

Beneluxweg 13
4904 SJ Oosterhout (NB)

T 0162 45 12 80
W www.vanboxsel.nl
E info@vanboxsel.nl

Hoofdberekeningen

Projectnaam: **Uitbreiding terrein Coolrec**
Aan de Grevelingenweg 3 te Dordrecht

Werknummer: **23-157**

Onderdeel: **B**

Rapport Hoofdberekeningen
ten behoeve van calculatiefase

Architect: BB Ingenieurs, Breda
Opdrachtgever: Coolrec Nederland bv, Venray
Opgesteld door: [REDACTED]
Gecontroleerd door: [REDACTED]
Versie: A d.d. 06-03-2024



werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	1
	datum		gewijzigd	
		6-3-2024		

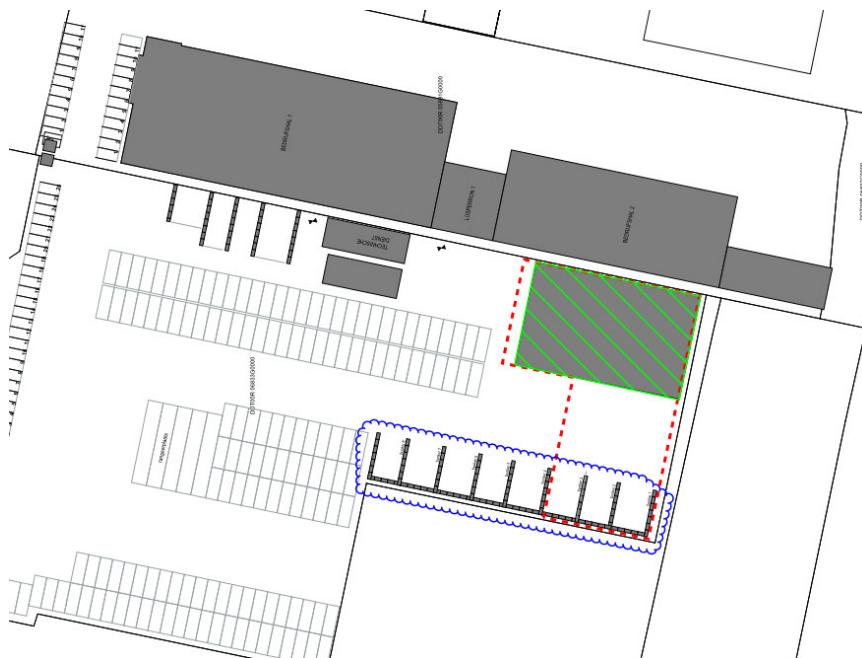
Inhoud

INHOUD.....	1
1 INLEIDING.....	2
1.1 OPZET CONSTRUCTIE	2
2 STABILITEIT.....	3
2.1 WIND IN X-RICHTING	4
2.2 WIND IN Y-RICHTING	6
3 GEWICHTSBEREKENINGEN.....	8
3.1 BELASTINGEN	8
3.2 WAND AS A	9
3.3 WAND AS I	10
3.4 DAKSPANT HEA240 KOLOMMEN	11
3.5 DAKSPANT HEB240 KOLOMMEN	12
3.6 CONSTRUCTIE BOVEN OVERHEAD DEUR.....	13
3.7 GEVELSTEUNEN.....	17
3.8 IPE330 KOLOM BRANDWAND	20
4 BALKENROOSTER.....	23
4.1 BEREKING CONSOLE	25
BIJLAGE I OVERZICHTSTEKENING STABILITEIT	I
BIJLAGE II OVERZICHTSTEKENING BELASTINGEN OP FUNDERING.....	II
BIJLAGE III COMPUTERUITVOER GEWICHTSBEREKENINGEN	III
BIJLAGE IV COMPUTERUITVOER BALKENROOSTER.....	IV

werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	2
	datum		gewijzigd	
	6-3-2024			

1 Inleiding

In opdracht van Coolrec Nederland bv te Venray is door Van Boxsel Engineering advies uitgebracht ten behoeve van de uitbreiding van het terrein van Coolrec te Dordrecht. Op het terrein wordt een nieuwe stalen hal gemaakt, groen aangegeven in onderstaande afbeelding. De hal wordt over een bestaande betonnen bedrijfsvloer gemaakt, rood aangegeven in onderstaande afbeelding. Daarnaast worden 8 nieuwe opslagbunkers van legioblokken gemaakt, blauw aangegeven in onderstaande afbeelding. De bestaande bebouwing is grijs aangegeven. Dit blijft behouden.



In dit rapport zijn de hoofdberekeningen opgenomen. Dit betreft de stabiliteit, gewichtsberekeningen en berekening van de funderingsconstructie.

1.1 Opzet constructie

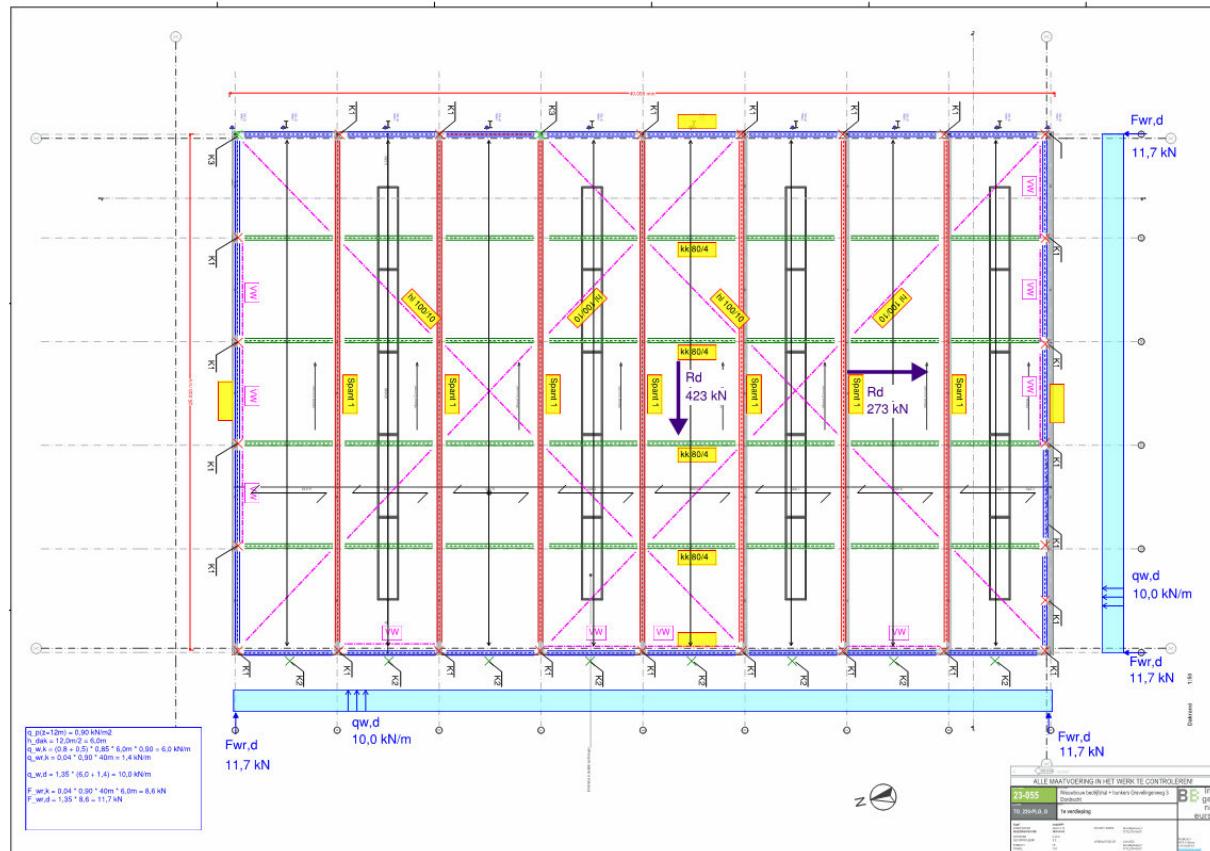
De constructieve opzet van het plan is als volgt:

- De bestaande betonnen bedrijfsvloer blijft behouden. Deze is gefundeerd op staal.
- De stalen hal wordt om de vloer heen gebouwd.
- De stalen hal wordt gefundeerd op palen en een in het werk gestorte funderingsbalken.
- Paalsysteem nader te bepalen i.o.m. geotechnisch adviseur.
- Plaatselijk gaat de halconstructie door de bestaande vloer. Hier moeten sleuven van de bestaande vloer weggehaald worden.
- De volledige bovenbouw van de hal wordt gemaakt met een staalconstructie.
- Voor de dakoverspanning wordt gebruik gemaakt van vakwerkspanten.
- Buiten de nieuwe hal worden opslagbunkers van legioblokken gemaakt.
- Opslagbunkers, inclusief fundering, conform uitwerking leverancier.

werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	3
datum	6-3-2024		gewijzigd	

2 Stabiliteit

In dit hoofdstuk wordt de stabiliteit van de stalen hal beschouwd. Windbelasting op het dakvlak werkt in twee richtingen. De belasting is voor beide richtingen gelijk genomen. Via de kruisen in het dak wordt de belasting afgedragen naar de windverbanden in de gevel. Onderstaande tekening is ook opgenomen in [bijlage I](#).



Belastingen

$$\begin{aligned} q_{p,z=12m} &= 0.90 \text{ kN/m}^2 \\ h_{dak} &= 12.0 \text{ m} \\ q_{w,k} &= (0.8 + 0.5) * 0.85 * 12.0 \text{ m}/2 * 0.90 = 6.0 \text{ kN/m} && \text{gecombineerd winddruk+zuiging} \\ q_{w,r} &= 0.04 * 0.90 * 40 \text{ m} = 1.4 \text{ kN/m} && \text{windwrijving op dak} \\ q_{w,d} &= 1.35 * (6.0 + 1.4) = 10.0 \text{ kN/m} \\ F_{wr,k} &= 0.04 * 0.90 * 40 \text{ m} * 6.0 \text{ m} = 8.6 \text{ kN} \\ F_{wr,d} &= 1.35 * 8.6 = 11.7 \text{ kN} \end{aligned}$$

Belastingen zijn als rekenwaarde weergegeven op de overzichtstekeningen. In Matrixframe worden deze waarden ingevoerd als karakteristiek (R_d gedeeld door 1,35).

werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	4
	datum	6-3-2024	gewijzigd	

2.1 Wind in X-richting

De wind draagt af naar het windverband op as 1. Torsie wordt voorkomen door de windverbanden op assen A en I. In het dakvlak zijn twee kruisen aangebracht met hoeklijnen L100x100x10.

$$R_d = 25m * 10,0 \text{ kN/m} + 2 * 11,7 \text{ kN} = 273 \text{ kN}$$

Torsie

$$T_d = 273 \text{ kN} * 25\text{m}/2 = 3413 \text{ kNm}$$

Windverbanden assen A en I

$$F_d = 3414 \text{ kNm} / 40\text{m} = 85 \text{ kN} \quad \text{iets maatgevend}$$

Hoeklijn L100x100x10

Naast de optredende spanning in het hoeklijn wordt ook de vervorming van het hoeklijn onder eigen gewicht gecontroleerd.

L100x100x10		
G	15,0	kg/m
A	19,2	cm ²
W	24,6	cm ³
I	176,7	cm ⁴

$$F_{t,d} = 273 \text{ kN} / 2 * \sqrt{2} / 2 = 97 \text{ kN}$$

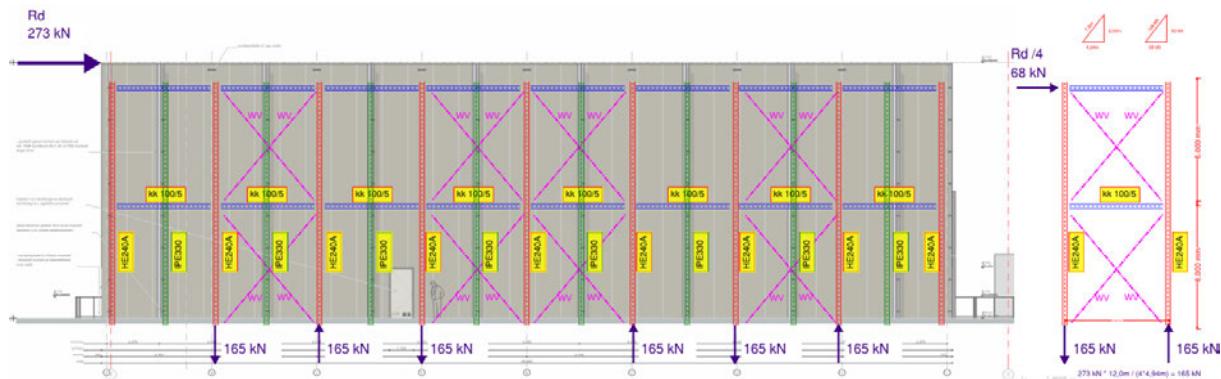
$$\sigma_d = \frac{F_{t,d}}{A_s} = \frac{97 \text{ kN}}{1920 \text{ mm}^2} = 50 \text{ N/mm}^2$$

$$w = \frac{5 * g * L^4}{384 * E * I} = \frac{5 * 0,15 * 5000\sqrt{2}}{384 * 210.000 * 177 * 10^4} = 13 \text{ mm}$$

werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	5
	datum		gewijzigd	
	6-3-2024			

Windverband gevel as 6

De windbelasting wordt afgedragen naar de windverbanden in de gevel op as 6. De kokers in de dakrand leiden deze belasting in naar de windverbanden en worden op knik getoetst. Vervolgens worden de diagonalen van het verband getoetst. Kolommen zijn in de Matrixframe gewichtsberekeningen berekend met windlast.



Dakrand kokers

De kracht die moet worden ingeleid bedraagt $273 \text{ kN} / 2 = 137 \text{ kN}$. Tevens dragen deze kokers een deel van de dakbelasting en steunen ze de gevel tegen windbelasting. Verificatie van de kokers volgt in hoofdstuk 3.

