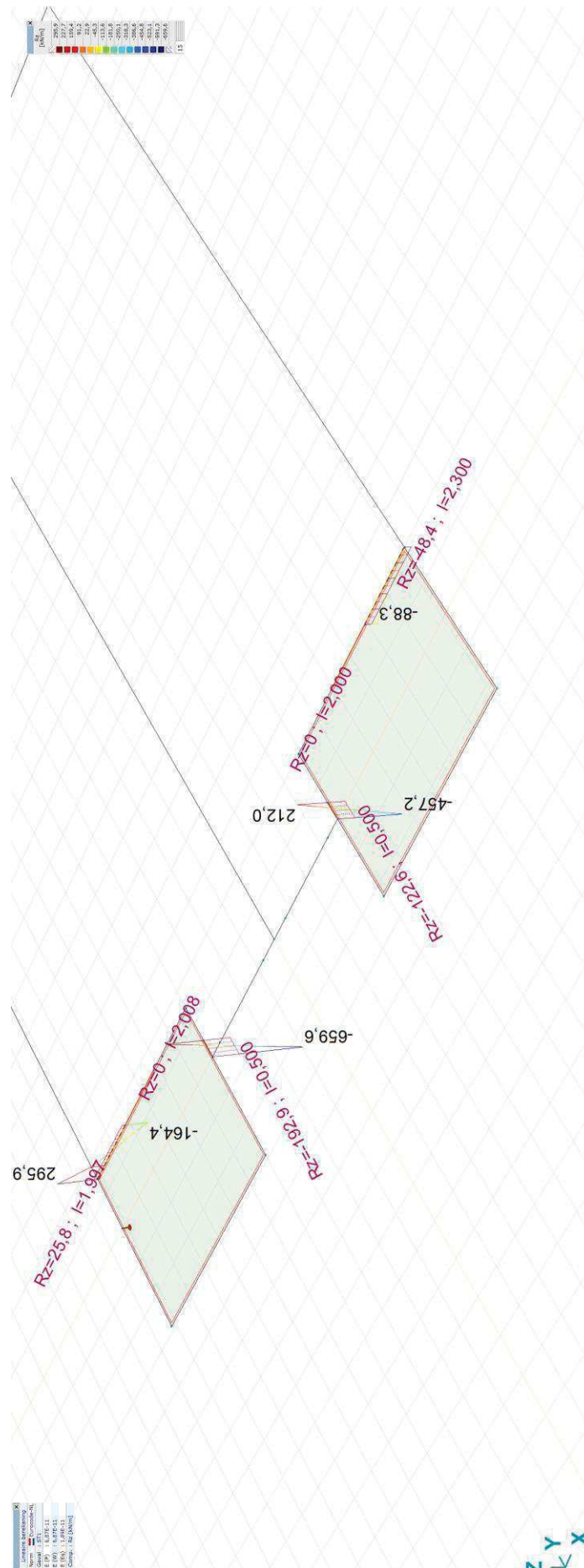
	Σ [kg]
1-4	56406,250
Totaal	56406,250



[I], Linear, STI, Rz (knoopopl.), Lijnen voor

Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020

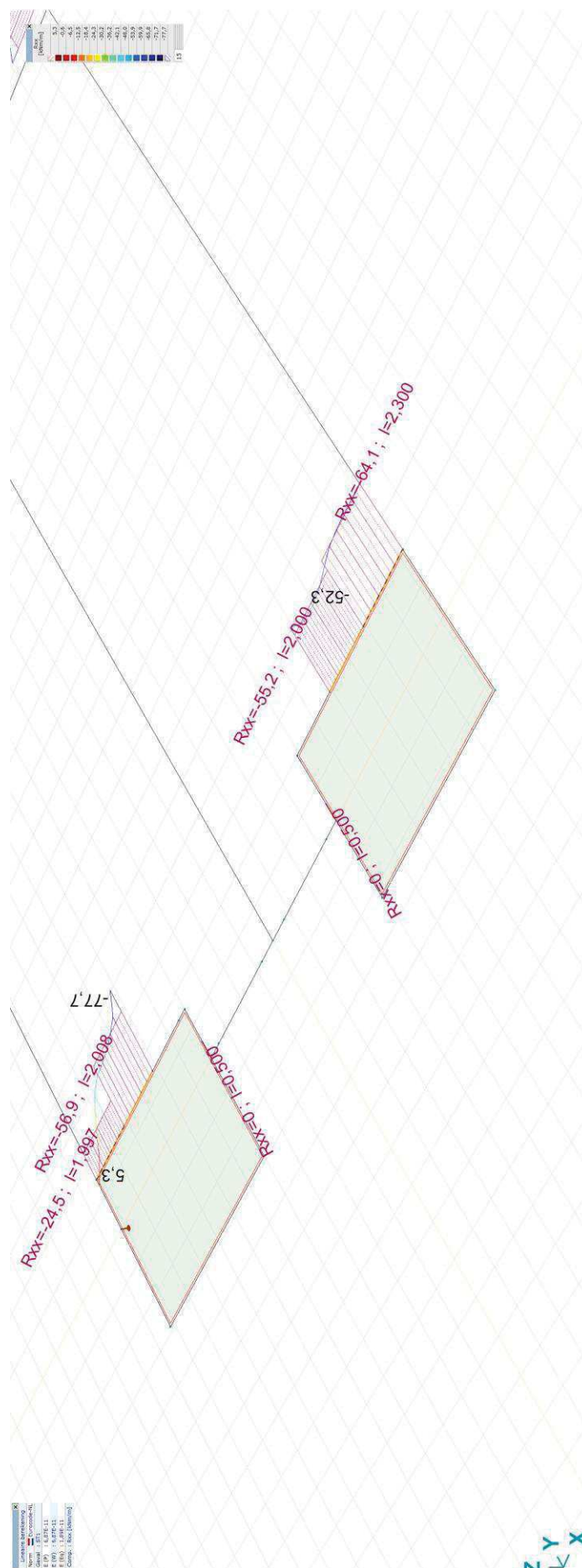




[I], Lineair, ST1, Rz (lijnopp.), Lijnen - gemiddelde waarden voor

Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020

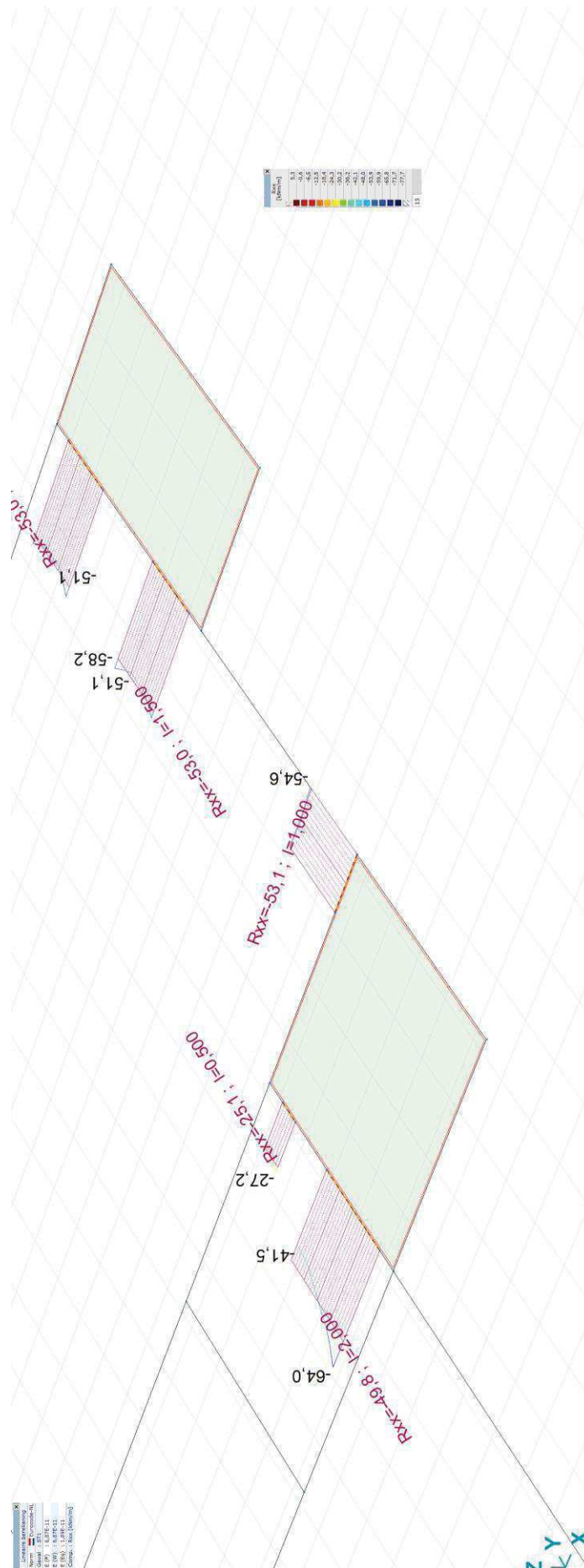




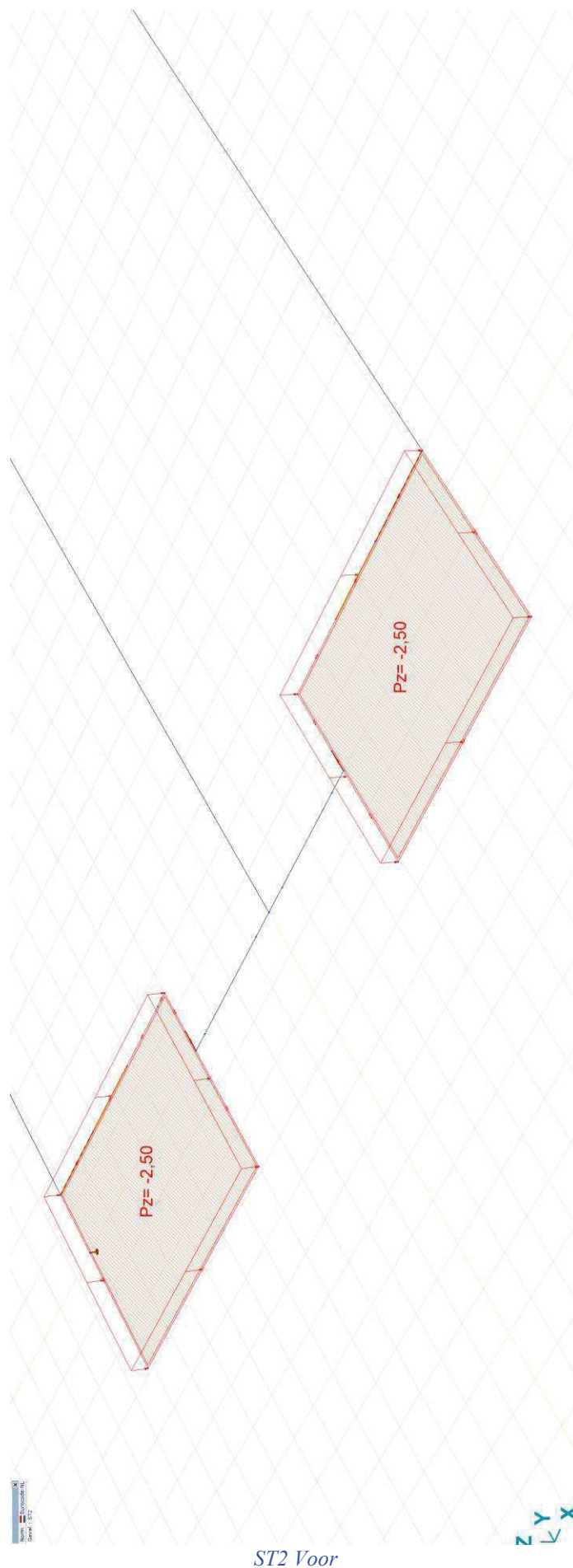
[I], Linear, ST1, Rxx (lijnopp.), Lijnen - gemiddelde waarden voor

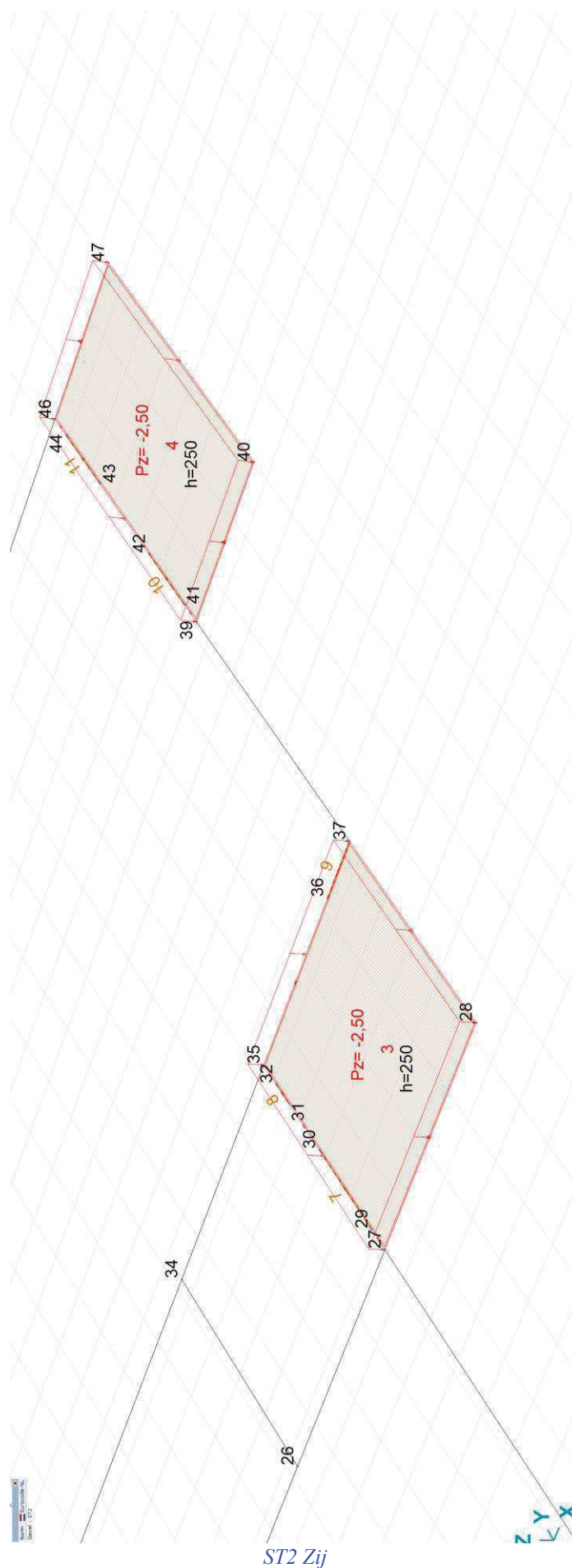
Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020





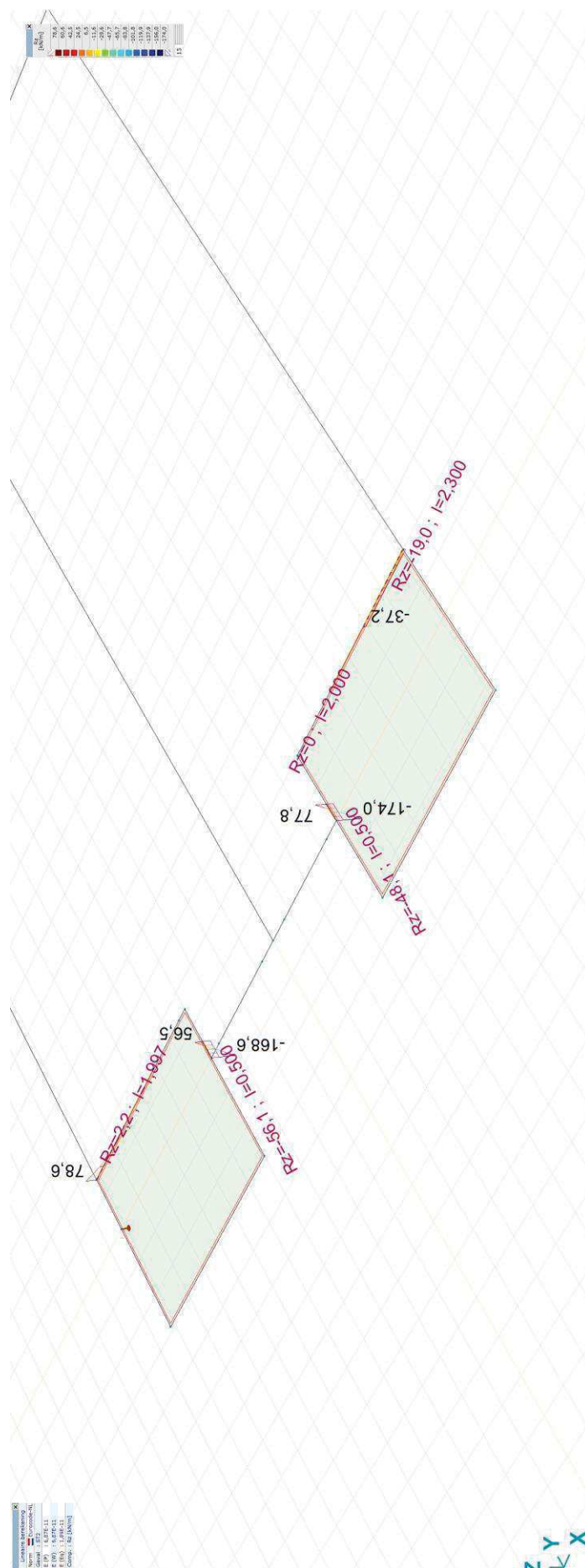
[I], Linear, ST1, Rxx (lijnopp.), Lijnen - gemiddelde waardes zij





ST2: Domein vlaklast

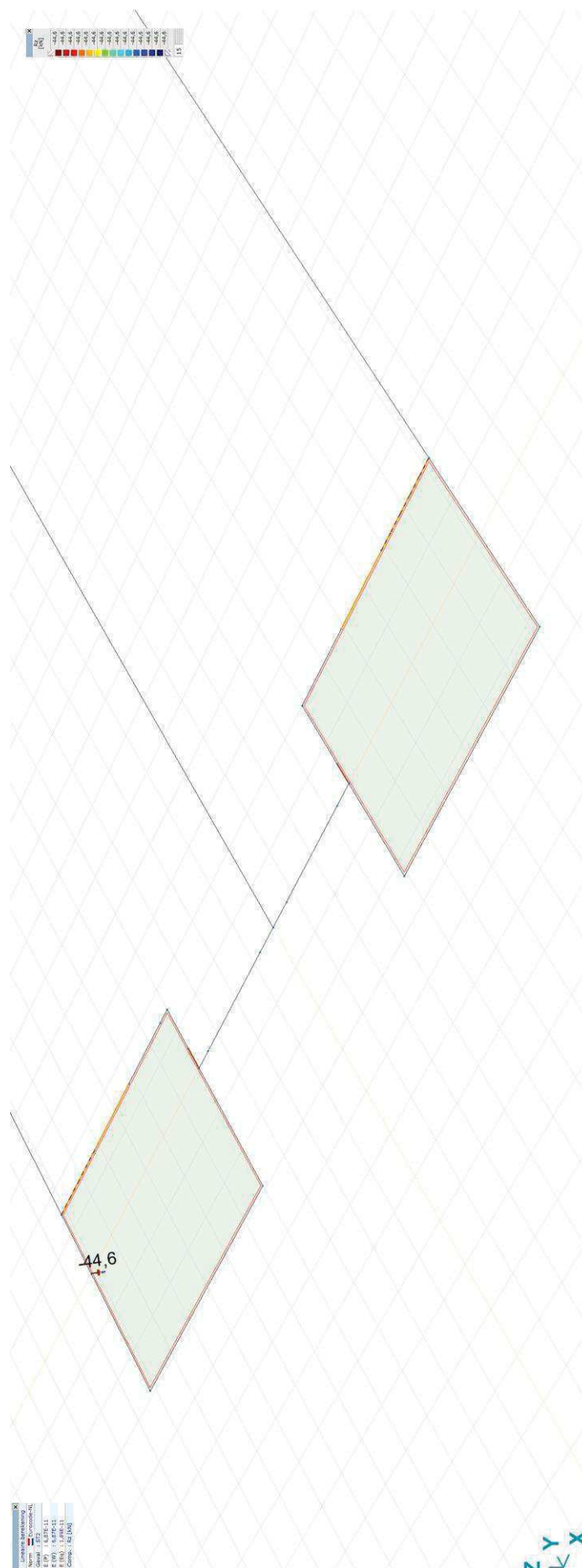
Element	Index	Richting	Type	In gaten	Comp.	Waarde [kN/m ²]
Domein	1	Lokaal	Constant	nee	px =	0
					py =	0
					pz =	-2,50
Domein	2	Lokaal	Constant	nee	px =	0
					py =	0
					pz =	-2,50
Domein	3	Lokaal	Constant	nee	px =	0
					py =	0
					pz =	-2,50
Domein	4	Lokaal	Constant	nee	px =	0
					py =	0
					pz =	-2,50



[I], Lineair, ST2, Rz (lijnopp.), Lijnen - gemiddelde waarden voor

Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020

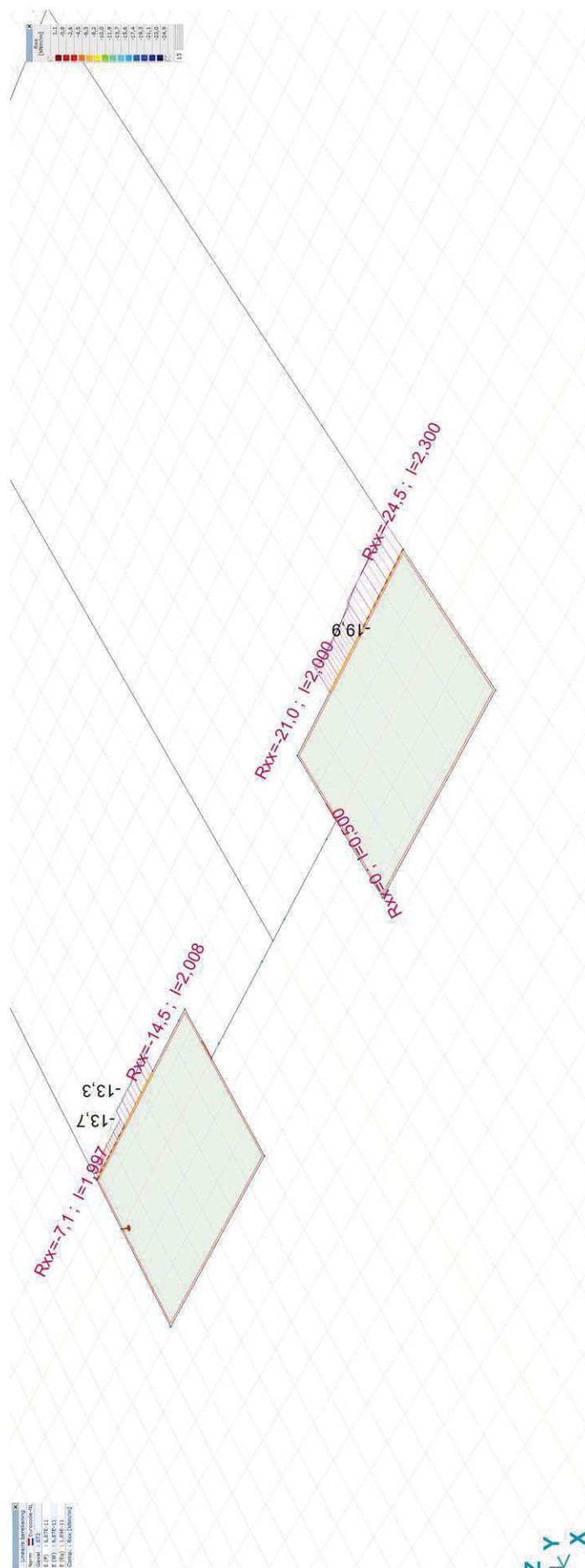




[I], Linear, ST2, Rz (knoopopl.), Lijnen voor

Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020

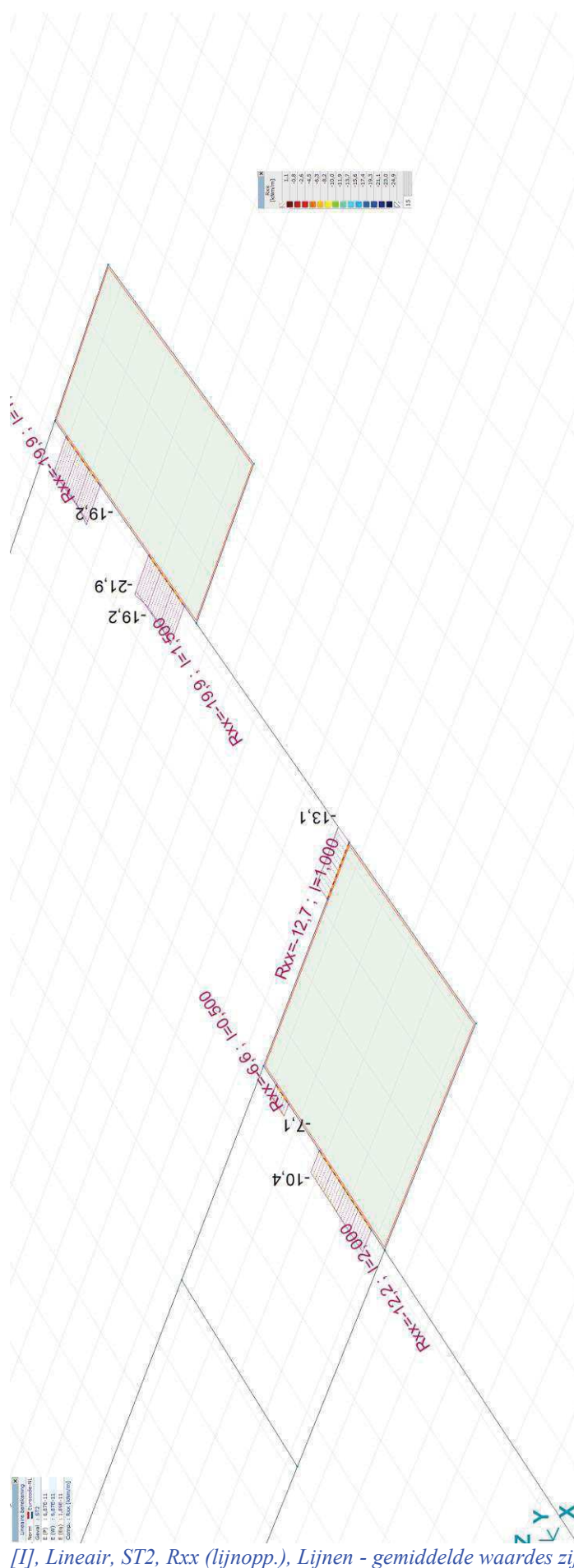




[I], Linear, ST2, Rxx (lijnopp.), Lijnen - gemiddelde waardes voor

Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020





Behoort bij besluit van

Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020

	Groep	Type	$\gamma_{G,sup}$	$\gamma_{G,inf}$	ξ	γ	Ψ_0	Ψ_1	Ψ_2	Additive
1	PERM1	Permanent	1,350	0,900	0,889					1
2	VER1	Veranderlijk				1,500	0,400	0,500	0,300	0

Belastinggevallen

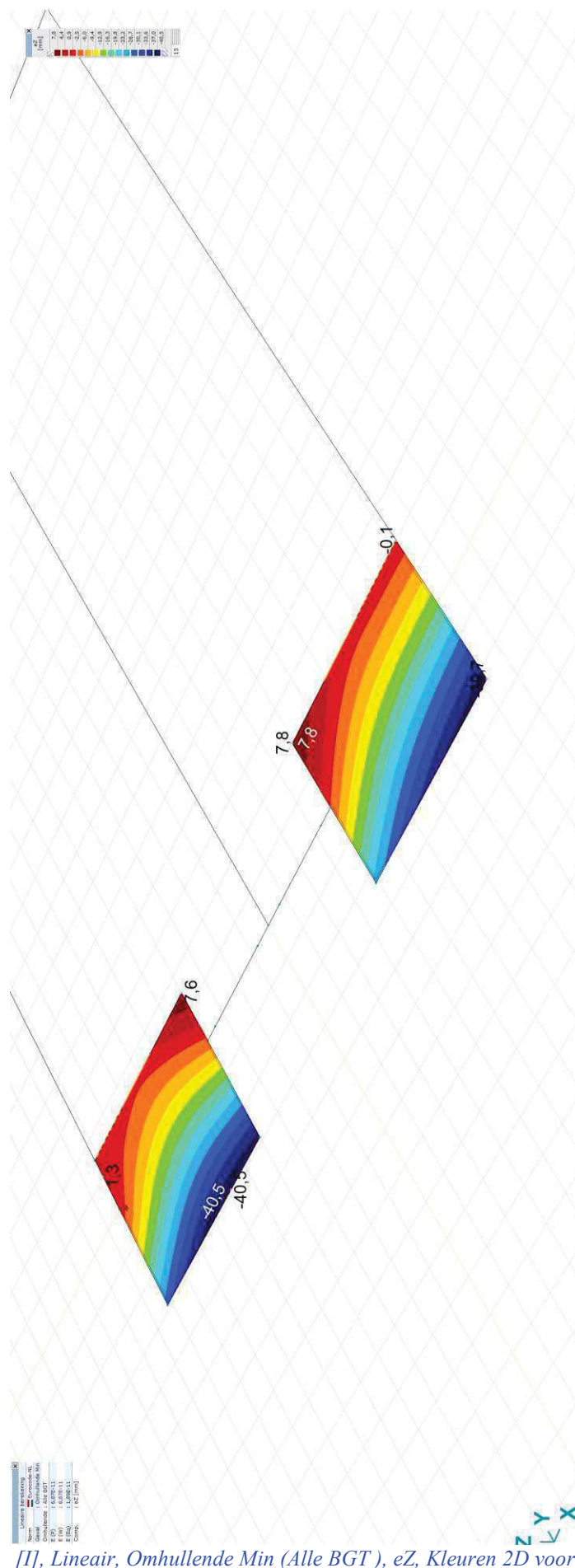
	Naam	Groep	Groepstype
1	ST1	PERM1	Permanent
2	ST2	VER1	Veranderlijk

Gebruiker gedefinieerde belastingcombinaties uit belastinggevallen

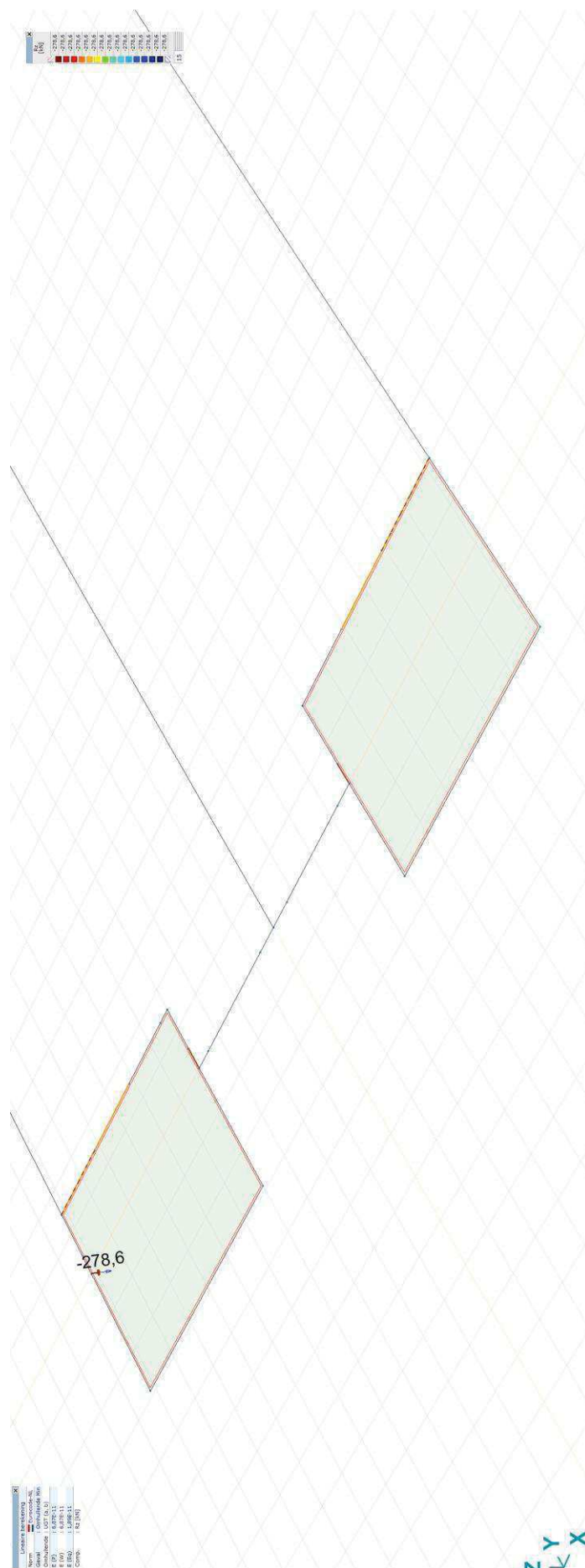
	Naam	Type	ST1 (PERM1)	ST2 (VER1)	Commentaar
1	Co #1	UGT (a, b)	0,90	0	
2	Co #2	UGT (a, b)	0,90	0,60	
3	Co #3	UGT (a, b)	0,90	0	
4	Co #4	UGT (a, b)	0,90	0	
5	Co #5	UGT (a, b)	1,35	0	
6	Co #6	UGT (a, b)	1,35	0,60	
7	Co #7	UGT (a, b)	1,35	0	
8	Co #8	UGT (a, b)	1,35	0	
9	Co #9	UGT (a, b)	0,90	1,50	
10	Co #10	UGT (a, b)	0,90	0	
11	Co #11	UGT (a, b)	0,90	0	
12	Co #12	UGT (a, b)	1,20	0	
13	Co #13	UGT (a, b)	1,20	1,50	
14	Co #14	UGT (a, b)	1,20	0	
15	Co #15	UGT (a, b)	1,20	0	
16	Co #16	BGT Quasi-blijvend	1,00	0	
17	Co #17	BGT Quasi-blijvend	1,00	0,30	
18	Co #18	BGT Quasi-blijvend	1,00	0	
19	Co #19	BGT Quasi-blijvend	1,00	0	
20	Co #20	UGT (a, b)	0,90	0	
21	Co #21	UGT (a, b)	0,90	0,60	
22	Co #22	UGT (a, b)	1,35	0	
23	Co #23	UGT (a, b)	1,35	0,60	
24	Co #24	UGT (a, b)	0,90	1,50	
25	Co #25	UGT (a, b)	1,20	0	
26	Co #26	UGT (a, b)	1,20	1,50	
27	Co #27	BGT Karakteristiek	1,00	0	
28	Co #28	BGT Karakteristiek	1,00	1,00	
29	Co #29	BGT Quasi-blijvend	1,00	0	
30	Co #30	BGT Quasi-blijvend	1,00	0,30	

Gebruiker gedefinieerde belastingcombinaties uit belastinggroepen

	Type	PERM1	VER1
1	UGT (a, b) UGT (a, b) (uiterste grenstoestand)	0,90	0
2	UGT (a, b) UGT (a, b) (uiterste grenstoestand)	0,90	0,60
3	UGT (a, b) UGT (a, b) (uiterste grenstoestand)	1,35	0
4	UGT (a, b) UGT (a, b) (uiterste grenstoestand)	1,35	0,60
5	UGT (a, b) UGT (a, b) (uiterste grenstoestand)	0,90	1,50
6	UGT (a, b) UGT (a, b) (uiterste grenstoestand)	1,20	0
7	UGT (a, b) UGT (a, b) (uiterste grenstoestand)	1,20	1,50
8	BGT Quasi-blijvend BGT Quasi-blijvend (bruikbaarheids grenstoestand)	1,00	0
9	BGT Quasi-blijvend BGT Quasi-blijvend (bruikbaarheids grenstoestand)	1,00	0,30
10	BGT Karakteristiek BGT Karakteristiek (bruikbaarheids grenstoestand)	1,00	0
11	BGT Karakteristiek BGT Karakteristiek (bruikbaarheids grenstoestand)	1,00	1,00



[I], Linear, Omhullende Min (Alle BGT), eZ, Kleuren 2D voor

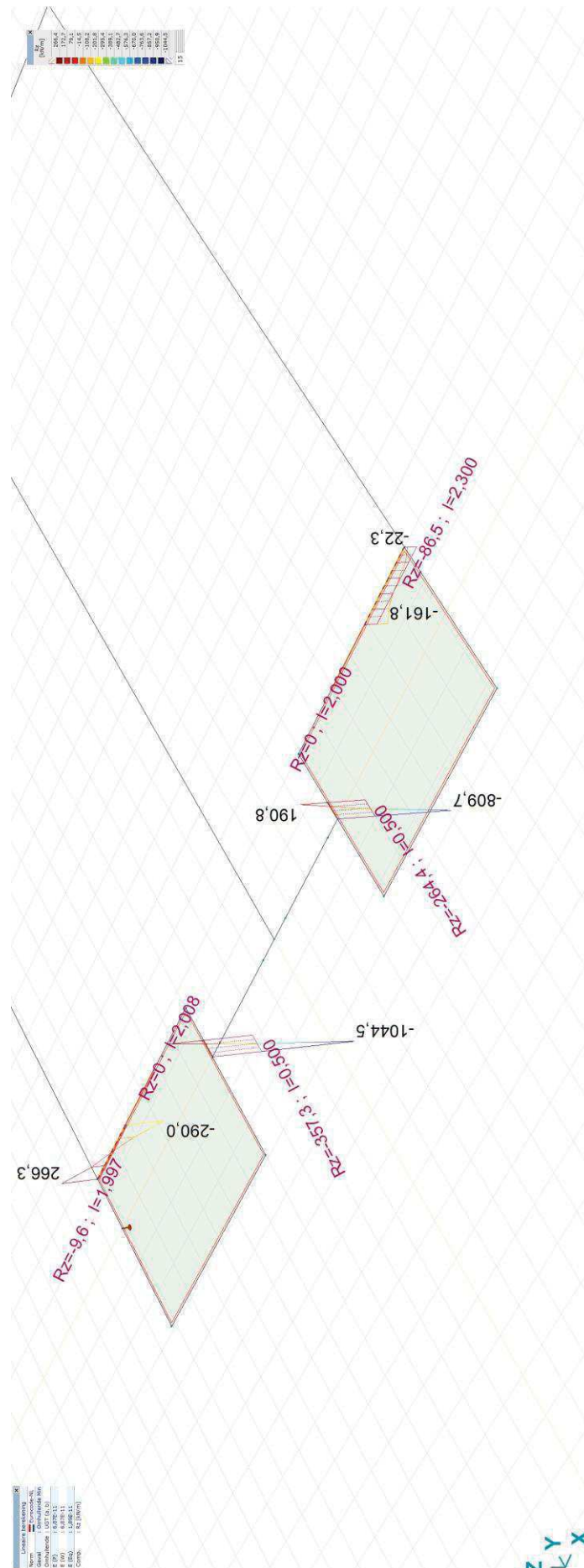


[I], Lineair, Omhullende Min (UGT (a, b)), Rz (knooppl.), Lijnen voor

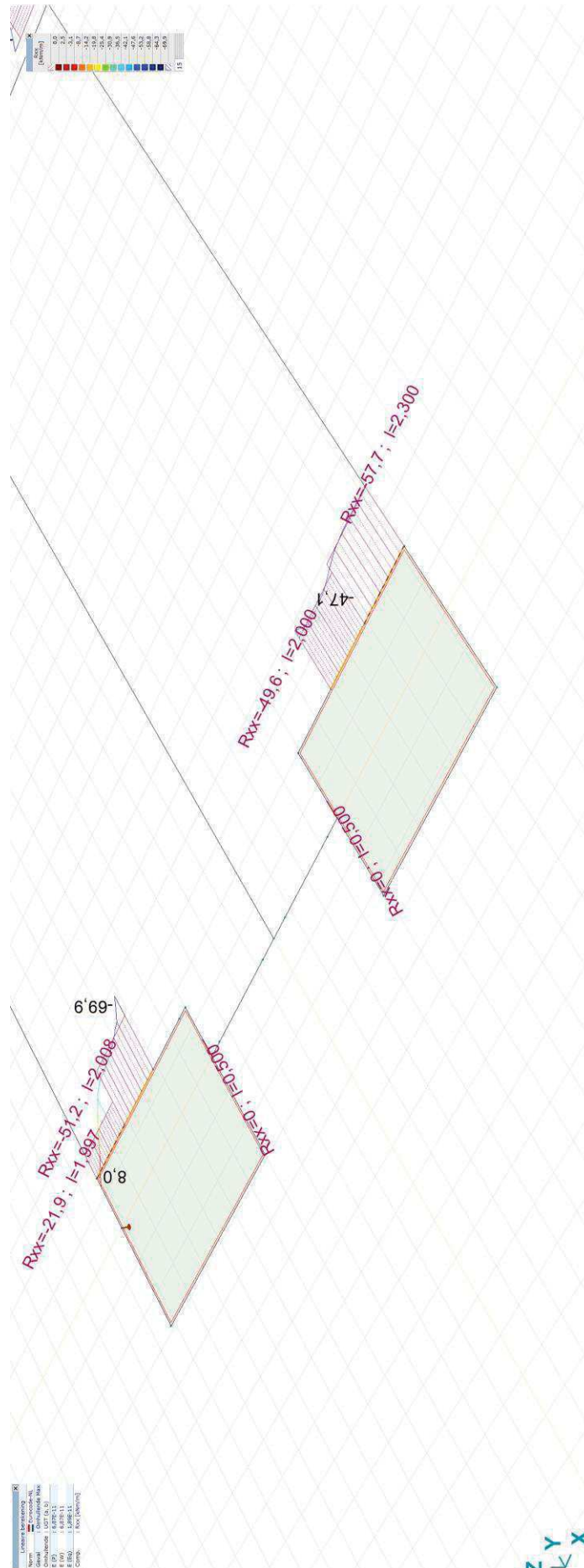
Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020