Diagonaal strip 100x10

De kracht per diagonaal in het windverband bedraagt $273 \text{ kN} * \sqrt{2} / 4 = 97 \text{ kN}$

$$\sigma_d = \frac{F_{t,d}}{A_s} = \frac{97 \text{ kN}}{(100 - 25) * 10} = 129 \text{ N/mm}^2$$

$$u.c. = \frac{129}{235} = 0,55$$

Opwaartse belasting

De belasting bij de kolomvoet bedraagt 165 kN, dit wordt in de gewichtsberekening gereduceerd door belasting uit permanente belasting.

werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	6
	datum		gewijzigd	
	6-3-2024			

2.2 Wind in Y-richting

De wind draagt af naar de windverbanden op assen A en I. In het dakvlak zijn twee kruisen aangebracht met hoeklijnen L100x100x10.

$$R_d = 40m * 10,0 \text{ kN/m} + 2 * 11,7 \text{ kN} = 423 \text{ kN}$$

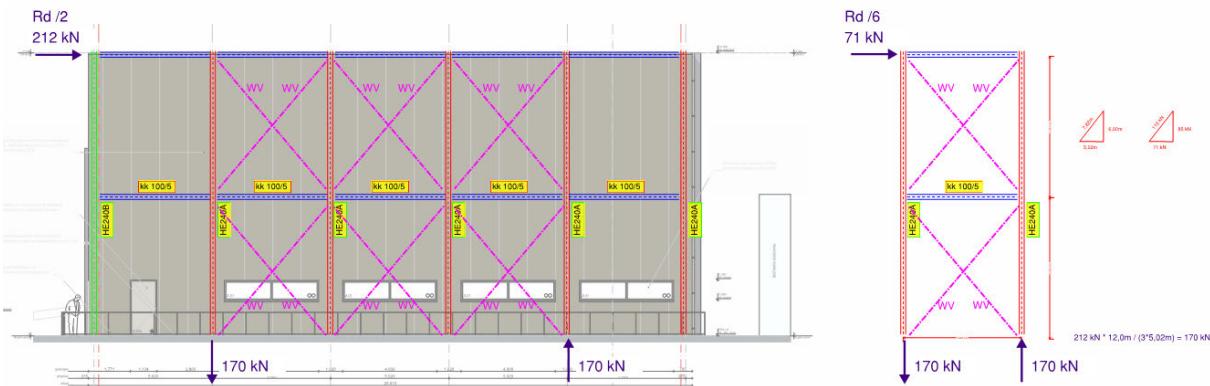
Hoeklijn L100x100x10

$$F_{t,d} = 423 \text{ kN} / 2 * \sqrt{2} / 2 = 150 \text{ kN}$$

$$\sigma_d = \frac{F_{t,d}}{A_s} = \frac{150 \text{ kN}}{1920 \text{ mm}^2} = 78 \text{ N/mm}^2$$

Windverband gevel as A

De kokers in de dakrand leiden deze belasting in naar de windverbanden en worden op knik getoetst in combinatie met buigend moment uit de dakplaten. Vervolgens worden de diagonalen van het verband getoetst. Kolommen zijn in de Matrixframe gewichtsberekeningen berekend met windlast.



Dakrand kokers

De kracht die moet worden ingeleid bedraagt $423 \text{ kN} / 2 = 212 \text{ kN}$. Tevens dragen deze kokers een deel van de dakbelasting en steunen ze de gevel tegen windbelasting. Verificatie van de kokers volgt in hoofdstuk 3.

Diagonaal strip 100x10

De kracht per diagonaal in het windverband bedraagt $212 \text{ kN} * \sqrt{2} / 3 = 100 \text{ kN}$

$$\sigma_d = \frac{F_{t,d}}{A_s} = \frac{100 \text{ kN}}{(100 - 25) * 10} = 133 \text{ N/mm}^2$$

$$u.c. = \frac{133}{235} = 0,57$$

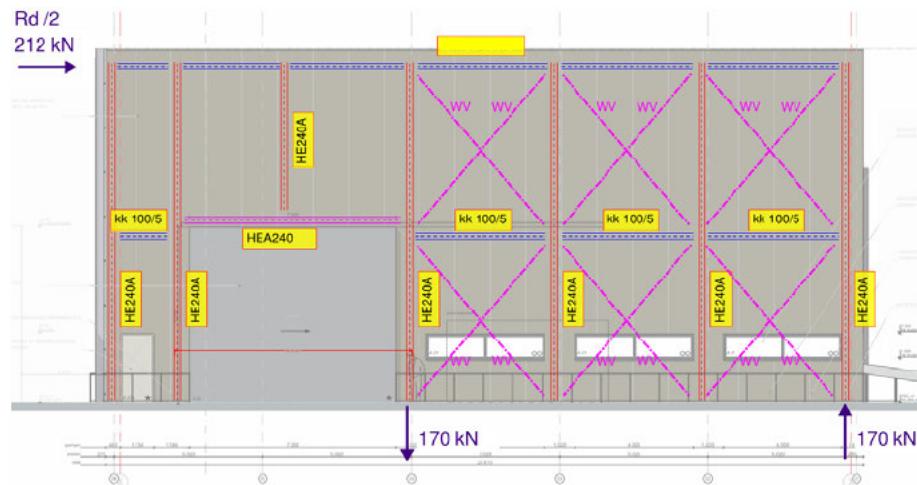
Opwaartse belasting

De belasting bij de kolomvoet bedraagt 170 kN, dit wordt in de gewichtsberekening gereduceerd door belasting uit permanente belasting.

werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	7
	datum		gewijzigd	
	6-3-2024			

Windverband gevel as I

Het windverband in de gevel op as I is vergelijkbaar met het windverband in de gevel op as A.



werknummer	paraaf 	gezien	onderdeel B	bladnummer 8
23-157	datum 6-3-2024		gewijzigd	

3 Gewichtsberekeningen

3.1 Belastingen

Belastingen volgen uit rapport A. De belasting op het dak wordt gesplitst voor belasting op de bovenregel en op de onderregel.

Dak

Bovenregel

- Sandwichpanelen	0,15
- Zonnepanelen	<u>0,25</u>
	0,40 kN/m ²

Onderregel

- Sprinkler+leidingwerk+verlichting	0,25	kN/m ²
-------------------------------------	------	-------------------

Veranderlijk sneeuw

0,70	kN/m ²
------	-------------------

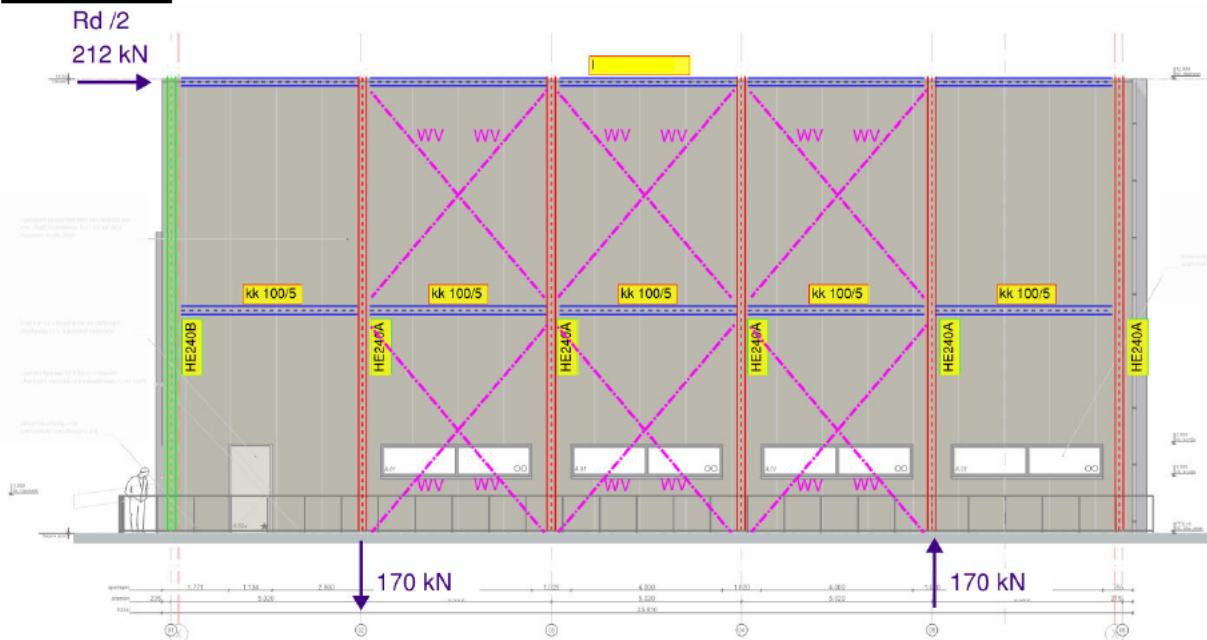
Gevels

- Sandwichpanelen	0,20	kN/m ²
-------------------	------	-------------------

werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	9
	datum		gewijzigd	
	6-3-2024			

3.2 Wand as A

Wandaanzicht



Belastingen

Eigen gewicht *in matrixframe*

Permanent

$$q_{dak,boven,k} = 4,94m/2 * 0,40 = 1,0 \text{ kN/m}$$

$$q_{dak,onder,k} = 4,94m/2 * 0,25 = 0,6 \text{ kN/m}$$

Veranderlijk sneeuw

$$q_{dak,sneeuw,k} = 4,94m/2 * 0,70 = 1,7 \text{ kN/m}$$

Veranderlijk wind

Stabiliteitskrachten: $R_d = 170 \text{ kN}$, daarmee $R_k = 126 \text{ kN}$

Berekening

Zie bijlage III – 1 t/m 12

Opmerkingen

De windbelasting $R_d/2$ is in matrixframe ingevoerd. Dit geeft een kleine afwijking van de windkrachten bij de kolomvoeten.

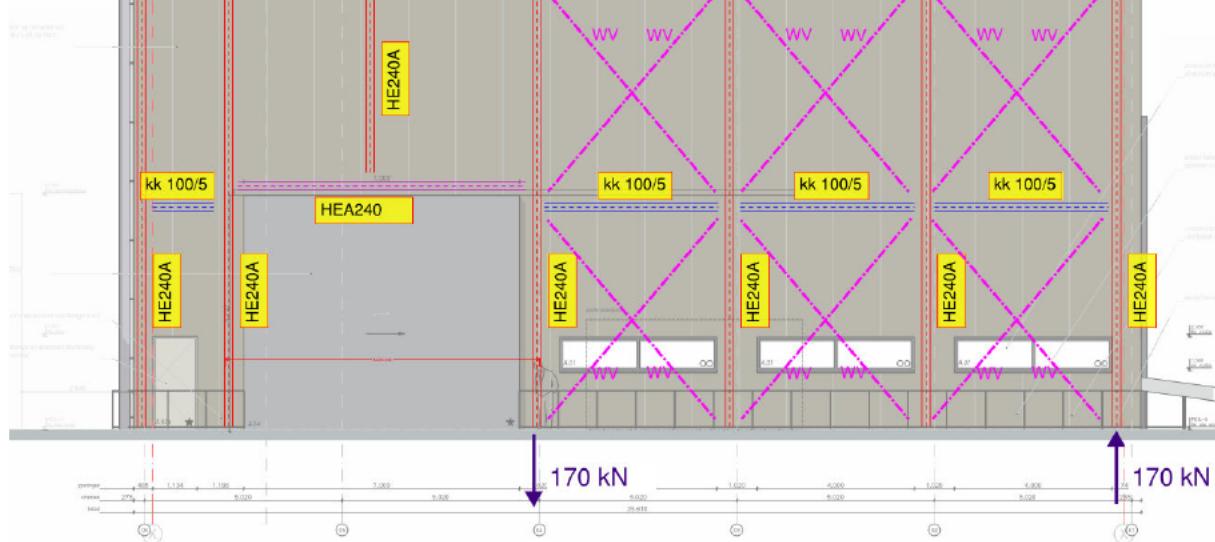
werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	10
	datum		gewijzigd	
	6-3-2024			

3.3 Wand as I

Wandaanzicht

Rd /2

212 kN



Belastingen

Eigen gewicht

in matrixframe

Permanent

$$q_{dak,boven,k} = 4,94m/2 * 0,40 = 1,0 \text{ kN/m}$$

$$q_{dak,onder,k} = 4,94m/2 * 0,25 = 0,6 \text{ kN/m}$$

Veranderlijk sneeuw

$$q_{dak,sneeuw,k} = 4,94m/2 * 0,70 = 1,7 \text{ kN/m}$$

Veranderlijk wind

Stabiliteitskrachten: R_d = 170 kN, daarmee R_k = 126 kN

Berekening

Zie bijlage III – 13 t/m 24

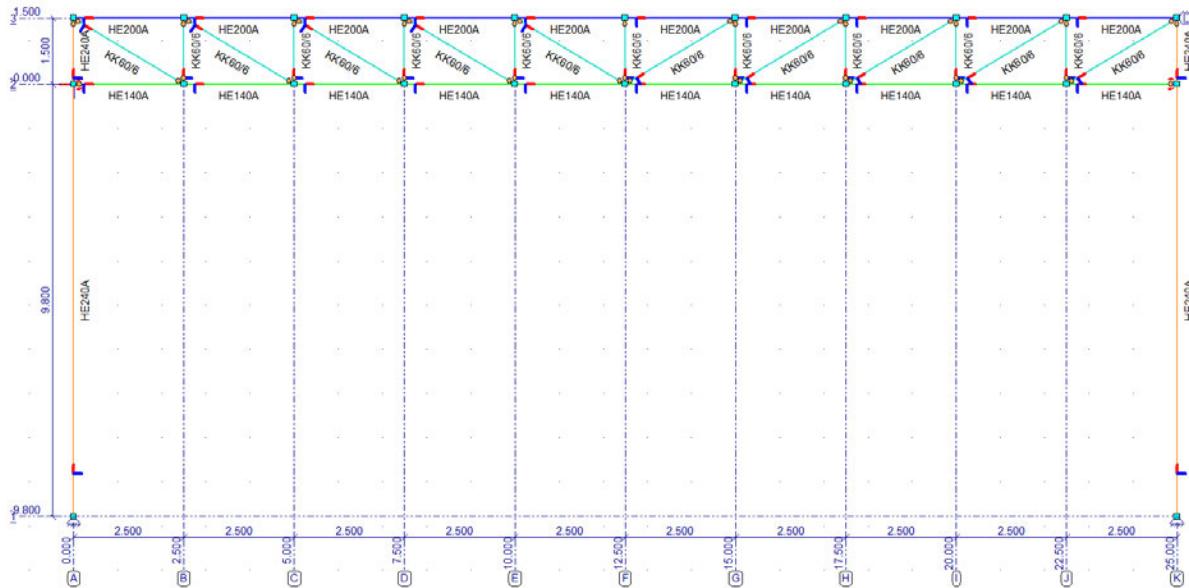
Opmerkingen

De windbelasting R_d/2 is in matrixframe ingevoerd. Dit geeft een kleine afwijking van de windkrachten bij de kolomvoeten.

werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	11
	datum	6-3-2024	gewijzigd	

3.4 Dakspant HEA240 kolommen

Schematisering



Belastingen

Eigen gewicht *in matrixframe*

Permanent

$$q_{\text{dak,boven,k}} = 4,94 \text{m} * 0,40 = 2,0 \text{ kN/m}$$

$$q_{\text{dak,onder,k}} = 4,94 \text{m} * 0,25 = 1,3 \text{ kN/m}$$

Veranderlijk sneeuw

$$q_{\text{dak,sneeuw,k}} = 4,94 \text{m} * 0,70 = 3,5 \text{ kN/m}$$

Veranderlijk wind

$$q_{\text{wind,k}} = (0,8 + 0,3) * 5,0 \text{m} * 0,9 = 4,95 \text{ kN/m}$$

Stabiliteitskrachten: $R_d = 170 \text{ kN}$, daarmee $R_k = 126 \text{ kN}$

Berekening

Zie bijlage III – 25 t/m 38

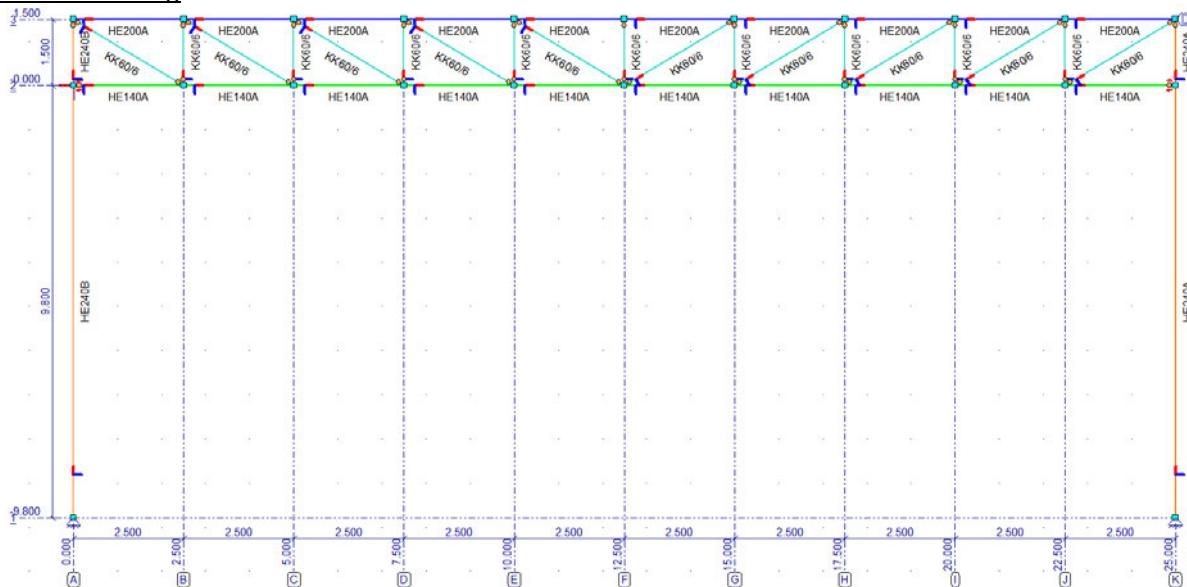
Afwatering

Doorbuiging van het spant bedraagt 45,4mm in de karakteristieke situatie. Er dient na het optreden van deze doorbuiging voldoende afschot over te blijven voor voldoende afwatering van regenwater. Er wordt een zeeg van 30 mm toegepast om dit te realiseren.

werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	12
	datum		gewijzigd	
	6-3-2024			

3.5 Dakspant HEB240 kolommen

Schematisering



Belastingen

Eigen gewicht

in matrixframe

Permanent

$$\begin{aligned} q_{\text{dak,boven},k} &= 4,94 \text{m} * 0,40 = 2,0 \text{ kN/m} \\ q_{\text{dak,onder},k} &= 4,94 \text{m} * 0,25 = 1,3 \text{ kN/m} \end{aligned}$$

Veranderlijk sneeuw

$$q_{\text{dak,sneeuw},k} = 4,94 \text{m} * 0,70 = 3,5 \text{ kN/m}$$

Veranderlijk wind

$$\begin{aligned} q_{\text{wind},k} &= (0,8 + 0,3) * 2,5 \text{m} * 0,9 = 2,48 \text{ kN/m} \\ F_{w,k} &= 2,48 \text{ kN/m} * 6,0 \text{m} = 14,9 \text{ kN} \end{aligned}$$

Stabiliteitskrachten: $R_d = 170 \text{ kN}$, daarmee $R_k = 126 \text{ kN}$

Reactie uit HEB500 ligger

PB 53 kN

VB 44 kN sneeuw

Berekening

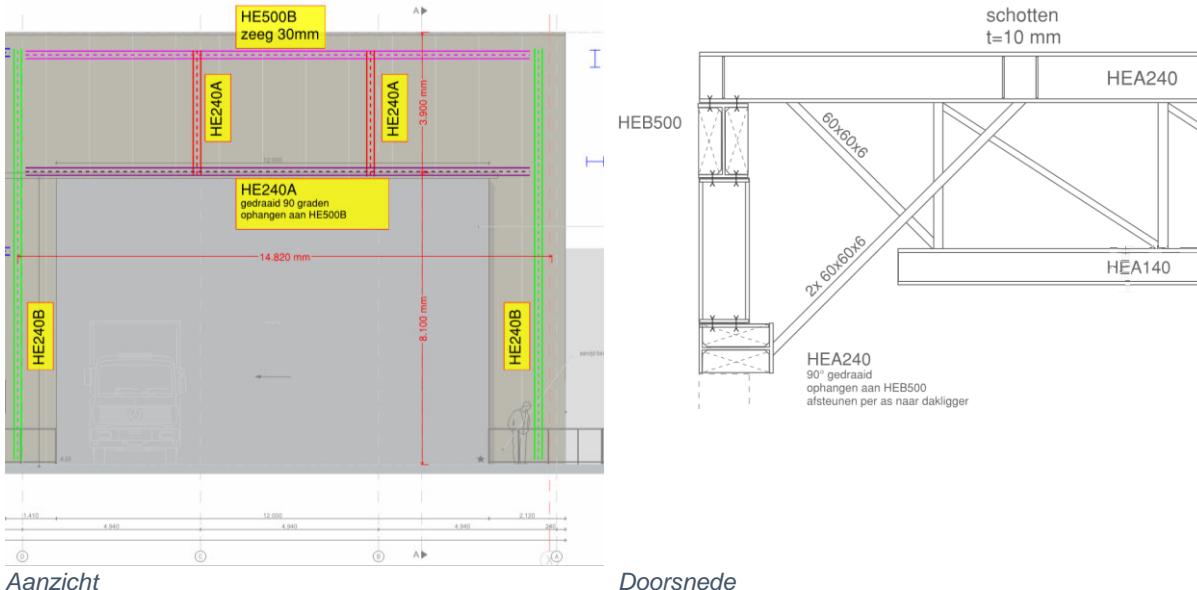
Zie bijlage III – 39 t/m 52

werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	13
	datum		gewijzigd	
	6-3-2024			

3.6 Constructie boven overhead deur

Boven de overhead deur worden twee liggers aangebracht.

- De bovenste ligger is een HE500B profiel welke de dakspannen van assen B en C opvangt.
- De onderste ligger is een HE240A profiel welke de windbelasting op de overhead deur opvangt. Daarom wordt deze ligger 90 graden gedraaid. Tevens wordt de ligger opgehangen aan de HE500B ligger.

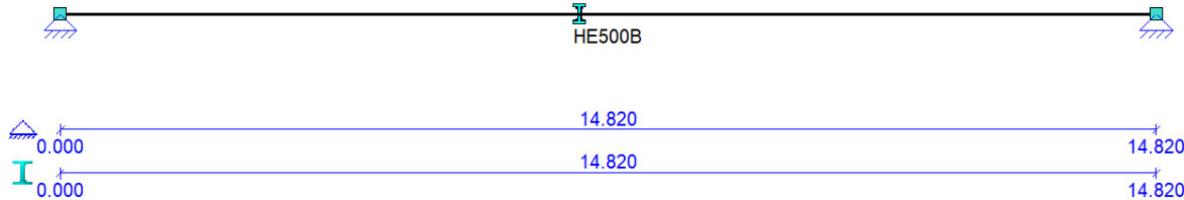


werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	14
	datum		gewijzigd	
	6-3-2024			

3.6.1 Ligger HEB500

Schematisering

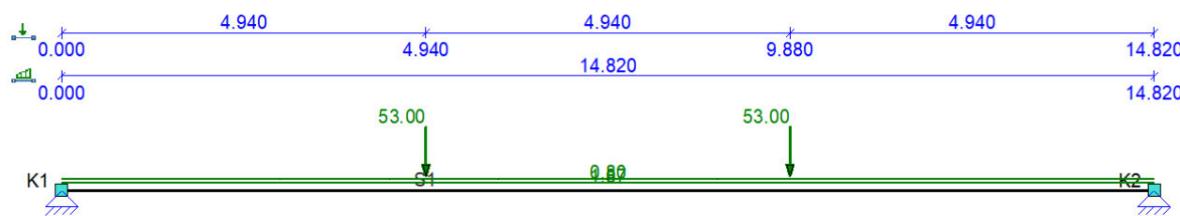
Constructie



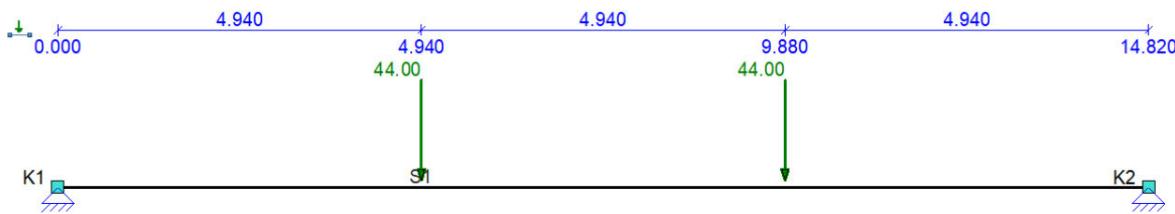
Belastingen

Uit berekening H3.4 Dakspant HEA240 kolommen volgt een reactie van 53 kN (EG + PB) en 44 kN (VB sneeuw). Ook wordt er een gevelbelasting van 0,8 kN/m gerekend ($4\text{m} * 0,20$).

B.G.1: Permanent



B.G.2: Sneeuw



Berekening

Zie bijlage III – 53 t/m 58

Conclusie

De ligger HEB500 volstaat met kipsteunen. Deze steunen worden door de dakliggers verzorgd.

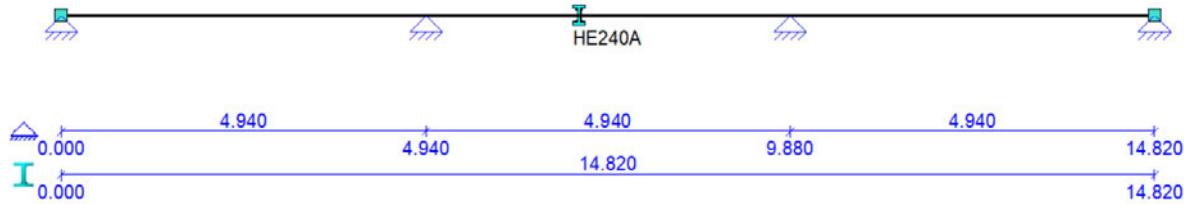
De reactiekachten PB 73 kN en VB 44 kN worden aangebracht op het schema uit H3.5 Dakspant HEB240 kolommen.

werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	15
	datum		gewijzigd	
	6-3-2024			

3.6.2 Ligger HEA240

Schematisering

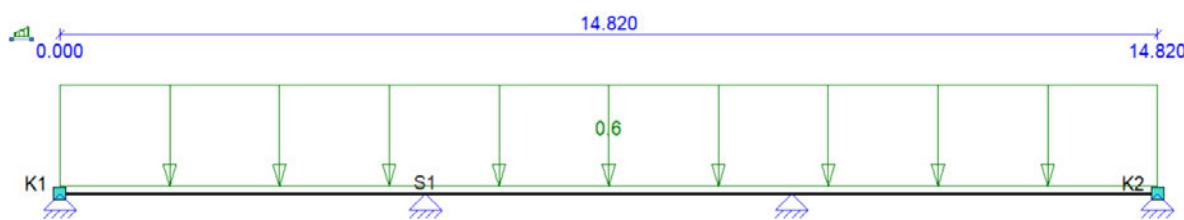
Constructie



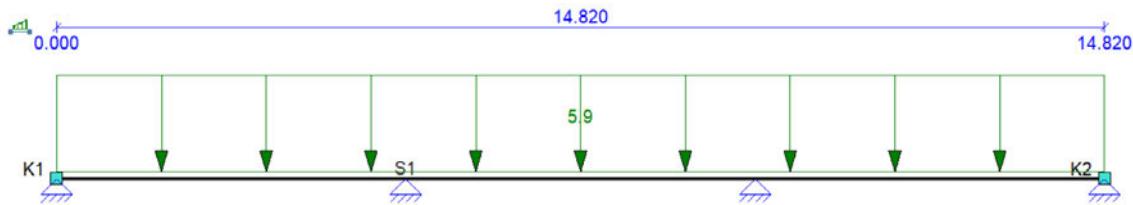
Belastingen

Het gewicht van

B.G.1: Permanent



B.G.2: Wind



B.G.2: WIND

Type	Beginwaarde	Eindwaarde	Beginafstand	Eindafstand	Richting	Omschrijving
q	5.9	5.9	0.000	14.820 (L)	Z	
Som lasten	Z: 88.0				m	m

Berekening

Zie bijlage III – 59 t/m 64

Conclusie

Het profiel volstaat. Vervormingen zijn minimaal, door het toepassen van steunen naar de daklijger.

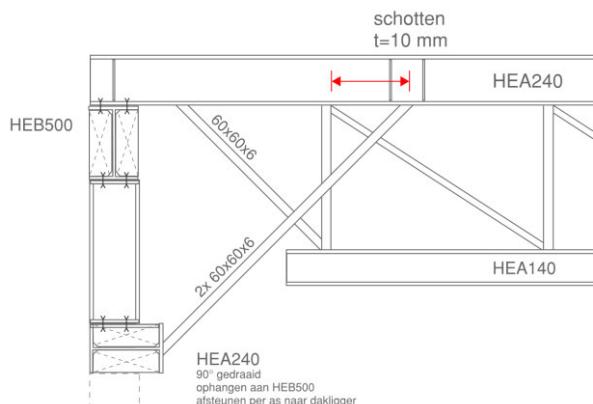
werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	16
	datum		gewijzigd	
	6-3-2024			

3.6.3 Steunen HEA240

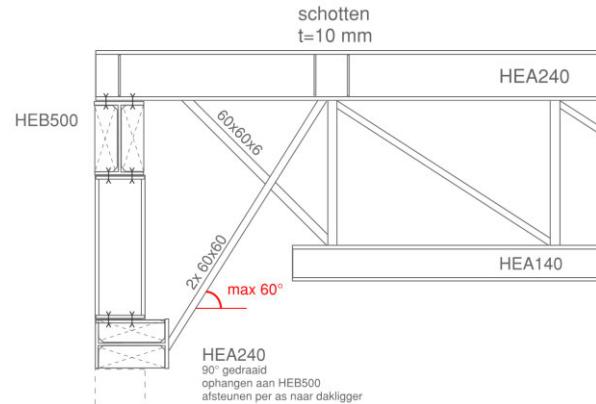
De steunen die de HEA240 ligger verstijven worden belast met een drukkracht van 47 kN en hebben een lengte van ca. 4,0m. Er worden twee kokers 60x60 toegepast. Het profiel hangt af van de hoek van de drukschoor.

3.6.4 Bovenregel spant

De bovenregel van het spant wordt belast door dezelfde drukkracht van 47 kN. Om deze kracht op te kunnen nemen in de bovenregel dient de afstand tussen de drukdiagonaal en verticaal van het vakwerk te worden geminimaliseerd. Hierbij dient de drukdiagonaal wel een hoek van 45° te hebben, maximaal 60° .



Afstand tussen drukschoor en verticaal in rood



Hoek van max 60° aanhouden

werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	18

datum	gewijzigd
6-3-2024	

3.7.2 Kokers dakrand

De kokers in de dakrand worden op drie manieren belast:

- Drukkracht uit stabiliteit
- Moment tgv verticale belasting uit dakbelasting
- Moment tgv horizontale belasting uit wind

Belasting

Dak	$4,94m / 2 \times (0,40 + 0,25) 0,70$	1,61	1,73 kN/m	verticaal
Wind	$3,0m / 2 \times (0,80+0,30) \times 0,90$		1,49 kN/m	horizontaal
Druk			212 kN	axiaal

$$q_{v,d} = 1,20 * 1,61 + 1,50 * 1,73 = 4,53 \text{ kN/m}$$

$$q_{h,d} = 1,50 * 1,49 = 2,24 \text{ kN/m}$$

Krachten

$$M_{v,d} = \frac{1}{8} * q_{v,d} * L^2 = \frac{1}{8} * 4,53 * 5,02^2 = 14,3 \text{ kNm}$$

$$M_{h,d} = \frac{1}{8} * q_{h,d} * L^2 = \frac{1}{8} * 2,24 * 5,02^2 = 7,1 \text{ kNm}$$

$$N_d = 212 \text{ kN}$$

Berekeningen

K180x180x6,3		
G	34,0	kg/m
A	43,3	cm ²
W	241	cm ³
I	2168	cm ⁴

$$\sigma_{v,d} = \frac{M_{v,d}}{W} = \frac{14,3 \text{ kNm}}{241 \text{ cm}^3} = 59 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_{h,d} = \frac{M_{h,d}}{W} = \frac{7,1 \text{ kNm}}{241 \text{ cm}^3} = 29 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_{n,d} = \frac{N_d}{A} = \frac{212 \text{ kN}}{4330 \text{ mm}^2} = 49 \text{ N/mm}^2 \quad \text{excl knik}$$

$$\sigma_d = 138 \text{ N/mm}^2$$

$$w = \frac{5*q_k*L^4}{384*E*I} = \frac{5*4,53*5020^4}{384*210.000*2168 \text{ cm}^4} = 8 \text{ mm} \quad \text{verticaal}$$

werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	19
	datum		gewijzigd	
	6-3-2024			

3.7.3 Gevelsteunen UNP

De UNP profielen worden enkel belast door wind.

Belasting

Wind $3,0\text{m} \times (0,80+0,30) \times 0,90$ $2,97 \text{ kN/m}$ *horizontaal*

$$q_{h,d} = 1,50 * 2,97 = 4,46 \text{ kN/m}$$

Krachten

$$M_{h,d} = \frac{1}{8} * q_{h,d} * L^2 = \frac{1}{8} * 4,46 * 5,02^2 = 14,0 \text{ kNm}$$

Berekeningen

UNP180		
G	22,0	kg/m
A	28,0	cm ²
W	150	cm ³
I	1350	cm ⁴

$$\sigma_{h,d} = \frac{M_{h,d}}{W} = \frac{14,0 \text{ kNm}}{150 \text{ cm}^3} = 93 \text{ N/mm}^2$$

$$w = \frac{5 * q_k * L^4}{384 * E * I} = \frac{5 * 4,46 * 5020^4}{384 * 210.000 * 1350 \text{ cm}^4} = 13 \text{ mm} \quad \text{i} \text{ horizontaal}$$

werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	20
	datum	6-3-2024	gewijzigd	

3.8 IPE330 kolom brandwand

De brandwand wordt voorzien van een tweede kolommenrij in het geval er brand in de hal uitbreekt. Deze kolommen kragen 12 meter uit en worden belast door het eigen gewicht van de kolom en de gevel, alsmede 20% van de windbelasting (accidenteel situatie).

Schematisering

Zie afbeelding rechts

Belastingen

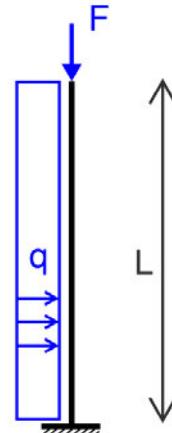
F-last

Eigen gewicht

in matrixframe

Permanent

gevel $5,0\text{m} * 0,20 \text{ kN/m}^2 = 1,0 \text{ kN/m}$



q-last

De windlast op de kolom wordt berekend met een drukcoëfficiënt voor vrijstaande wanden;

$$L = 40\text{m}$$

$$H = 12\text{m}$$

$$L/H = 3,3$$

Op basis van tabel 7.9 uit NEN-EN 1991-1-4 (zie ook volgende pagina) kunnen de volgende drukcoëfficiënten worden bepaald;

Tabel 7.9 — Aanbevolen drukcoëfficiënten $c_{p,\text{net}}$ voor vrijstaande wanden en borstweringen

Dichtheid	Zone	A	B	C	D
$\varphi = 1$	Zonder omgezette einden	$\ell/h \leq 3$	2,3	1,4	1,2
		$\ell/h = 5$	2,9	1,8	1,4
		$\ell/h \geq 10$	3,4	2,1	1,7
	Met omgezette einden met lengte $\geq h^a$	2,1		1,4	1,2
$\varphi = 0,8$		1,2		1,2	1,2

^a Er mag lineair worden geïnterpoloerd bij omgezette einden met een lengte tussen 0,0 en h .

Factor zone A: 2,39 na lineair interpoleren van 2,3 en 2,9

Factor zone B: 1,46 na lineair interpoleren van 1,4 en 1,8

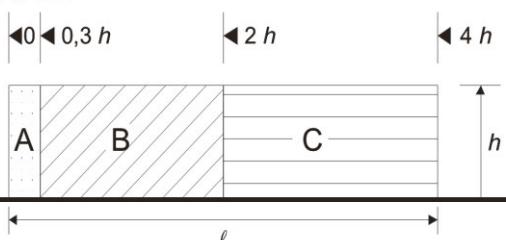
werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	21
	datum		gewijzigd	
	6-3-2024			

De kolommen aan het einde van de wand zijn maatgevend (tussen assen A-B en H-I);

$$\begin{array}{lll} \text{Wind links van kolom} & 3,00m * 2,39 * 0,20 * 0,90 & = 1,29 \text{ kN/m} \\ \text{Wind rechts van kolom} & 4,94m/2 * 1,46 * 0,20 * 0,90 & = 0,65 \text{ kN/m} \end{array}$$

$$q_{\text{wind},k} = 1,94 \text{ kN/m}$$

voor $\ell \leq 4h$



Overzicht zones voor bepaling drukcoëfficiënten.



Zones t.b.v. drukcoëfficiënten bij brandwand

Berekening

Zie bijlage III – 65 t/m 70

Conclusie

De kolommen voldoen constructief. De gevelpanelen dienen de IPE kolommen te steunen tegen kippen. Hogere vervorming in accidentele situatie akkoord.

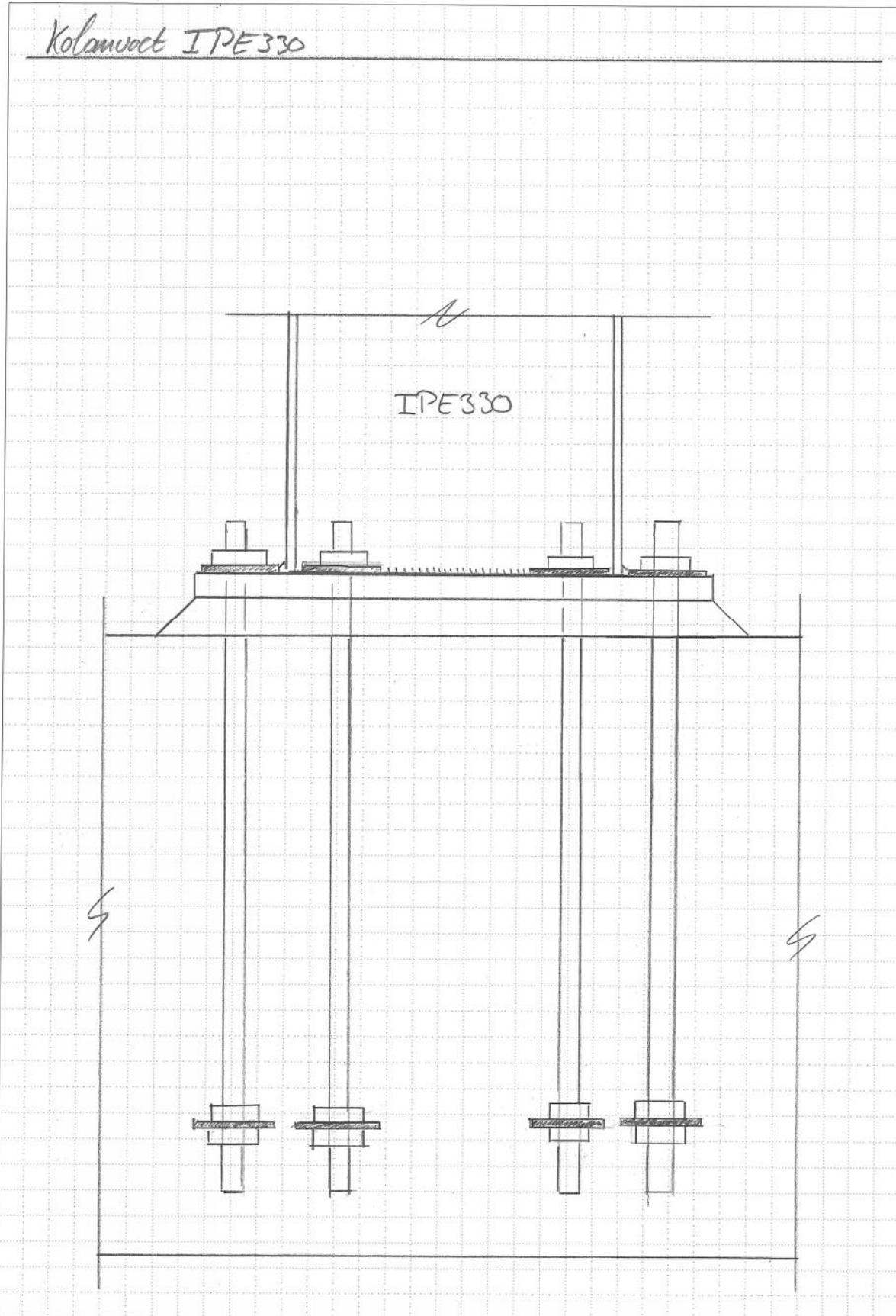
3.8.1 Berekening kolomvoet

De reactiekragten op de fundering zijn overgenomen in een kolomvoet berekening. De voetplaat heeft een dikte van 25 mm met een afmeting van 300x500mm. Er worden per zijde vier ankers M27 4.6 toegepast met voetplaatjes.

Berekening

Zie bijlage III – 71 t/m 77

werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	22
	datum		gewijzigd	

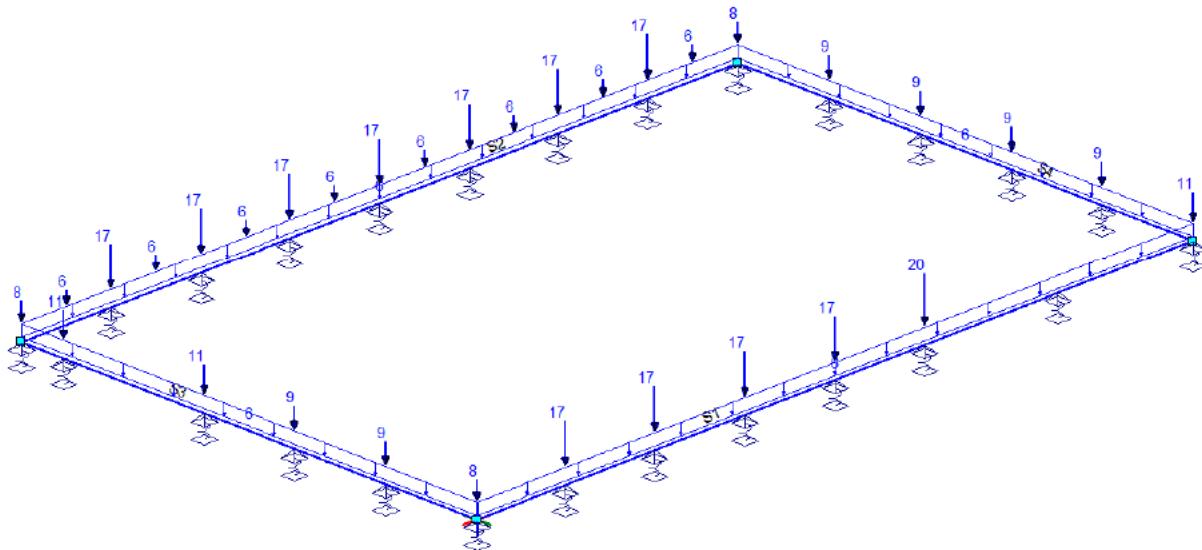


werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	23
	datum		gewijzigd	
	6-3-2024			

4 Balkenrooster

Schematisering

Inclusief belasting uit eigen gewicht



Belastingen

Belastingen volgen uit de gewichtsberekeningen. Deze belastingen zijn ook aangegeven op de overzichtstekening in [bijlage II](#). De beschouwing van de belasting op de fundering in de accidentele situatie is in een los model beschouwd.