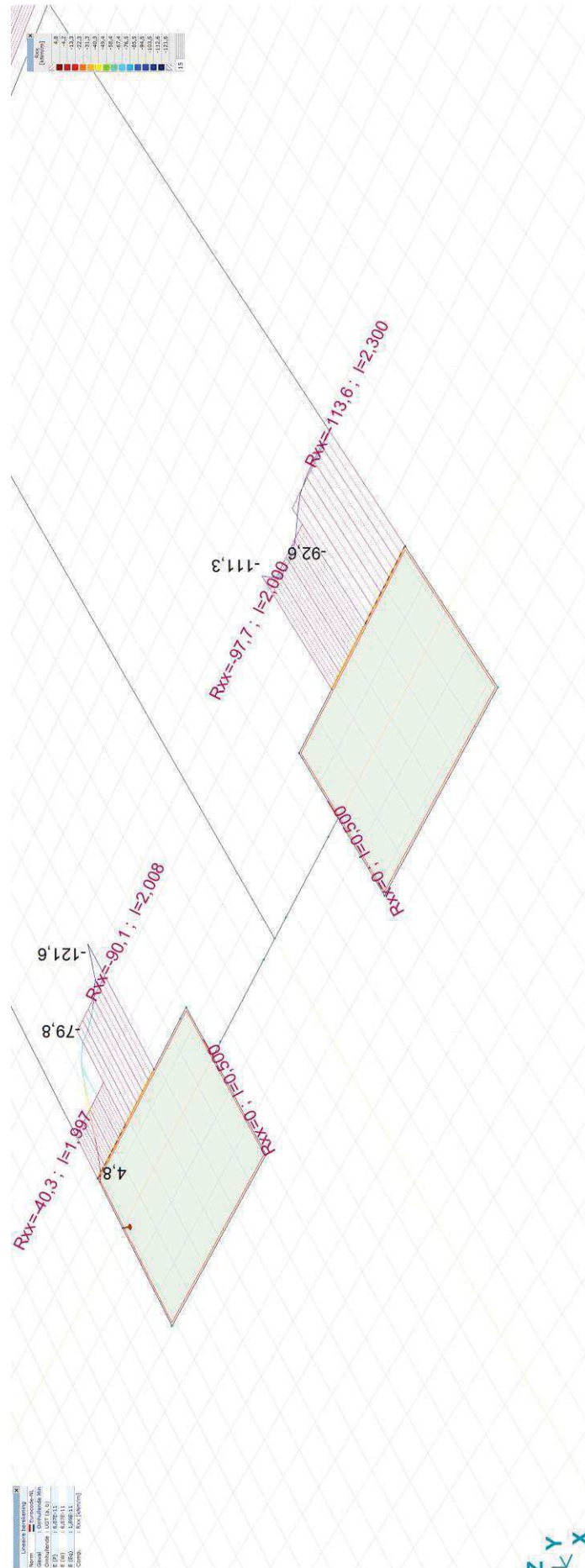




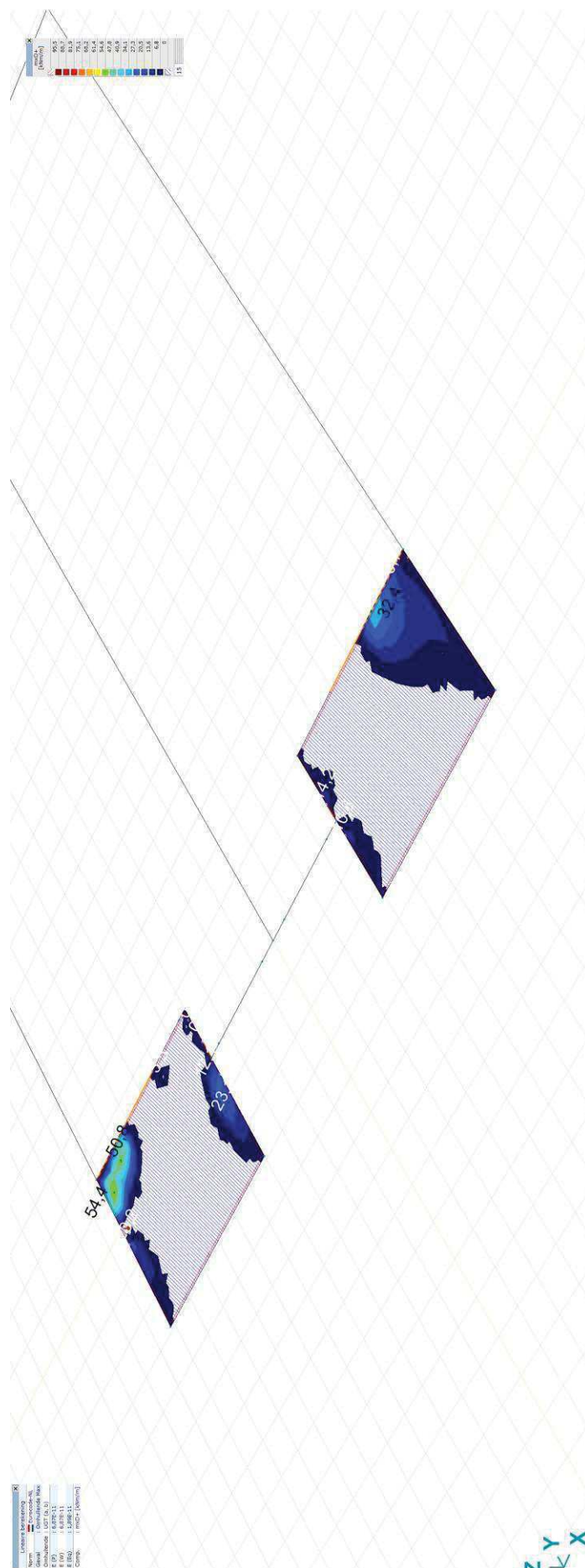
[I], Lineair, Omhullende Min (UGT (a, b)), Rz (lijnopp.), Lijnen - gemiddelde waarden voor



[I], Linear, Omhullende Max (UGT (a, b)), Rxx (lijnopp.), Lijnen - gemiddelde waarden voor



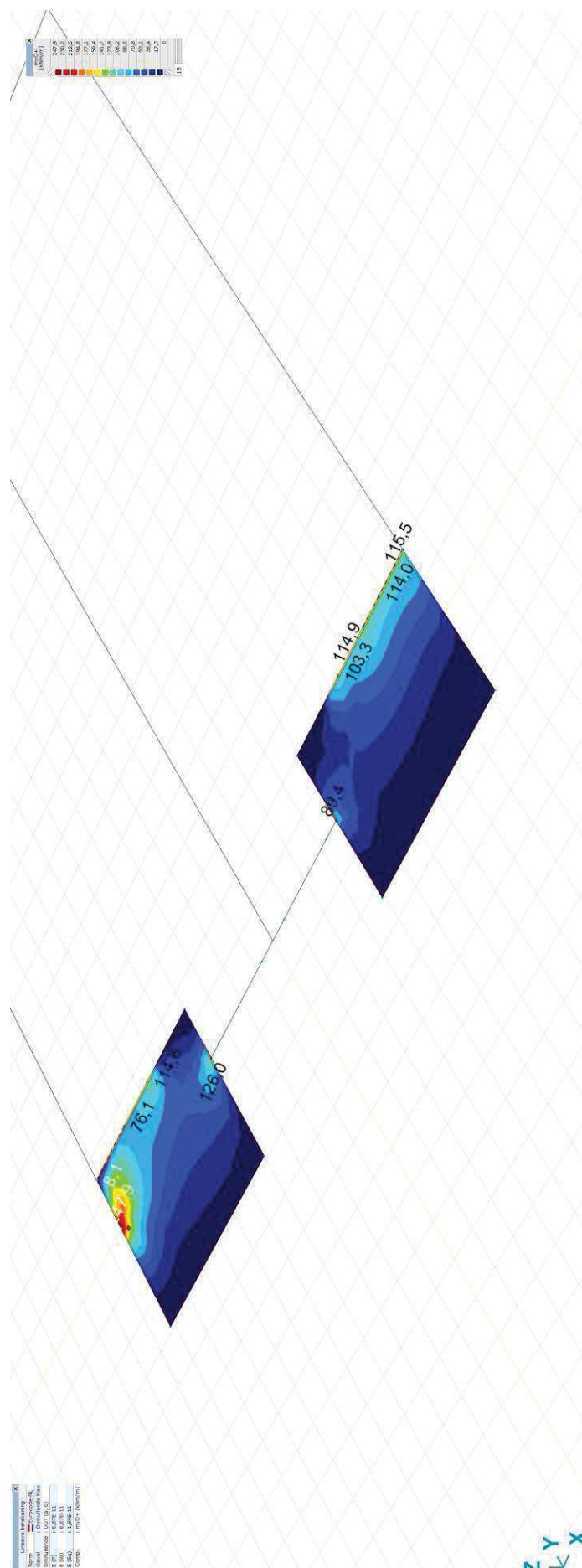
[I], Linear, Omhullende Min (UGT (a, b)), Rxx (lijnopp.), Lijnen - gemiddelde waarden voor



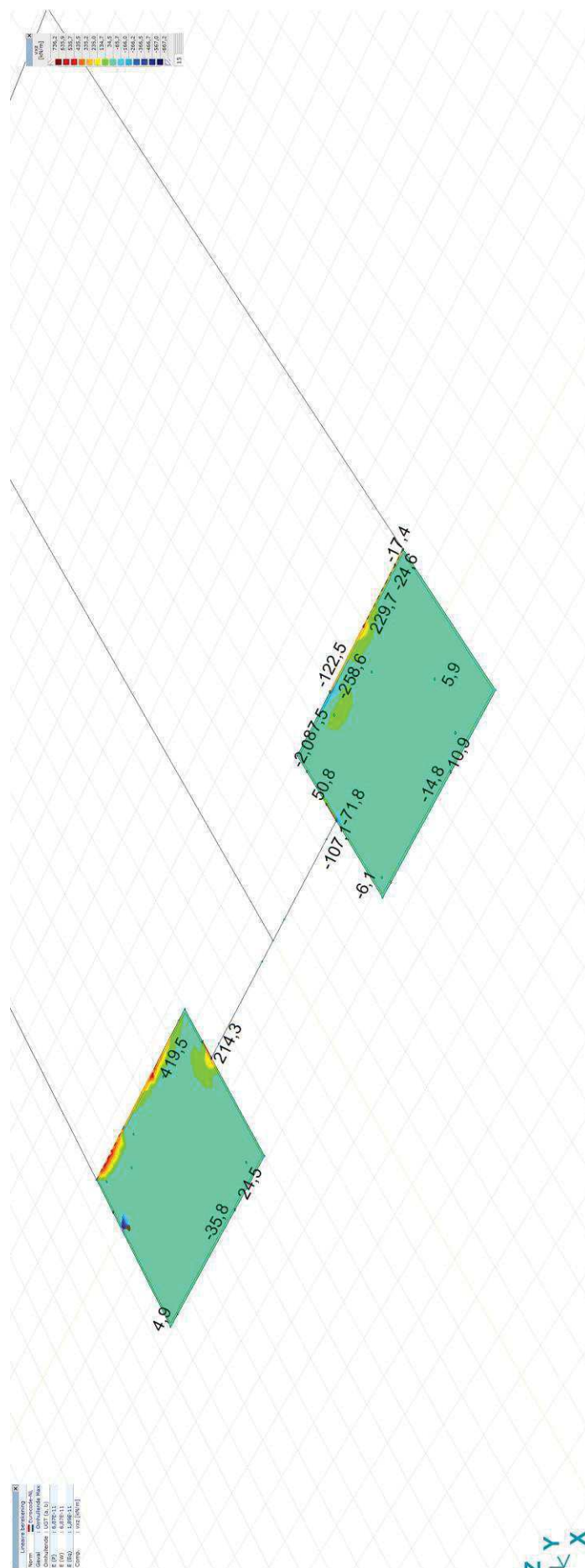
[I], Lineair, Omhullende Max (UGT (a, b)), mxD+, Kleuren 2D voor



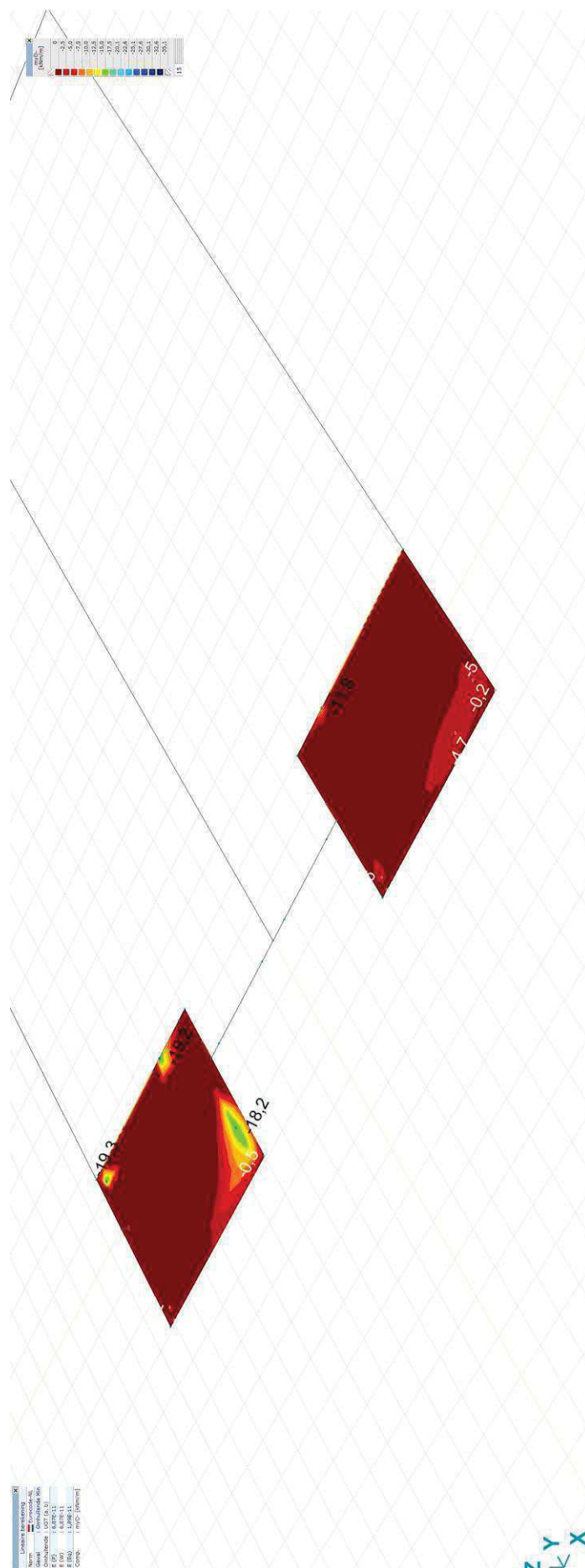
[1], Linear, Omhullende Min (UGT (a, b)), mxD-, Kleuren 2D voor



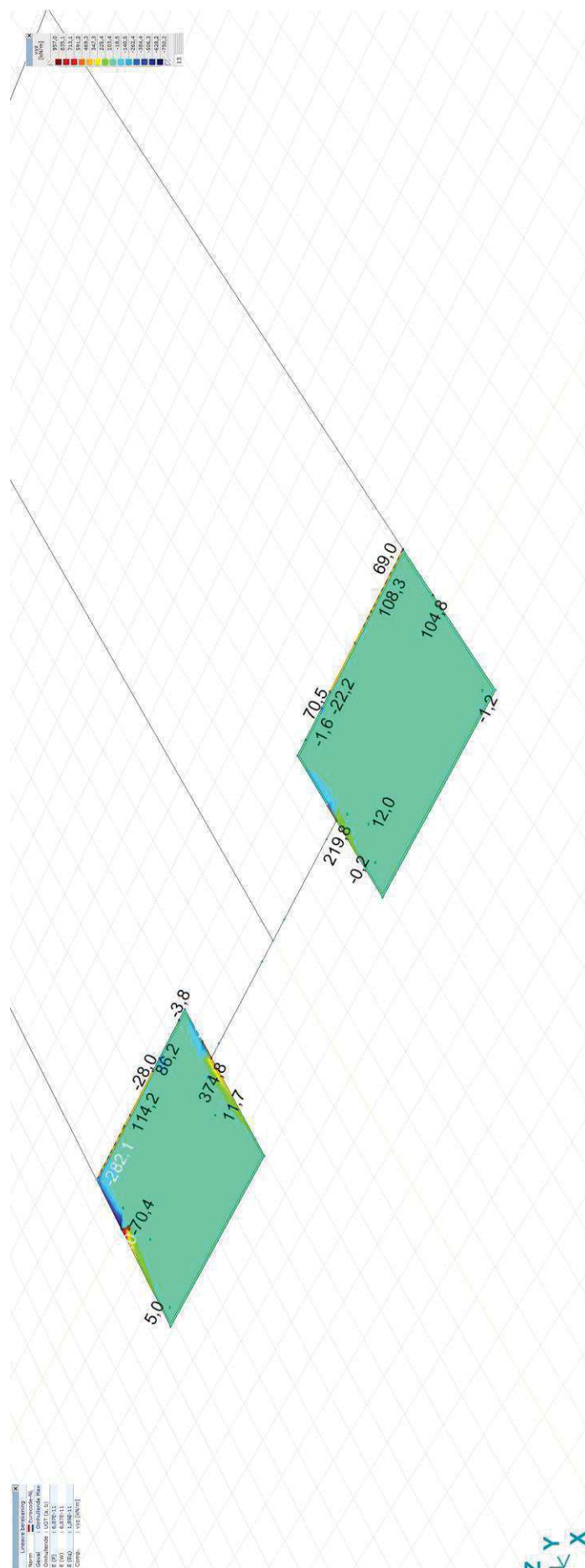
[I], Linear, Omhullende Max (UGT (a, b)), myD+, Kleuren 2D voor



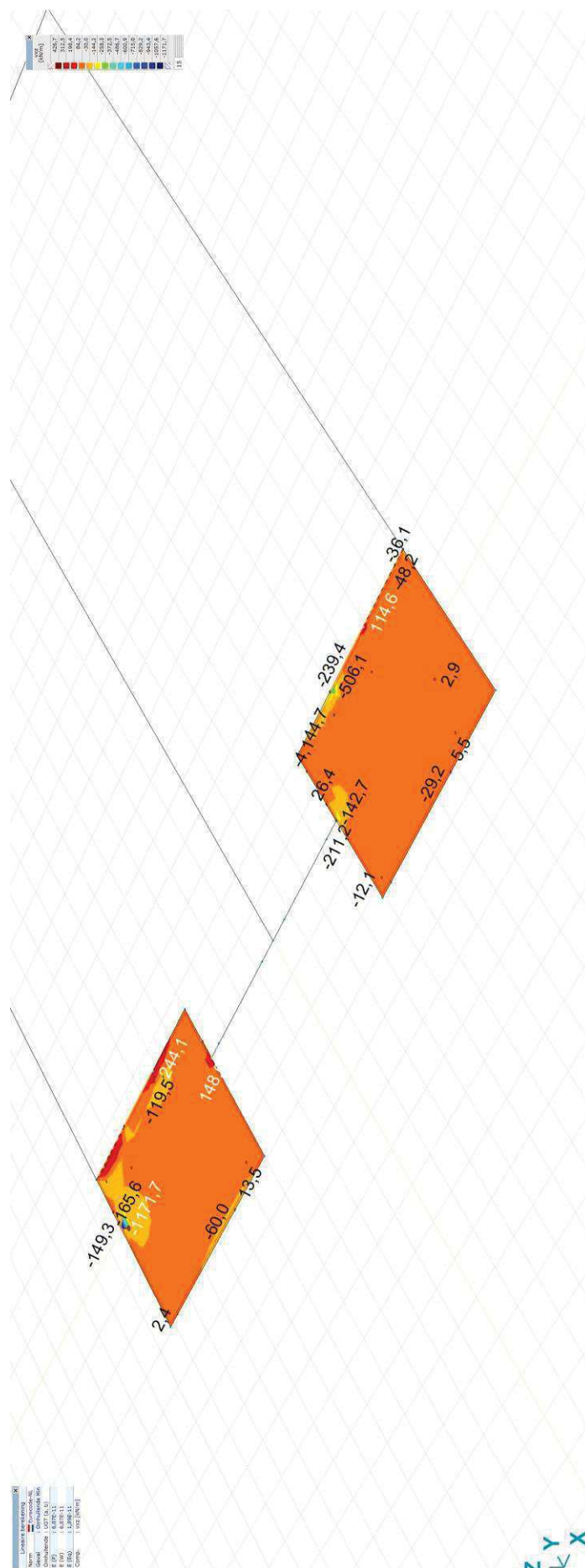
[I], Lineair, Omhullende Max (UGT (a, b)), vxz, Kleuren 2D voor



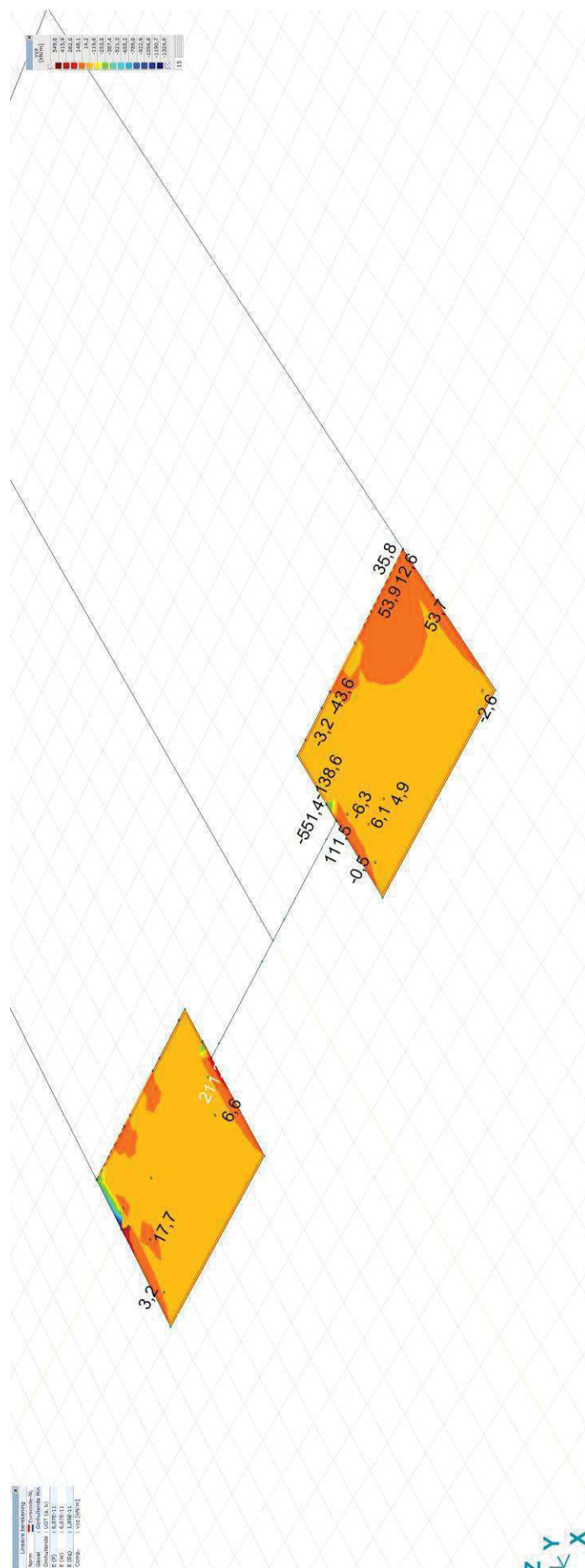
[1], Linear, Omhullende Min (UGT (a, b)), myD-, Kleuren 2D voor



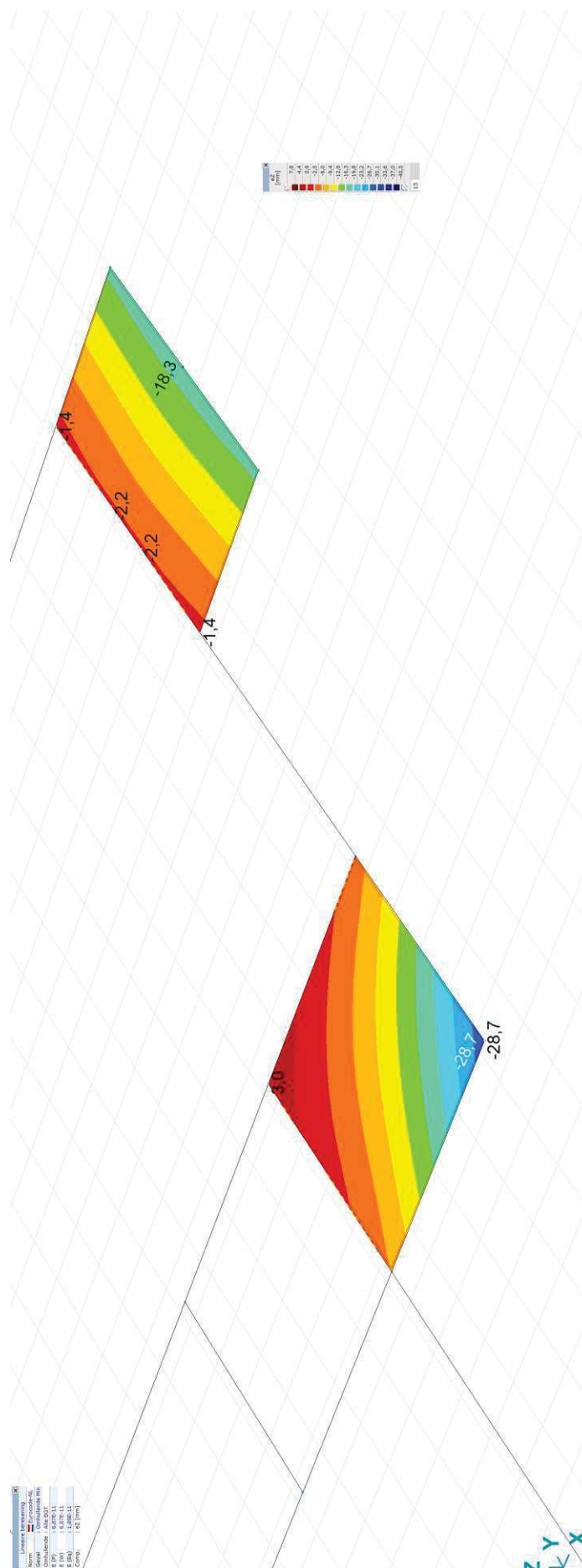
[I], Lineair, Omhullende Max (UGT (a, b)), vyz, Kleuren 2D voor



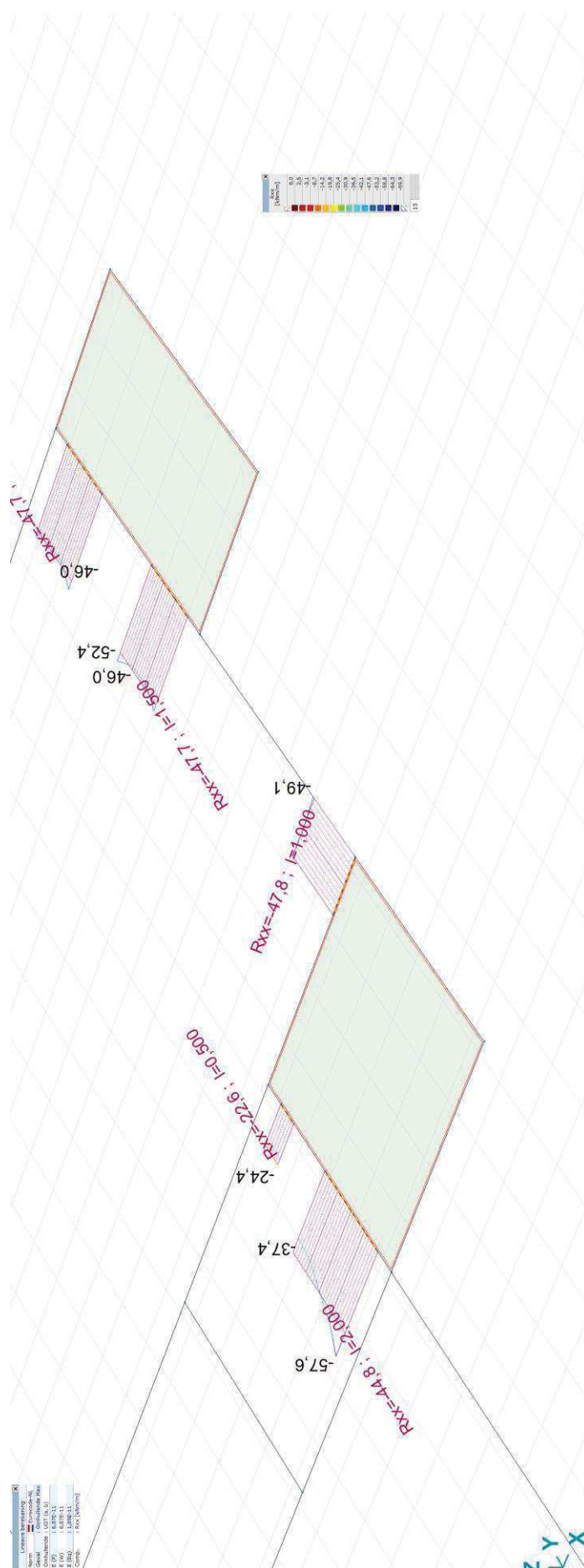
[1], Linear, Omhullende Min (UGT (a, b)), vxz, Kleuren 2D voor



[1], Linear, Omhullende Min (UGT (a, b)), vyz, Kleuren 2D voor



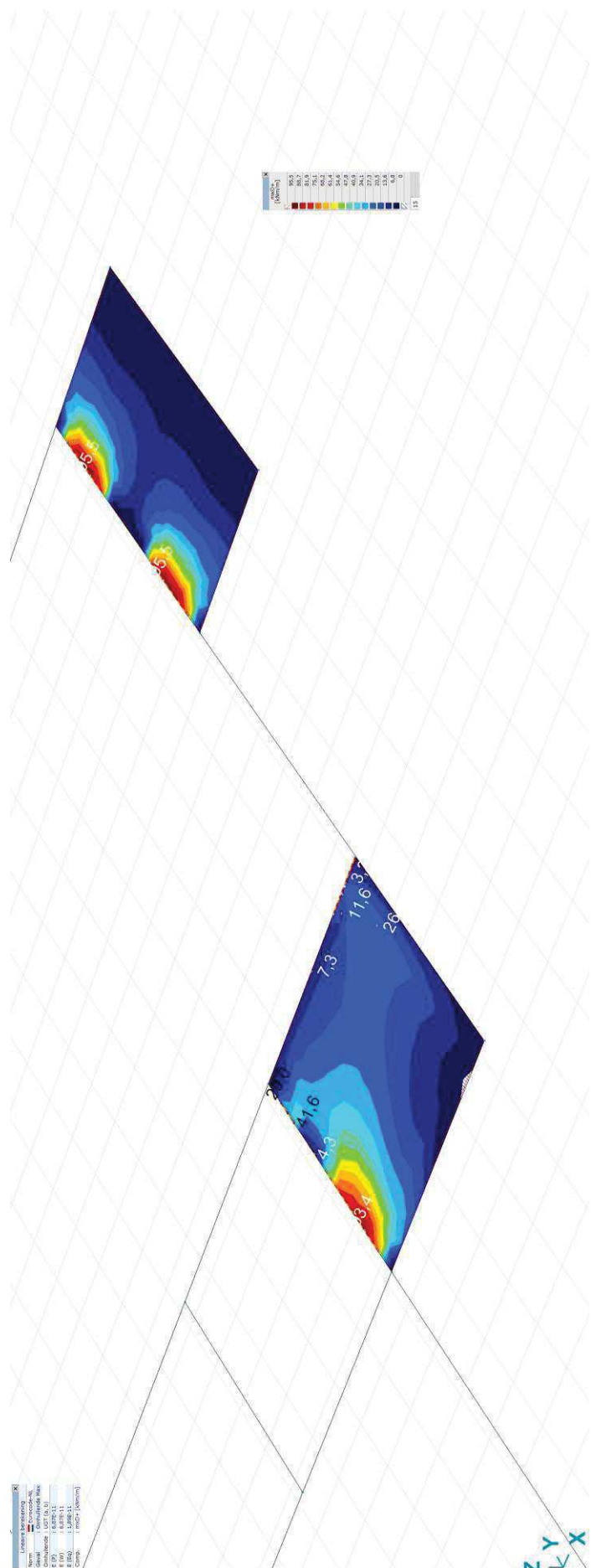
[I], Linear, Omhullende Min (Alle BGT), eZ, Kleuren 2D



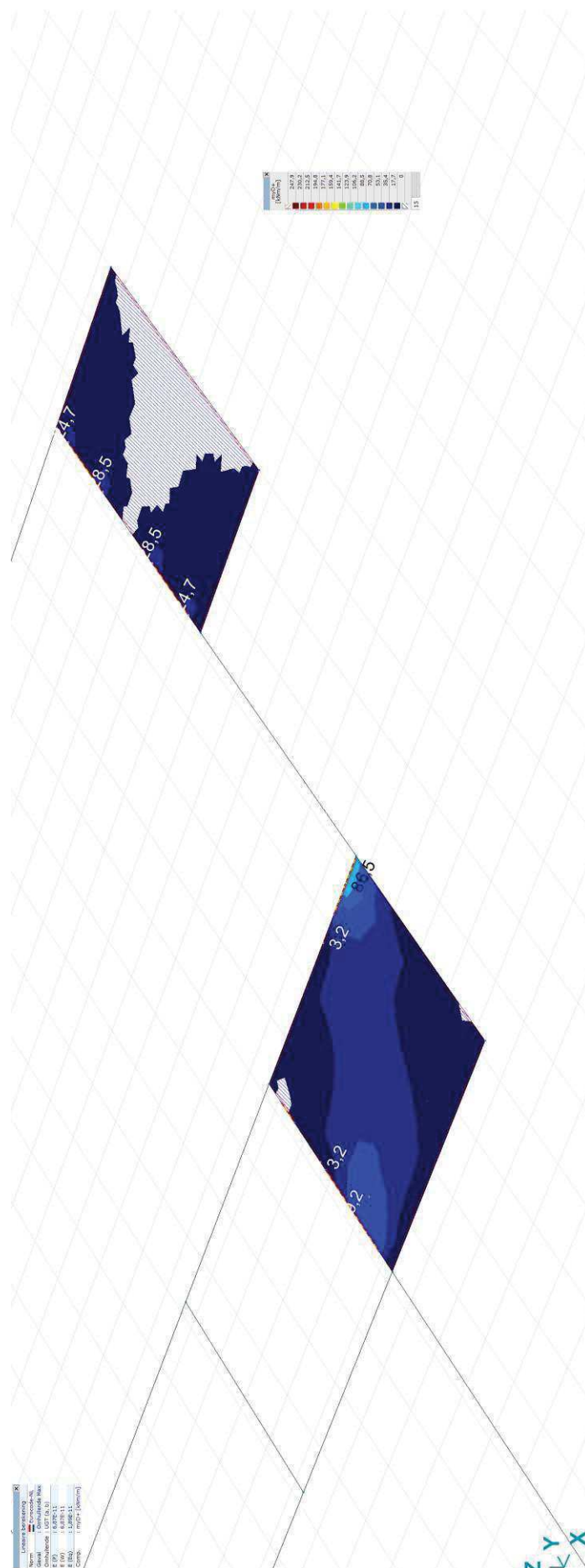
Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020



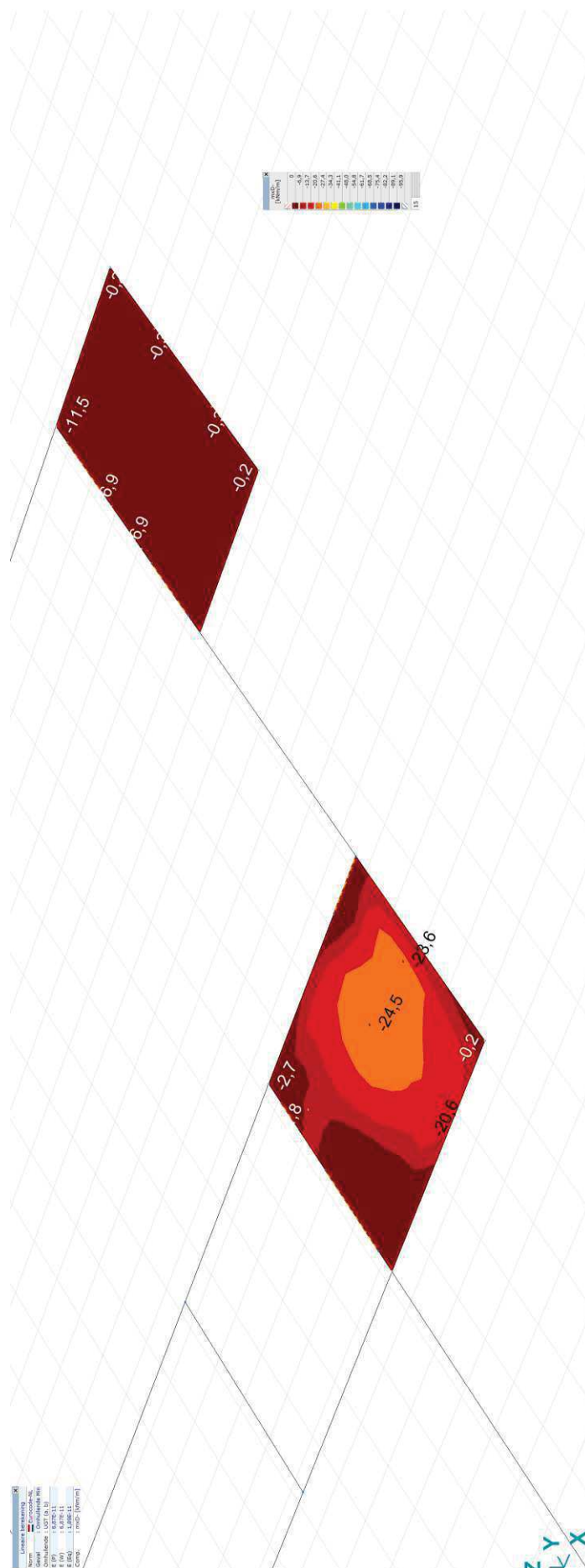
[I], Linear, Omhullende Max (UGT (a, b)), Rz (lijnopp.), Lijnen - gemiddelde waardes zij