Uitgangspunten beton

Element	Kwaliteit	Milieuklasse	Hoogte mm	Breedte mm	Dekking mm	d mm
Funderingsbalk	C30/37	XC3	600 mm	400 mm	30 mm	570 mm

werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	24
	datum		gewijzigd	
	6-3-2024			

Berekening

Zie [bijlage IV](#). – 1 t/m 37 berekening standaard situatie
 Zie [bijlage IV](#). – 38 t/m 68 berekening accidentele situatie

In de berekening van de accidentele situatie wordt door Matrixframe gerekend met een staalspanning van $f_{yd} = 435 \text{ N/mm}^2$ daar waar dit 500 N/mm^2 mag zijn.

Wapening

Voor de balken op assen 1, A en I

Basiswapening	4R12	$A_s = 452 \text{ mm}^2$	
Bijleg	1R16	$A_s = 201 \text{ mm}^2$	1x op as 1, 1x op as A
Beugels	2sn R8-300	$A_s = 667 \text{ mm}^2/\text{m}$	
Flankstaven	1R8		

Voor de balk op as 6, ter plaatse van de brandwand

Basiswapening	5R16	$A_s = 1005 \text{ mm}^2$	
Bijleg	2R20	$A_s = 314 \text{ mm}^2$	
Beugels	2sn R8-200	$A_s = 1000 \text{ mm}^2/\text{m}$	
Flankstaven	2R10		

Voor de consoles bij de IPE kolommen

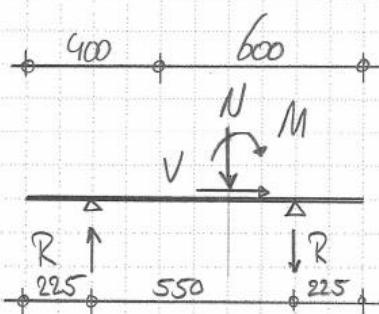
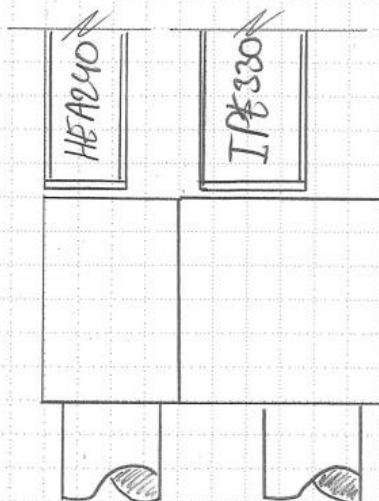
Basiswapening	5hs R12	$A_s = 565 \text{ mm}^2$	
Beugels	4bgls R8-150		
Flankstaven	1hs R8		

werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	25

datum
6-3-2024

4.1 Berekening console

Berekening Console



$$R = \frac{M}{2} = \frac{140 \text{ kNm}}{0,55 \text{ m}} = 255 \text{ kN}$$

$$A_{s,l} = \frac{M/l_2}{f_y h \times \alpha g d} = \frac{140 / 2}{500 \times 0,9 \times 570} = 273 \text{ mm}^2$$

pas toe \Rightarrow $\phi 12$ $A_s = 565 \text{ mm}^2$

$$l_{req} = \frac{273}{565} \times 420 \text{ mm} = 203 \text{ mm} \rightarrow 350 \text{ mm recht in balk}$$

Bengels

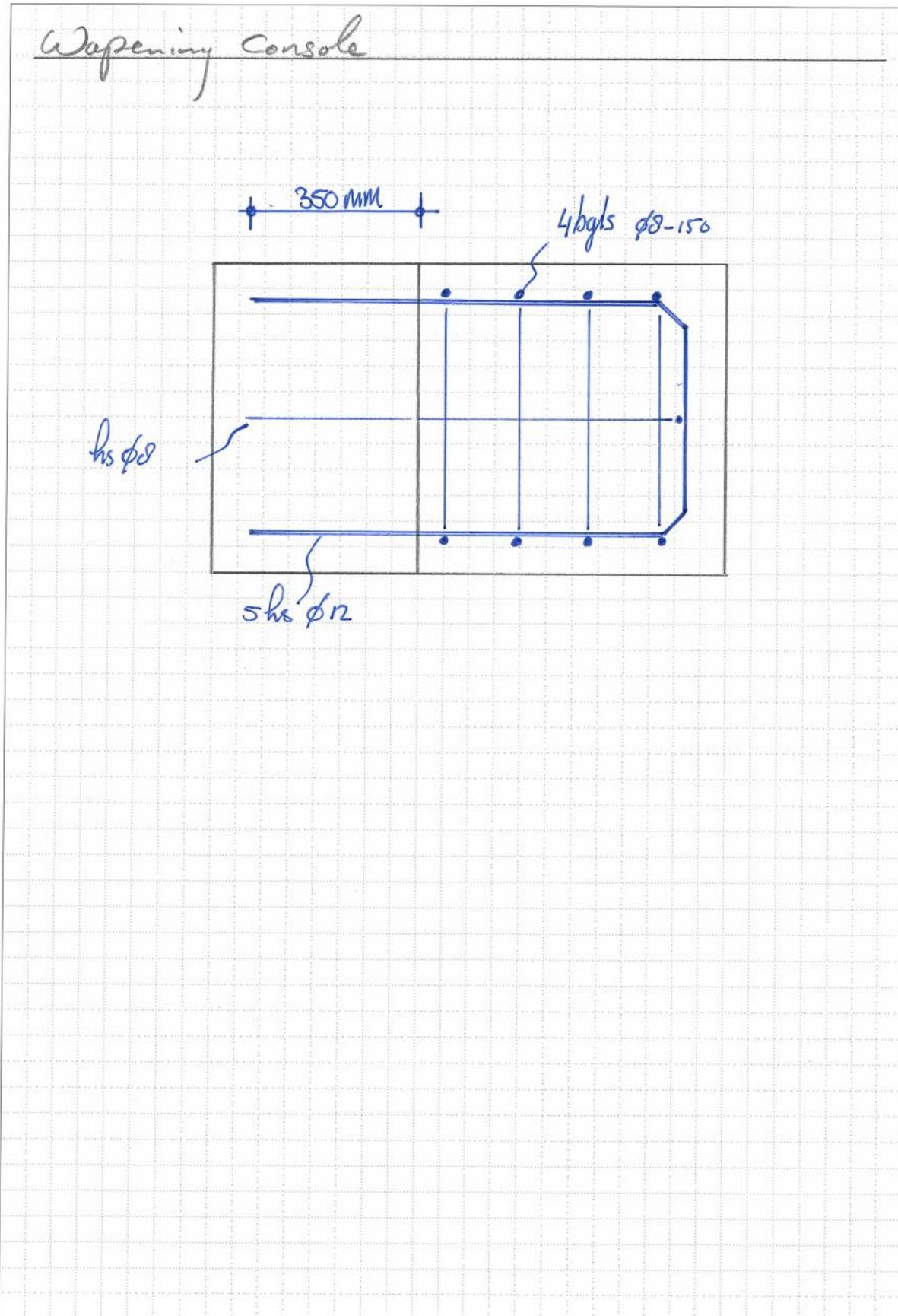
$$V_d = 255 \text{ kN} + 17,9 \text{ kN} = 273 \text{ kN} \quad \beta = \frac{a_0}{2d} = \frac{300 \text{ mm}}{2 \times 570}$$

$$A_{s,bgl} = 0,26 \times \frac{273}{500 \times 0,9 \times 570} = 277 \text{ mm}^2 \quad \beta = 0,26$$

$\phi 8$ 2sn $A_s = 100 \text{ mm}^2$

werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	26
	datum		gewijzigd	

6-3-2024



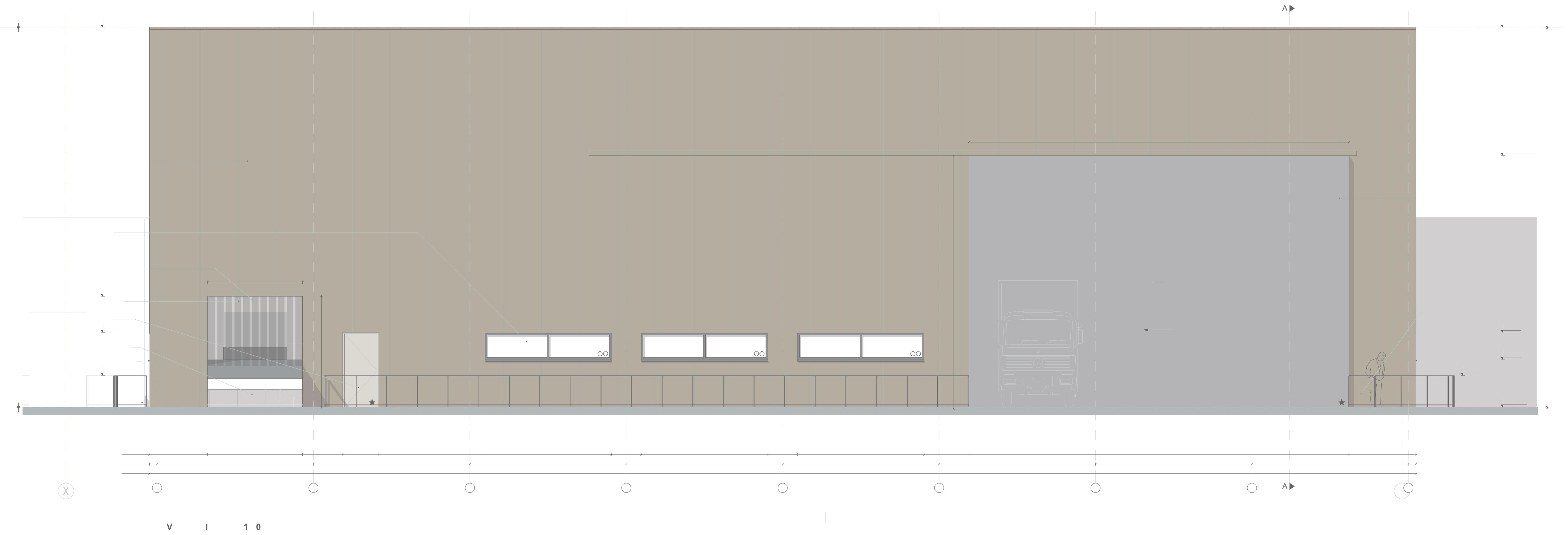
werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	I-0
	datum	06-03-2024	gewijzigd	