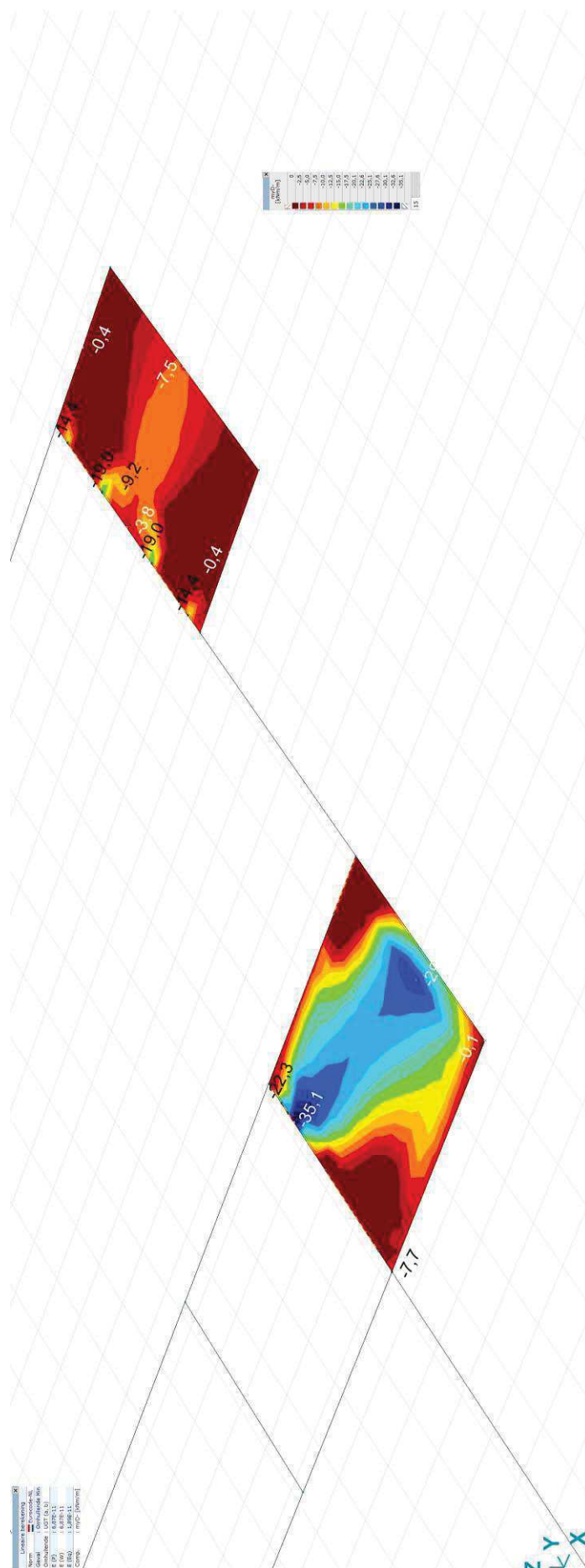
[I], Linear, Omhullende Max (UGT (a, b)), mxD+, Kleuren 2D zij



[I], Lineair, Omhullende Max (UGT (a, b)), myD+, Kleuren 2D zij



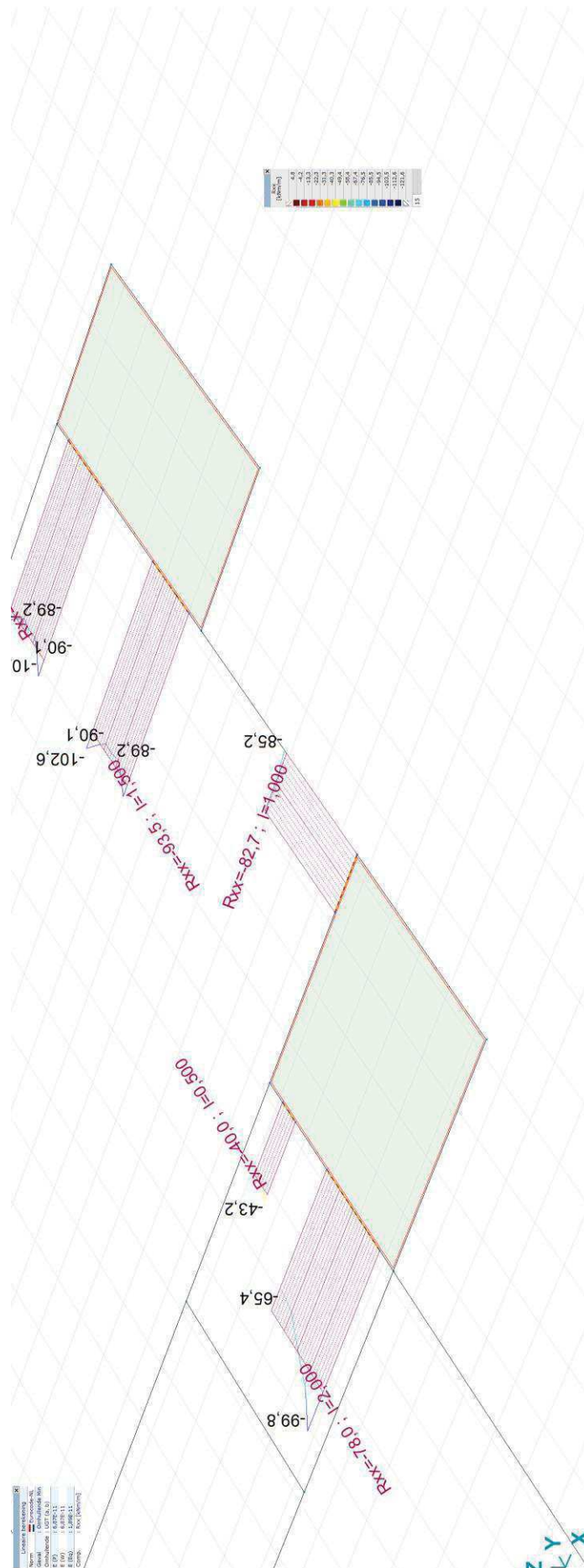
[1], Linear, Omhullende Min (UGT (a, b)), mxD-, Kleuren 2D zij



[1], Linear, Omhullende Min (UGT (a, b)), myD-, Kleuren 2D zij

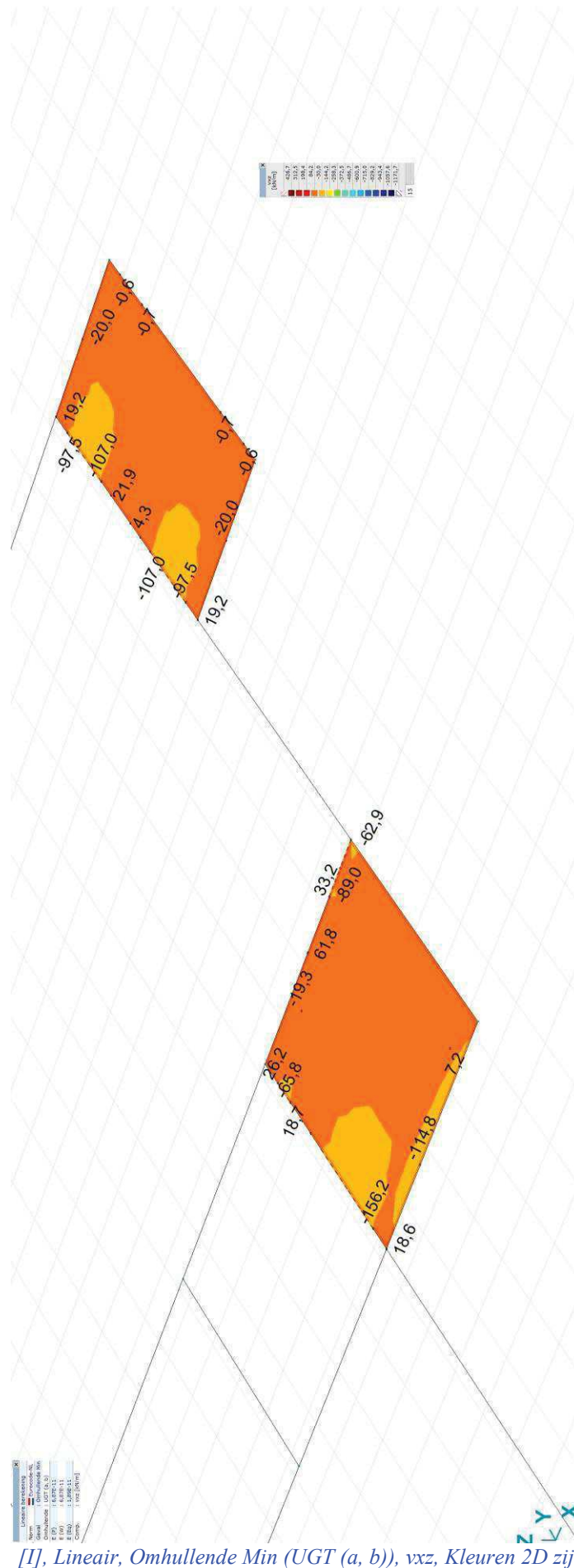



$$Y \times X$$

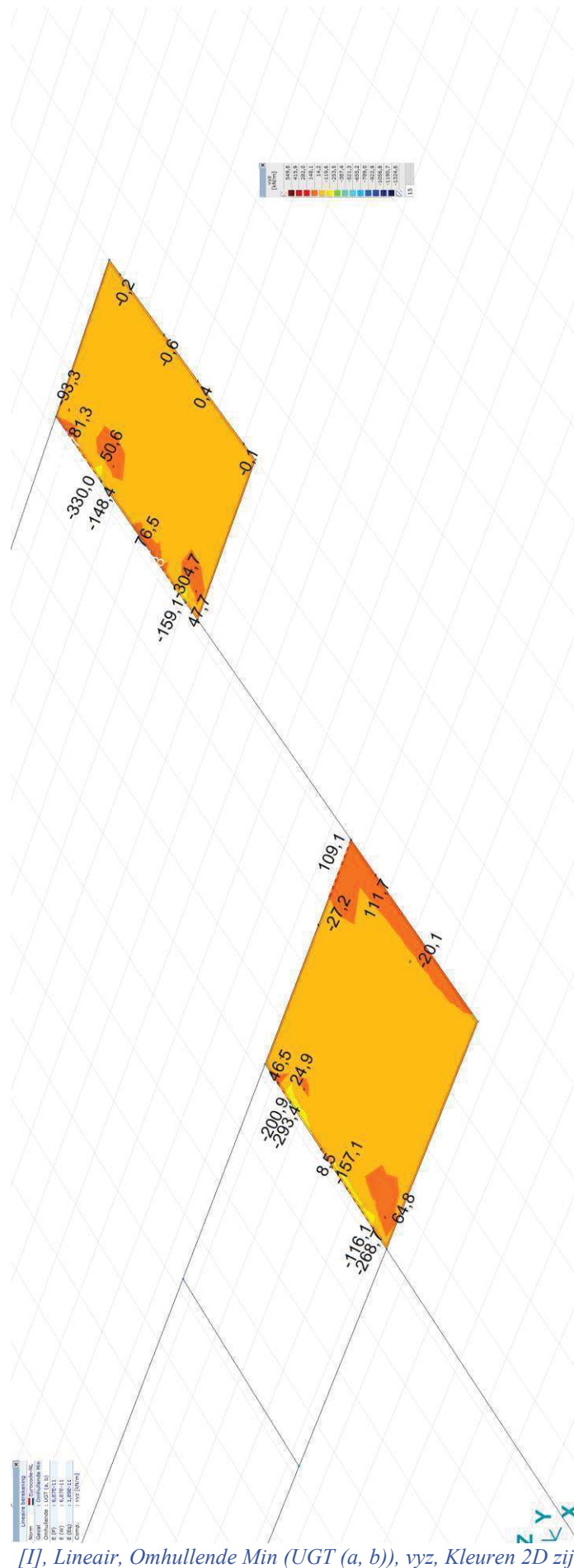




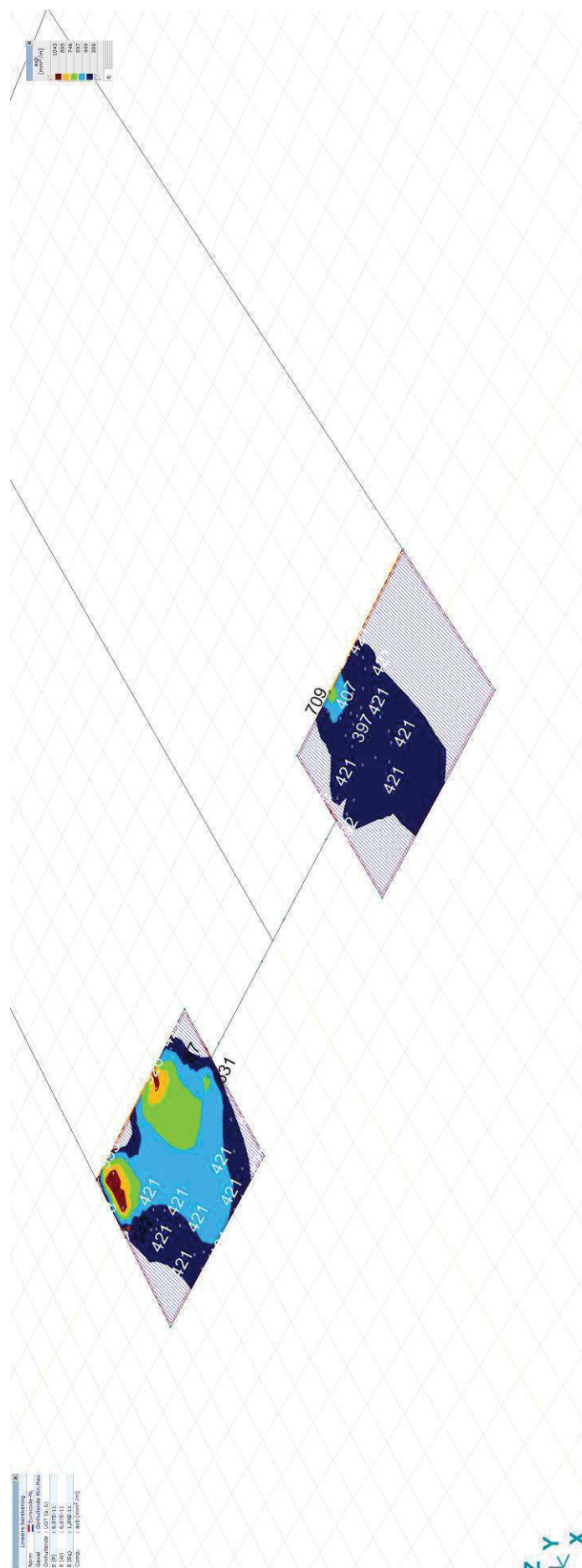
[I], Lineair, Omhullende Min (UGT (a, b)), Rz (lijnopp.), Lijnen - gemiddelde waardes zij



[I], Lineair, Omhullende Min (UGT (a, b)), vxz, Kleuren 2D zij



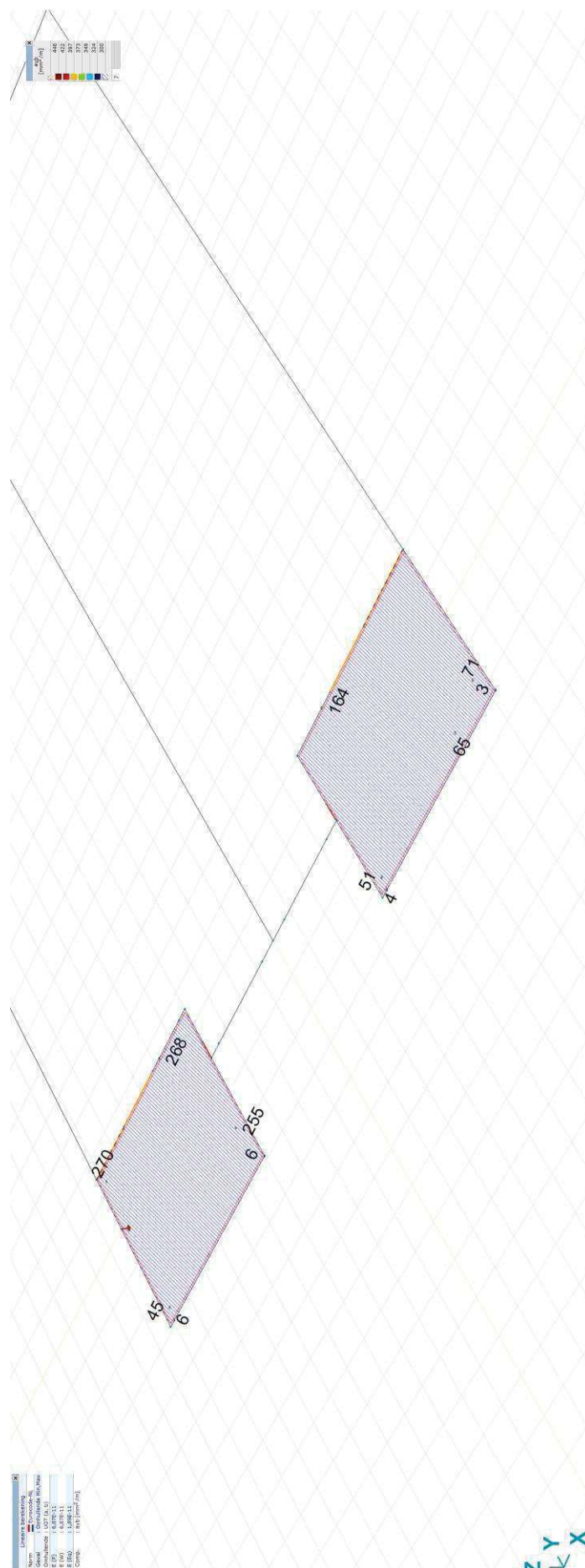
[I], Lineair, Omhullende Min (UGT (a, b)), vyz, Kleuren 2D zij



[RI], Lineair, Omhullende (UGT (a, b)), axb, Kleuren 2D Voor

Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020

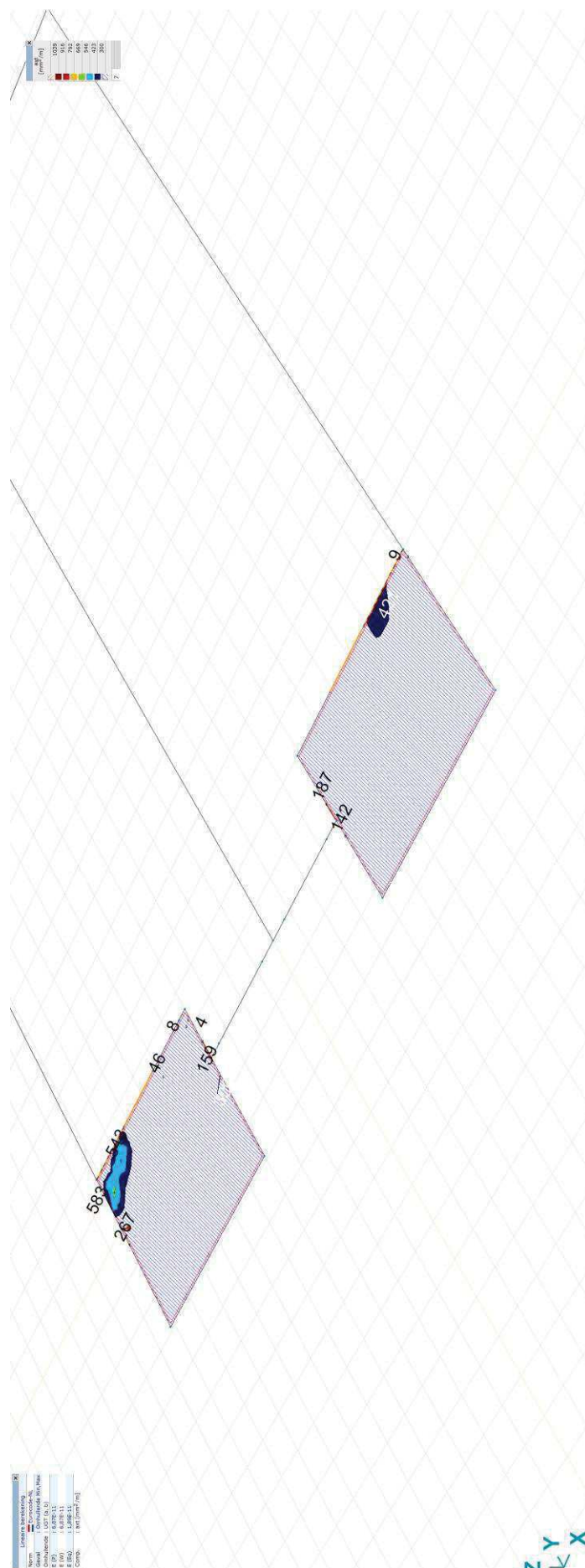




[RI], Linear, Omhullende (UGT (a, b)), ayb, Kleuren 2D voor

Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020

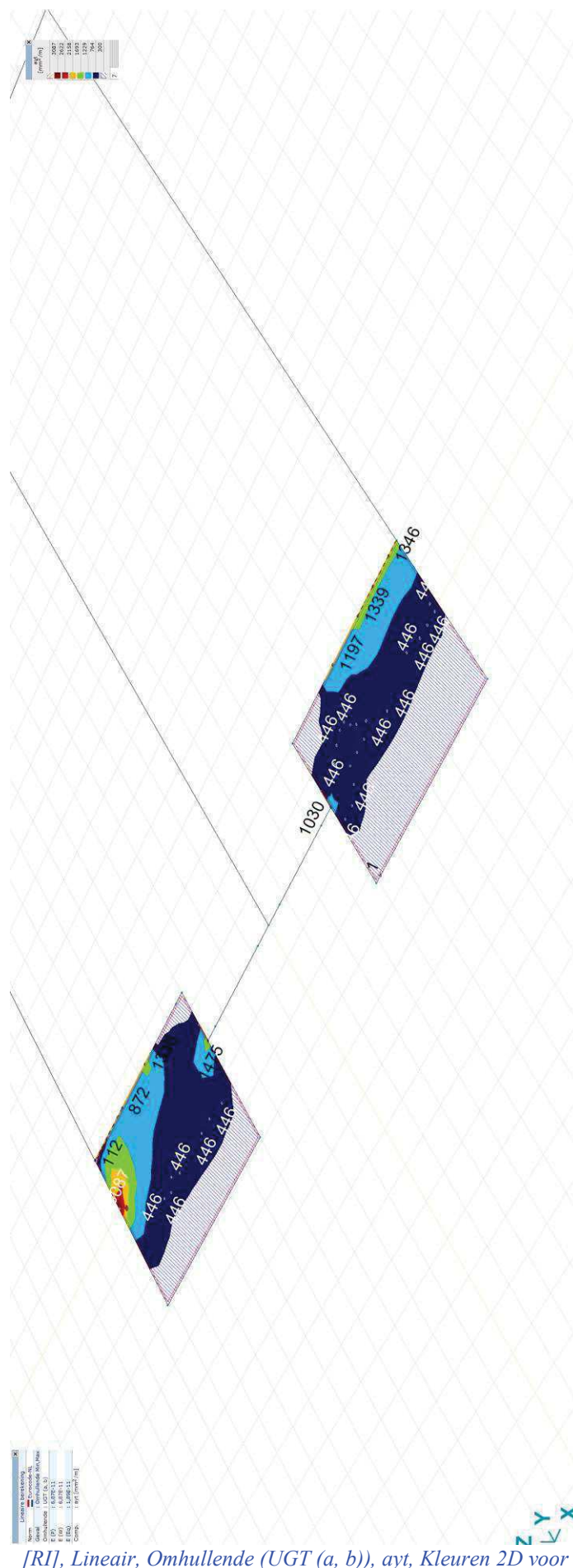


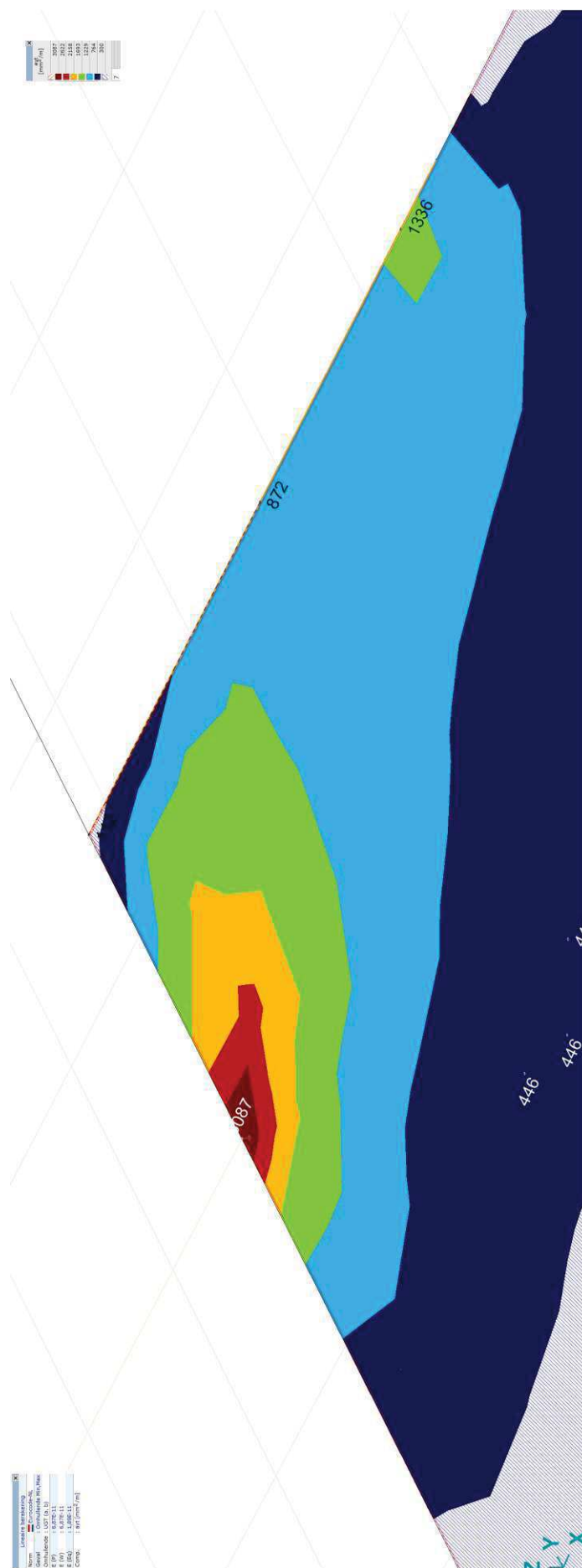


[RI], Linear, Omhullende (UGT (a, b)), axt, Kleuren 2D voor

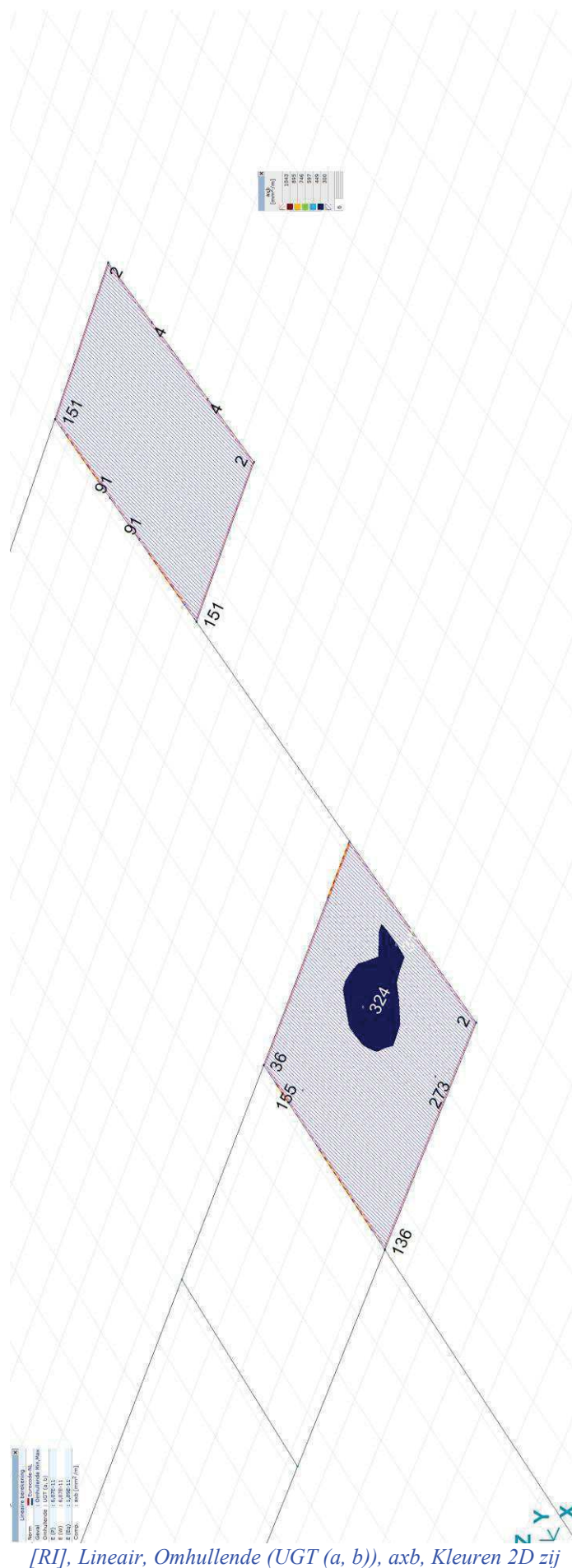
Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020







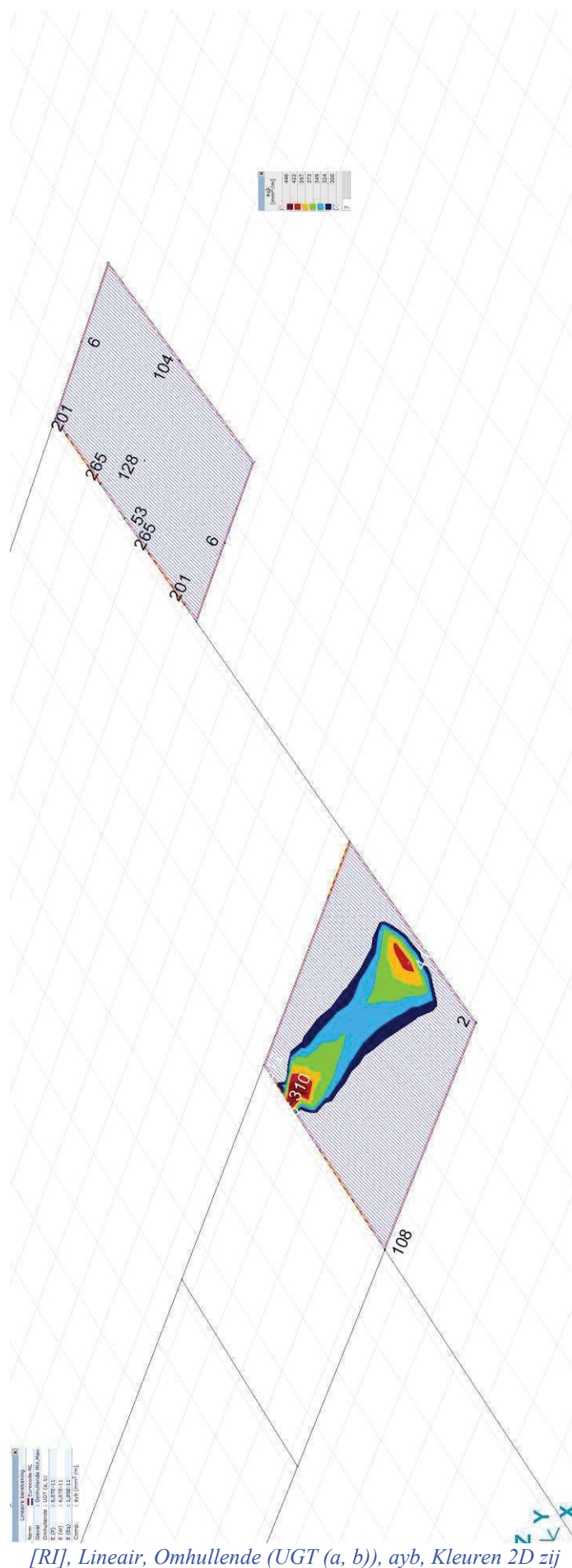
Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020



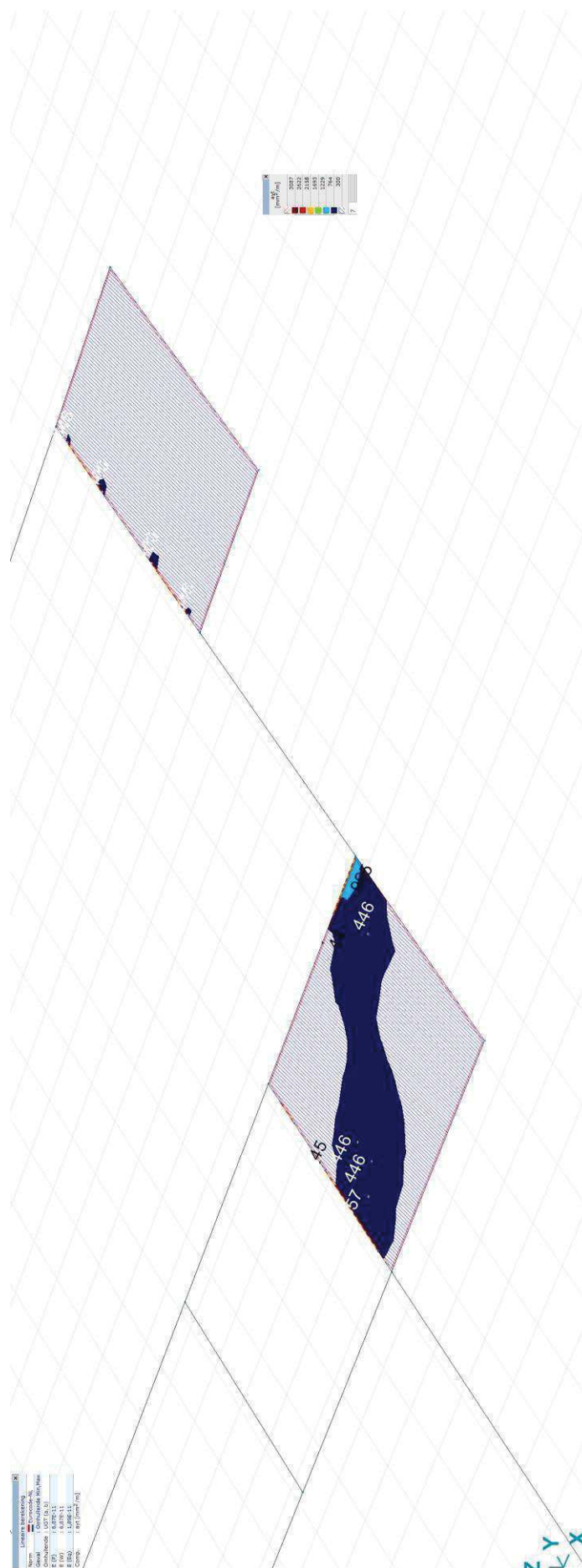
[RI], Linear, Omhullende (UGT (a, b)), axb, Kleuren 2D zij



[RI], Linear, Omhullende (UGT (a, b)), axt, Kleuren 2D zij



[RI], Linear, Omhullende (UGT (a, b)), ayb, Kleuren 2D zij



[RI], Linear, Omhullende (UGT (a, b)), ayt, Kleuren 2D zij

Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

AxisVM X5 R2a · Geregistreerd aan Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.
balkons aan vloer.axs

Rapport

<i>Onderdeel</i>	<i>Pagina</i>
Tekening totaal	202
Tekening voor	203
Tekening mesh voor	204
Tekening zij	205
Tekening Mesh zij	206
Materialen	207
Veereigenschappen	207
Knopen	208
Domeinen	208
Knoopopleggingen	198
Lijnopleggingen	209
ST1 Zij	212
ST1 voor	213
ST1: Eigen gewicht van domein	214
ST1: Oppervlak lijnlast	214
ST2 Voor	215
ST2 Zij	216
ST2: Domein vlaklast	217
Belastinggroepen (Eurocode-NL)	217
Belastinggevallen	217
Gebruiker gedefinieerde belastingcombinaties uit belastinggevallen	217
Gebruiker gedefinieerde belastingcombinaties uit belastinggroepen	218
[I], Lineair, Omhullende Min (Alle BGT), eZ, Kleuren 2D voor	219
[I], Lineair, Omhullende Max (UGT (a, b)), mxD+, Kleuren 2D voor	220
[I], Lineair, Omhullende Min (UGT (a, b)), mxD-, Kleuren 2D voor	221
[I], Lineair, Omhullende Max (UGT (a, b)), myD+, Kleuren 2D voor	222
[I], Lineair, Omhullende Min (UGT (a, b)), myD-, Kleuren 2D voor	223
[I], Lineair, Omhullende Max (UGT (a, b)), vxz, Kleuren 2D voor	224
[I], Lineair, Omhullende Max (UGT (a, b)), vyz, Kleuren 2D voor	225
[I], Lineair, Omhullende Min (UGT (a, b)), vxz, Kleuren 2D voor	226
[I], Lineair, Omhullende Min (UGT (a, b)), vyz, Kleuren 2D voor	227
[I], Lineair, Omhullende Min (Alle BGT), eZ, Kleuren 2D	228
[I], Lineair, Omhullende Max (UGT (a, b)), mxD+, Kleuren 2D zij	229
[I], Lineair, Omhullende Max (UGT (a, b)), myD+, Kleuren 2D zij	230
[I], Lineair, Omhullende Min (UGT (a, b)), mxD-, Kleuren 2D zij	231
[I], Lineair, Omhullende Min (UGT (a, b)), myD-, Kleuren 2D zij	232
[I], Lineair, Omhullende Max (UGT (a, b)), vxz, Kleuren 2D zij	233
[I], Lineair, Omhullende Max (UGT (a, b)), vyz, Kleuren 2D zij	234
[I], Lineair, Omhullende Min (UGT (a, b)), vxz, Kleuren 2D zij	235
[I], Lineair, Omhullende Min (UGT (a, b)), vyz, Kleuren 2D zij	236
[RI], Lineair, Omhullende (UGT (a, b)), axb, Kleuren 2D Voor	237
[RI], Lineair, Omhullende (UGT (a, b)), ayb, Kleuren 2D voor	238
[RI], Lineair, Omhullende (UGT (a, b)), axt, Kleuren 2D voor	239
[RI], Lineair, Omhullende (UGT (a, b)), ayt, Kleuren 2D voor	240
[RI], Lineair, Omhullende (UGT (a, b)), axb, Kleuren 2D zij	241
[RI], Lineair, Omhullende (UGT (a, b)), axt, Kleuren 2D zij	242
[RI], Lineair, Omhullende (UGT (a, b)), ayb, Kleuren 2D zij	243
[RI], Lineair, Omhullende (UGT (a, b)), ayt, Kleuren 2D zij	244

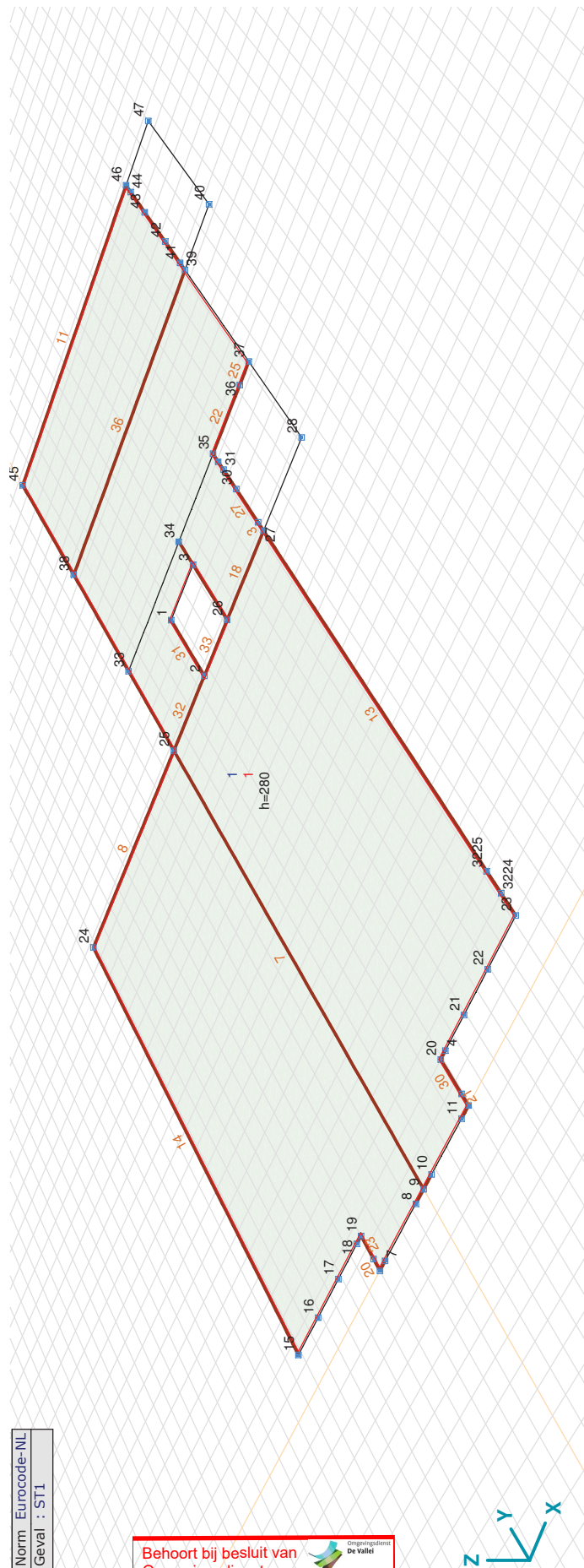
Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.axs