VAN **BOXSEL**
ENGINEERING

BIJLAGE I Overzichtstekening stabiliteit

Vanaf volgende pagina



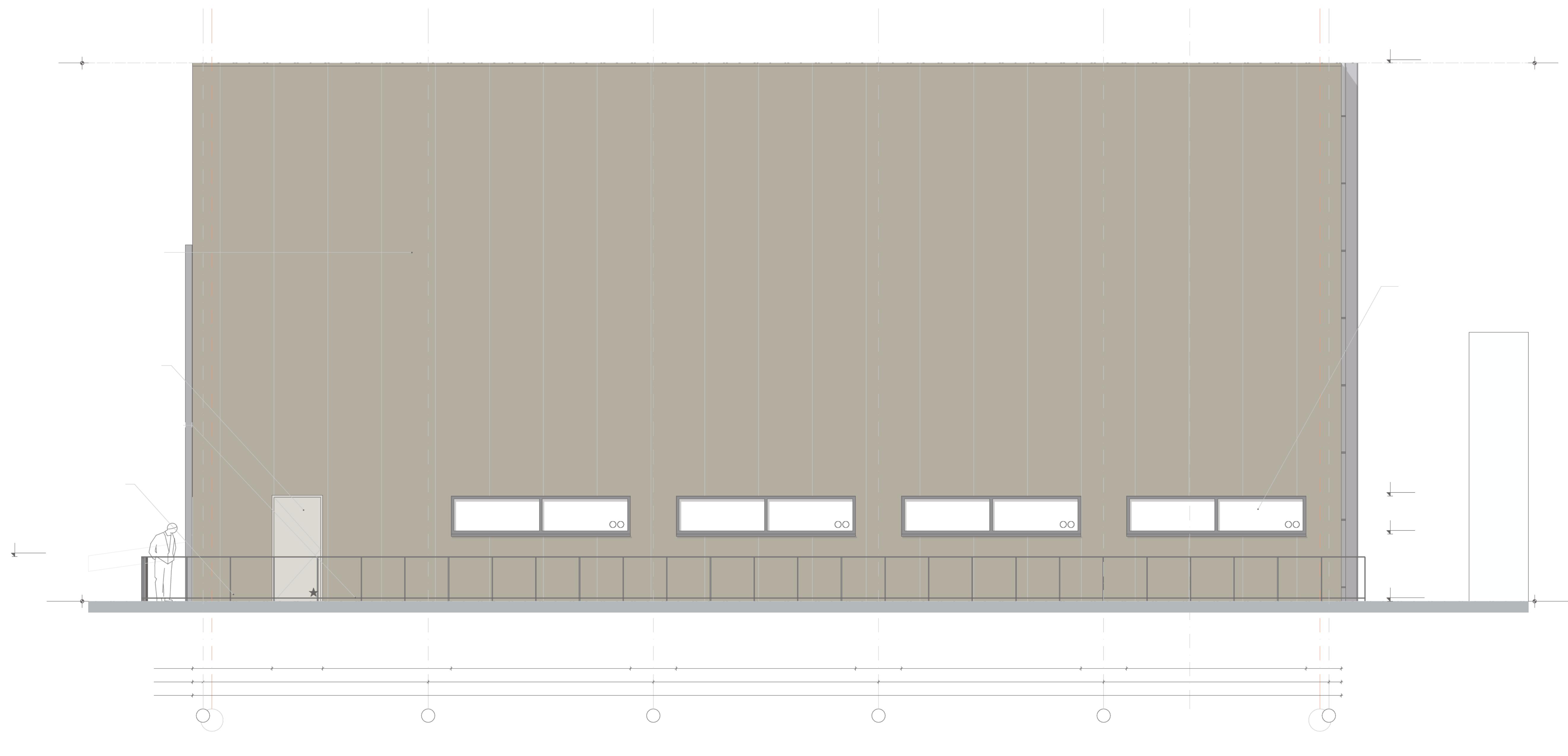


V I 10



A t I 50

ALMATORTONG NETWORK ENGINEERING!		Bogenieurs	
2305	D d ht		
TO 0 VL O	G I		



R ht ij l 1 0



i k j l 1 0

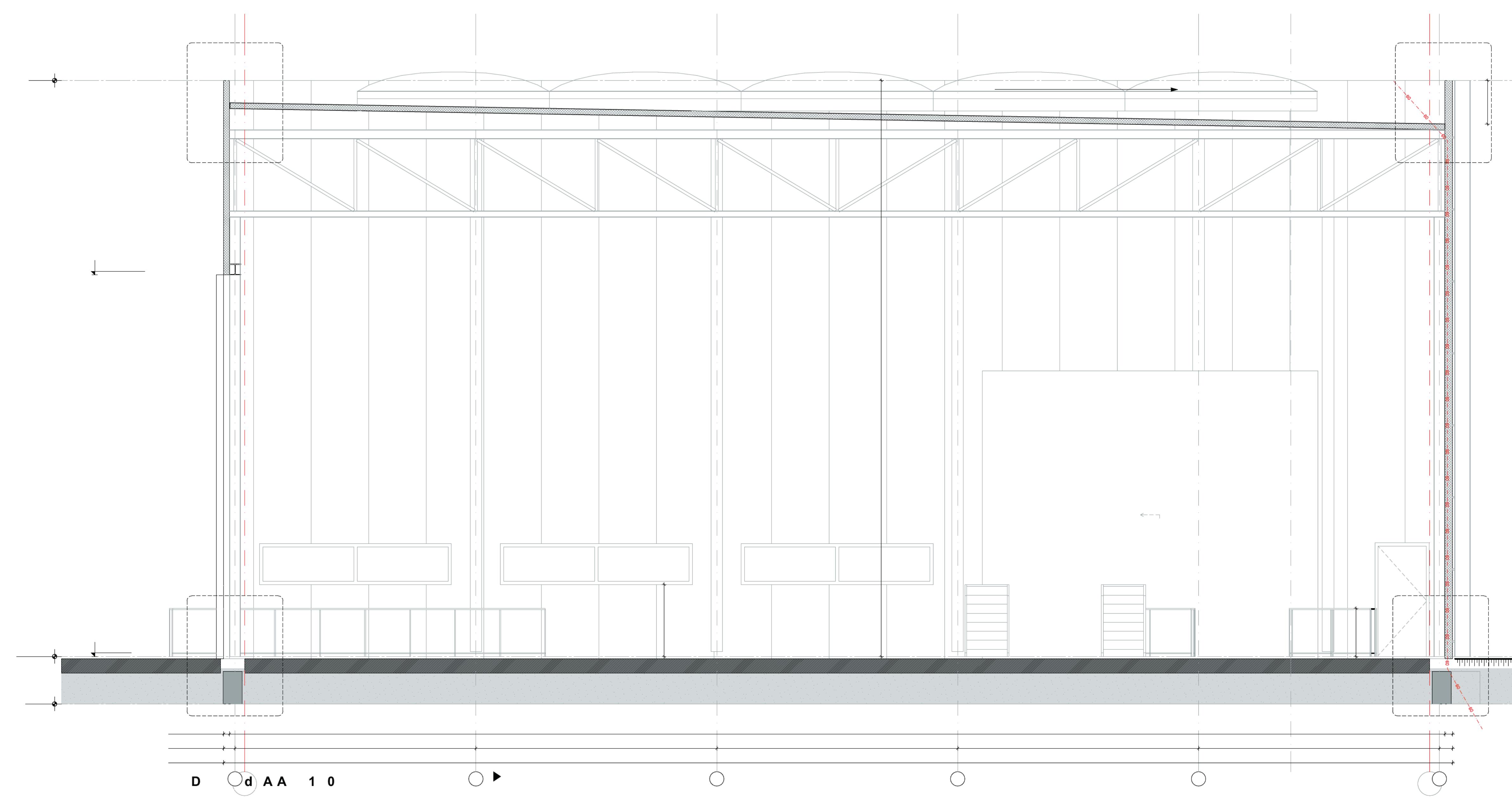
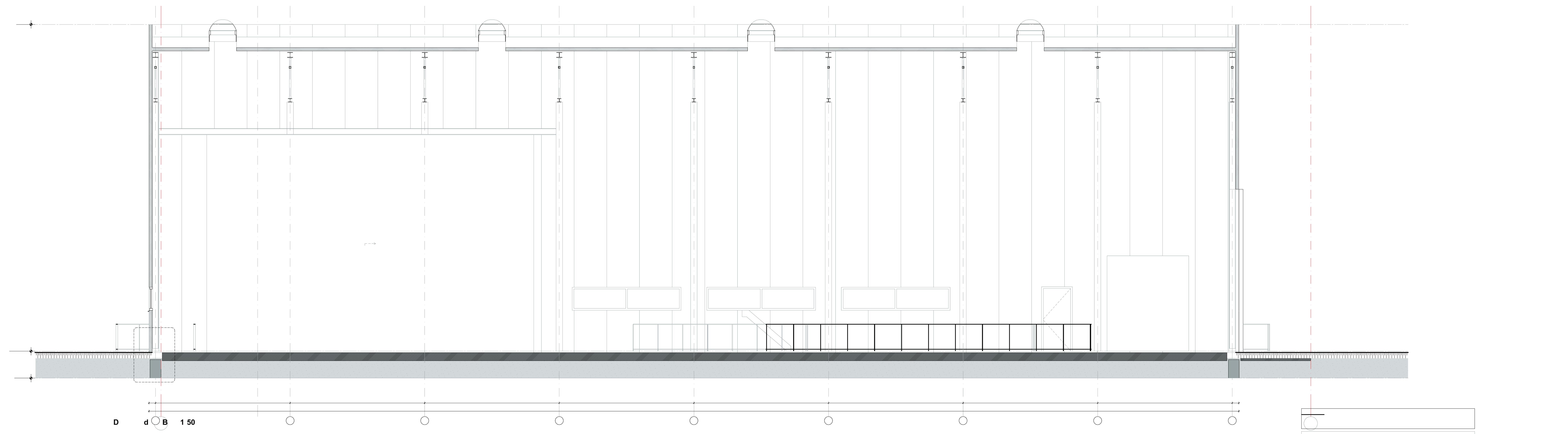


ALMATORTNENETWERKEONRLRE!

2305 D d ht

TO 1 VL 0 G I

B in
ge
ni
eurs



ALMATY RING NETWORK ON RLRE!

2305 D d ht

TOORSO D d


B in ge ni eurs

■

werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	II-0
	datum	06-03-2024	gewijzigd	

BIJLAGE II Overzichtstekening belastingen op fundering

Vanaf volgende pagina



werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	III-0
	datum	06-03-2024	gewijzigd	

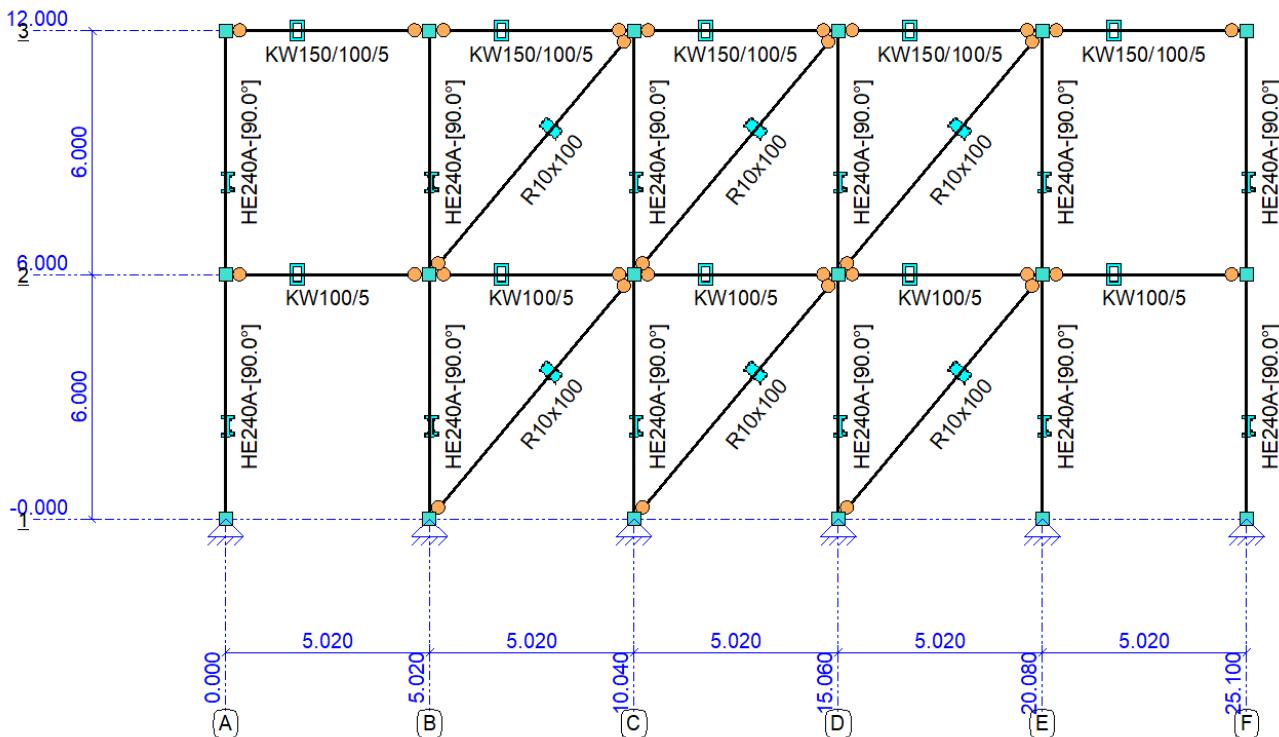
VAN **BOXSEL**
ENGINEERING

BIJLAGE III Computeruitvoer gewichtsberekeningen

Vanaf volgende pagina

Projectomschrijving	Uitbreiding terrein Coolrec	Projectnummer	23-157
Onderdeel		Constructeur	[REDACTED]
Opdrachtgever	Coolrec	Eenheden	m, mm, kN, kNm
Bestand	C:\Users\pm\van Boxsel Engineering\Ruby - Documenten\Documenten\2023\23-157 Coolrec\1. berekeningen intern\Rapport B\Matrixframe modellen\23-157 wand as A - met windverbanden.mxf		

Construct e

**PROFIELEN**

Profiel	Profielnaam	Oppervlakte	ly	Materiaal	Hoek
P2	HE240A	7684	2 7688e+07	S235	90
P3	KW100/5	1888	2 8279e+06	S275H(EN10210 1)	0
P4	R10x100	1000	8 3333e+05	S235	0
P8	KW150/100/5	2362	7 3157e+06	S235H(EN10210 1)	0
		mm	mm ²		°

PROFIELVORMEN

Profiel	Verl. h.	hB	hE	tf	tw	tf2	B	bL	bR	Raatl.	Hoogte
		mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm		mm
P4	Nee	100.0	100.0	0.0	0.0	0.0	100.0	0.0	0.0	Nee	00

MATERIALEN

Materiaalnaam	Poison	Dichtheid	E-Modulus	Uitzettingcoeff
S235	0.30	78.50	2 1000e+05	12 0000e 06
S275H(EN10210 1)	0.30	78.50	2 1000e+05	12 0000e 06
S235H(EN10210 1)	0.30	78.50	2 1000e+05	12 0000e 06
		kg/m ³	N/mm ²	Cm

SCHARNIEREN

Staaf	Positie	Scharnier	X	Z	Yr
S13	0.000	A1	Vast	Vast	Vrij
	5.020 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S14	0.000	A1	Vast	Vast	Vrij
	5.020 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S15	0.000	A1	Vast	Vast	Vrij
	5.020 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S16	0.000	A1	Vast	Vast	Vrij
	5.020 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S17	0.000	A1	Vast	Vast	Vrij
	5.020 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
			m	kNm	kNm
					kNm/rad

Staaf	Positie	Scharnier	X	Z	Yr
S18	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	5 020 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S19	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	5 020 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S20	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	5 020 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S21	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	5 020 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S22	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	5 020 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S23	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	7 823 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S24	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	7 823 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S25	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	7 823 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S26	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	7 823 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S27	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	7 823 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S28	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	7 823 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij

m kNm kNm kNm/rad

OPLEGGINGEN

Oplegging	Object	Positie	X	Z	Yr	Hoek	Yr
O1	K1	K1	Vast	Vast	Vrij	0	
O2	K3	K3	Vast	Vast	Vrij	0	
O3	K5	K5	Vast	Vast	Vrij	0	
O4	K7	K7	Vast	Vast	Vrij	0	
O5	K9	K9	Vast	Vast	Vrij	0	
O6	K11	K11	Vast	Vast	Vrij	0	

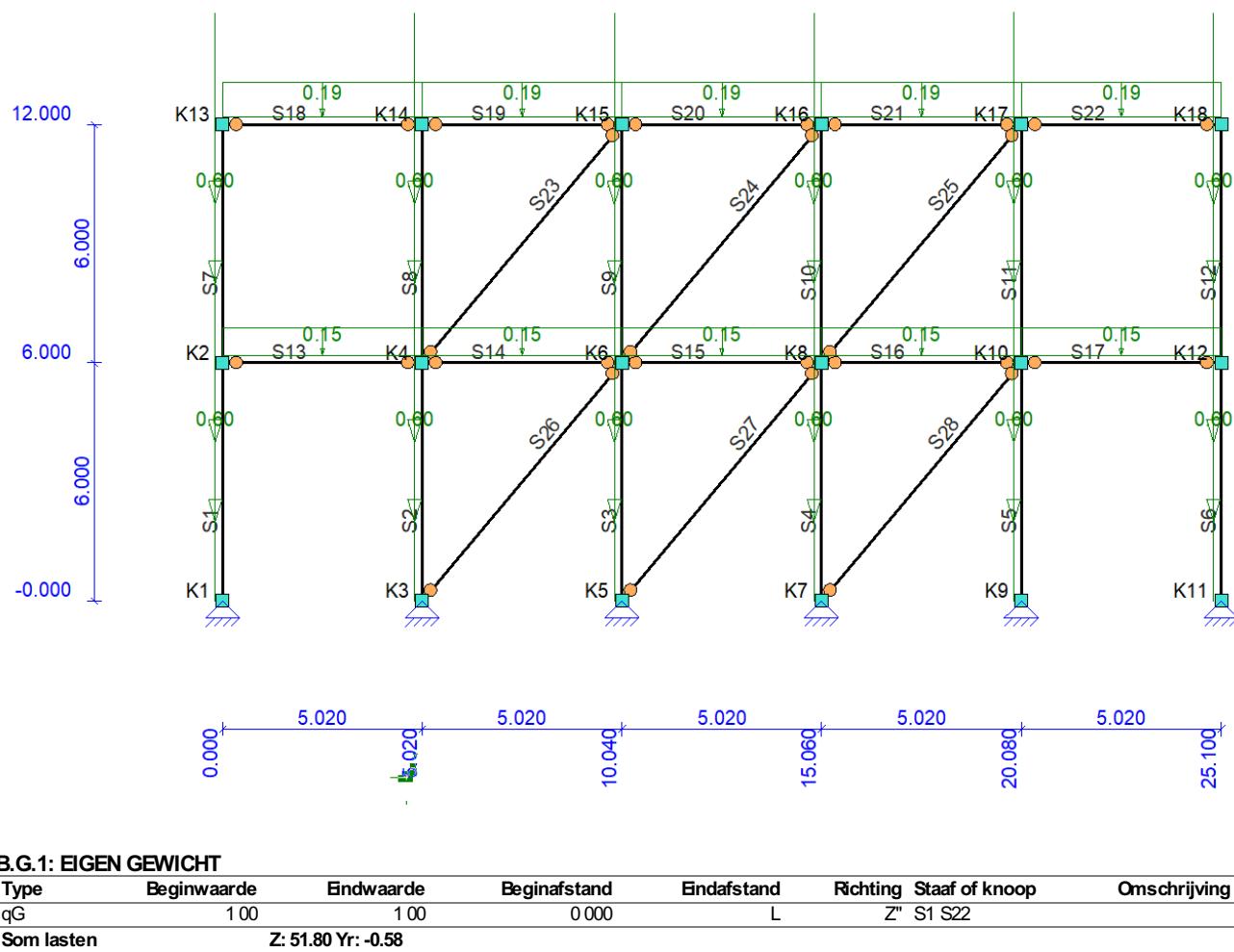
m kNm kNm kNm/rad

°

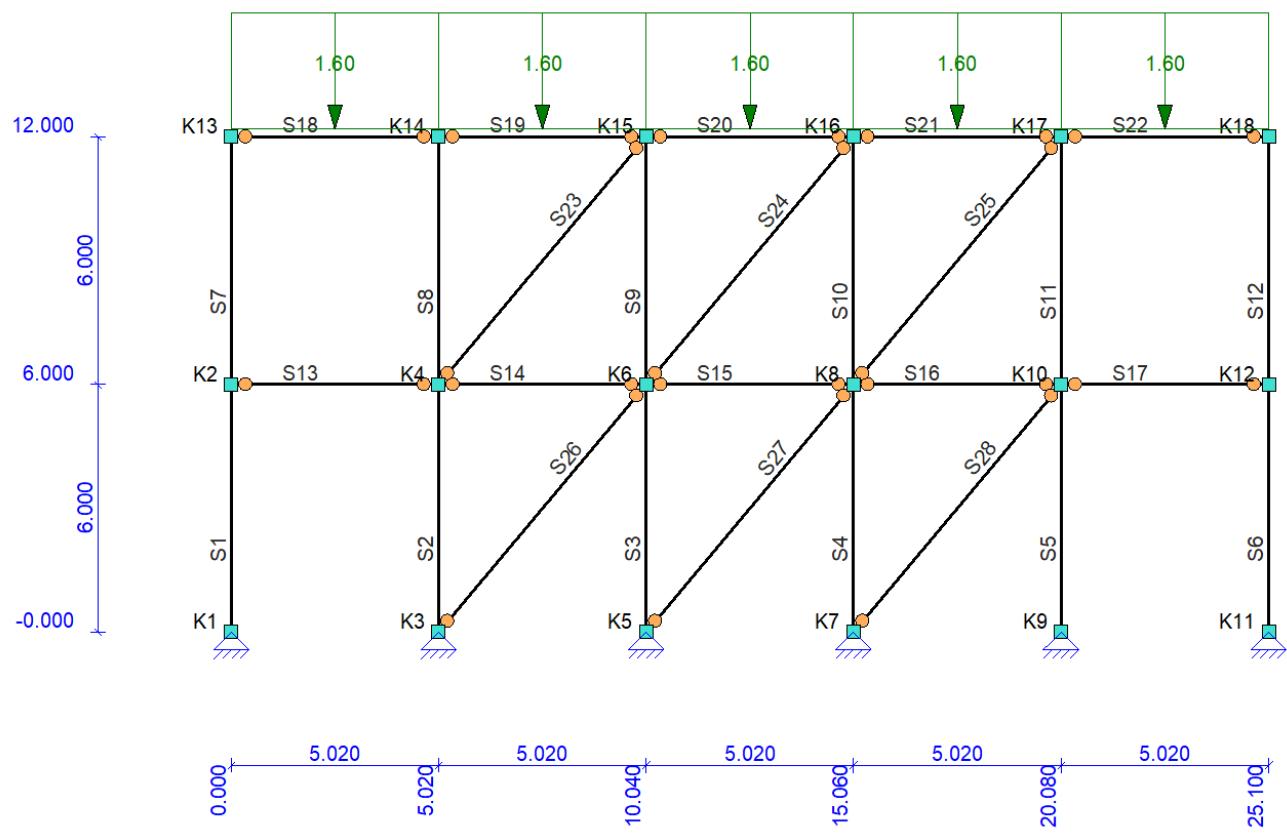
BELASTINGSGEVALLEN TYPEN

Label	Omschrijving	B.G.Type	Gunstig/Ong.	Element	Niveau	Veld	Ψ_0	Ψ_1	Ψ_2	C_{prob}	UGT/GGT
BG1	Eigen gewicht	Permanent			Nvt	Nvt					
BG2	Permanent	Permanent			Nvt	Nvt					
BG3	Sneeuw	Sneeuwbelasting			Nvt	Nvt	0.20			1.00/1.00	
BG4	Windbelasting	Windbelasting			Nvt	Nvt	0.20			1.00/1.00	

B.G.1: Eigen gewicht



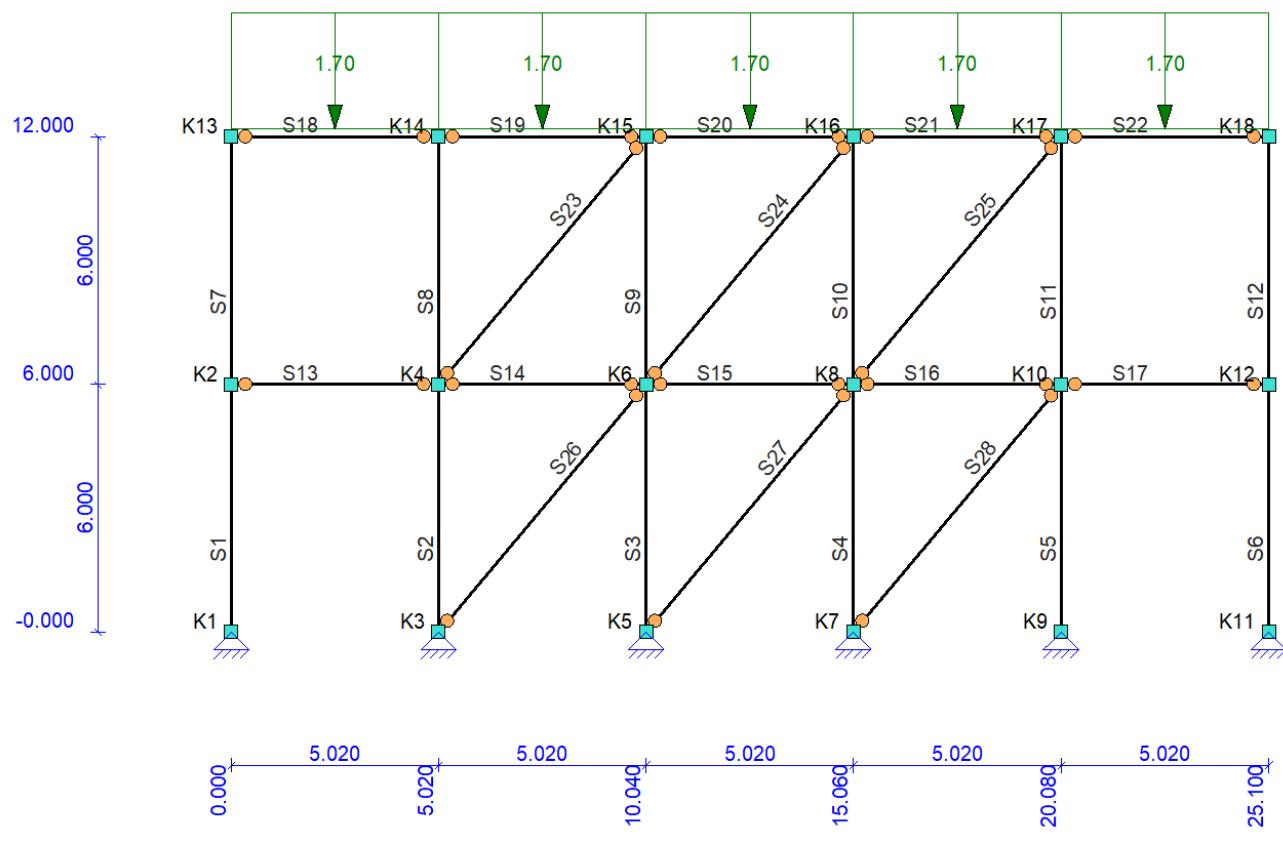
B.G.2: Permanent



B.G.2: PERMANENT

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Endafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
q	160	160	0.000		L	Z	S18 S22
Som lasten	Z: 40.16 Yr: -2.80		m	m			

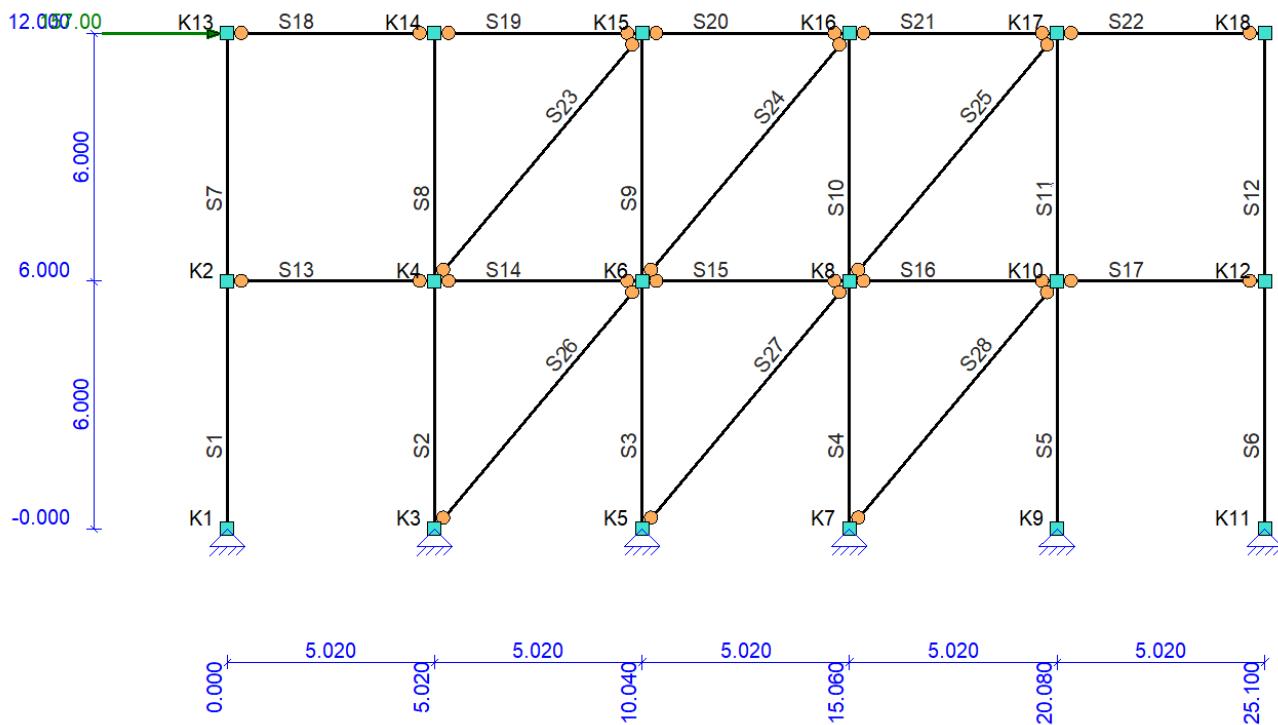
B.G.3: Sneeuw



B.G.3: SNEEUW

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Endafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
q	170	170	0.000		L	Z	S18 S22
Som lasten	Z: 42.67 Yr: -2.97		m	m			

B.G.4: Windbelasting



B.G.4: WINDBELASTING

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Endafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
N	157.00				X	K13	
Som lasten	X: 157.00						

BELASTINGSCOMBINATIES

Fundamenteel

B.G.	Omschrijving	Fu.C.1	Fu.C.2	Fu.C.3
BG1	Eigen gewicht	1.08	1.08	1.22
BG2	Permanent	1.08	1.08	1.22
BG3	Sneeuw	1.01		
BG4	Windbelasting		1.17	