4-10-2019

Pag. 202



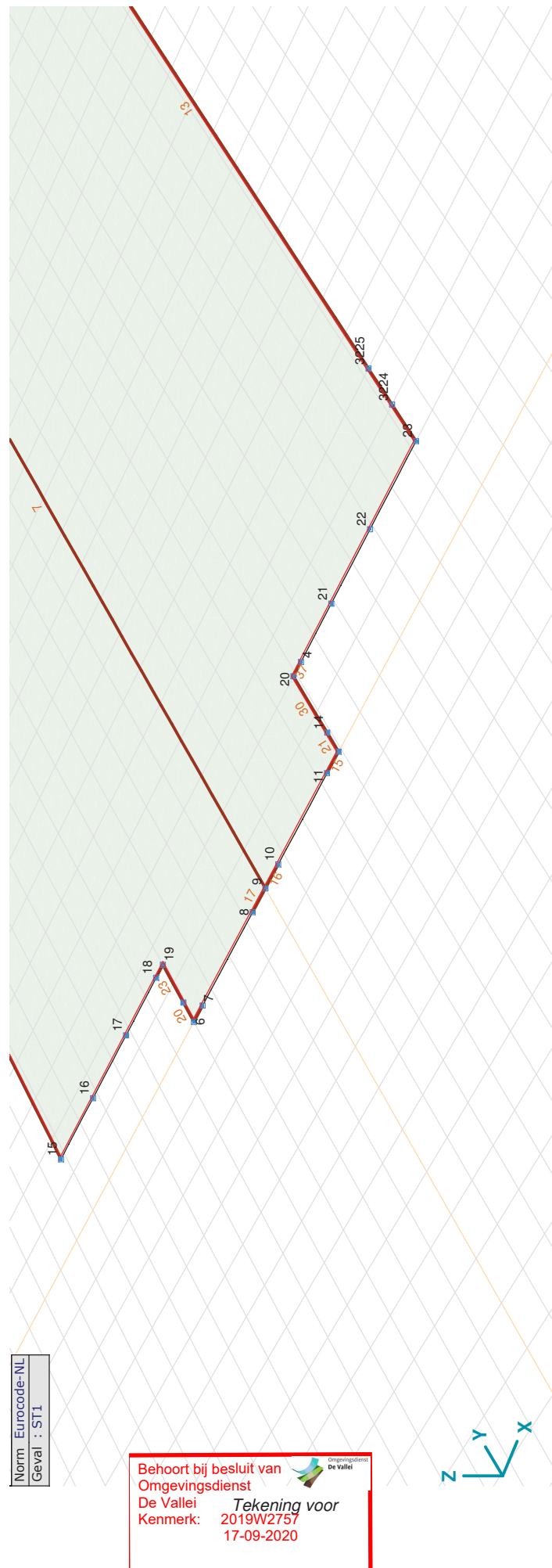
Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.axs

4-10-2019

Pag. 203



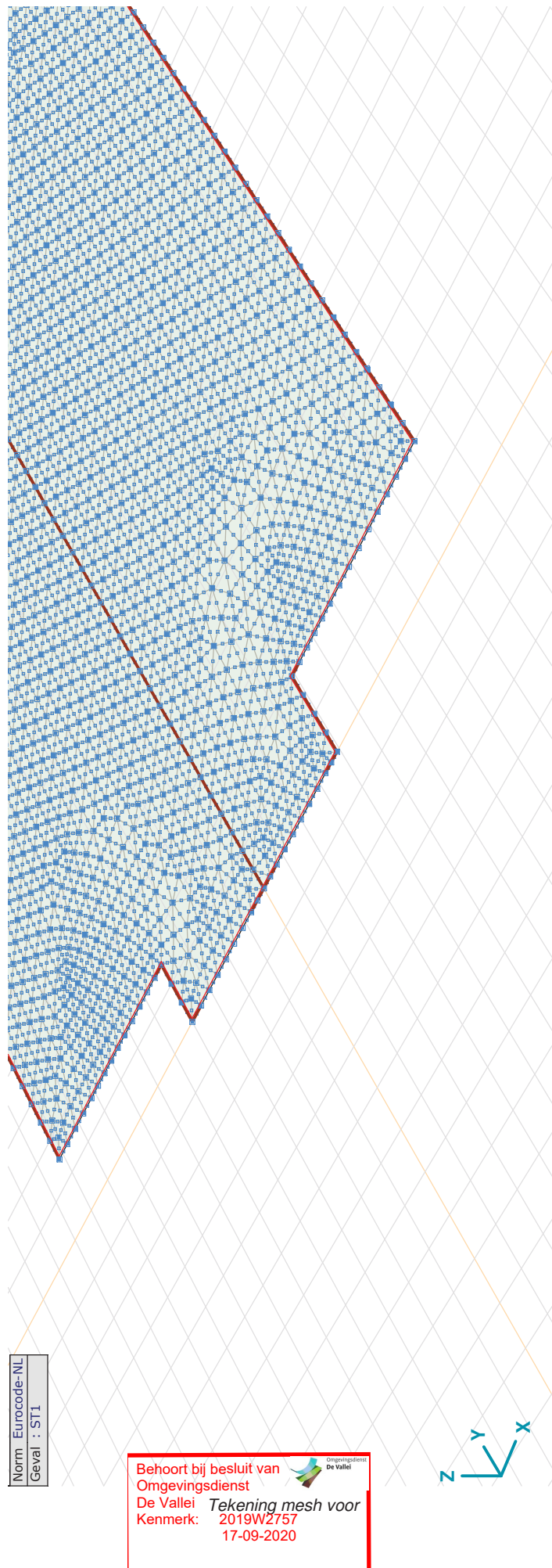
Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **balkons aan vloer.axs**

4-10-2019

Pag. 204



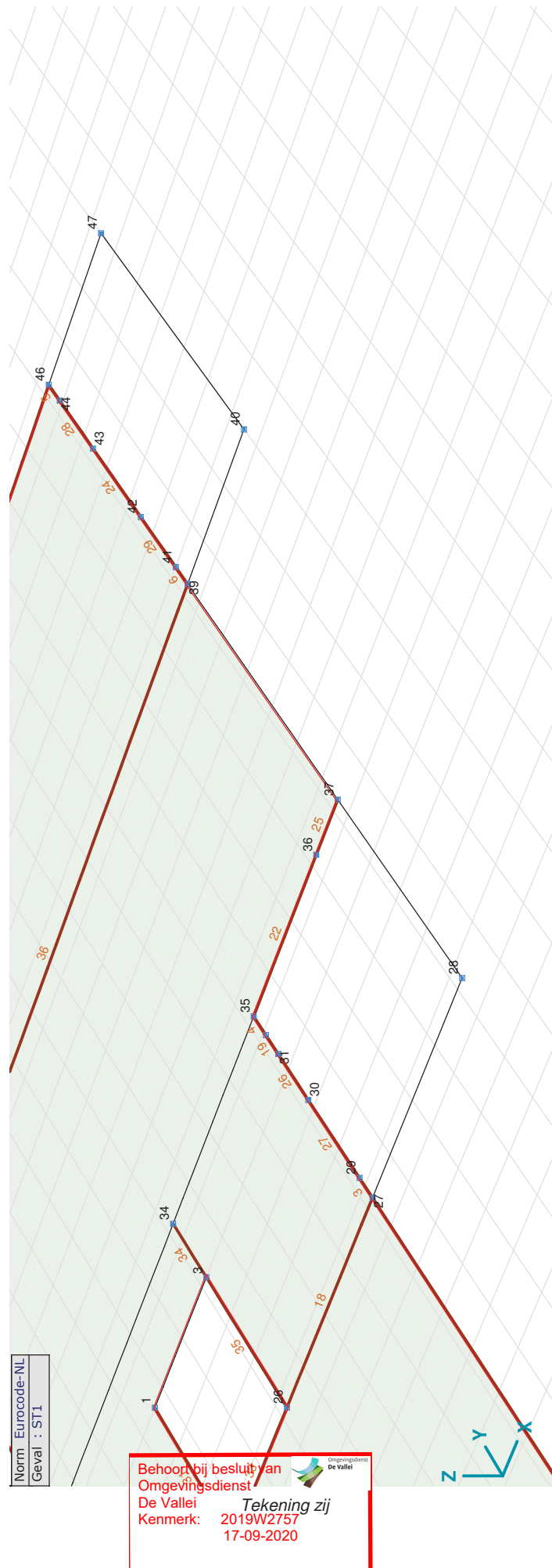
Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.axs

4-10-2019

Pag. 205



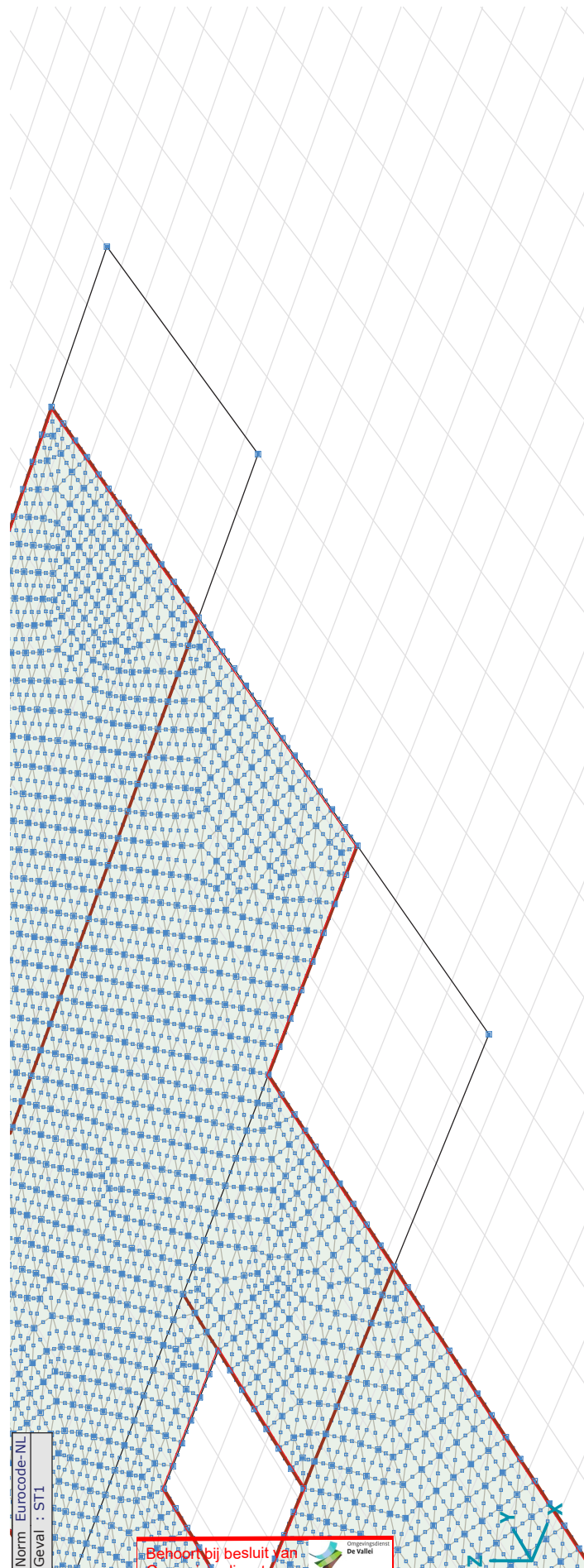
Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.axs

4-10-2019

Pag. 206



Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.axs

4-10-2019 Pag. 207

Materialen

	Naam	Type	Nationale norm	Materiaalnorm	Model	E_x [N/mm ²]	E_y [N/mm ²]
1	C30/37	Beton	Eurocode-NL	EN 206	Lineair	16000	16000
2	C45/55	Beton	Eurocode-NL	EN 206	Lineair	16000	16000

	Naam	ν	α_T [1/°C]	ρ [kg/m ³]	Materiaal kleur	Contour kleur	Structuur	P_1	P_2
1	C30/37	0,20	1E-5	2500			Concrete A	f_{ck} [N/mm ²] = 30,00	$\gamma_c = 1,500$
2	C45/55	0,20	1E-5	2500			Concrete A	f_{ck} [N/mm ²] = 45,00	$\gamma_c = 1,500$

	Naam	P_3	P_4
1	C30/37	$\alpha_{cc} = 1,00$	$\phi_i = 2,00$
2	C45/55	$\alpha_{cc} = 1,00$	$\phi_i = 2,00$

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 :** Ontwerpparameter;

Veereigenschappen

	Naam	Type	Vrijheidsgraden	Model	K	K_V
1	Stijve	N-N	Verplaatsing	Lineair	1E+10 kN/m	1E+10 kN/m
2	Zacht	N-N	Verplaatsing	Lineair	1E+0 kN/m	1E+0 kN/m
3	Stijve	N-N	Rotatie	Lineair	1E+10 kNm/rad	1E+10 kNm/rad
4	Zacht	N-N	Rotatie	Lineair	1E+0 kNm/rad	1E+0 kNm/rad

Naam: Naam van de veereigenschappen; **Model:** Materiaal model; **K :** Initiële stijfheid; **K_V :** Trillingsstijfheid;

Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.axs

4-10-2019 Pag. 208

Knopen

	$X [m]$	$Y [m]$	$Z [m]$	e_x	e_y	e_z	θ_x	θ_y	θ_z
1	3,600	25,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
2	3,600	21,700	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
3	6,200	25,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
4	4,300	2,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
6	-4,000	0	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
7	-3,500	0	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
8	-0,700	0	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
9	0	0	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
10	0,700	0	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
11	3,300	0	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
12	3,900	0	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
13	-4,000	0,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
14	3,900	0,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
15	-10,200	1,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
16	-8,203	1,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
17	-6,195	1,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
18	-4,400	1,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
19	-4,000	1,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
20	3,900	2,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
21	5,900	2,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
22	7,900	2,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
23	10,200	2,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
24	-10,200	21,700	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
25	0	21,700	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
26	6,200	21,700	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
27	10,200	21,700	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
28	14,200	21,700	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
29	10,200	22,200	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
30	10,200	24,200	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
31	10,200	25,400	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
32	10,200	25,900	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
33	0	26,400	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
34	6,200	26,400	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
35	10,200	26,400	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
36	13,200	26,400	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
37	14,200	26,400	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
38	0	32,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
39	14,200	32,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
40	17,000	32,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
41	14,200	33,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
42	14,200	34,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
43	14,200	36,600	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
44	14,200	38,100	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
45	0	38,600	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
46	14,200	38,600	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
47	17,000	38,600	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
3224	10,200	3,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
3225	10,200	4,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast

 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);**Domeinen**

	Element type	Materiaal	Ref_x	Ref_z	Dikte [mm]	$k_{buiging}$ []	k_{torsie} []	$k_{afschuiving}$ []	Oppervlakte [m ²]	Gat	Mesh
1	□ Plaat	C30/37	Auto	Auto	280	1,000	1,000	1,000	633,380	1	✓

Element type: Plaateltype; **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: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **balkons aan vloer.axs**

4-10-2019 Pag. 209

Lijnopleggingen

	<i>Lijn</i>	<i>Type</i>	<i>Ref. elem.</i>	<i>R_x</i> [kN/m/m]	<i>R_y</i> [kN/m/m]	<i>R_z</i> [kN/m/m]	<i>R_{xx}</i> [kNm/rad/m]	<i>R_{yy}</i> [kNm/rad/m]	<i>R_{zz}</i> [kNm/rad/m]
1	Rand (1)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+4	0	0	0
2	Rand (2)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
3	Rand (3)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
4	Rand (4)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
5	Rand (5)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
6	Rand (6)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
7	Rand (319)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
8	Rand (16)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
9	Rand (259)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
10	Rand (246)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
11	Rand (204)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
12	Rand (233)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
13	Rand (127)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
14	Rand (37)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
15	Rand (109)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
16	Rand (101)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
17	Rand (99)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
18	Rand (363)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0

	<i>Lijn</i>	<i>NL(x)</i>	<i>NL(y)</i>	<i>NL(z)</i>	<i>NL(xx)</i>	<i>NL(yy)</i>	<i>NL(zz)</i>	<i>F(x)</i> [kN/m]	<i>F(y)</i> [kN/m]	<i>F(z)</i> [kN/m]
1	Rand (1)			Symmetrisch						
2	Rand (2)			Symmetrisch						
3	Rand (3)			Symmetrisch						
4	Rand (4)			Symmetrisch						
5	Rand (5)			Symmetrisch						
6	Rand (6)			Symmetrisch						
7	Rand (319)			Symmetrisch						
8	Rand (16)			Symmetrisch						
9	Rand (259)			Symmetrisch						
10	Rand (246)			Symmetrisch						
11	Rand (204)			Symmetrisch						
12	Rand (233)			Symmetrisch						
13	Rand (127)			Symmetrisch						
14	Rand (37)			Symmetrisch						
15	Rand (109)			Symmetrisch						
16	Rand (101)			Symmetrisch						
17	Rand (99)			Symmetrisch						
18	Rand (363)			Symmetrisch						

	<i>Lijn</i>	<i>M(x)</i> [kNm/m]	<i>M(y)</i> [kNm/m]	<i>M(z)</i> [kNm/m]
1	Rand (1)			
2	Rand (2)			
3	Rand (3)			
4	Rand (4)			
5	Rand (5)			
6	Rand (6)			
7	Rand (319)			
8	Rand (16)			
9	Rand (259)			
10	Rand (246)			
11	Rand (204)			
12	Rand (233)			
13	Rand (127)			
14	Rand (37)			
15	Rand (109)			
16	Rand (101)			
17	Rand (99)			
18	Rand (363)			

Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **balkons aan vloer.axs**

4-10-2019 Pag. 210

Lijnopleggingen

	<i>Lijn</i>	<i>Type</i>	<i>Ref. elem.</i>	<i>R_x</i> [kN/m/m]	<i>R_y</i> [kN/m/m]	<i>R_z</i> [kN/m/m]	<i>R_{xx}</i> [kNm/rad/m]	<i>R_{yy}</i> [kNm/rad/m]	<i>R_{zz}</i> [kNm/rad/m]
19	Rand (7)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
20	Rand (8)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
21	Rand (9)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
22	Rand (172)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
23	Rand (91)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
24	Rand (196)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
25	Rand (178)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
26	Rand (169)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
27	Rand (165)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
28	Rand (201)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
29	Rand (193)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
30	Rand (111)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
31	Rand (275)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
32	Rand (371)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
33	Rand (269)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
34	Rand (295)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
35	Rand (288)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
36	Rand (379)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0

	<i>Lijn</i>	<i>NL(x)</i>	<i>NL(y)</i>	<i>NL(z)</i>	<i>NL(xx)</i>	<i>NL(yy)</i>	<i>NL(zz)</i>	<i>F(x)</i> [kN/m]	<i>F(y)</i> [kN/m]	<i>F(z)</i> [kN/m]
19	Rand (7)			Symmetrisch						
20	Rand (8)			Symmetrisch						
21	Rand (9)			Symmetrisch						
22	Rand (172)			Symmetrisch						
23	Rand (91)			Symmetrisch						
24	Rand (196)			Symmetrisch						
25	Rand (178)			Symmetrisch						
26	Rand (169)			Symmetrisch						
27	Rand (165)			Symmetrisch						
28	Rand (201)			Symmetrisch						
29	Rand (193)			Symmetrisch						
30	Rand (111)			Symmetrisch						
31	Rand (275)			Symmetrisch						
32	Rand (371)			Symmetrisch						
33	Rand (269)			Symmetrisch						
34	Rand (295)			Symmetrisch						
35	Rand (288)			Symmetrisch						
36	Rand (379)			Symmetrisch						

	<i>Lijn</i>	<i>M(x)</i> [kNm/m]	<i>M(y)</i> [kNm/m]	<i>M(z)</i> [kNm/m]
19	Rand (7)			
20	Rand (8)			
21	Rand (9)			
22	Rand (172)			
23	Rand (91)			
24	Rand (196)			
25	Rand (178)			
26	Rand (169)			
27	Rand (165)			
28	Rand (201)			
29	Rand (193)			
30	Rand (111)			
31	Rand (275)			
32	Rand (371)			
33	Rand (269)			
34	Rand (295)			
35	Rand (288)			
36	Rand (379)			

Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **balkons aan vloer.axs**

4-10-2019 Pag. 211

Lijnopleggingen

	<i>Lijn</i>	<i>Type</i>	<i>Ref. elem.</i>	<i>R_x</i> [kN/m/m]	<i>R_y</i> [kN/m/m]	<i>R_z</i> [kN/m/m]	<i>R_{xx}</i> [kNm/rad/m]	<i>R_{yy}</i> [kNm/rad/m]	<i>R_{zz}</i> [kNm/rad/m]
37	Rand (15)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+4	0	0	0

	<i>Lijn</i>	<i>NL(x)</i>	<i>NL(y)</i>	<i>NL(z)</i>	<i>NL(xx)</i>	<i>NL(yy)</i>	<i>NL(zz)</i>	<i>F(x)</i> [kN/m]	<i>F(y)</i> [kN/m]	<i>F(z)</i> [kN/m]
37	Rand (15)			Symmetrisch						

	<i>Lijn</i>	<i>M(x)</i> [kNm/m]	<i>M(y)</i> [kNm/m]	<i>M(z)</i> [kNm/m]
37	Rand (15)			

Lijn: Ondersteund lijnelement; **Type:** Opleggingstype; **Ref. elem.:** Referentie-element; **R_x, R_y, R_z:** Verplaatsingsstijfheid; **R_{xx}, R_{yy}, R_{zz}:** 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;

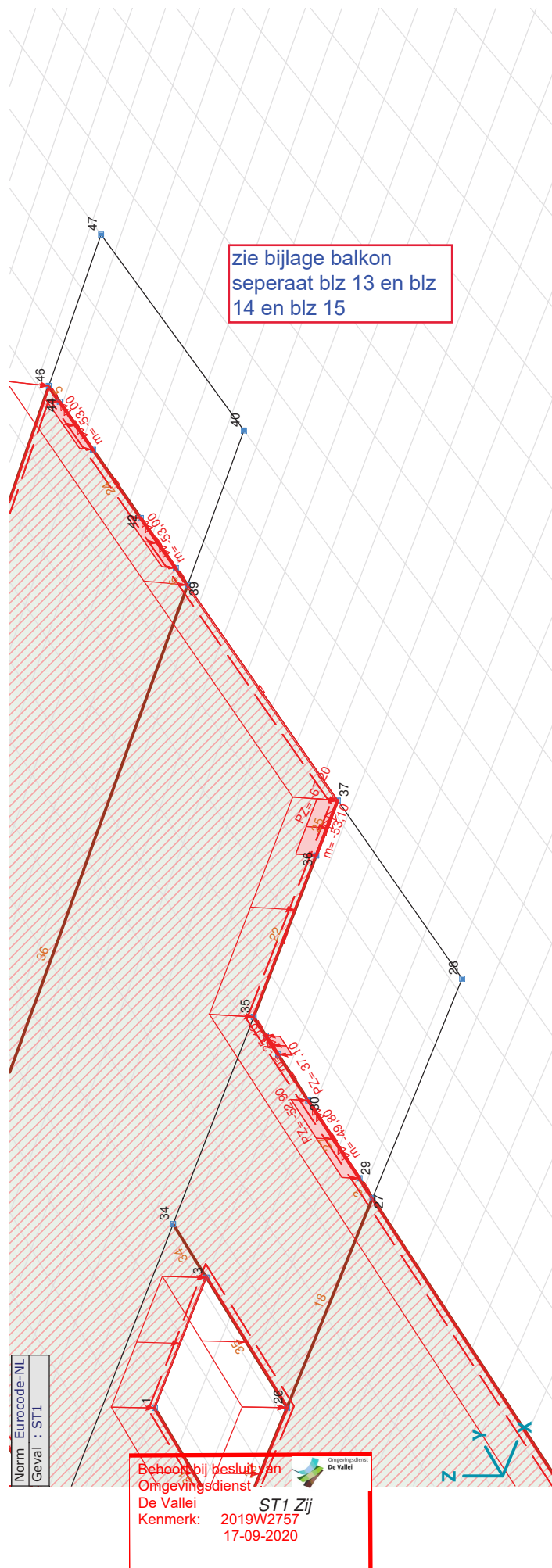
Project:

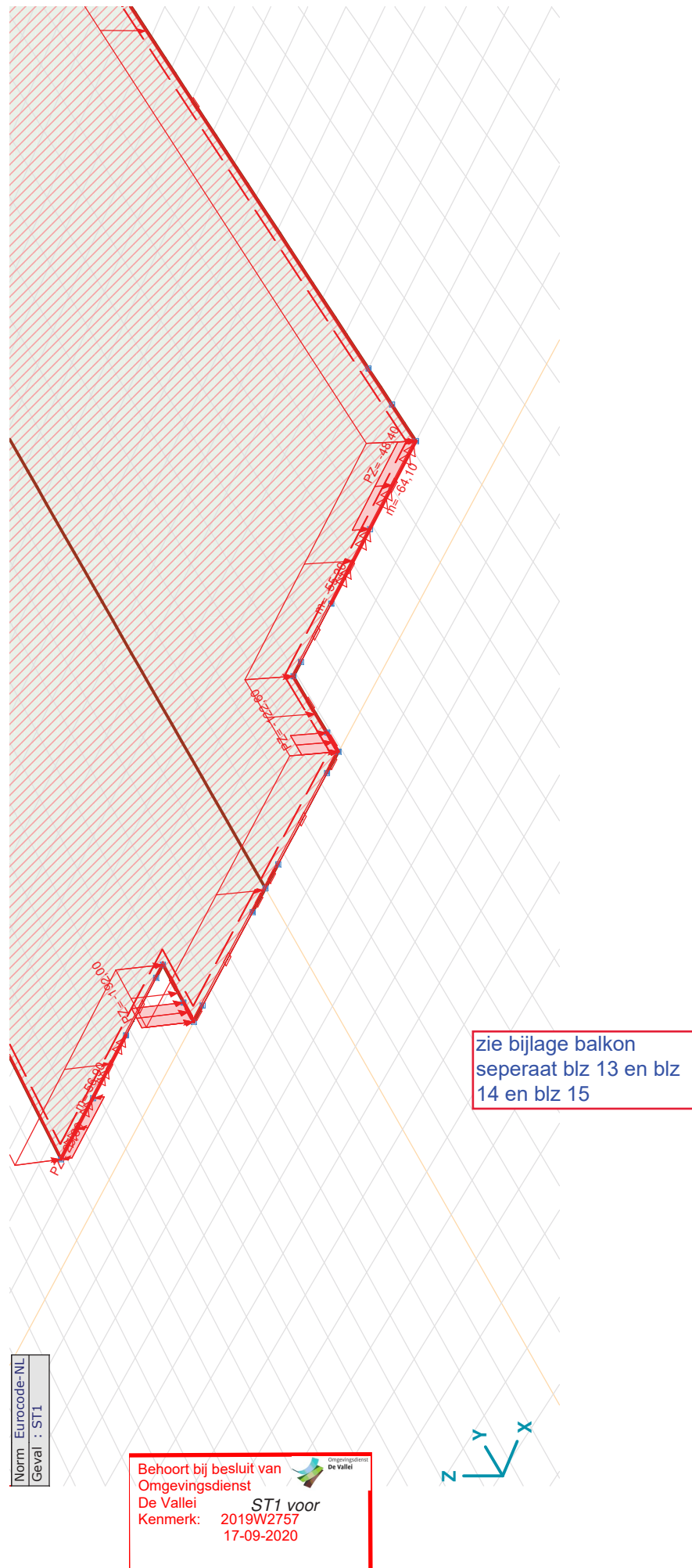
Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.axs

4-10-2019

Pag. 212





Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **balkons aan vloer.axs**

4-10-2019

Pag. 214

ST1: Eigen gewicht van domein

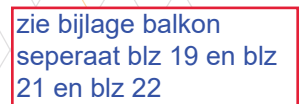
	Σ [kg]
1	443366,002
Totaal	443366,002

 Σ : Totale massa;

ST1: 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]
4	Globaal	0	0	25,80	24,50	-10,200	1,500	0	-	0
5	Globaal	0	0	25,80	24,50	-8,203	1,500	0	-	1,997
		0	0	-192,00	0	-4,000	0,500	0	-	0
6	Globaal	0	0	-192,00	0	-4,000	0	0	-	0,500
		0	0	0	56,90	-8,203	1,500	0	-	0
10	Globaal	0	0	0	56,90	-6,195	1,500	0	-	2,008
		0	0	-122,60	0	3,900	0	0	-	0
14	Globaal	0	0	-122,60	0	3,900	0,500	0	-	0,500
		0	0	0	-55,20	7,900	2,000	0	-	0
15	Globaal	0	0	0	-55,20	5,900	2,000	0	-	2,000
		0	0	-48,40	-64,10	10,200	2,000	0	-	0
16	Globaal	0	0	-48,40	-64,10	7,900	2,000	0	-	2,300
		0	0	-67,20	-53,10	14,200	26,400	0	-	0
17	Globaal	0	0	-67,20	-53,10	13,200	26,400	0	-	1,000
		0	0	-52,90	-49,80	10,200	24,200	0	-	0
18	Globaal	0	0	-52,90	-49,80	10,200	22,200	0	-	2,000
		0	0	37,10	-25,10	10,200	25,900	0	-	0
24	Globaal	0	0	37,10	-25,10	10,200	25,400	0	-	0,500
		0	0	-36,90	-53,00	14,200	34,500	0	-	0
25	Globaal	0	0	-36,90	-53,00	14,200	33,000	0	-	1,500
		0	0	-36,90	-53,00	14,200	38,100	0	-	0
		0	0	-36,90	-53,00	14,200	36,600	0	-	1,500

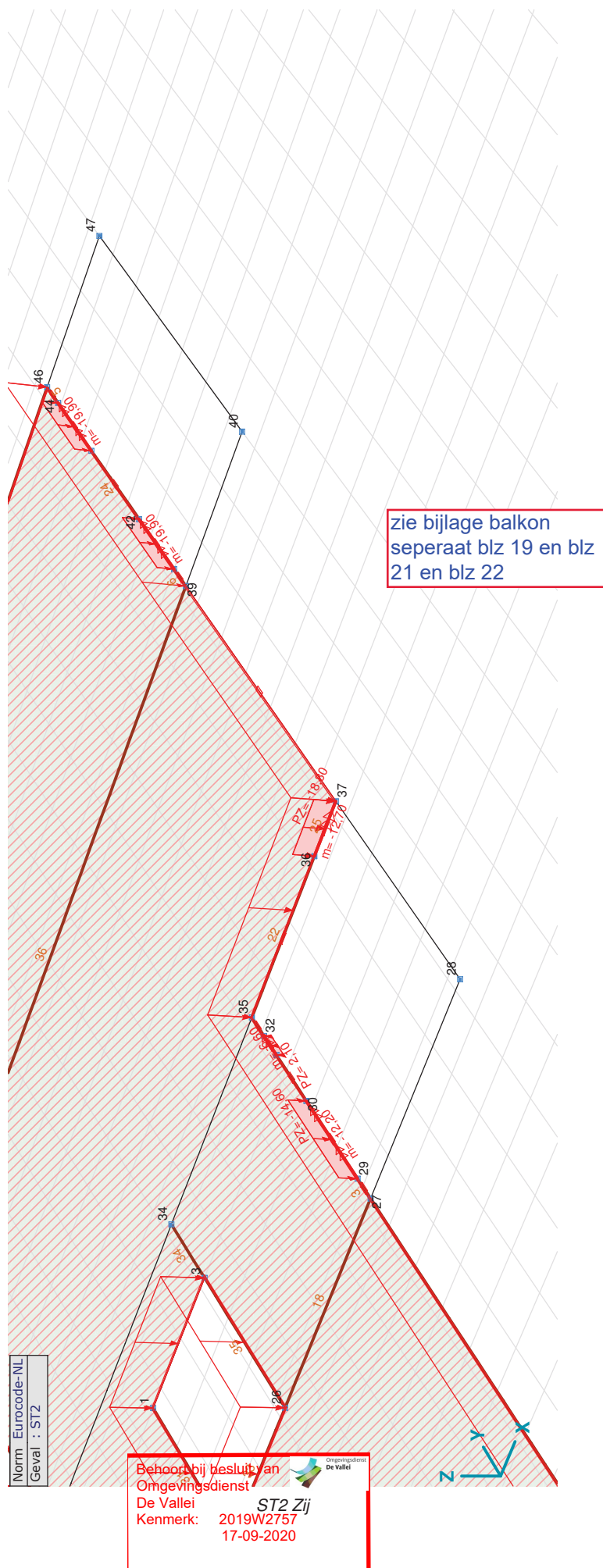
px, py, pz: Belastingkracht component; **pm:** Belastingsmoment component; **X:** Belasting in X-richting; **Y:** Belasting in Y-richting; **Z:** Belasting in Z-richting;



Norm	Eurocode-NL
Geval	: ST2

Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020





Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.axs

4-10-2019 Pag. 217

ST2: Domein vlaklast

	Element	Index	Richting	Type	In gaten	Comp.	Waarde [kN/m ²]
	Domein	1	Lokaal	Constant	nee	px =	0
						py =	0
						pz =	-2,55

In gaten: Belasting op openingen toestaan; Comp.: Resultaatonderdeel; Waarde: waarde van de lastcomponent;

Belastinggroepen (Eurocode-NL)

	Groep	Type	$\gamma_{G,sup}$	$\gamma_{G,inf}$	ξ	γ	Ψ_0	Ψ_1	Ψ_2	Additive
1	PERM1	Permanent	1,350	0,900	0,889					✓
2	VER1	Veranderlijk				1,500	0,400	0,500	0,300	–

Groep: Belastinggroep; $\gamma_{G,sup}$, $\gamma_{G,inf}$, ξ , γ ; Ψ_0 , Ψ_1 , Ψ_2 : Psi factor; Additive: Gelijktijdige belastinggevallen;

Belastinggevallen

	Naam	Groep	Groepstype
1	ST1	PERM1	Permanent
2	ST2	VER1	Veranderlijk

Naam: Naam belastinggeval; Groep: Belastinggroep; Groepstype: Belastinggroep type;

Gebruiker gedefinieerde belastingcombinaties uit belastinggevallen

	Naam	Type	ST1 (PERM1)	ST2 (VER1)	Commentaar
1	Co #1	UGT (a, b)	0,90	0	
2	Co #2	UGT (a, b)	0,90	0,60	
3	Co #3	UGT (a, b)	0,90	0	
4	Co #4	UGT (a, b)	0,90	0	
5	Co #5	UGT (a, b)	1,35	0	
6	Co #6	UGT (a, b)	1,35	0,60	
7	Co #7	UGT (a, b)	1,35	0	
8	Co #8	UGT (a, b)	1,35	0	
9	Co #9	UGT (a, b)	0,90	1,50	
10	Co #10	UGT (a, b)	0,90	0	
11	Co #11	UGT (a, b)	0,90	0	
12	Co #12	UGT (a, b)	1,20	0	
13	Co #13	UGT (a, b)	1,20	1,50	
14	Co #14	UGT (a, b)	1,20	0	
15	Co #15	UGT (a, b)	1,20	0	
16	Co #16	BGT Quasi-blijvend	1,00	0	
17	Co #17	BGT Quasi-blijvend	1,00	0,30	
18	Co #18	BGT Quasi-blijvend	1,00	0	
19	Co #19	BGT Quasi-blijvend	1,00	0	
20	Co #20	UGT (a, b)	0,90	0	
21	Co #21	UGT (a, b)	0,90	0,60	
22	Co #22	UGT (a, b)	1,35	0	
23	Co #23	UGT (a, b)	1,35	0,60	
24	Co #24	UGT (a, b)	0,90	1,50	
25	Co #25	UGT (a, b)	1,20	0	
26	Co #26	UGT (a, b)	1,20	1,50	
27	Co #27	BGT Karakteristiek	1,00	0	
28	Co #28	BGT Karakteristiek	1,00	1,00	
29	Co #29	BGT Quasi-blijvend	1,00	0	
30	Co #30	BGT Quasi-blijvend	1,00	0,30	

Naam: Naam belastingcombinatie; Type: Type belastingcombinatie; ST1 (PERM1), ST2 (VER1): Factor;

Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **balkons aan vloer.axs**

4-10-2019 Pag. 218

Gebruiker gedefinieerde belastingcombinaties uit belastinggroepen

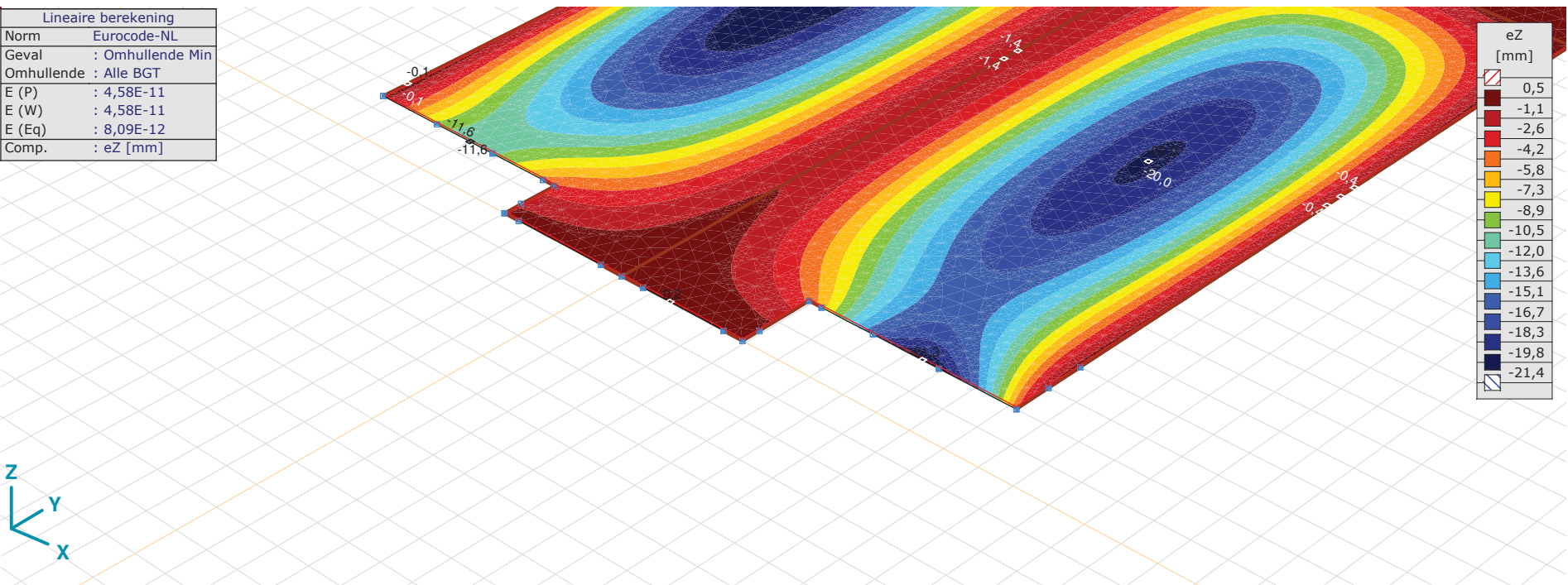
	<i>Type</i>	<i>PERM1</i>	<i>VER1</i>
1	UGT (a, b) UGT (a, b) (uiterste grenstoestand)	0,90	0
2	UGT (a, b) UGT (a, b) (uiterste grenstoestand)	0,90	0,60
3	UGT (a, b) UGT (a, b) (uiterste grenstoestand)	1,35	0
4	UGT (a, b) UGT (a, b) (uiterste grenstoestand)	1,35	0,60
5	UGT (a, b) UGT (a, b) (uiterste grenstoestand)	0,90	1,50
6	UGT (a, b) UGT (a, b) (uiterste grenstoestand)	1,20	0
7	UGT (a, b) UGT (a, b) (uiterste grenstoestand)	1,20	1,50
8	BGT Quasi-blijvend BGT Quasi-blijvend (bruikbaarheids grenstoestand)	1,00	0
9	BGT Quasi-blijvend BGT Quasi-blijvend (bruikbaarheids grenstoestand)	1,00	0,30
10	BGT Karakteristiek BGT Karakteristiek (bruikbaarheids grenstoestand)	1,00	0
11	BGT Karakteristiek BGT Karakteristiek (bruikbaarheids grenstoestand)	1,00	1,00

Type: Type belastingcombinatie; PERM1, VER1: Belastinggroep;

Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.ass

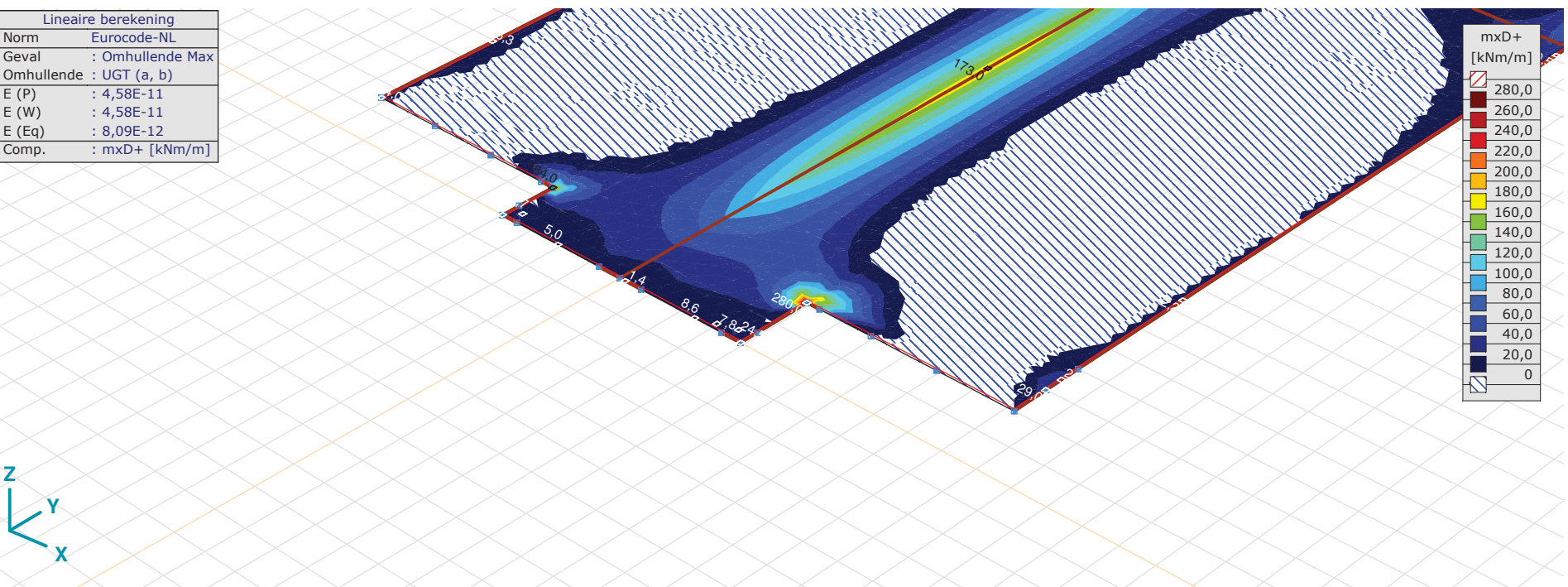


[1], Lineair, Omhullende Min (Alle BGT), eZ, Kleuren 2D voor

Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.ass



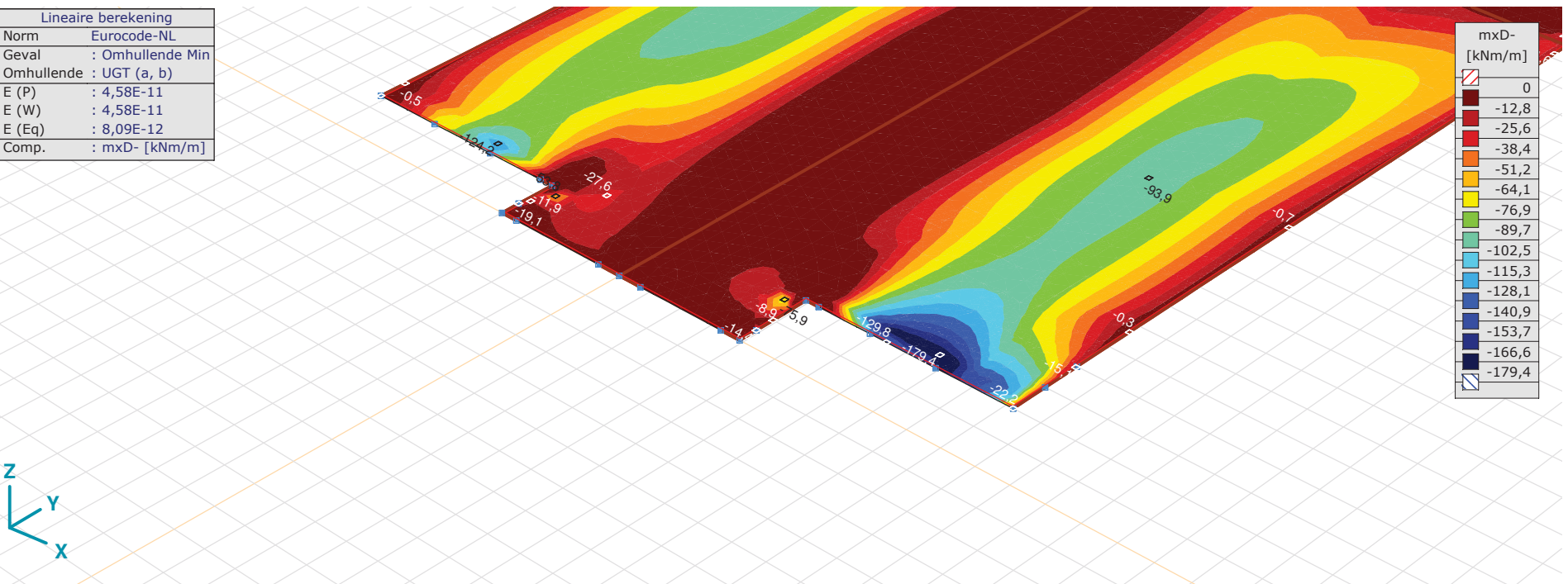
[1], Lineair, Omgevende Max (UGT (a, b)), mxD+, Kleuren 2D voor

Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.ass

4-10-2019 Pag. 221

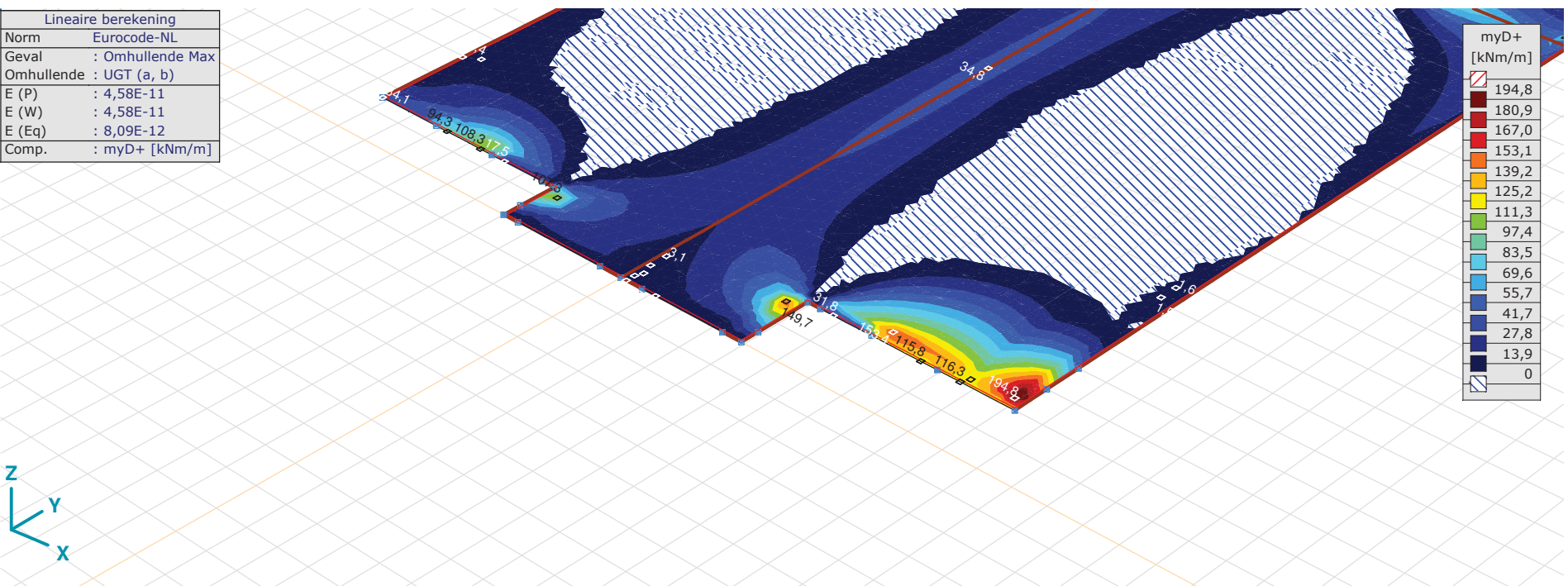


[1], Lineair, Omhullende Min (UGT (a, b)), $mxD-$, Kleuren 2D voor

Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.ass



[1], Lineair, Omhullende Max (UGT (a, b)), myD+, Kleuren 2D voor

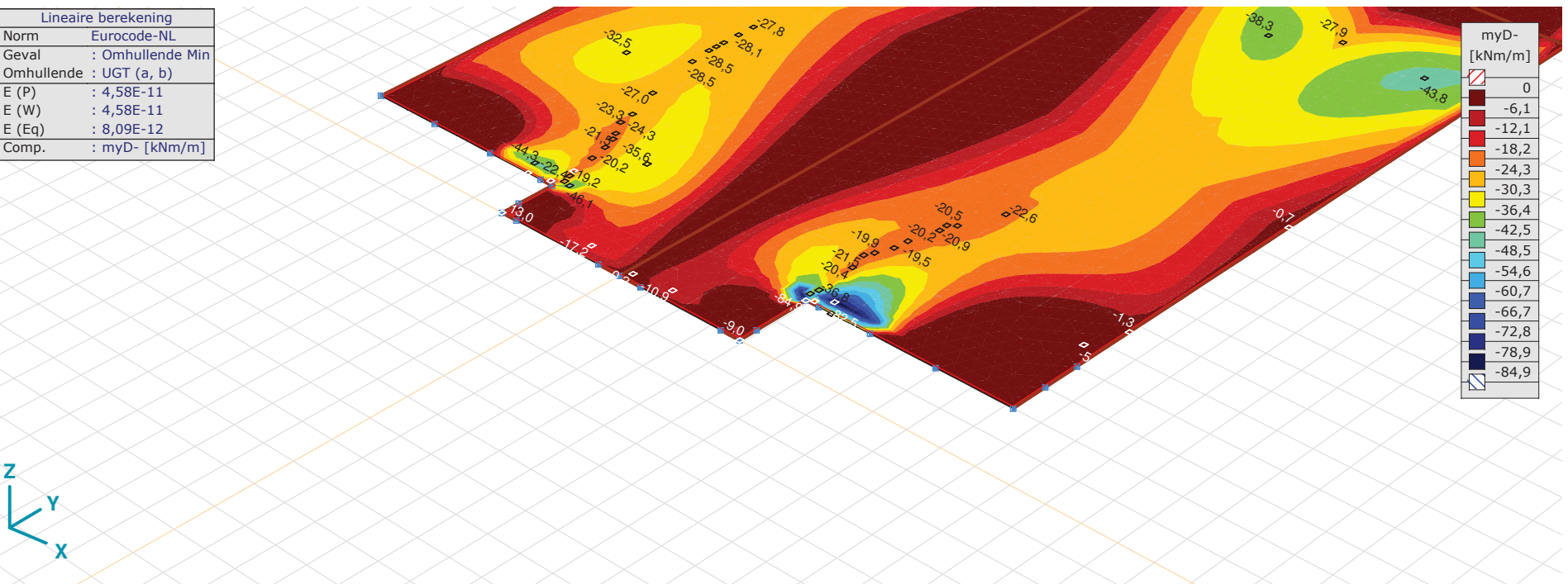
Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.ass

4-10-2019

Pag. 223



[1]. Lineair, Omhullende Min (UGT (a, b)), myD-, Kleuren 2D voor

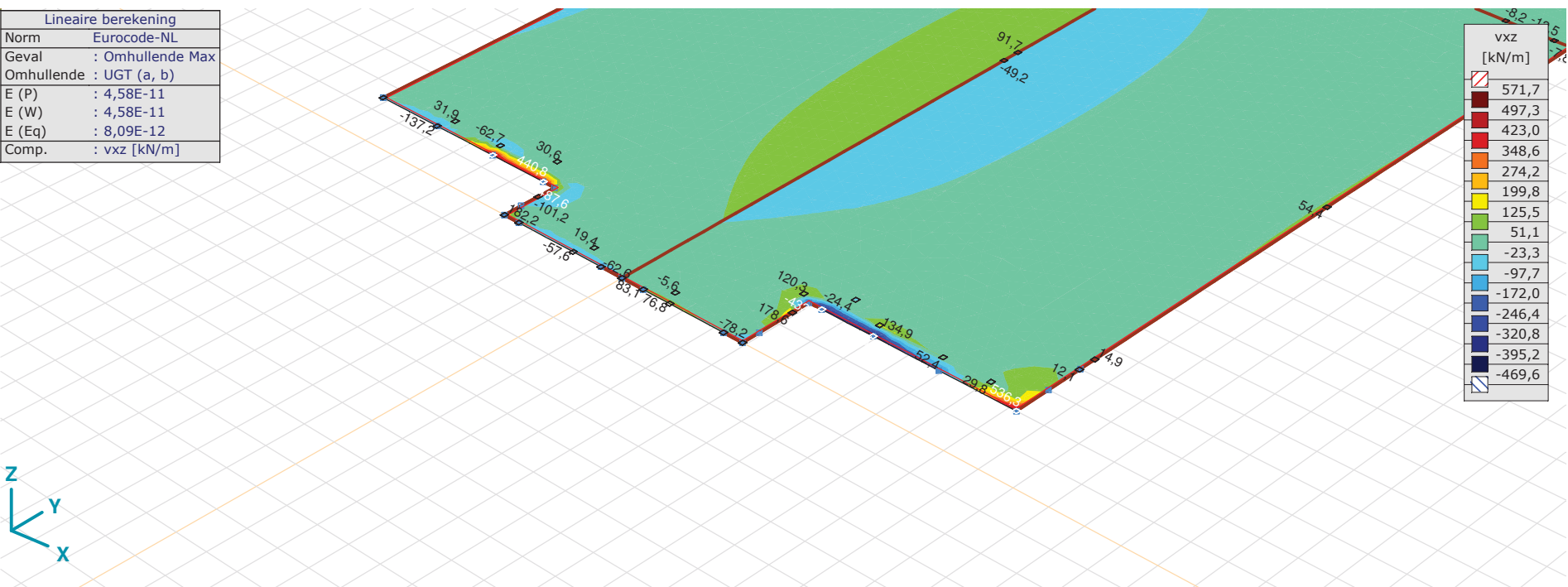
Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.ass

4-10-2019

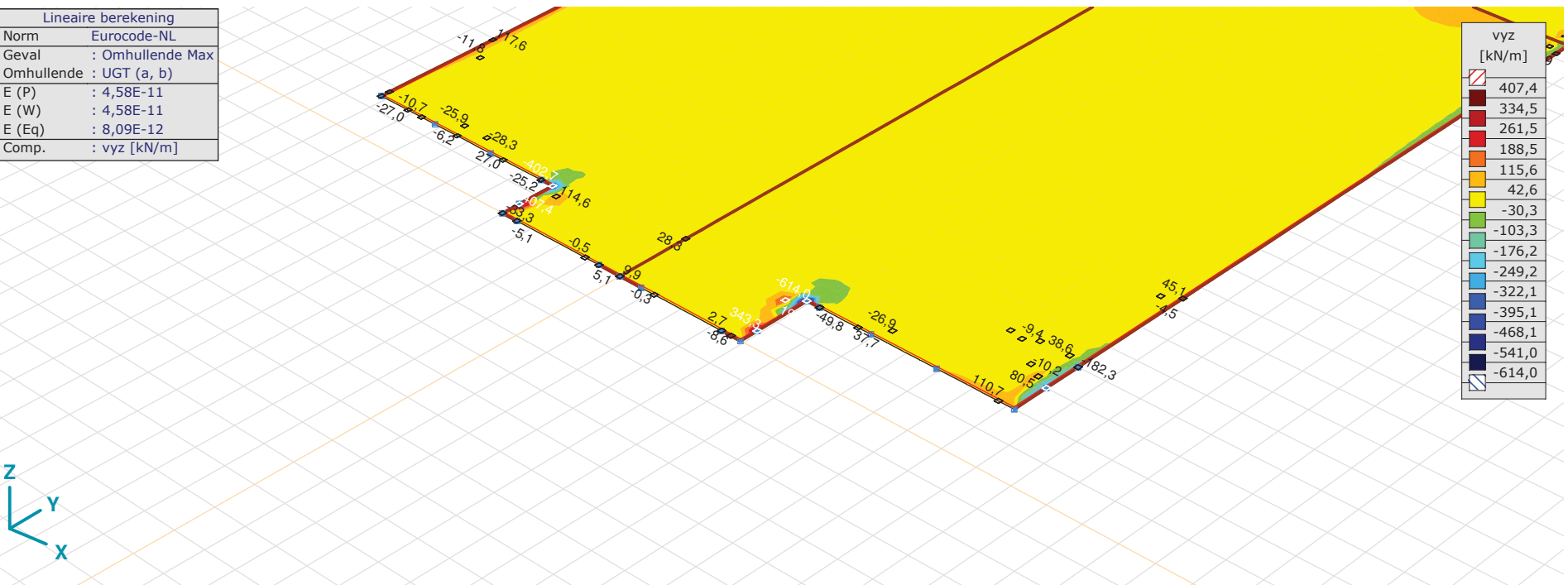
Pag. 224



Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.ass



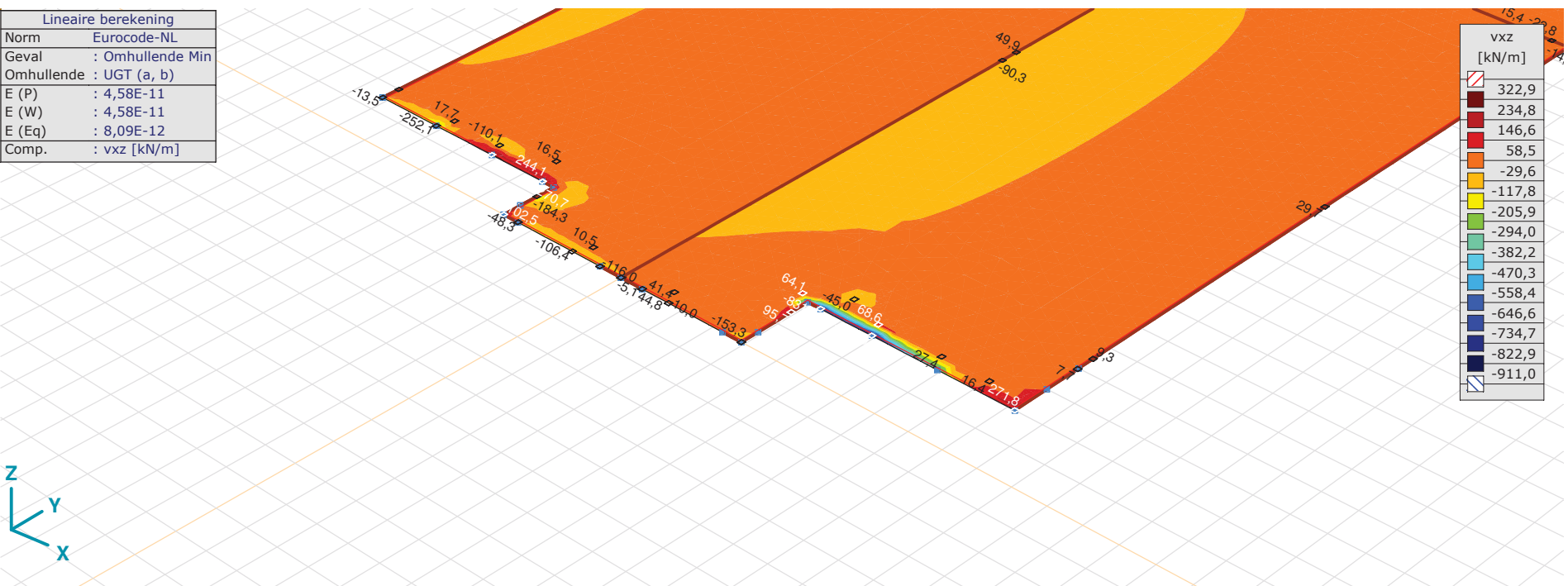
Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.ass

4-10-2019

Pag. 226

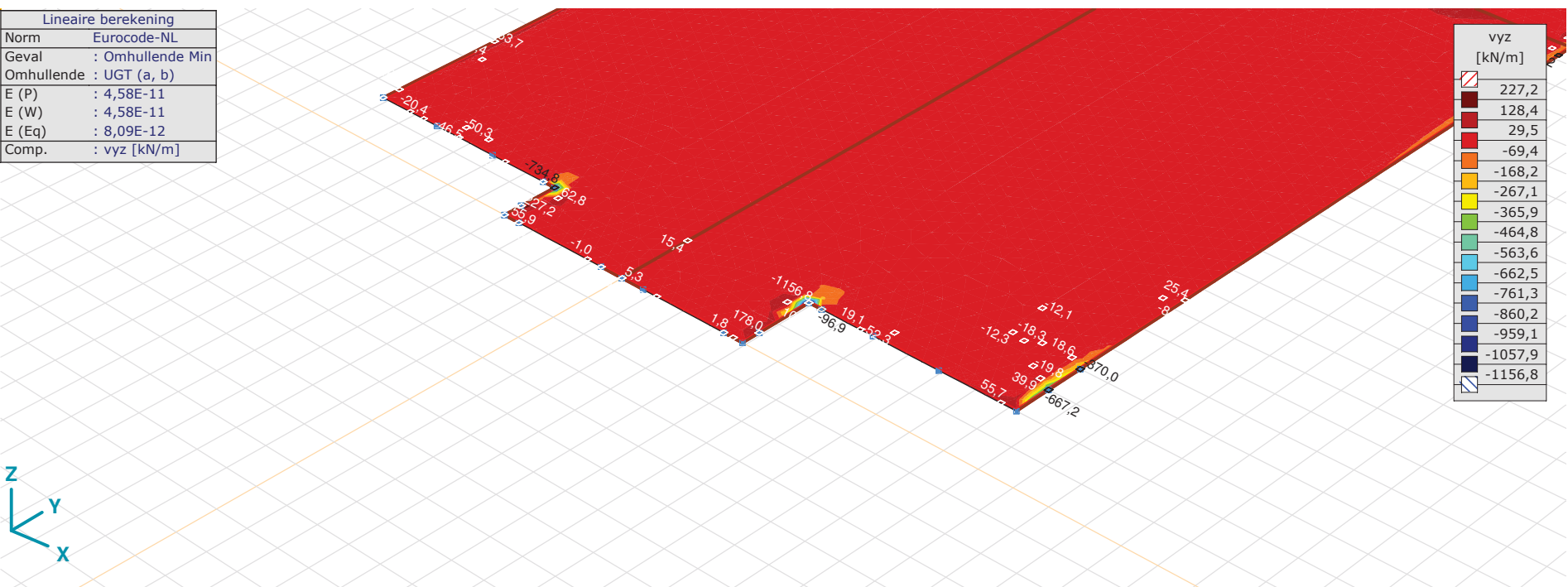


[I], Lineair, Omhullende Min (UGT (a, b)), vxz, Kleuren 2D voor

Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.ass



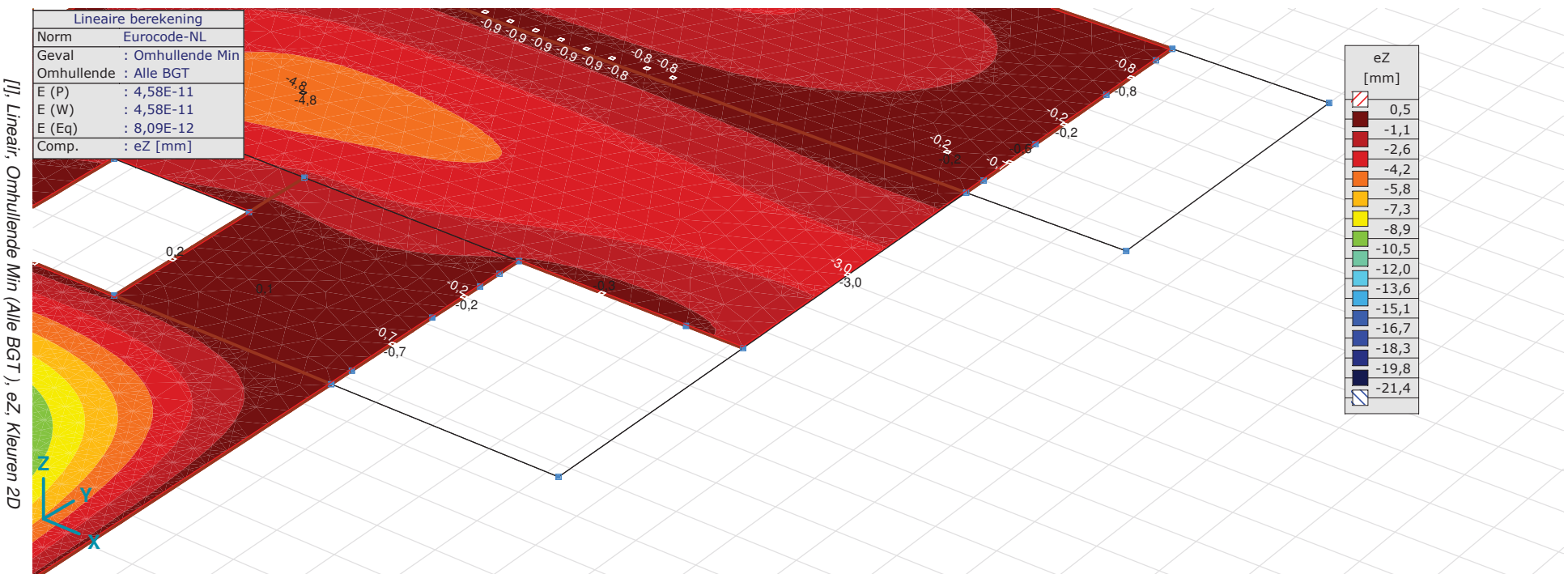
[I], Lineair, Omhullende Min (UGT (a, b)), vyz, Kleuren 2D voor

Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.ass

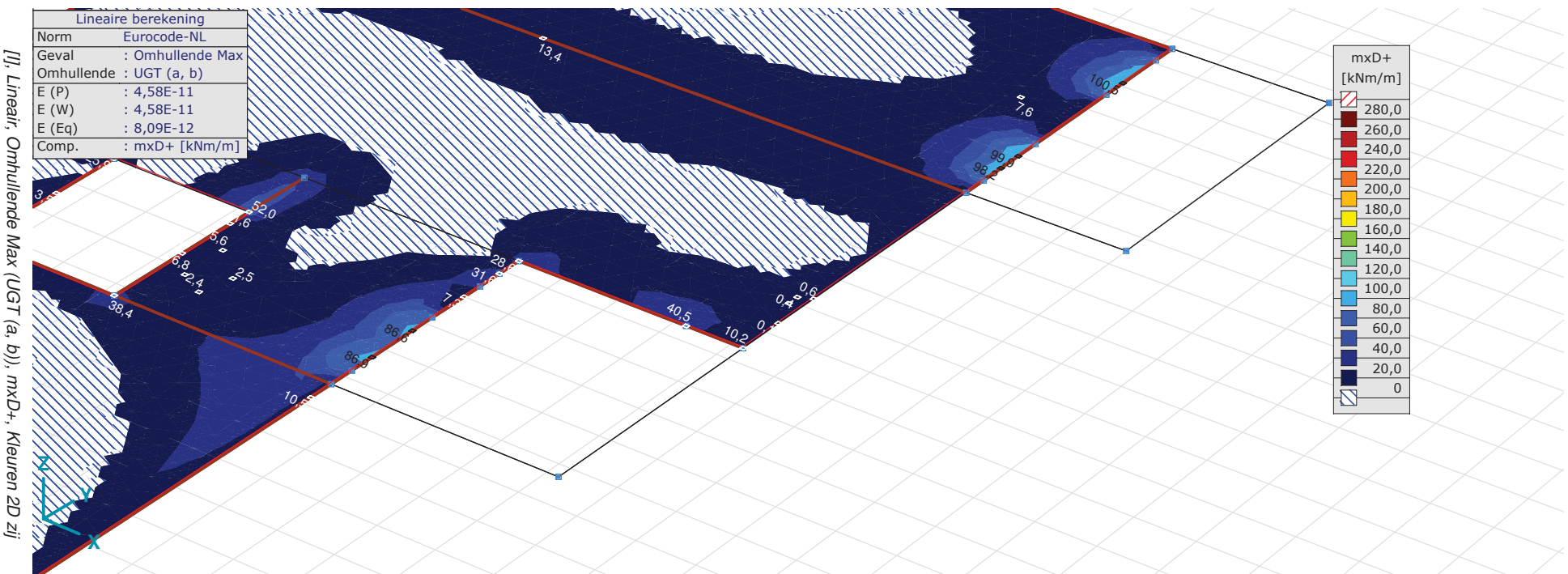
4-10-2019 Pag. 228



Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

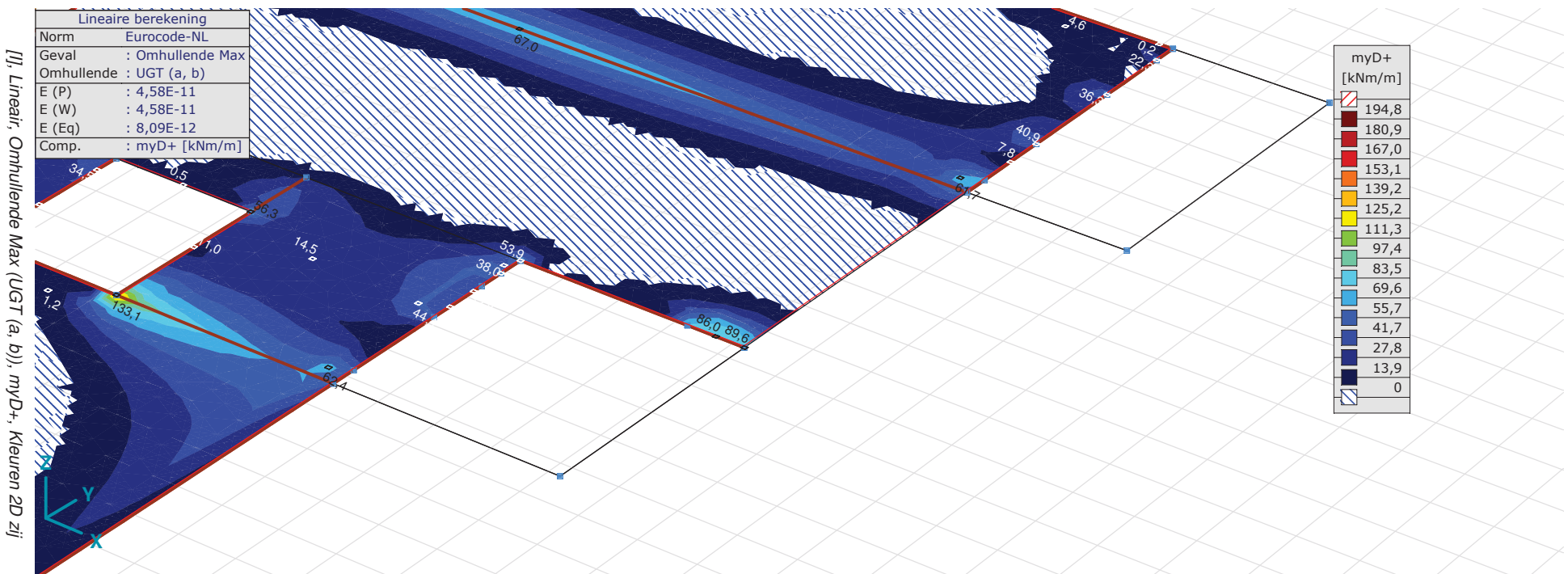
Model: balkons aan vloer.ass



Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

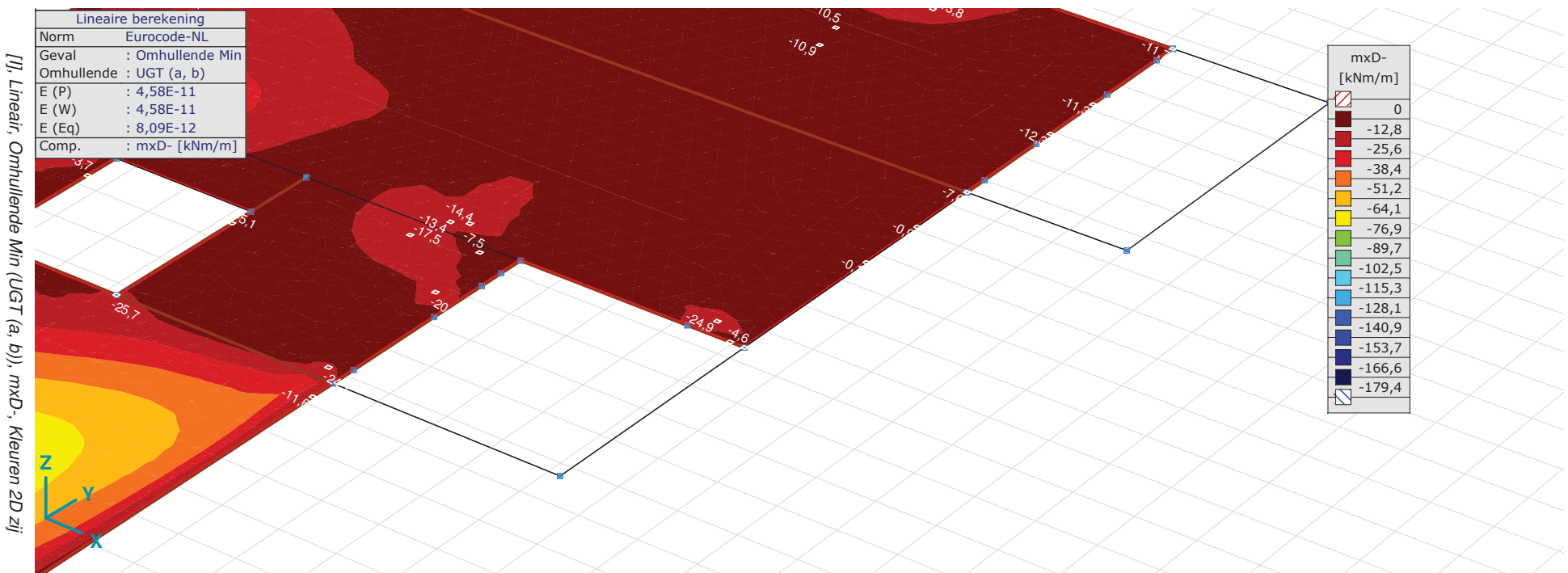
Model: balkons aan vloer.ass



Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

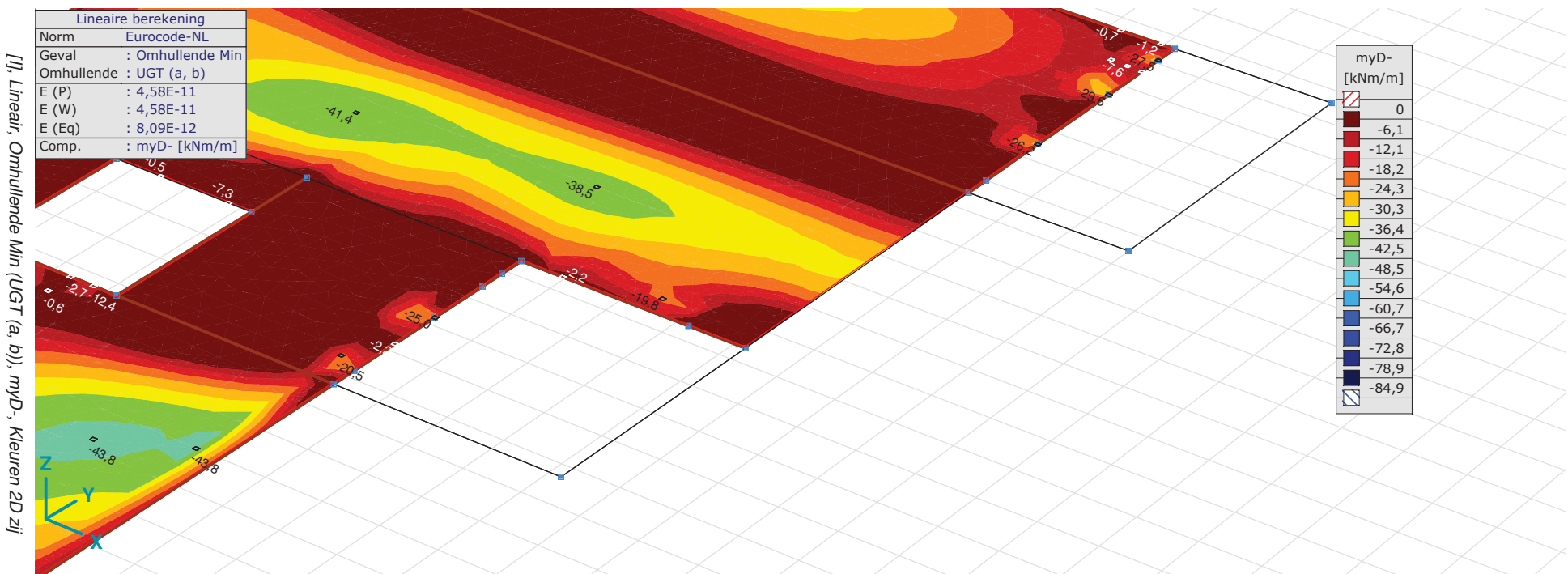
Model: balkons aan vloer.ass



Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

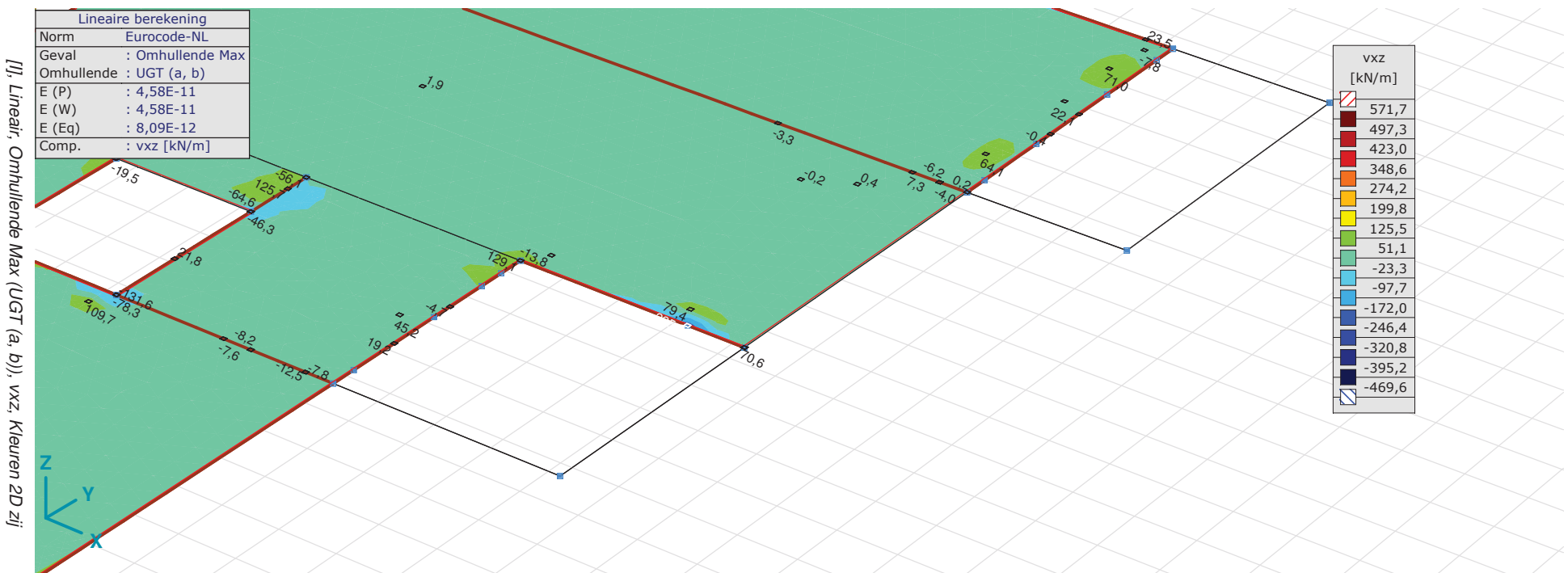
Model: balkons aan vloer.ans



Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

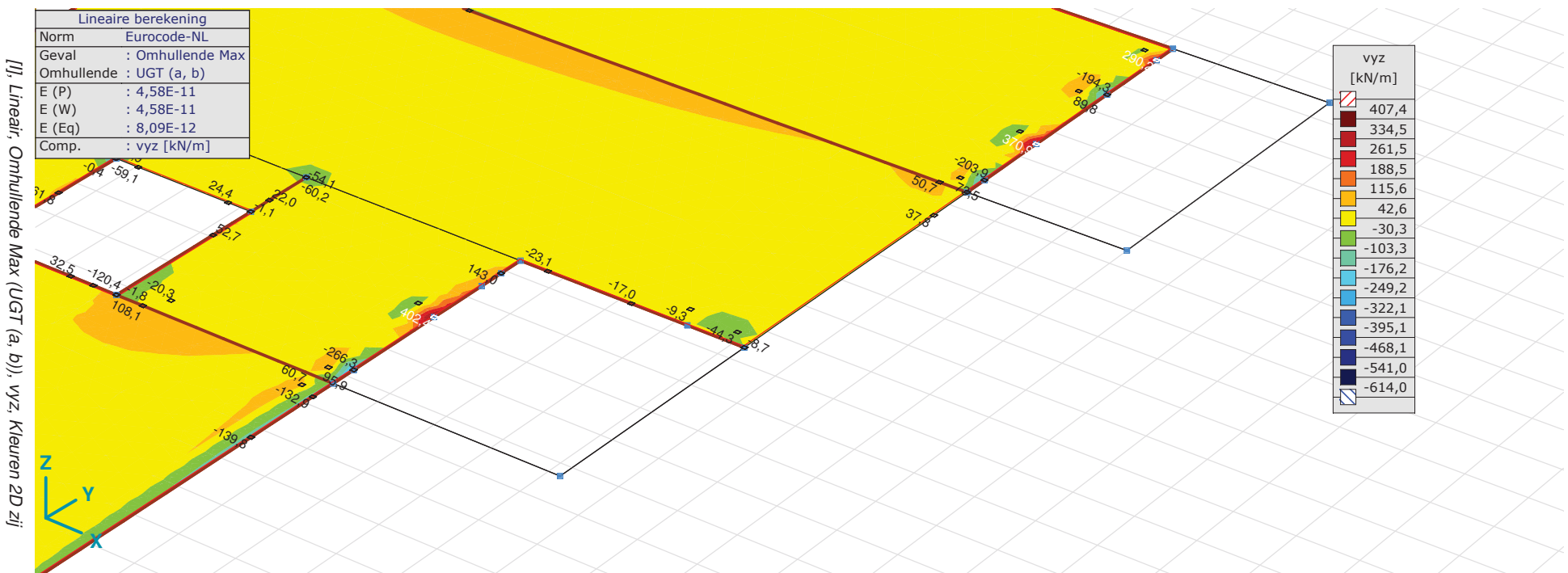
Model: balkons aan vloer.ass



Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

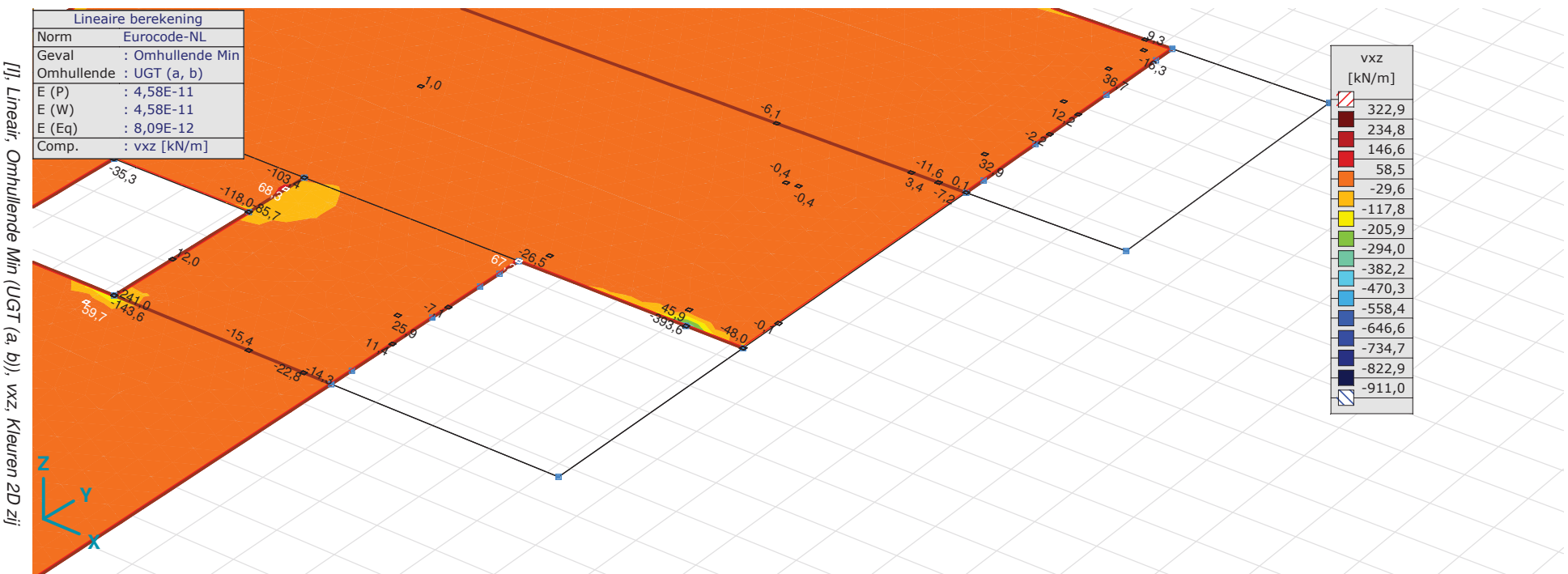
Model: balkons aan vloer.ars



Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

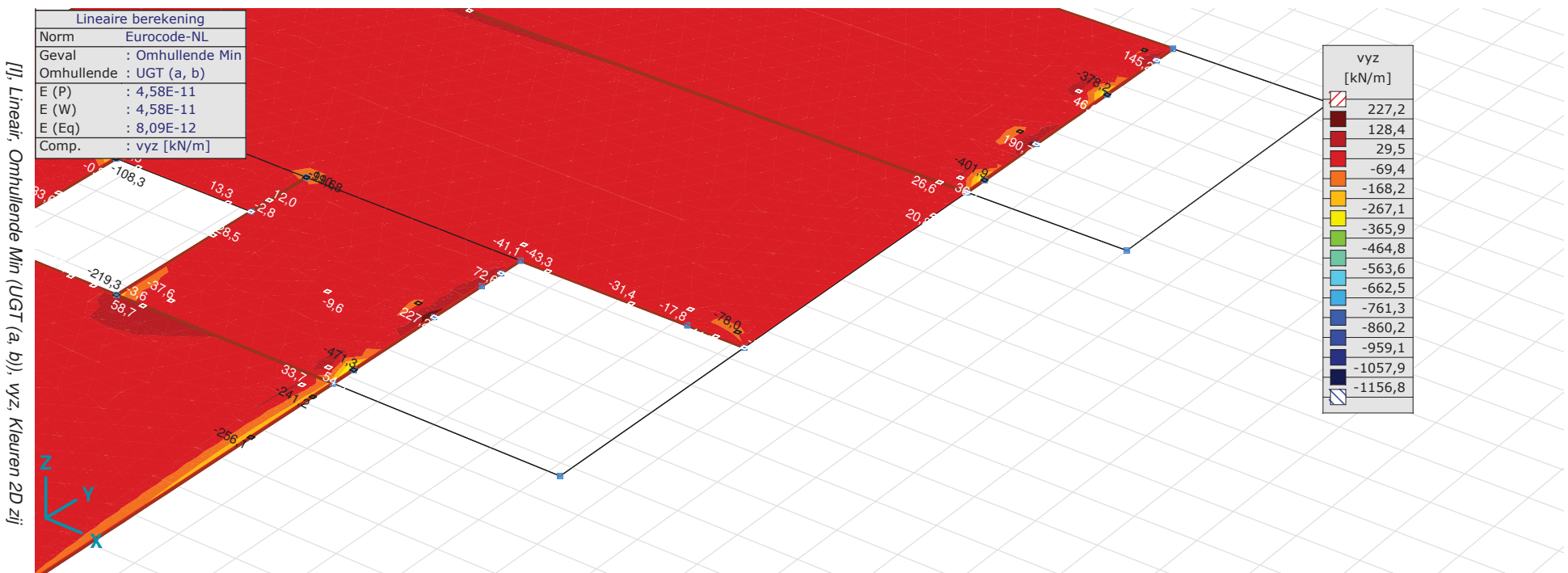
Model: balkons aan vloer.ans



Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

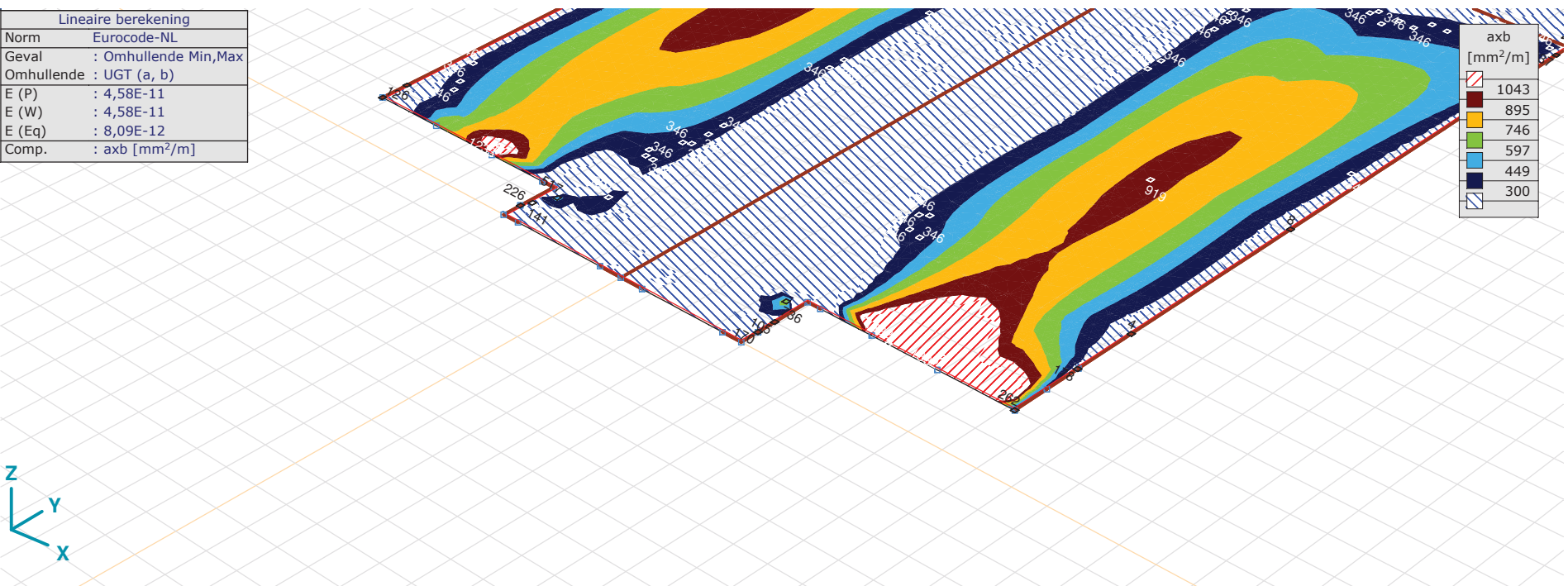
Model: balkons aan vloer.ass



Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.ass

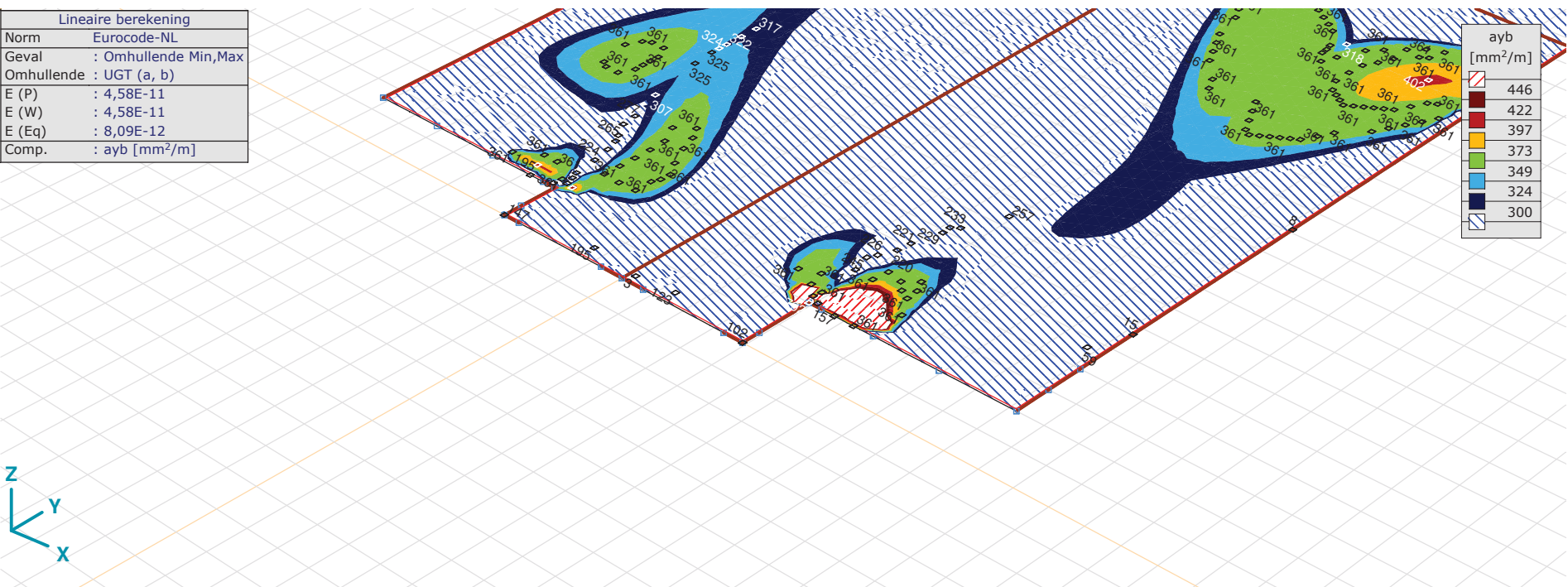


[R], Lineair, Omhullende (UGT (a, b)), axb, Kleuren 2D Voor

Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

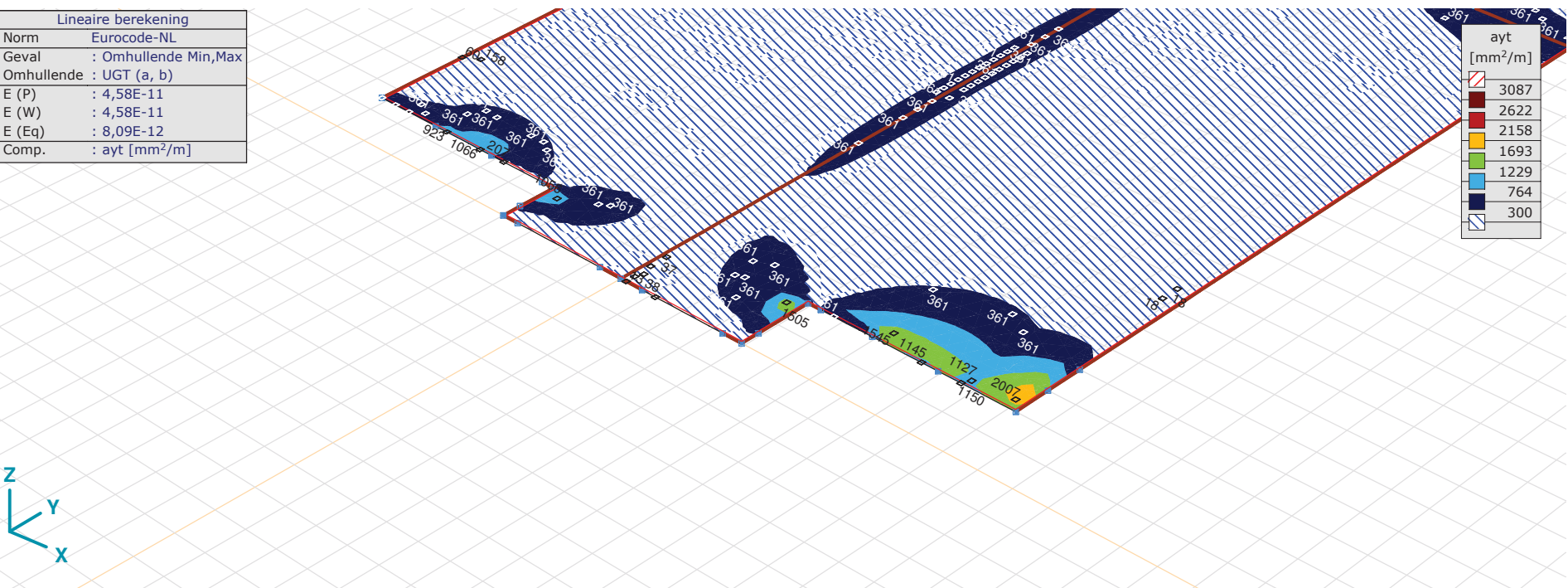
Model: balkons aan vloer.ass



Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.ass

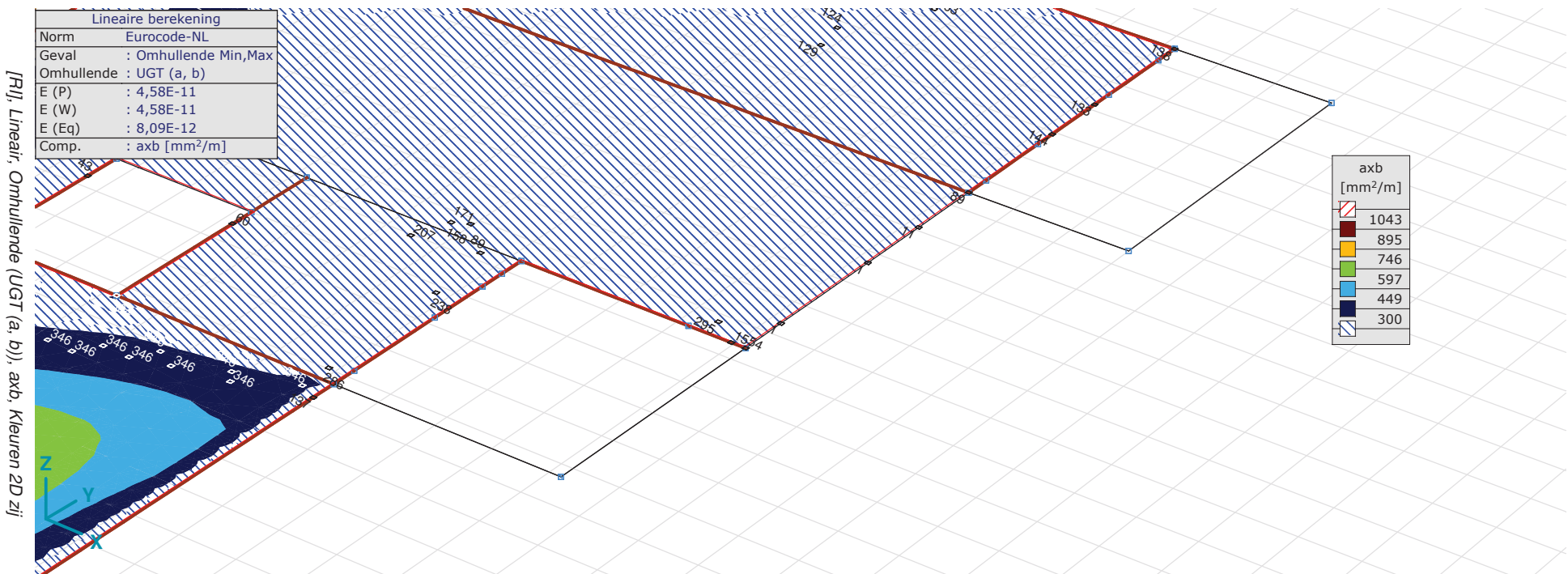


[R], Lineair, Omhullende (UGT (a, b)), ayt, Kleuren 2D voor

Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

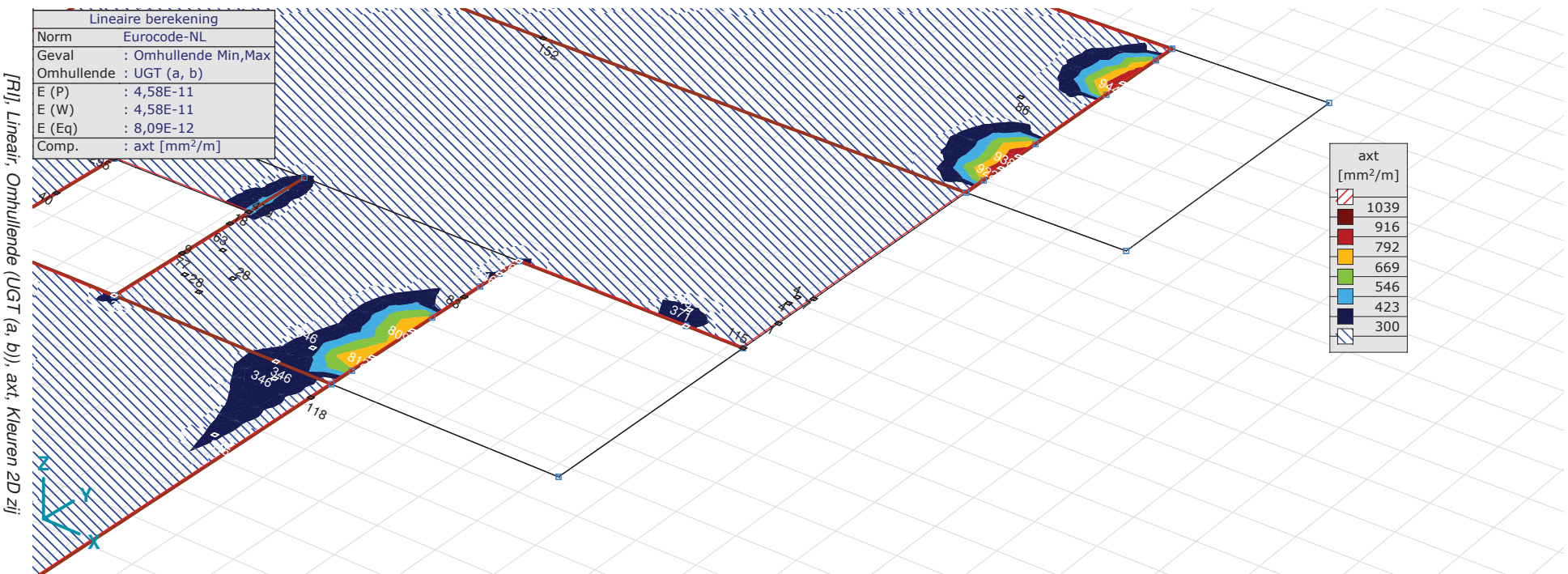
Model: balkons aan vloer.ans



Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.aks



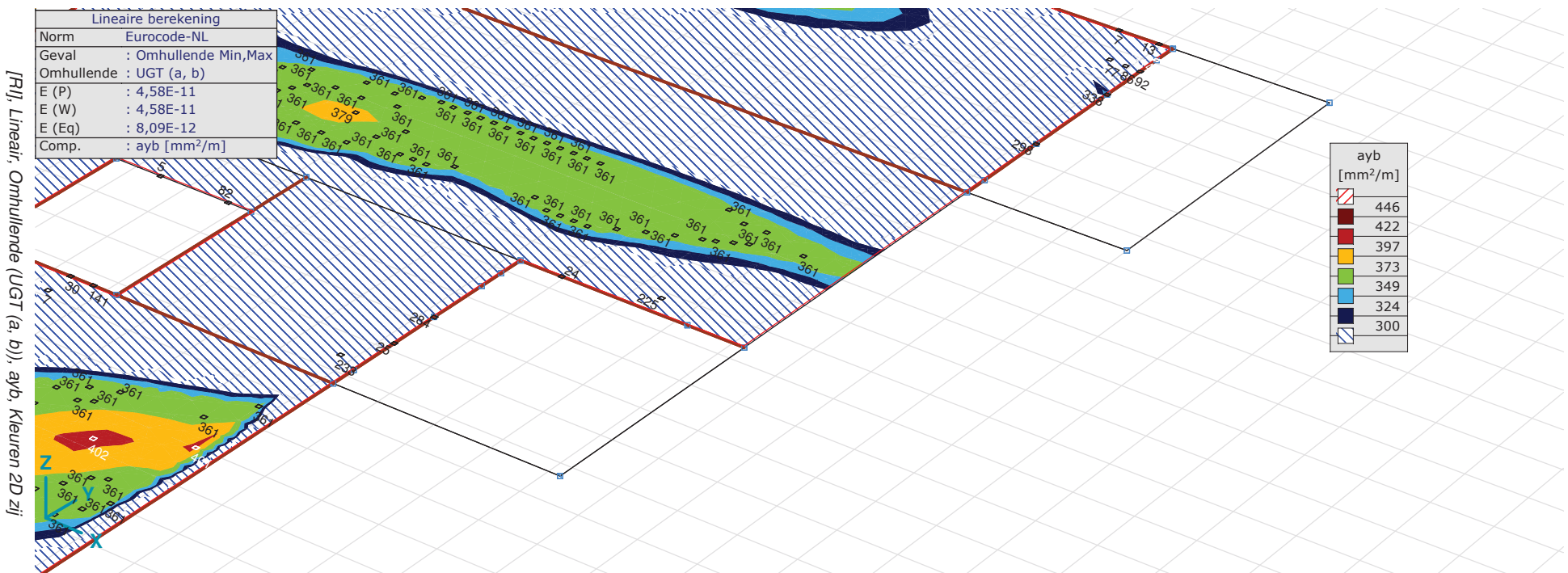
Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.ans

4-10-2019

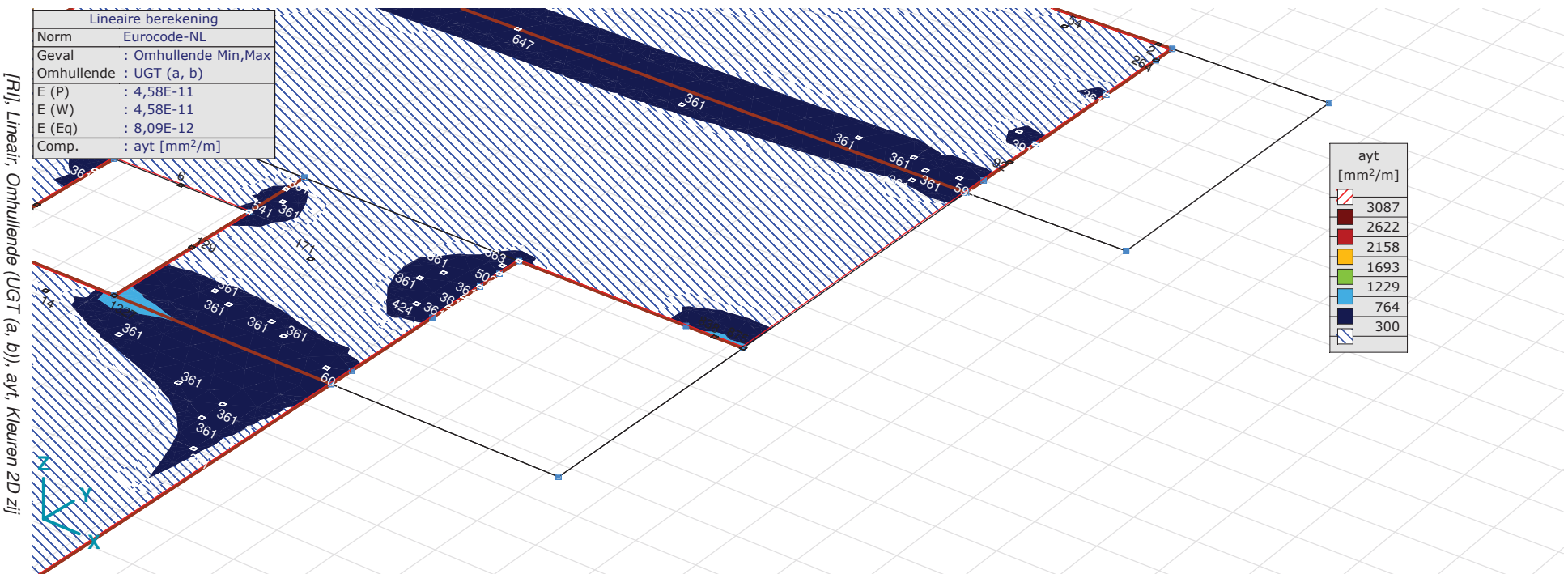
Pag. 243



Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: balkons aan vloer.ass



Schöck Isokorf® type D

Capaciteitstabellen D...CV30

Capaciteiten zijn rekenwaarden in de uiterste grenstoestand (Voorbeeldberekening zie pag. 102)

C20/25	D50-CV30-VV6			D50-CV30-VV8			D50-CV30-VV10		
	Hoogte H [mm]	M _{Ed} [kNm/m]	V _{Ed} [kN/m]	C	M _{Ed} [kNm/m]	V _{Ed} [kN/m]	C	M _{Ed} [kNm/m]	V _{Ed} [kN/m]
160	±27,0	±52,2	2452	-	-	-	-	-	-
170	±29,6	±52,2	3041	±29,4	±92,7	3041	-	-	-
180	±32,2	±52,2	3694	±31,6	±92,7	3694	±31,3	±144,9	3694
190	±34,8	±52,2	4409	±33,8	±92,7	4409	±33,0	±144,9	4409
200	±37,5	±52,2	5188	±36,0	±92,7	5188	±34,7	±144,9	5188
210	±40,1	±52,2	6031	±38,2	±92,7	6031	±36,4	±144,9	6031
220	±42,7	±52,2	6936	±40,4	±92,7	6936	±38,1	±144,9	6936
230	±45,3	±52,2	7905	±42,6	±92,7	7905	±39,7	±144,9	7905
240	±47,9	±52,2	8938	±44,8	±92,7	8938	±41,4	±144,9	8938
250	±50,6	±52,2	10033	±47,1	±92,7	10033	±43,1	±144,9	10033
260	±53,2	±52,2	11192	±49,3	±92,7	11192	±44,8	±144,9	11192
270	±55,8	±52,2	12415	±51,5	±92,7	12415	±46,5	±144,9	12415
280	±58,4	±52,2	13701	±53,7	±92,7	13701	±48,2	±144,9	13701

C20/25	D70-CV30-VV6			D70-CV30-VV8			D70-CV30-VV10		
	Hoogte H [mm]	M _{Ed} [kNm/m]	V _{Ed} [kN/m]	C	M _{Ed} [kNm/m]	V _{Ed} [kN/m]	C	M _{Ed} [kNm/m]	V _{Ed} [kN/m]
160	±38,5	±52,2	3503	-	-	-	-	-	-
170	±41,8	±52,2	4345	±42,6	±92,7	4345	-	-	-
180	±46,8	±52,2	5277	±46,1	±92,7	5277	±45,8	±144,9	5277
190	±50,7	±52,2	6299	±49,7	±92,7	6299	±49,9	±144,9	6299
200	±54,7	±52,2	7412	±53,2	±92,7	7412	±53,9	±144,9	7412
210	±58,6	±52,2	8615	±56,8	±92,7	8615	±57,9	±144,9	8615
220	±62,6	±52,2	9909	±60,3	±92,7	9909	±61,0	±144,9	9909
230	±66,6	±52,2	11293	±63,9	±92,7	11293	±64,0	±144,9	11293
240	±70,5	±52,2	12768	±67,5	±92,7	12768	±67,0	±144,9	12768
250	±74,5	±52,2	14334	±71,0	±92,7	14334	±70,1	±144,9	14334
260	±78,5	±52,2	15989	±74,6	±92,7	15989	±73,1	±144,9	15989
270	±82,4	±52,2	17735	±78,1	±92,7	17735	±76,1	±144,9	17735
280	±86,4	±52,2	19572	±81,7	±92,7	19572	±79,2	±144,9	19572

Schöck Isokorf® type D

Capaciteitstabellen D...CV30

Capaciteiten zijn rekenwaarden in de uiterste grenstoestand (Voorbeeldberekening zie pag. 102)

C20/25	D90-CV30-VV6			D90-CV30-VV8			D90-CV30-VV10		
	Hoogte H [mm]	M _{Ed} [kNm/m]	V _{Ed} [kN/m]	C	M _{Ed} [kNm/m]	V _{Ed} [kN/m]	C	M _{Ed} [kNm/m]	V _{Ed} [kN/m]
160	±46,7	±52,2	4204	-	-	-	-	-	-
170	±51,6	±52,2	5214	±51,3	±92,7	5214	-	-	-
180	±56,4	±52,2	6332	±55,8	±92,7	6332	±55,5	±144,9	6332
190	±61,3	±52,2	7559	±60,3	±92,7	7559	±59,4	±144,9	7559
200	±66,2	±52,2	8894	±64,7	±92,7	8894	±63,4	±144,9	8894
210	±71,0	±52,2	10338	±69,2	±92,7	10338	±67,3	±144,9	10338
220	±75,9	±52,2	11891	±73,6	±92,7	11891	±71,2	±144,9	11891
230	±80,7	±52,2	13552	±78,1	±92,7	13552	±75,2	±144,9	13552
240	±85,6	±52,2	15322	±82,5	±92,7	15322	±79,1	±144,9	15322
250	±90,5	±52,2	17200	±87,0	±92,7	17200	±83,0	±144,9	17200
260	±95,3	±52,2	19187	±91,4	±92,7	19187	±87,0	±144,9	19187
270	±100,2	±52,2	21283	±95,9	±92,7	21283	±90,9	±144,9	21283
280	±105,0	±52,2	23487	±100,3	±92,7	23487	±94,8	±144,9	23487

Schöck Isokorf® type Q+Q, QP+QP

Productbeschrijving/Capaciteitstabellen/Aanzichten

Schöck Isokorf® type	Wapening		Element		V _{Rd} [kN/element]
	Dwarskrachtstaven (As, q)	Drukelementen (n)	Lengte [mm]	Hoogte [mm] (REI 120)	
Q+Q10E ⁽¹⁾	2 x 4 Ø 6	4 H1E20	1000	160 (170)-250	±34,8
Q+Q30E ⁽¹⁾	2 x 6 Ø 6	4 HTE20	1000	160 (170)-250	±52,2
Q+Q40E ⁽¹⁾	2 x 8 Ø 6	4 HTE20	1000	160 (170)-250	±69,5
Q+Q80E ⁽¹⁾	2 x 8 Ø 8	4 HTE20	1000	170 (180)-250	±123,6
Q+Q100E ⁽¹⁾	2 x 8 Ø 10	8 H1E20	1000	180 (190)-250	±193,2
Q+Q120E	2 x 8 Ø 12	8 HTE20	1000	190 (200)-250	±278,2
Q+Q140E	2 x 8 Ø 14	8 HTE30	1000	200 (210)-250	±362,4

Schöck Isokorf® type	Wapening		Element		V _{Rd} [kN/element]
	Dwarskrachtstaven (As, q)	Drukelementen (n)	Lengte [mm]	Hoogte [mm] (REI 120)	
QP+QP10E ^(1,2)	2 x 2 Ø 8	2 HTE20	250	170 (180)-250	±30,9
QP+QP20E ^(1,2)	2 x 2 Ø 10	2 HTE20	250	180 (190)-250	±48,3
QP+QP30E ⁽¹⁾	2 x 4 Ø 8	4 HTE20	500	170 (180)-250	±61,8
QP+QP60E ⁽¹⁾	2 x 2 Ø 12	2 H1E20	250	190 (200)-250	±69,5
QP+QP70E ⁽¹⁾	2 x 2 Ø 14	2 HTE30	250	190 (200)-250	±90,6
QP+QP80E ⁽¹⁾	2 x 4 Ø 10	4 HTE20	500	180 (190)-250	±96,6
QP+QP90E	2 x 4 Ø 12	4 H1E20	500	190 (200)-250	±139,1
QP+QP130E	2 x 4 Ø 14	4 HTE30	500	200 (210)-250	±181,2

Schöck Isokorf® type K

Capaciteitstabellen K..E(S)-CV30

Capaciteiten zijn rekenwaarden in de uiterste grenstoestand (Voorbeeldberekening zie pag. 56). Zie voetnoot voor CV35 en CV50.

K50ES-CV30- ^{1,2)}							K60E-CV30- ^{1,2)}						
Element hoogte H [mm]	C20/25 M _{Ed} [kNm/m]	C25/30 M _{Ed} [kNm/m]	V8 V _{Ed} [kN/m]	V10 V _{Ed} [kN/m]	VV V _{Ed} [kN/m]	Rotatie- veer C ³⁾ [kNm/ rad]	Element hoogte H [mm]	C20/25 M _{Ed} [kNm/m]	C25/30 M _{Ed} [kNm/m]	V8 V _{Ed} [kN/m]	V10 V _{Ed} [kN/m]	VV V _{Ed} [kN/m]	Rotatie- veer C ³⁾ [kNm/ rad]
160	32,0	32,0	99,5	-	-/-	2783	160	34,1	34,1	99,5	-	-	2565
170	35,6	35,6	99,5	-	-/-	2416	170	38,1	38,1	99,5	-	-	3221
180	39,1	39,1	99,5	-	-/-	4246	180	42,0	42,0	99,5	-	-	3951
190	42,4	42,7	99,5	-	-/-	5093	190	45,9	45,9	99,5	-	-	4755
200	45,5	46,3	99,5	-	-/-	6018	200	49,6	49,8	99,5	-	-	5634
210	48,6	49,9	99,5	-	-/-	7019	210	53,1	53,7	99,5	-	-	6587
220	51,7	53,4	99,5	-	-/-	8097	220	56,6	57,6	99,5	-	-	7615
230	54,8	57,0	99,5	-	-/-	9253	230	60,1	61,5	99,5	-	-	8717
240	57,9	60,5	99,5	-	-/-	10485	240	63,6	65,4	99,5	-	-	9894
250	61,0	64,1	99,5	-	-/-	11795	250	67,1	69,3	99,5	-	-	11145

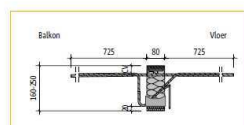
K70ES-CV30- ^{1,2)}							K80E-CV30- ^{1,2)}						
Element hoogte H [mm]	C20/25 M _{Ed} [kNm/m]	C25/30 M _{Ed} [kNm/m]	V8 V _{Ed} [kN/m]	V10 V _{Ed} [kN/m]	VV V _{Ed} [kN/m]	Rotatie- veer C ³⁾ [kNm/ rad]	Element hoogte H [mm]	C20/25 M _{Ed} [kNm/m]	C25/30 M _{Ed} [kNm/m]	V8 V _{Ed} [kN/m]	V10 V _{Ed} [kN/m]	VV V _{Ed} [kN/m]	Rotatie- veer C ³⁾ [kNm/ rad]
160	41,4	42,7	99,5	-	-	3275	160	41,0	47,0	99,5	-	-	3276
170	45,6	47,6	99,5	-	-	4111	170	45,2	52,7	99,5	-	-	4123
180	49,8	52,5	99,5	-	-	5043	180	49,4	58,2	99,5	-	-	5068
190	54,0	57,4	99,5	-	-	6070	190	53,6	63,7	99,5	-	-	6111
200	58,2	62,3	99,5	-	-	7192	200	57,8	69,2	99,5	-	-	7251
210	62,4	67,2	99,5	-	-	8400	210	62,0	74,6	99,5	-	-	8488
220	66,6	72,0	99,5	-	-	9721	220	66,1	80,1	99,5	-	-	9823
230	70,8	76,9	99,5	-	-	11128	230	70,3	85,5	99,5	-	-	11255
240	74,9	81,7	99,5	-	-	12630	240	74,5	91,0	99,5	-	-	12785
250	79,1	86,6	99,5	-	-	14227	250	78,7	96,4	99,5	-	-	14412

Schöck Isokorf® type K

Capaciteitstabellen K..E(S)-CV30

Capaciteiten zijn rekenwaarden in de uiterste grenstoestand (Voorbeeldberekening zie pag. 56). Zie voetnoot voor CV35 en CV50.

K90ES-CV30- ^{1,2)}							K100ES-CV30- ^{1,2)}						
Element hoogte H [mm]	C20/25 M _{Ed} [kNm/m]	C25/30 M _{Ed} [kNm/m]	V8 V _{Ed} [kN/m]	V10 V _{Ed} [kN/m]	VV V _{Ed} [kN/m]	Rotatie- veer C ³⁾ [kNm/ rad]	Element hoogte H [mm]	C25/30 M _{Ed} [kNm/m]	C30/37 M _{Ed} [kNm/m]	V8 V _{Ed} [kN/m]	V10 V _{Ed} [kN/m]	VV V _{Ed} [kN/m]	Rotatie- veer C ³⁾ [kNm/ rad]
160	44,0	51,2	99,5	-	-	3848	160	54,3	59,7	-	124,4	-	4253
170	48,5	57,1	99,5	-	-	4851	170	59,9	66,6	-	124,4	-	5380
180	53,0	63,0	99,5	-	-	5926	180	65,4	73,5	-	124,4	-	6550
190	57,5	68,9	99,5	-	-	7132	190	71,0	80,4	-	124,4	-	7883
200	62,1	74,7	99,5	-	-	8450	200	76,5	87,2	-	124,4	-	9380
210	66,6	80,6	99,5	-	-	9880	210	82,0	93,7	-	124,4	-	10920
220	71,1	86,4	99,5	-	-	11422	220	87,6	100,1	-	124,4	-	12624
230	75,6	92,3	99,5	-	-	13075	230	93,1	106,4	-	124,4	-	14452
240	80,1	98,1	99,5	-	-	14840	240	98,7	113,0	-	124,4	-	16403
250	84,6	103,9	99,5	-	-	16717	250	104,2	119,4	-	124,4	-	18477



Zijwaartse Schöck Isokorf® type K100E1, K100E1.

Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

AxisVM X5 R2a · Geregistreerd aan Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.
3de verd.axs

Rapport

<i>Onderdeel</i>	<i>Pagina</i>
Bovenaanzicht	302
Materialen	302
Wapeningsstaal kwaliteiten	302
Profielen	298
Veereigenschappen	302
Referenties	298
Knopen	303
Domeinen	304
Lijnopleggingen	304
ST1	307
ST1, Bovenaanzicht	307
ST1: Domein puntlast	307
ST1: Oppervlak lijnlast	308
ST1: Domein vlaklast	309
ST2	309
ST2, Bovenaanzicht	309
ST2: Domein puntlast	310
ST2: Oppervlak lijnlast	310
ST2: Domein vlaklast	310
ST3	311
ST3, Bovenaanzicht	311
ST3: Oppervlak lijnlast	312
ST3: Domein vlaklast	312
ST4	313
ST4, Bovenaanzicht	313
ST4: Domein puntlast	313
ST4: Oppervlak lijnlast	314
ST4: Domein vlaklast	314
Belastinggevallen	314
Belastinggroepen (Eurocode-NL)	314
Maatgevende belastinggroepcombinaties	314
Berekende maatgevende combinaties uit belastinggevallen	315
Berekende maatgevende combinaties uit belastinggroepen	315
[I], Lineair, Omhullende Max (UGT (a, b)), mxD+, Kleuren 2D, Bovenaanzicht	315
[I], Lineair, Omhullende Max (UGT (a, b)), myD+, Kleuren 2D, Bovenaanzicht	316
[I], Lineair, Omhullende Min (UGT (a, b)), mxD-, Kleuren 2D, Bovenaanzicht	316
[I], Lineair, Omhullende Min (UGT (a, b)), myD-, Kleuren 2D, Bovenaanzicht	317
[I], Lineair, ST1, eZ, Kleuren 2D, Bovenaanzicht	317
[RI], Lineair,(Auto) Grenstoestand, axb, Kleuren 2D, Bovenaanzicht	318
[RI], Lineair,(Auto) Grenstoestand, axt, Kleuren 2D, Bovenaanzicht	318
[RI], Lineair,(Auto) Grenstoestand, ayb, Kleuren 2D, Bovenaanzicht	319
[RI], Lineair,(Auto) Grenstoestand, ayt, Kleuren 2D, Bovenaanzicht	319

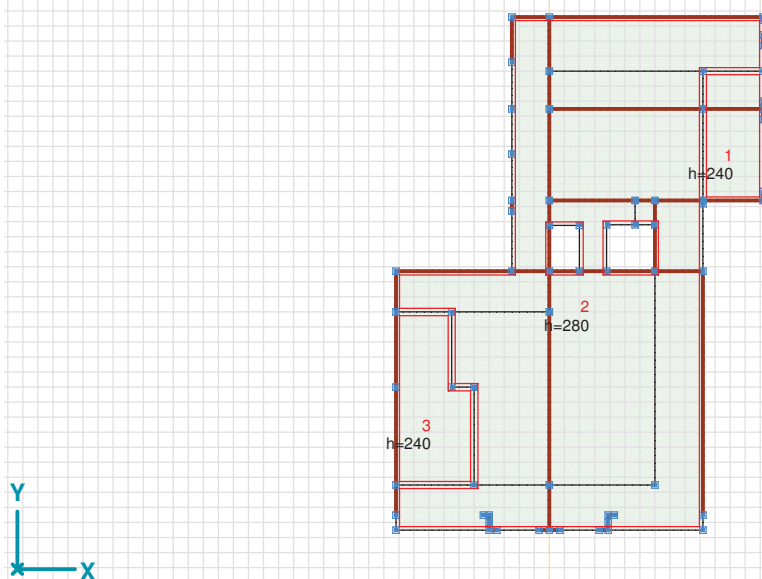
Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **3de verd.axs**

3-10-2019 Pag. 302

Norm Eurocode-NL



Bovenaanzicht

Materialen

	Naam	Type	Nationale norm	Materiaalnorm	Model	E_x [N/mm ²]	E_y [N/mm ²]
1	C30/37	Beton	Eurocode-NL	EN 206	Lineair	16000	16000
2	C45/55	Beton	Eurocode-NL	EN 206	Lineair	16000	16000

	Naam	ν	α_T [1/°C]	ρ [kg/m ³]	Materiaal kleur	Contour kleur	Structuur	P_1	P_2
1	C30/37	0,20	1E-5	2500			Concrete A	f_{ck} [N/mm ²] = 30,00	$\gamma_c = 1,500$
2	C45/55	0,20	1E-5	2500			Concrete A	f_{ck} [N/mm ²] = 45,00	$\gamma_c = 1,500$

	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	C30/37	$\alpha_{cc} = 1,00$	$\phi_t = 2,00$										
2	C45/55	$\alpha_{cc} = 1,00$	$\phi_t = 2,00$										

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;

Wapeningsstaal kwaliteiten

	Naam	E_s [N/mm ²]	f_{yd} [N/mm ²]	ϵ_{s1} [‰]	ϵ_{su} [‰]
1	B500A	200000	435,00	2,175	25,000

Naam: Wapeningsstaaf naam; **E_s :** Young's elasticiteitsmodulus; **f_{yd} :** Grensspanning; **ϵ_{s1} :** Elastische limiet; **ϵ_{su} :** Plastische limiet;

Veereigenschappen

	Naam	Type	Vrijheidsgraden	Model	K	K_V
1	Stijve	N-N	Verplaatsing	Lineair	1E+10 kN/m	1E+10 kN/m
2	Zacht	N-N	Verplaatsing	Lineair	1E+0 kN/m	1E+0 kN/m
3	Stijve	N-N	Rotatie	Lineair	1E+10 kNm/rad	1E+10 kNm/rad
4	Zacht	N-N	Rotatie	Lineair	1E+0 kNm/rad	1E+0 kNm/rad

Naam: Naam van de veereigenschappen; **Model:** Materiaal model; **K :** Verticale stijfheid; **K_V :** Verticale stijfheid;

Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020



Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **3de verd.axs**

3-10-2019 Pag. 303

Knopen

	$X [m]$	$Y [m]$	$Z [m]$	e_x	e_y	e_z	θ_x	θ_y	θ_z
1	0	4,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
2	10,200	21,700	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
3	0	21,700	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
4	-10,200	21,700	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
5	14,200	26,400	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
6	10,200	26,400	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
7	0	26,400	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
8	0	32,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
9	14,200	32,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
10	14,200	38,600	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
11	0	38,600	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
12	3,900	5,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
13	3,900	4,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
14	10,200	5,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
15	-4,000	5,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
16	-4,000	4,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
17	-10,200	5,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
18	-4,400	5,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
19	4,300	5,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
20	-3,500	4,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
21	3,300	4,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
22	0,700	4,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
23	-0,700	4,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
24	14,200	37,400	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
25	14,200	36,700	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
26	3,900	5,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
27	-4,000	5,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
28	10,200	26,200	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
29	14,200	38,400	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
30	14,200	33,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
31	7,000	26,400	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
32	7,000	21,700	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
33	-10,200	4,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
34	10,200	4,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
35	-2,500	38,600	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
36	-2,500	35,600	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
37	-2,500	32,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
38	-2,500	29,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
39	-2,500	26,400	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
40	-2,500	25,700	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
41	-2,500	21,700	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
42	14,200	31,800	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
43	14,200	27,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
44	10,200	35,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
45	10,200	32,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
46	0	35,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
47	7,000	24,800	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
48	5,700	24,800	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
49	5,700	26,400	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
50	3,800	24,800	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
51	3,800	21,700	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
52	0	24,750	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
53	2,000	24,750	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
54	2,000	21,700	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
55	0	19,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
56	-6,500	19,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
57	-6,500	14,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
58	-5,000	14,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
59	-5,000	7,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
60	7,000	7,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
61	0	7,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
62	-10,200	14,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
63	-10,200	7,500	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast
64	14,200	35,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast

Behoort bij besluit van:
 Omgevingsdienst
 De Vallei
 Kenmerk: 2019W2757
 17-09-2020



Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **3de verd.axs**

3-10-2019 Pag. 304

Knopen

	$X [m]$	$Y [m]$	$Z [m]$	e_x	e_y	e_z	θ_x	θ_y	θ_z
65	-10,200	19,000	0	Vast	Vast	Vrij	Vrij	Vrij	Vast

 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);**Domeinen**

	Element type	Materiaal	Ref. _x	Ref. _z	Dikte [mm]	$k_{buiging}$ []	k_{torsie} []	$k_{afschuiving}$ []	Oppervlakte [m ²]	Gat	Mesh
1	□ Plaat	C30/37	Auto	Auto	240	1,000	1,000	1,000	34,400	–	✓
2	□ Plaat	C30/37	Auto	Auto	280	1,000	1,000	1,000	511,590	2	✓
3	□ Plaat	C30/37	Auto	Auto	240	1,000	1,000	1,000	52,300	–	✓

Element type: Plaatetype 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}:** Dwaarskrachtsterkte coefficient; **Oppervlakte:** Domein oppervlak; **Gat:** Aantal gaten in domein; **Mesh:** Gegeneerde mesh;**Lijnopleggingen**

	Lijn	Type	Ref. elem.	R_x [kN/m/m]	R_y [kN/m/m]	R_z [kN/m/m]	R_{xx} [kNm/rad/m]	R_{yy} [kNm/rad/m]	R_{zz} [kNm/rad/m]
1	Rand (10)	Glob.	Domein 5	0	0	1E+5	0	0	0
2	Rand (2)	Glob.	Domein 5	0	0	1E+5	0	0	0
3	Rand (1)	Glob.	Domein 5	1E+0	0	0	0	0	0
4	Rand (5)	Glob.	Domein 5	0	0	1E+5	0	0	0
5	Rand (7)	Glob.	Domein 5	0	0	1E+5	0	0	0
6	Rand (8)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
7	Rand (6)	Glob.	Domein 5	0	0	1E+5	0	0	0
8	Rand (3)	Glob.	Domein 5	0	0	1E+5	0	0	0
9	Rand (1776)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
10	Rand (1523)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
11	Rand (1573)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
12	Rand (1612)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0

	Lijn	NL(x)	NL(y)	NL(z)	NL(xx)	NL(yy)	NL(zz)	$F(x)$ [kN/m]	$F(y)$ [kN/m]	$F(z)$ [kN/m]
1	Rand (10)			Symmetrisch						
2	Rand (2)			Symmetrisch						
3	Rand (1)	Symmetrisch								
4	Rand (5)			Symmetrisch						
5	Rand (7)			Symmetrisch						
6	Rand (8)			Symmetrisch						
7	Rand (6)			Symmetrisch						
8	Rand (3)			Symmetrisch						
9	Rand (1776)			Symmetrisch						
10	Rand (1523)			Symmetrisch						
11	Rand (1573)			Symmetrisch						
12	Rand (1612)			Symmetrisch						

	Lijn	$M(x)$ [kNm/m]	$M(y)$ [kNm/m]	$M(z)$ [kNm/m]
1	Rand (10)			
2	Rand (2)			
3	Rand (1)			
4	Rand (5)			
5	Rand (7)			
6	Rand (8)			
7	Rand (6)			
8	Rand (3)			
9	Rand (1776)			
10	Rand (1523)			
11	Rand (1573)			
12	Rand (1612)			

Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei
Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020



Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **3de verd.axs**

3-10-2019 Pag. 305

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]
13	Rand (11)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
14	Rand (1431)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
15	Rand (1381)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
16	Rand (1329)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
17	Rand (1364)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
18	Rand (1356)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
19	Rand (1354)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
20	Rand (9)	Glob.	Domein 5	1E+0	0	0	0	0	0
21	Rand (1427)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
22	Rand (1781)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
23	Rand (1646)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
24	Rand (19)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
25	Rand (1501)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
26	Rand (1460)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
27	Rand (1465)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
28	Rand (1491)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
29	Rand (31)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0
30	Rand (63)	Glob.	Domein 1	0	0	1E+5	0	0	0

	Lijn	NL(x)	NL(y)	NL(z)	NL(xx)	NL(yy)	NL(zz)	F(x) [kN/m]	F(y) [kN/m]	F(z) [kN/m]
13	Rand (11)			Symmetrisch						
14	Rand (1431)			Symmetrisch						
15	Rand (1381)			Symmetrisch						
16	Rand (1329)			Symmetrisch						
17	Rand (1364)			Symmetrisch						
18	Rand (1356)			Symmetrisch						
19	Rand (1354)			Symmetrisch						
20	Rand (9)	Symmetrisch								
21	Rand (1427)			Symmetrisch						
22	Rand (1781)			Symmetrisch						
23	Rand (1646)			Symmetrisch						
24	Rand (19)			Symmetrisch						
25	Rand (1501)			Symmetrisch						
26	Rand (1460)			Symmetrisch						
27	Rand (1465)			Symmetrisch						
28	Rand (1491)			Symmetrisch						
29	Rand (31)			Symmetrisch						
30	Rand (63)			Symmetrisch						

	Lijn	M(x) [kNm/m]	M(y) [kNm/m]	M(z) [kNm/m]
13	Rand (11)			
14	Rand (1431)			
15	Rand (1381)			
16	Rand (1329)			
17	Rand (1364)			
18	Rand (1356)			
19	Rand (1354)			
20	Rand (9)			
21	Rand (1427)			
22	Rand (1781)			
23	Rand (1646)			
24	Rand (19)			
25	Rand (1501)			
26	Rand (1460)			
27	Rand (1465)			
28	Rand (1491)			
29	Rand (31)			
30	Rand (63)			

Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **3de verd.axs**

3-10-2019 Pag. 306

Lijnopleggingen

	<i>Lijn</i>	<i>Type</i>	<i>Ref. elem.</i>	<i>R_x</i> [kN/m/m]	<i>R_y</i> [kN/m/m]	<i>R_z</i> [kN/m/m]	<i>R_{xx}</i> [kNm/rad/m]	<i>R_{yy}</i> [kNm/rad/m]	<i>R_{zz}</i> [kNm/rad/m]
31	Rand (1517)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
32	Rand (548)	Glob.	Domein 3	0	0	1E+5	0	0	0
33	Rand (1541)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
34	Rand (1788)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
35	Rand (1586)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
36	Rand (1552)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
37	Rand (1559)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
38	Rand (1688)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
39	Rand (1633)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
40	Rand (1590)	Glob.	Domein 2	0	0	1E+5	0	0	0
41	Rand (606)	Glob.	Domein 3	0	0	1E+5	0	0	0

	<i>Lijn</i>	<i>NL(x)</i>	<i>NL(y)</i>	<i>NL(z)</i>	<i>NL(xx)</i>	<i>NL(yy)</i>	<i>NL(zz)</i>	<i>F(x)</i> [kN/m]	<i>F(y)</i> [kN/m]	<i>F(z)</i> [kN/m]
31	Rand (1517)			Symmetrisch						
32	Rand (548)			Symmetrisch						
33	Rand (1541)			Symmetrisch						
34	Rand (1788)			Symmetrisch						
35	Rand (1586)			Symmetrisch						
36	Rand (1552)			Symmetrisch						
37	Rand (1559)			Symmetrisch						
38	Rand (1688)			Symmetrisch						
39	Rand (1633)			Symmetrisch						
40	Rand (1590)			Symmetrisch						
41	Rand (606)			Symmetrisch						

	<i>Lijn</i>	<i>M(x)</i> [kNm/m]	<i>M(y)</i> [kNm/m]	<i>M(z)</i> [kNm/m]
31	Rand (1517)			
32	Rand (548)			
33	Rand (1541)			
34	Rand (1788)			
35	Rand (1586)			
36	Rand (1552)			
37	Rand (1559)			
38	Rand (1688)			
39	Rand (1633)			
40	Rand (1590)			
41	Rand (606)			

Lijn: Ondersteund lijnelement; **Type:** Opleggingstype; **Ref. elem.:** Referentie-element; **R_x, R_y, R_z:** Verplaatsingsstijfheid; **R_{xx}, R_{yy}, R_{zz}:** Rotatiestijfheid;

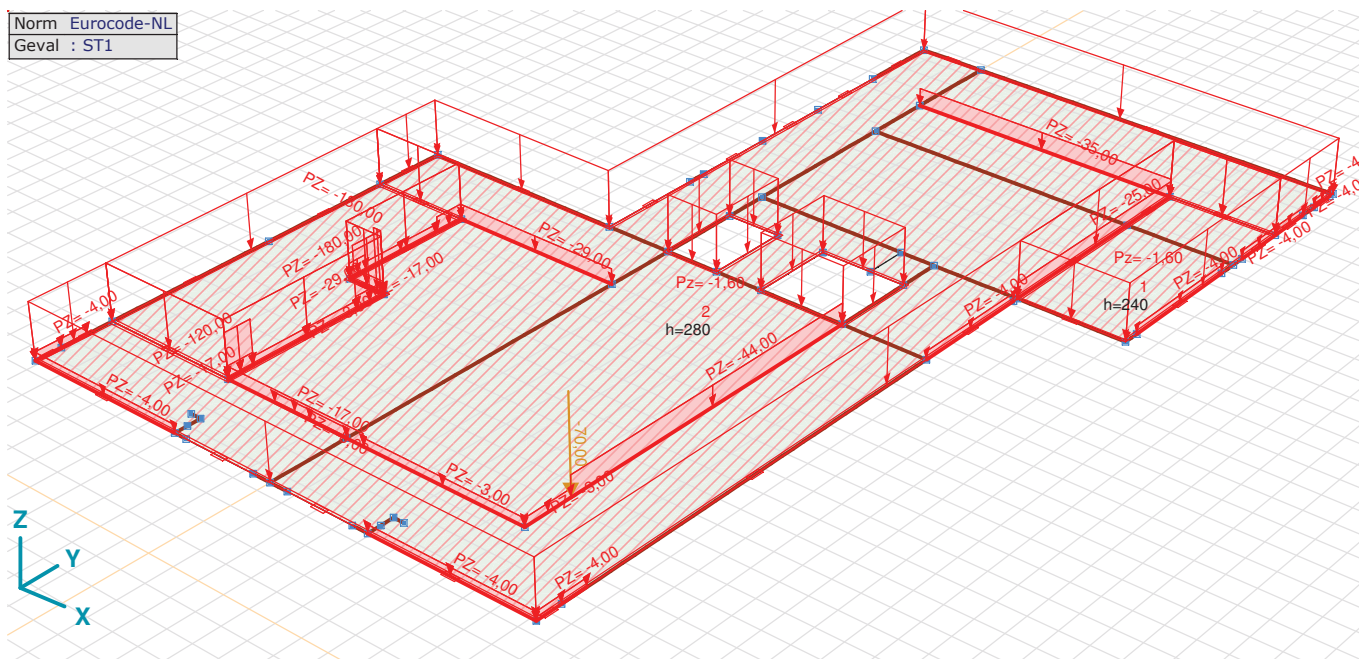
NL(x), NL(y), NL(z), NL(xx), NL(yy), NL(zz): Niet-lineaire parameters; **F(x):** Weerstand in X-richting; **F(y):** Weerstand in Y-richting; **F(z):** Weerstand in Z-richting;

M(x): Weerstandsmoment in X-richting; **M(y):** Weerstandsmoment in Y-richting; **M(z):** Weerstandsmoment in Z-richting;

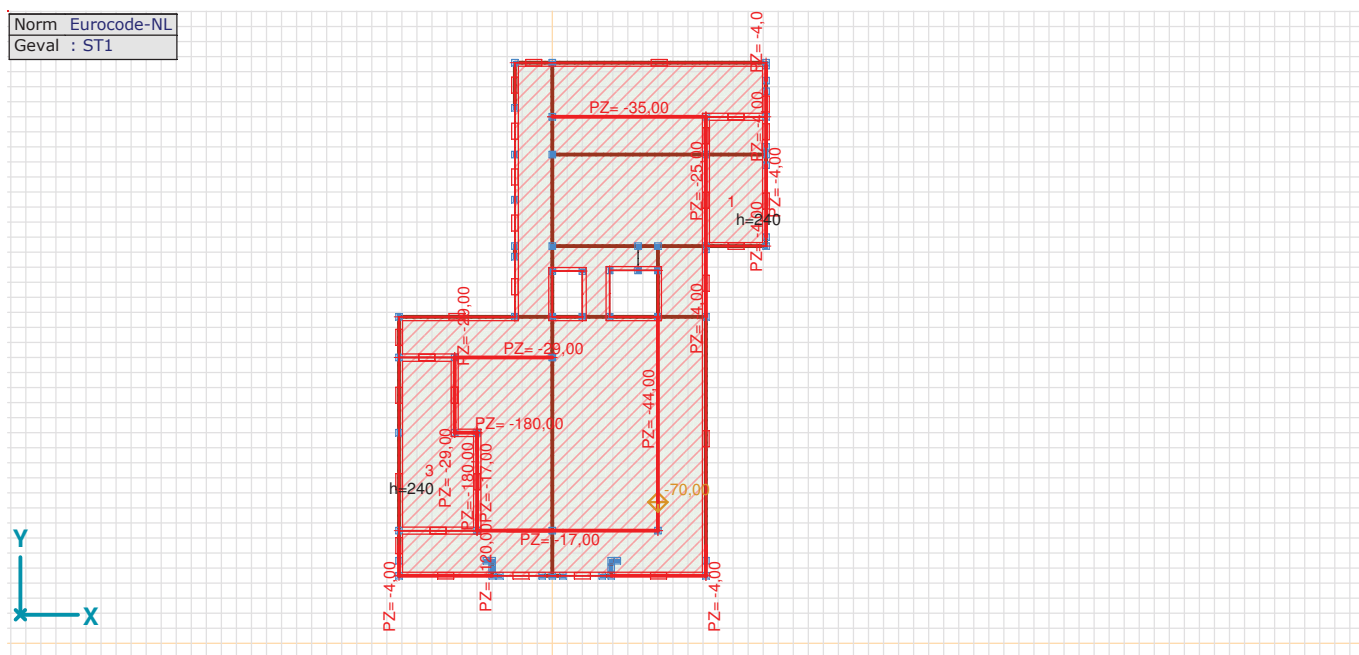
Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.
Model: **3de verd.axs**

3-10-2019 Pag. 307



ST1



ST1, Bovenaanzicht

ST1: Domein puntlast

	<i>Element</i>	<i>Richting</i>	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]	X [m]	Y [m]	Z [m]
2	Domein	Global	0	0	-70.00	0	0	0	7.000	9.400	0

F_x, F_y, F_z: Belastingkracht component; **M_x, M_y, M_z:** Belastingsmoment component; **X:** Belasting in X-richting; **Y:** Belasting in Y-richting; **Z:** Belasting in Z-richting;

Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **3de verd.axs**

3-10-2019 Pag. 308

ST1: 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]
3	Globaal	0	0	-3,00	0	7,000	7,500	0	-	0
4		0	0	-3,00	0	0,700	7,500	0	-	6,300
	Globaal	0	0	-3,00	0	7,000	7,500	0	-	0
6		0	0	-3,00	0	7,000	9,400	0	-	1,900
	Globaal	0	0	-180,00	0	-5,000	14,000	0	-	0
7		0	0	-180,00	0	-5,000	12,800	0	-	1,200
	Globaal	0	0	-180,00	0	-5,000	14,000	0	-	0
8		0	0	-17,00	0	-5,000	14,000	0	-	0,300
	Globaal	0	0	-17,00	0	-5,000	12,800	0	-	0
9		0	0	-17,00	0	-5,000	14,000	0	-	1,200
	Globaal	0	0	-17,00	0	-5,000	14,000	0	-	0
10		0	0	-44,00	0	-6,500	21,700	0	-	1,500
	Globaal	0	0	-44,00	0	7,000	21,700	0	-	0
11		0	0	-4,00	0	7,000	9,400	0	-	12,300
	Globaal	0	0	-4,00	0	-10,200	6,500	0	-	0
12		0	0	-4,00	0	-10,200	4,500	0	-	2,000
	Globaal	0	0	-4,00	0	-10,200	4,500	0	-	0
13		0	0	-4,00	0	-4,000	4,500	0	-	6,200
	Globaal	0	0	-4,00	0	3,900	4,500	0	-	0
14		0	0	-4,00	0	10,200	4,500	0	-	6,300
	Globaal	0	0	-4,00	0	10,200	4,500	0	-	0
15		0	0	-4,00	0	10,200	6,500	0	-	2,000
	Globaal	0	0	-4,00	0	10,200	21,700	0	-	0
16		0	0	-4,00	0	10,200	26,200	0	-	4,500
	Globaal	0	0	-4,00	0	14,200	27,000	0	-	0
17		0	0	-4,00	0	14,200	31,800	0	-	4,800
	Globaal	0	0	-4,00	0	14,200	33,000	0	-	0
18		0	0	-4,00	0	14,200	36,700	0	-	3,700
	Globaal	0	0	-4,00	0	14,200	37,400	0	-	0
19		0	0	-4,00	0	14,200	38,400	0	-	1,000
	Globaal	0	0	-120,00	0	-5,000	7,500	0	-	0
20		0	0	-120,00	0	-5,000	8,524	0	-	1,024
	Globaal	0	0	-17,00	0	-5,000	8,524	0	-	0
21		0	0	-17,00	0	-5,000	7,500	0	-	1,024
	Globaal	0	0	-17,00	0	-5,000	7,500	0	-	0
25		0	0	-17,00	0	0,700	7,500	0	-	5,700
	Globaal	0	0	-29,00	0	0	19,000	0	-	0
26		0	0	-29,00	0	-6,500	19,000	0	-	6,500
	Globaal	0	0	-29,00	0	-6,500	19,000	0	-	0
27		0	0	-29,00	0	-6,500	17,900	0	-	1,100
	Globaal	0	0	-29,00	0	-6,500	14,000	0	-	0
31		0	0	-29,00	0	-6,500	14,700	0	-	0,700
	Globaal	0	0	-8,00	0	0	7,500	0	-	0
35		0	0	-8,00	0	-3,000	7,500	0	-	3,000
	Globaal	0	0	-3,00	0	-6,500	17,800	0	-	0
36		0	0	-3,00	0	-6,500	14,700	0	-	3,100
	Globaal	0	0	-3,00	0	-5,000	12,868	0	-	0
37		0	0	-3,00	0	-5,000	8,501	0	-	4,367
	Globaal	0	0	-35,00	0	0	35,000	0	-	0
38		0	0	-35,00	0	10,200	35,000	0	-	10,200
	Globaal	0	0	-25,00	0	10,200	35,000	0	-	0
		0	0	-25,00	0	10,200	26,400	0	-	8,600

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

Project:

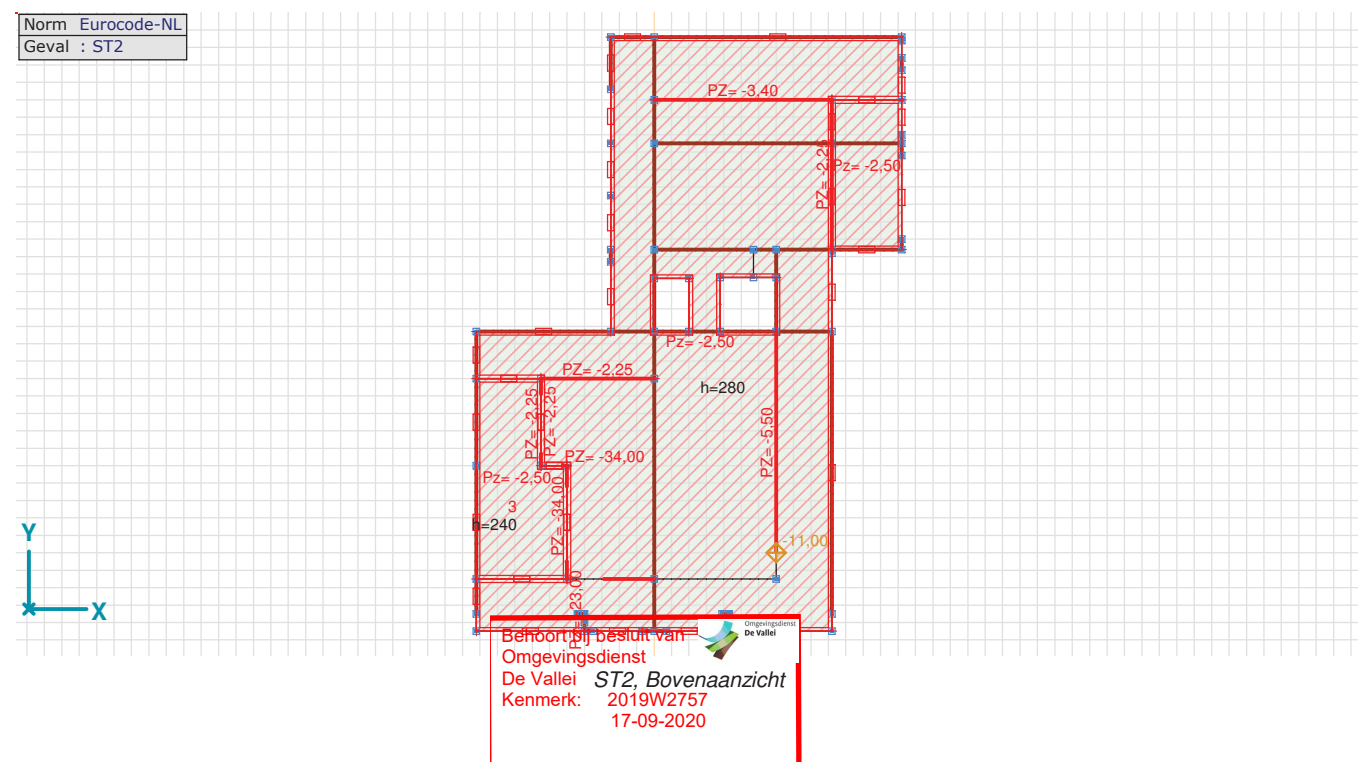
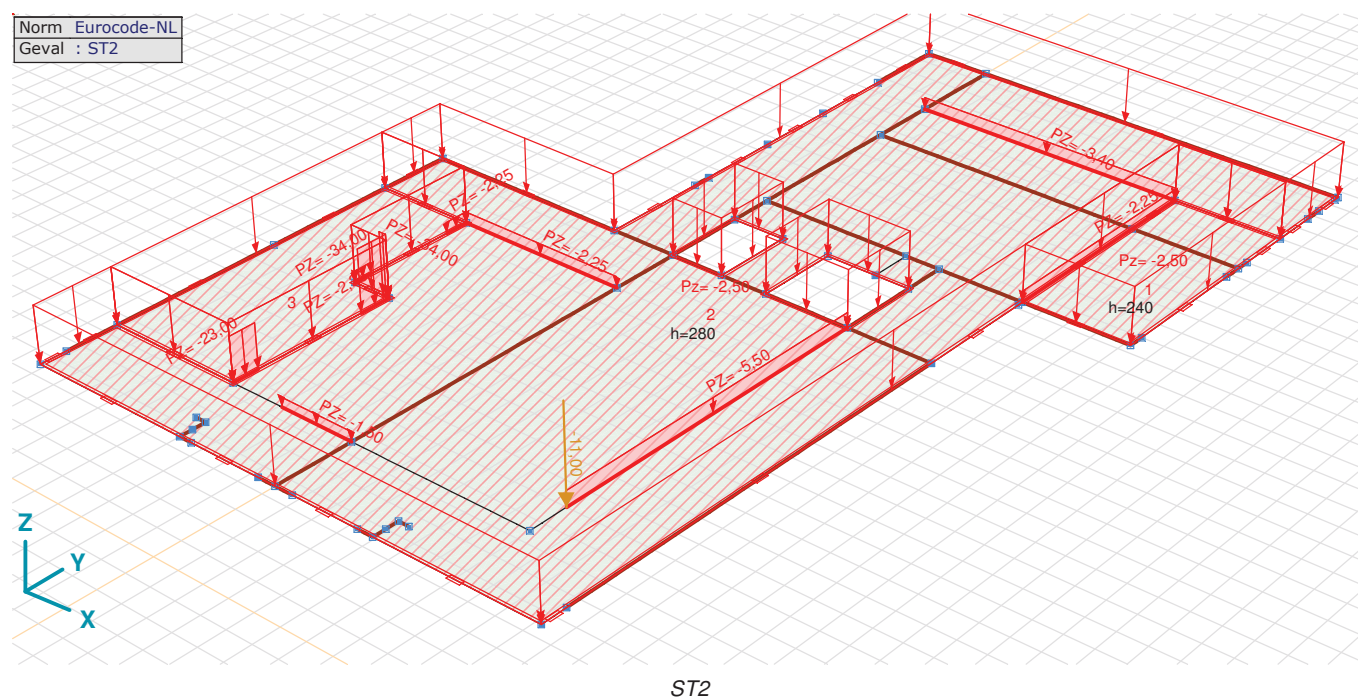
Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **3de verd.axs**

3-10-2019 Pag. 309

ST1: Domein vlaklast

Element	Index	Richting	Type	In gaten	Comp.	Waarde [kN/m ²]
Domein	1	Lokaal	Constant	nee	px = py = pz =	0 0 -1,60
Domein	2	Lokaal	Constant	nee	px = py = pz =	0 0 -1,60
Domein	3	Lokaal	Constant	nee	px = py = pz =	0 0 -1,60

In gaten: Belasting op openingen toestaan; **Comp.:** Resultaatonderdeel; **Waarde:** waarde van de lastcomponent;

Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **3de verd.axs**

3-10-2019 Pag. 310

ST2: Domein puntlast

	Element	Richting	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]	X [m]	Y [m]	Z [m]
2	Domein	Globaal	0	0	-11,00	0	0	0	7,000	9,000	0

F_x, F_y, F_z: Belastingkracht component; **M_x, M_y, M_z:** Belastingsmoment component; **X:** Belasting in X-richting; **Y:** Belasting in Y-richting; **Z:** Belasting in Z-richting;

ST2: 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]
22	Globaal	0	0	-23,00	0	-5,000	7,500	0	-	0
		0	0	-23,00	0	-5,000	8,515	0	-	1,015
23	Globaal	0	0	-34,00	0	-5,000	14,000	0	-	0
		0	0	-34,00	0	-5,000	12,798	0	-	1,202
24	Globaal	0	0	-34,00	0	-5,000	14,000	0	-	0
		0	0	-34,00	0	-5,265	14,000	0	-	0,265
28	Globaal	0	0	-2,25	0	0	19,000	0	-	0
		0	0	-2,25	0	-6,500	19,000	0	-	6,500
29	Globaal	0	0	-2,25	0	-6,500	19,000	0	-	0
		0	0	-2,25	0	-6,500	18,100	0	-	0,900
30	Globaal	0	0	-2,25	0	-6,500	14,000	0	-	0
		0	0	-2,25	0	-6,500	14,700	0	-	0,700
32	Globaal	0	0	-1,50	0	0	7,500	0	-	0
		0	0	-1,50	0	-2,900	7,500	0	-	2,900
33	Globaal	0	0	-5,50	0	7,000	21,700	0	-	0
		0	0	-5,50	0	7,000	9,000	0	-	12,700
39	Globaal	0	0	-3,40	0	0	35,000	0	-	0
		0	0	-3,40	0	10,200	35,000	0	-	10,200
40	Globaal	0	0	-2,25	0	10,200	35,000	0	-	0
		0	0	-2,25	0	10,200	26,400	0	-	8,600

p_x, p_y, p_z: Belastingkracht component; **p_m:** Belastingsmoment component; **X:** Belasting in X-richting; **Y:** Belasting in Y-richting; **Z:** Belasting in Z-richting;

ST2: Domein vlaklast

	Element	Index	Richting	Type	In gaten	Comp.	Waarde [kN/m ²]
	Domein	1	Lokaal	Constant	nee	p _x =	0
						p _y =	0
						p _z =	-2,50
	Domein	2	Lokaal	Constant	nee	p _x =	0
						p _y =	0
						p _z =	-2,50
	Domein	3	Lokaal	Constant	nee	p _x =	0
						p _y =	0
						p _z =	-2,50

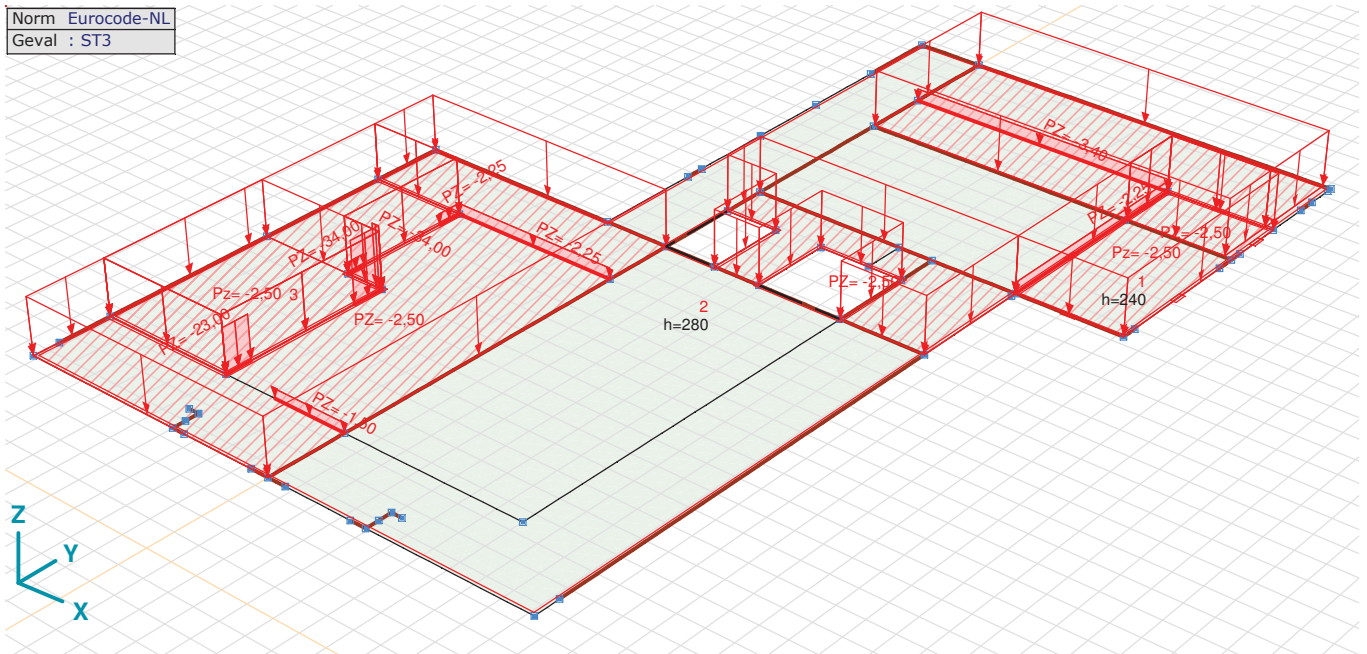
In gaten: Belasting op openingen toestaan; **Comp.:** Resultaatonderdeel; **Waarde:** waarde van de lastcomponent;

Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.
Model: **3de verd.axs**

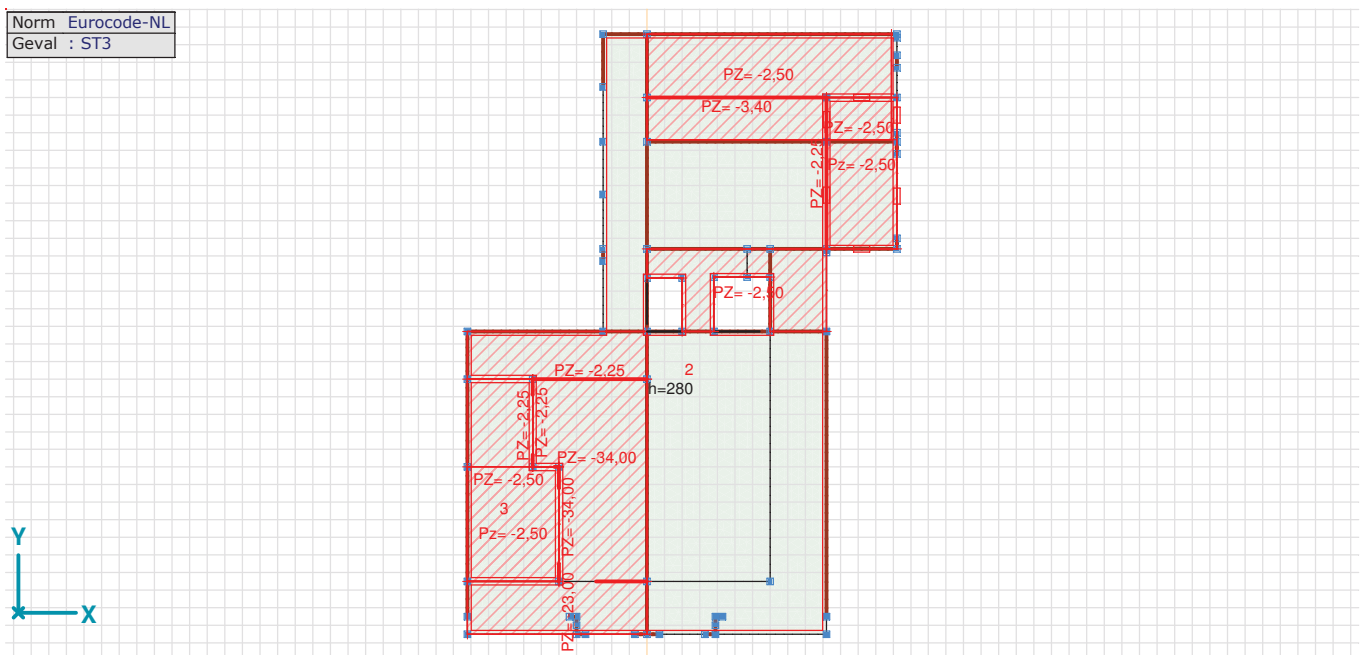
3-10-2019 Pag. 311

Norm	Eurocode-NL
Geval	: ST3



ST3

Norm	Eurocode-NL
Geval	: ST3



ST3, Bovenaanzicht

Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **3de verd.axs**

3-10-2019 Pag. 312

ST3: 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]
42	Globaal	0	0	-23,00	0	-5,000	7,500	0	-	0
		0	0	-23,00	0	-5,000	8,515	0	-	1,015
43	Globaal	0	0	-34,00	0	-5,000	14,000	0	-	0
		0	0	-34,00	0	-5,000	12,798	0	-	1,202
44	Globaal	0	0	-34,00	0	-5,000	14,000	0	-	0
		0	0	-34,00	0	-5,265	14,000	0	-	0,265
45	Globaal	0	0	-2,25	0	0	19,000	0	-	0
		0	0	-2,25	0	-6,500	19,000	0	-	6,500
46	Globaal	0	0	-2,25	0	-6,500	19,000	0	-	0
		0	0	-2,25	0	-6,500	18,100	0	-	0,900
47	Globaal	0	0	-2,25	0	-6,500	14,000	0	-	0
		0	0	-2,25	0	-6,500	14,700	0	-	0,700
48	Globaal	0	0	-1,50	0	0	7,500	0	-	0
		0	0	-1,50	0	-2,900	7,500	0	-	2,900
49	Globaal	0	0	-3,40	0	0	35,000	0	-	0
		0	0	-3,40	0	10,200	35,000	0	-	10,200
50	Globaal	0	0	-2,25	0	10,200	35,000	0	-	0
		0	0	-2,25	0	10,200	26,400	0	-	8,600

p_x , p_y , p_z : Belastingkracht component; p_m : Belastingsmoment component; X : Belasting in X-richting; Y : Belasting in Y-richting; Z : Belasting in Z-richting;

ST3: Domein vlaklast

	Element	Index	Richting	Type	In gaten	Comp.	Waarde [kN/m ²]
	2 elementen	-	Globaal	Constant	nee	$pX =$	0
						$pY =$	0
						$pZ =$	-2,50
	2 elementen	-	Globaal	Constant	nee	$pX =$	0
						$pY =$	0
						$pZ =$	-2,50
	Domein*	2	Globaal	Constant	nee	$pX =$	0
						$pY =$	0
						$pZ =$	-2,50
	Domein*	3	Lokaal	Constant	nee	$p_x =$	0
						$p_y =$	0
						$p_z =$	-2,50
	Domein	1	Lokaal	Constant	nee	$p_x =$	0
						$p_y =$	0
						$p_z =$	-2,50

In gaten: Belasting op openingen toestaan; Comp.: Resultaatonderdeel; Waarde: waarde van de lastcomponent;

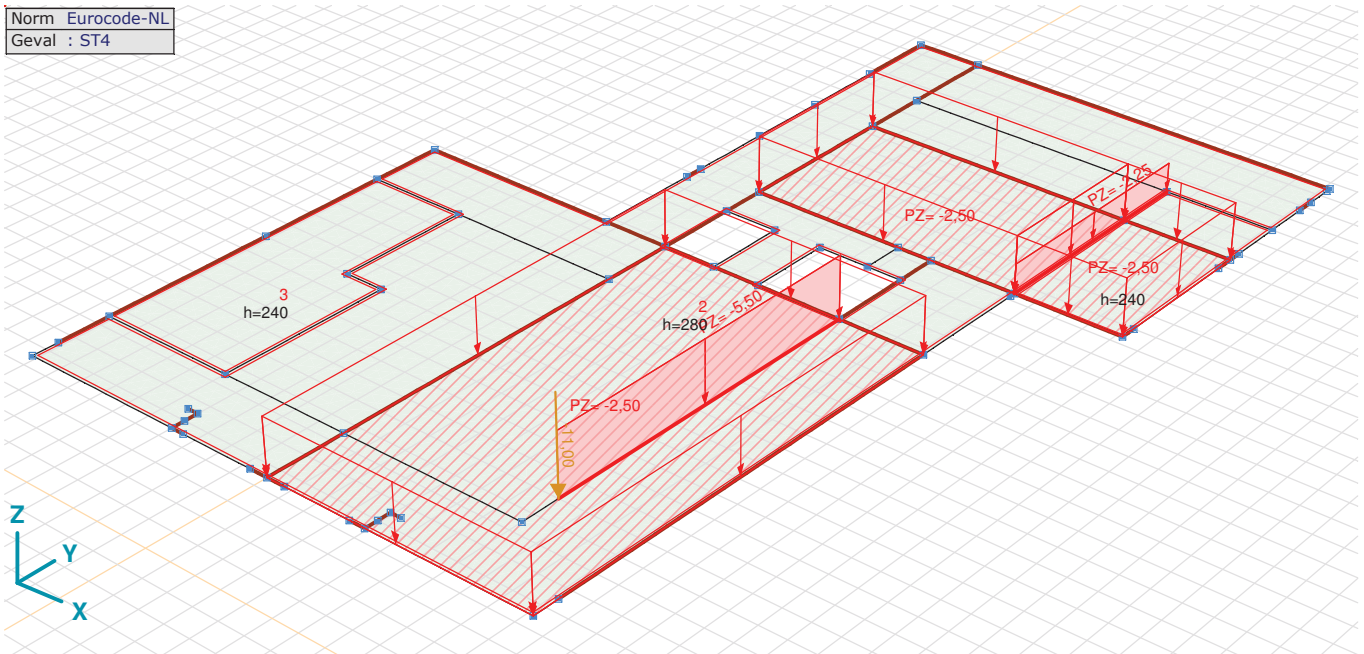
Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **3de verd.axs**

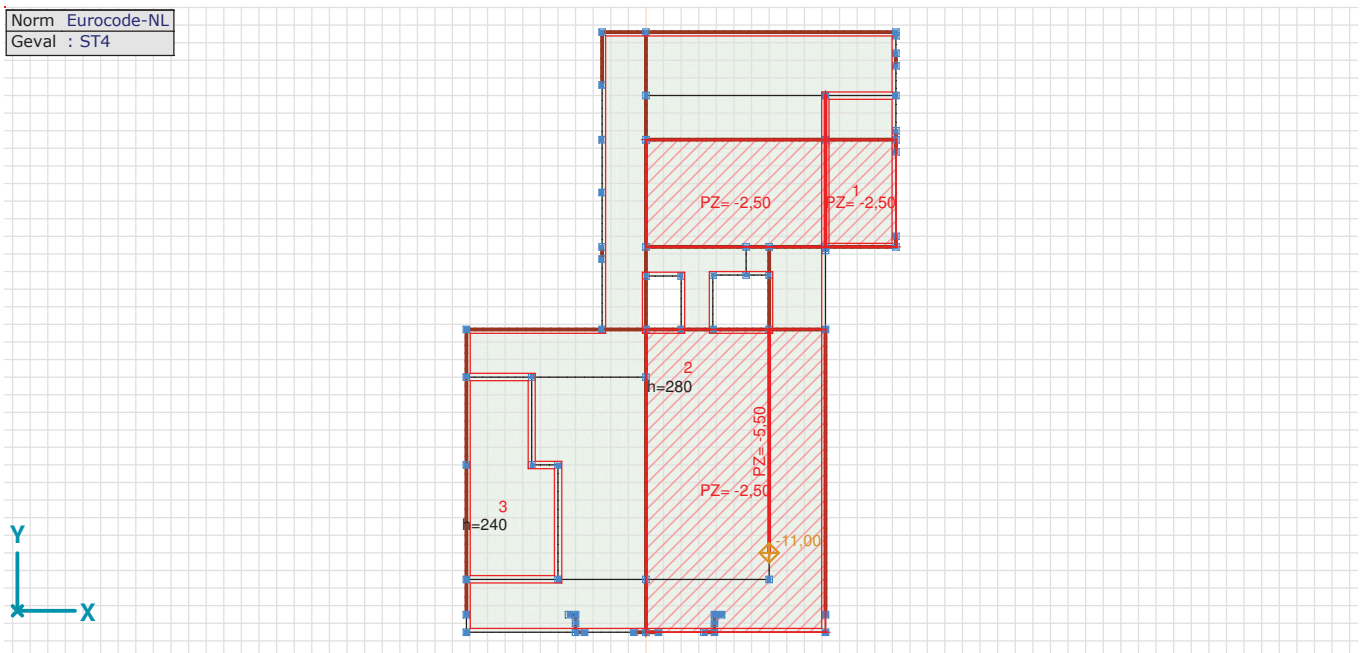
3-10-2019 Pag. 313

Norm Eurocode-NL
Geval : ST4



ST4

Norm Eurocode-NL
Geval : ST4



ST4, Bovenaanzicht

ST4: Domein puntlast

	Element	Richting	F_x [kN]	F_y [kN]	F_z [kN]	M_x [kNm]	M_y [kNm]	M_z [kNm]	X [m]	Y [m]	Z [m]
2	Domein	Globaal	0	0	-11,00	0	0	0	7,000	9,000	0

F_x, F_y, F_z : Belastingkracht component; M_x, M_y, M_z : Belastingsmoment component; X: Belasting in X-richting; Y: Belasting in Y-richting; Z: Belasting in Z-richting;

Behoort bij besluit van
Omgevingsdienst
De Vallei

Kenmerk: 2019W2757
17-09-2020



Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **3de verd.axs**

3-10-2019 Pag. 314

ST4: 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]
51	Globaal	0	0	-5,50	0	7,000	21,700	0	-	0
		0	0	-5,50	0	7,000	9,000	0	-	12,700
53	Globaal	0	0	-2,25	0	10,200	35,000	0	-	0
		0	0	-2,25	0	10,200	26,400	0	-	8,600

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

ST4: Domein vlaklast

	Element	Index	Richting	Type	In gaten	Comp.	Waarde [kN/m ²]
	Domein*	2	Globaal	Constant	nee	pX =	0
						pY =	0
						pZ =	-2,50
	2 elementen	-	Globaal	Constant	nee	pX =	0
						pY =	0
						pZ =	-2,50

In gaten: Belasting op openingen toestaan; **Comp.:** Resultaatonderdeel; **Waarde:** waarde van de lastcomponent;

Belastinggevallen

	Naam	Groep	Groepstype
1	ST1	PERM1	Permanent
2	ST2	VER1	Veranderlijk
3	ST3	VER1	Veranderlijk
4	ST4	VER1	Veranderlijk

Naam: Naam belastinggeval; **Groep:** Belastinggroep; **Groepstype:** Belastinggroep type;

Belastinggroepen (Eurocode-NL)

	Groep	Type	$\gamma_{G,sup}$	$\gamma_{G,inf}$	ξ	γ	Ψ_0	Ψ_1	Ψ_2	Additive
1	PERM1	Permanent	1,350	0,900	0,889					✓
2	VER1	Veranderlijk				1,500	0,400	0,500	0,300	-

Groep: Belastinggroep; $\gamma_{G,sup}$, $\gamma_{G,inf}$, ξ , γ ; Ψ_0 , Ψ_1 , Ψ_2 : Psi factor; **Additive:** Gelijktijdige belastinggevallen;

Maatgevende belastinggroepcombinaties

	PERM1	VER1	Koppeling van groepen
1	1	1	0

PERM1, VER1: Belastinggroep;

Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **3de verd.axs**

3-10-2019 Pag. 315

Berekende maatgevende combinaties uit belastinggevallen

	Kritische combinatie	Type		Kritische combinatie	Type
1	[0,9*ST1]	UGT (a, b)	24	[ST1]	BGT Quasi-blijvend
2	[0,9*ST1] {0,6*ST2}	UGT (a, b)	25	[ST1] (0,3*ST2)	BGT Quasi-blijvend
3	[0,9*ST1] {0,6*ST3}	UGT (a, b)	26	[ST1] (0,3*ST3)	BGT Quasi-blijvend
4	[0,9*ST1] {0,6*ST4}	UGT (a, b)	27	[ST1] (0,3*ST4)	BGT Quasi-blijvend
5	[1,35*ST1]	UGT (a, b)	28	[0,9*ST1]	A1(a,b)
6	[1,35*ST1] {0,6*ST2}	UGT (a, b)	29	[0,9*ST1] {0,6*ST2}	A1(a,b)
7	[1,35*ST1] {0,6*ST3}	UGT (a, b)	30	[0,9*ST1] {0,6*ST3}	A1(a,b)
8	[1,35*ST1] {0,6*ST4}	UGT (a, b)	31	[0,9*ST1] {0,6*ST4}	A1(a,b)
9	[0,9*ST1] {1,5*ST2}	UGT (a, b)	32	[1,35*ST1]	A1(a,b)
10	[0,9*ST1] {1,5*ST3}	UGT (a, b)	33	[1,35*ST1] {0,6*ST2}	A1(a,b)
11	[0,9*ST1] {1,5*ST4}	UGT (a, b)	34	[1,35*ST1] {0,6*ST3}	A1(a,b)
12	[1,2*ST1]	UGT (a, b)	35	[1,35*ST1] {0,6*ST4}	A1(a,b)
13	[1,2*ST1] {1,5*ST2}	UGT (a, b)	36	[0,9*ST1] {1,5*ST2}	A1(a,b)
14	[1,2*ST1] {1,5*ST3}	UGT (a, b)	37	[0,9*ST1] {1,5*ST3}	A1(a,b)
15	[1,2*ST1] {1,5*ST4}	UGT (a, b)	38	[0,9*ST1] {1,5*ST4}	A1(a,b)
16	[ST1]	BGT Karakteristiek	39	[1,2*ST1]	A1(a,b)
17	[ST1] {ST2}	BGT Karakteristiek	40	[1,2*ST1] {1,5*ST2}	A1(a,b)
18	[ST1] {ST3}	BGT Karakteristiek	41	[1,2*ST1] {1,5*ST3}	A1(a,b)
19	[ST1] {ST4}	BGT Karakteristiek	42	[1,2*ST1] {1,5*ST4}	A1(a,b)
20	[ST1]	BGT Frequent	43	[ST1]	A2(a,b)
21	[ST1] {0,5*ST2}	BGT Frequent	44	[ST1] {1,3*ST2}	A2(a,b)
22	[ST1] {0,5*ST3}	BGT Frequent	45	[ST1] {1,3*ST3}	A2(a,b)
23	[ST1] {0,5*ST4}	BGT Frequent	46	[ST1] {1,3*ST4}	A2(a,b)

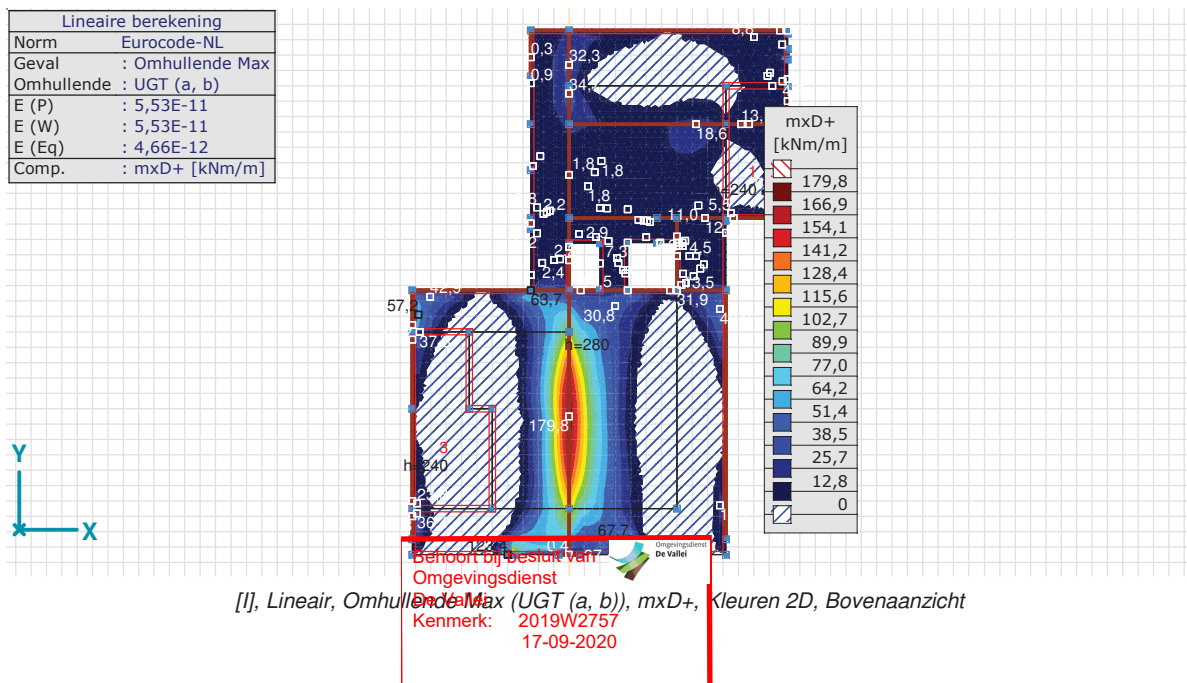
Type: Combinatietype;

Berekende maatgevende combinaties uit belastinggroepen

	Kritische combinatie	Type		Kritische combinatie	Type
1	[0,9*PERM1]	UGT (a, b)	12	[PERM1]	BGT Quasi-blijvend
2	[0,9*PERM1] {0,6*VER1}	UGT (a, b)	13	[PERM1] (0,3*VER1)	BGT Quasi-blijvend
3	[1,35*PERM1]	UGT (a, b)	14	[0,9*PERM1]	A1(a,b)
4	[1,35*PERM1] {0,6*VER1}	UGT (a, b)	15	[0,9*PERM1] {0,6*VER1}	A1(a,b)
5	[0,9*PERM1] {1,5*VER1}	UGT (a, b)	16	[1,35*PERM1]	A1(a,b)
6	[1,2*PERM1]	UGT (a, b)	17	[1,35*PERM1] {0,6*VER1}	A1(a,b)
7	[1,2*PERM1] {1,5*VER1}	UGT (a, b)	18	[0,9*PERM1] {1,5*VER1}	A1(a,b)
8	[PERM1]	BGT Karakteristiek	19	[1,2*PERM1]	A1(a,b)
9	[PERM1] {VER1}	BGT Karakteristiek	20	[1,2*PERM1] {1,5*VER1}	A1(a,b)
10	[PERM1]	BGT Frequent	21	[PERM1]	A2(a,b)
11	[PERM1] {0,5*VER1}	BGT Frequent	22	[PERM1] {1,3*VER1}	A2(a,b)

Type: Combinatietype;

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Omhullende Max
Omhullende	: UGT (a, b)
E (P)	: 5,53E-11
E (W)	: 5,53E-11
E (Eq)	: 4,66E-12
Comp.	: mxD+ [kNm/m]

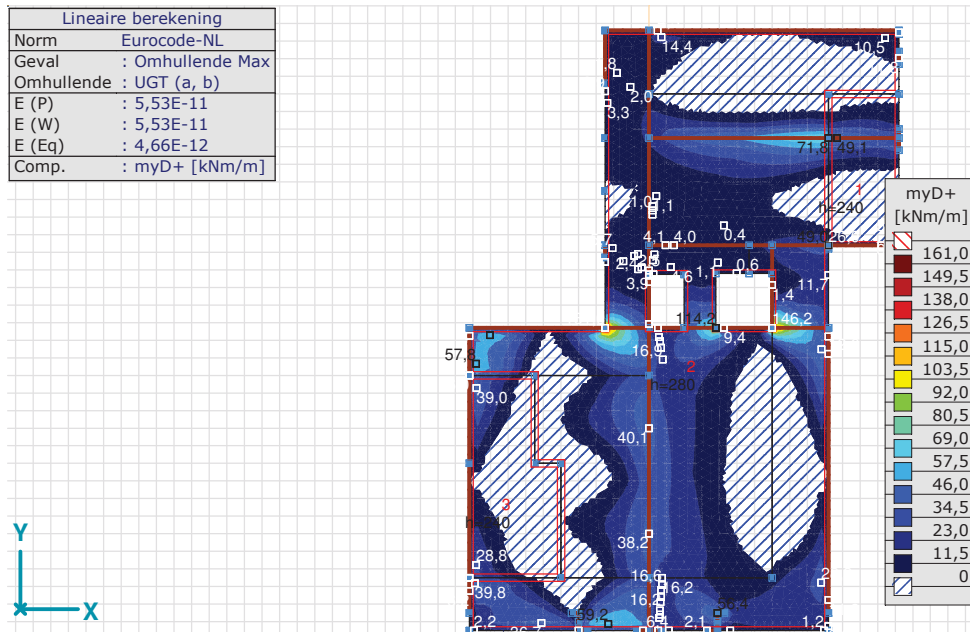


Project:

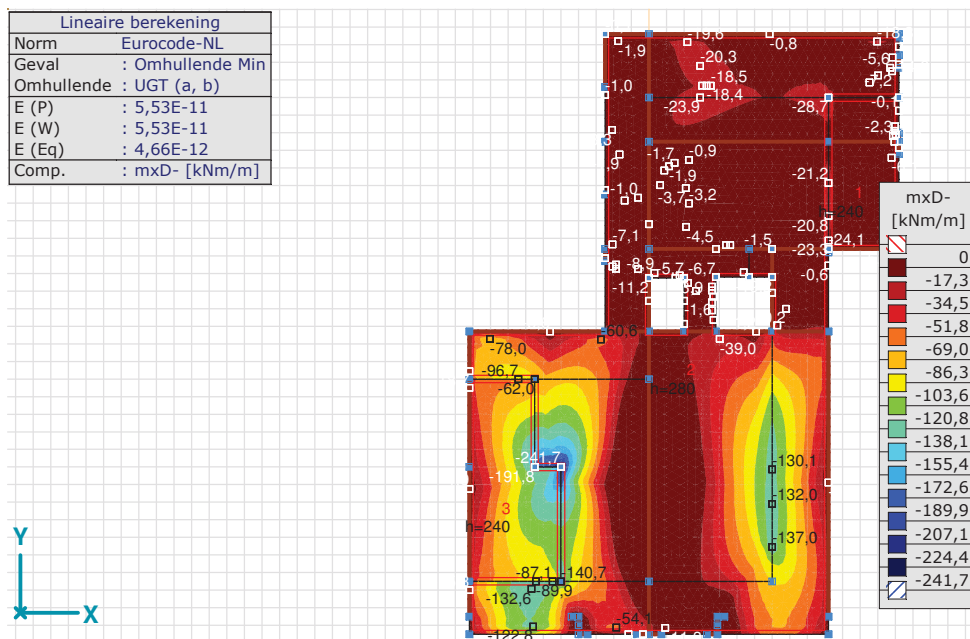
Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **3de verd.axs**

3-10-2019 Pag. 316



[I], Lineair, Omhullende Max (UGT (a, b)), myD+, Kleuren 2D, Bovenaanzicht



[I], Lineair, Omhullende Min (UGT (a, b)), mxD-, Kleuren 2D, Bovenaanzicht

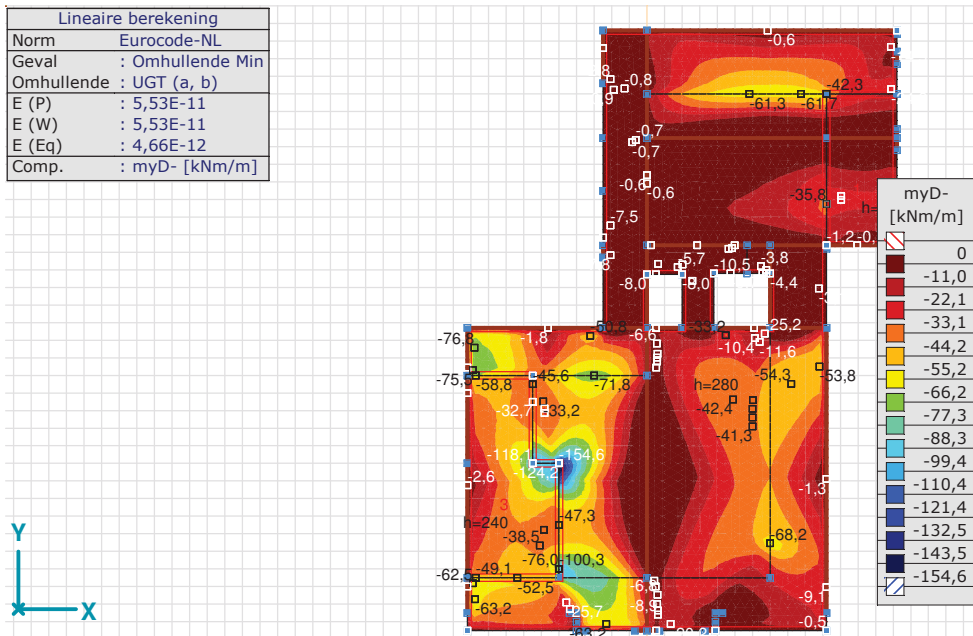
Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

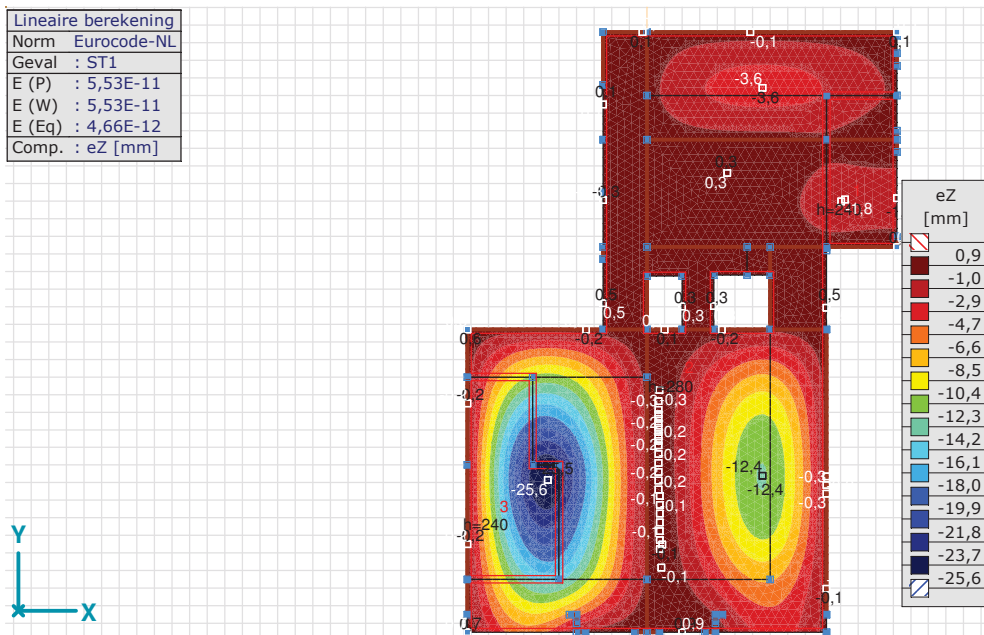
Model: **3de verd.axs**

3-10-2019

Pag. 317



[I], Linear, Omhullende Min (UGT (a, b)), myD-, Kleuren 2D, Bovenaanzicht



[I], Linear, ST1, eZ, Kleuren 2D, Bovenaanzicht

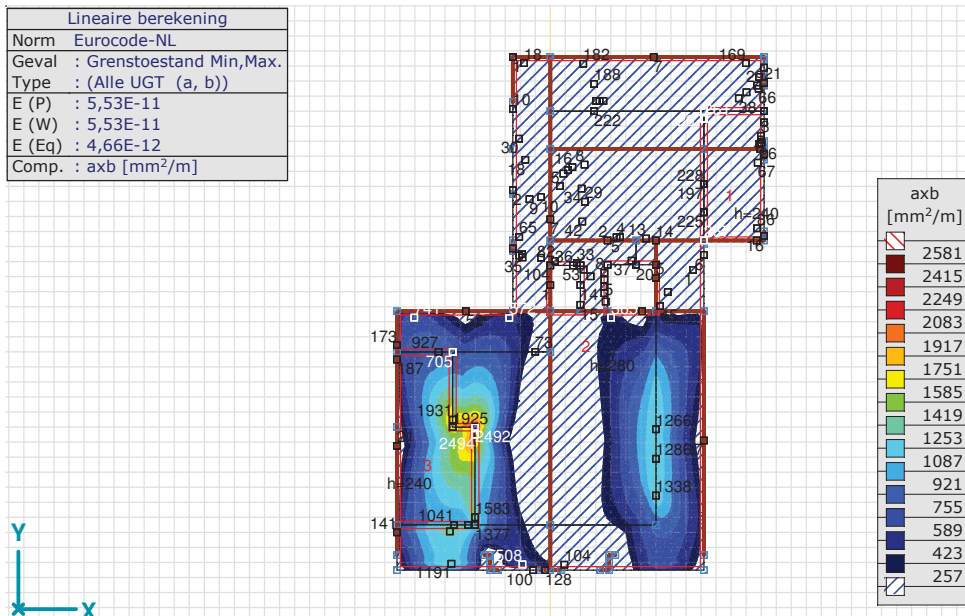
Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **3de verd.axs**

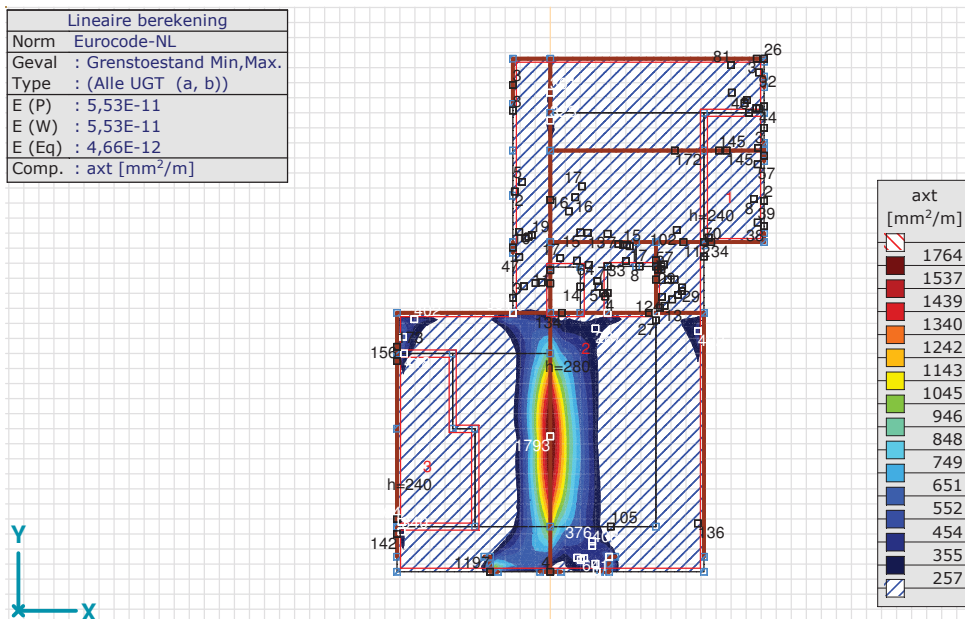
3-10-2019 Pag. 318

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Grenstoestand Min,Max.
Type	: (Alle UGT (a, b))
E (P)	: 5,53E-11
E (W)	: 5,53E-11
E (Eq)	: 4,66E-12
Comp.	: axb [mm ² /m]



[RI], Linear,(Auto) Grenstoestand, axb, Kleuren 2D, Bovenaanzicht

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Grenstoestand Min,Max.
Type	: (Alle UGT (a, b))
E (P)	: 5,53E-11
E (W)	: 5,53E-11
E (Eq)	: 4,66E-12
Comp.	: axt [mm ² /m]



[RI], Linear,(Auto) Grenstoestand, axt, Kleuren 2D, Bovenaanzicht

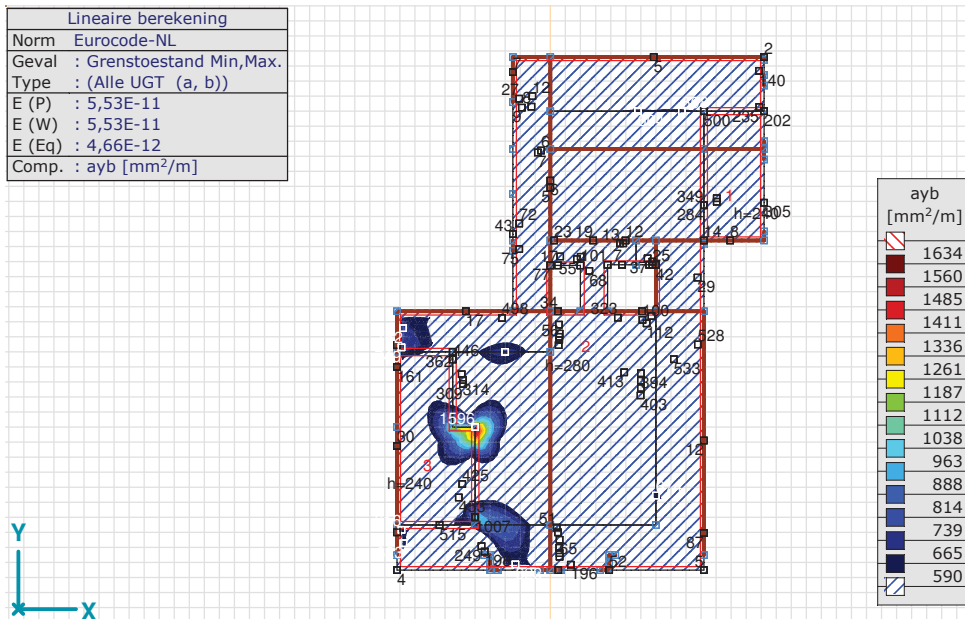
Project:

Constructeur: Kooij & Dekker bouwtechniek B.V.

Model: **3de verd.axs**

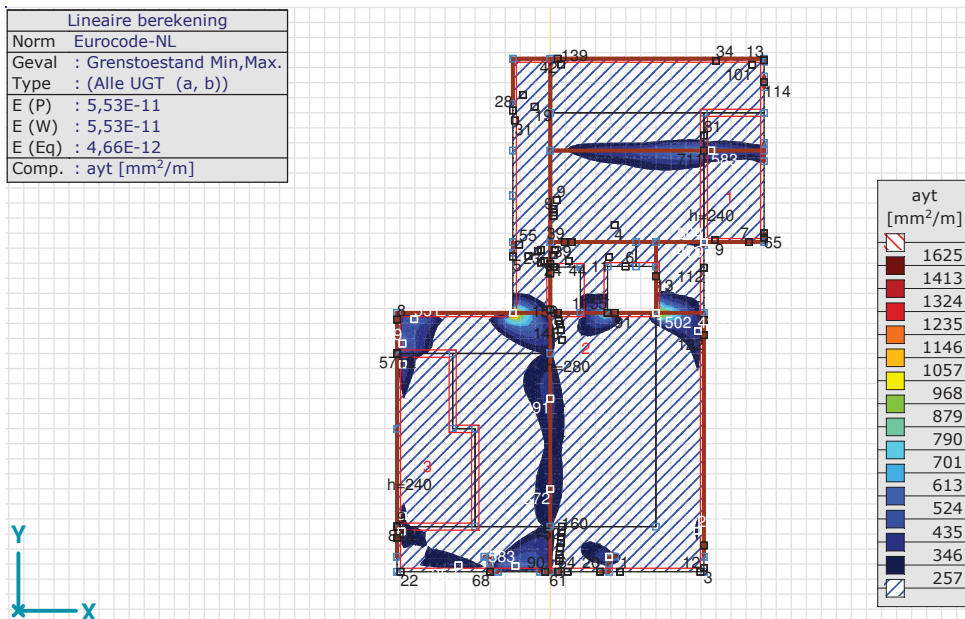
3-10-2019 Pag. 319

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Grenstoestand Min,Max.
Type	: (Alle UGT (a, b))
E (P)	: 5,53E-11
E (W)	: 5,53E-11
E (Eq)	: 4,66E-12
Comp.	: ayb [mm ² /m]



[RI], Linear,(Auto) Grenstoestand, ayb, Kleuren 2D, Bovenaanzicht

Lineaire berekening	
Norm	Eurocode-NL
Geval	: Grenstoestand Min,Max.
Type	: (Alle UGT (a, b))
E (P)	: 5,53E-11
E (W)	: 5,53E-11
E (Eq)	: 4,66E-12
Comp.	: ayt [mm ² /m]



[RI], Linear,(Auto) Grenstoestand, ayt, Kleuren 2D, Bovenaanzicht