Karakteristiek

B.G.	Omschrijving	Ka.C.(w1)	Ka.C.1	Ka.C.2	Ka.C.3
BG1	Eigen gewicht	1.00	1.00	1.00	1.00
BG2	Permanent	1.00	1.00	1.00	1.00
BG3	Sneeuw			0.75	
BG4	Windbelasting				0.86

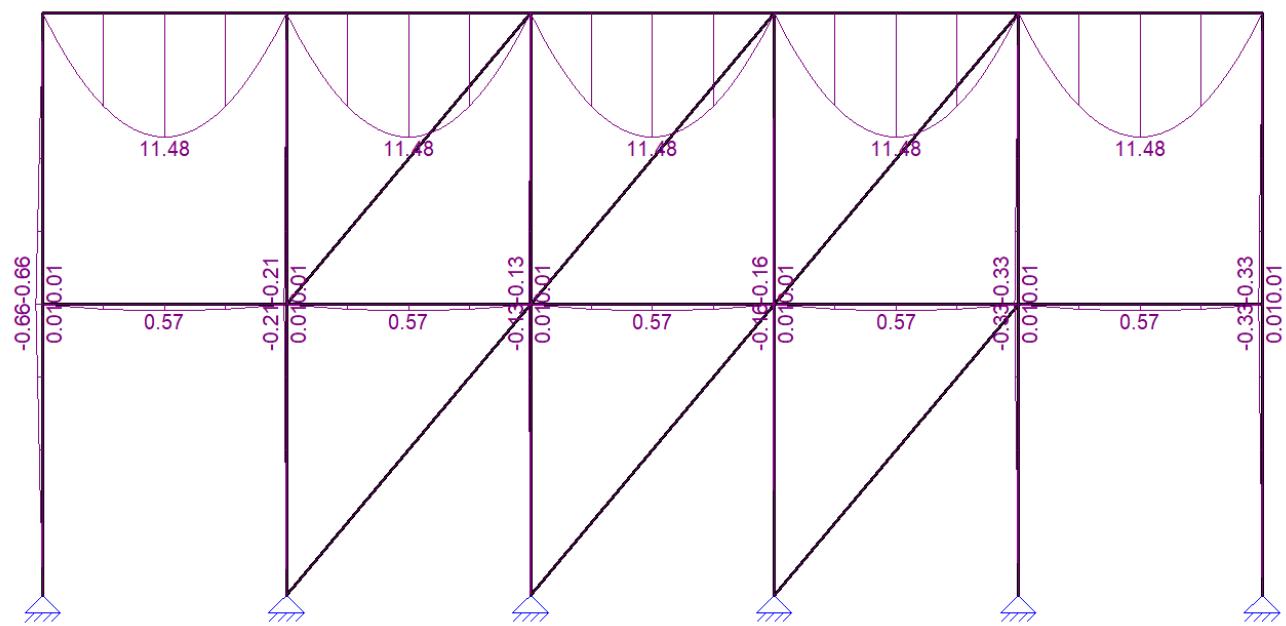
Frequent

B.G.	Omschrijving	Fr.C.(w1)	Fr.C.1	Fr.C.2
BG1	Eigen gewicht	1.00	1.00	1.00
BG2	Permanent	1.00	1.00	1.00
BG3	Sneeuw		0.20	
BG4	Windbelasting			0.20

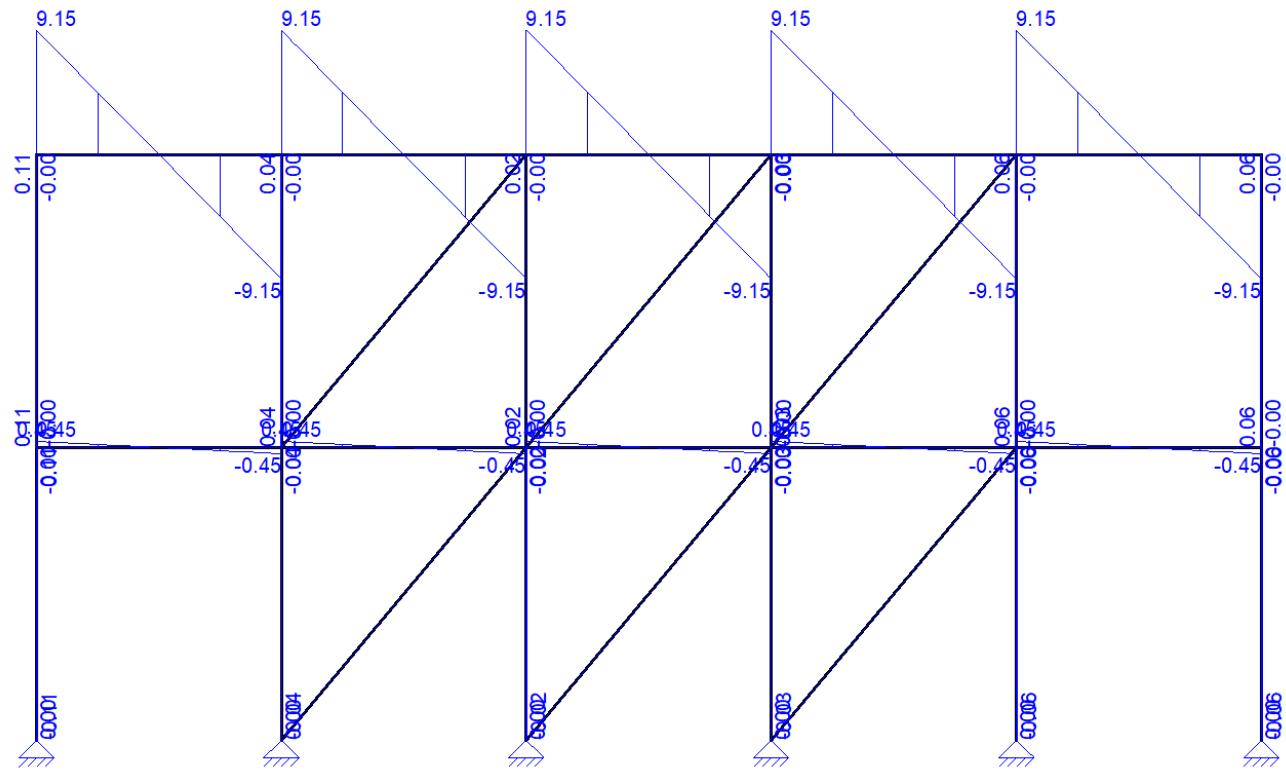
Quasi-permanent

B.G.	Omschrijving	Qu.C.1
BG1	Eigen gewicht	1.00
BG2	Permanent	1.00
BG3	Sneeuw	
BG4	Windbelasting	

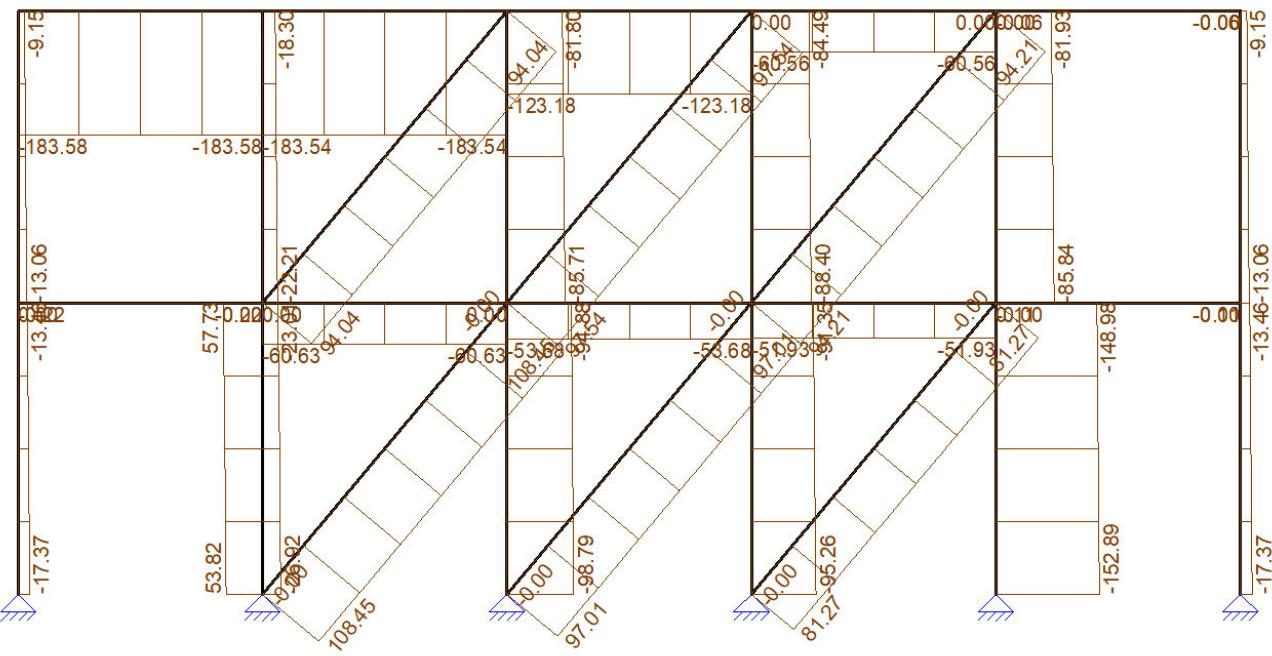
Fu.C. Omhu ende Momenten (My)



Fu.C. Omhu ende Dwarskracht (Vz)



Fu.C. Omhu ende Normaa kracht (Nx)



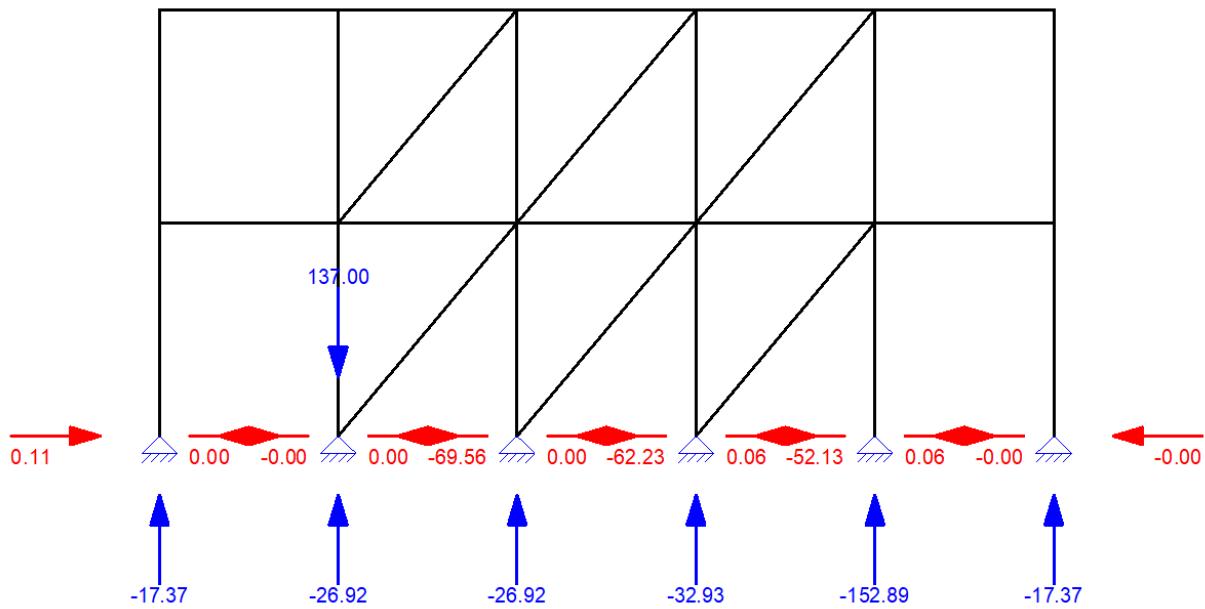
EXTREME STAAFKRACHTEN

Staaf	Veld	B.C.	M_b	M_{max}	xM_{max}	M_e	xM_0	xM_0	T/D	N_{max}	V_b	V_{max}	V_e
Fundamenteel													
S1	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC1	0.00		0.00		T			-17.37	0.00	0.00	0.00
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	0.00		-0.66		T			13.06	-0.11	-0.11	-0.11
S2	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC3	0.00		0.01		T			14.75	0.00	0.00	0.00
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC1	0.00		0.00		T			-26.92	0.00	0.00	0.00
S3	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	0.00		-0.21		D			57.73	-0.04	-0.04	-0.04
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC3	0.00		0.01		T			20.67	0.00	0.00	0.00
S4	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	0.00		-0.13		T			-98.79	-0.02	-0.02	-0.02
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC3	0.00		0.01		T			20.67	0.00	0.00	0.00
S5	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	0.00		-0.33		T			-95.26	-0.03	-0.03	-0.03
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC3	0.00		0.01		T			20.67	0.00	0.00	0.00
S6	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC1	0.00		0.00		T			-13.06	0.00	0.00	0.00
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	0.00		-0.33		T			13.06	-0.06	-0.06	-0.06
S7	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC3	0.00		0.01		T			14.75	0.00	0.00	0.00
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC1	0.00		0.00		T			-17.37	0.00	0.00	0.00
S8	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	0.00		-0.66		T			8.75	0.11	0.11	0.11
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC3	0.01		0.00		T			9.88	-0.00	-0.00	-0.00
S9	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC1	0.00		0.00		T			-22.21	0.00	0.00	0.00
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	0.00		-0.21		T			13.59	0.04	0.04	0.04
S10	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC3	0.01		0.00		T			15.35	-0.00	-0.00	-0.00
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC1	0.00		-0.16		T			-88.40	0.03	0.03	0.03
S11	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	0.01		0.00		T			15.35	-0.00	-0.00	-0.00
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC3	-0.13		0.00		T			-85.71	0.02	0.02	0.02
S12	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC1	0.01		0.00		T			15.35	-0.00	-0.00	-0.00
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	-0.33		0.00		T			-13.06	0.00	0.00	0.00
S13	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC1	0.00	0.50	2.510	0.00	D			8.75	0.06	0.06	0.06
	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC2	0.00	0.50	2.510	0.00	T			-60.63	0.40	0.40	0.40
S14	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC3	0.00	0.50	2.510	0.00	D			9.88	-0.00	-0.00	-0.00
	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC1	0.00	0.50	2.510	0.00	T			0.57	0.45	0.45	0.45

B.C.	Oplegging	Positie	X	Z	Yr
Som Lasten			157.00	0.00	

kN kN kNm

Fu.C. Omhu ende Opegreecties

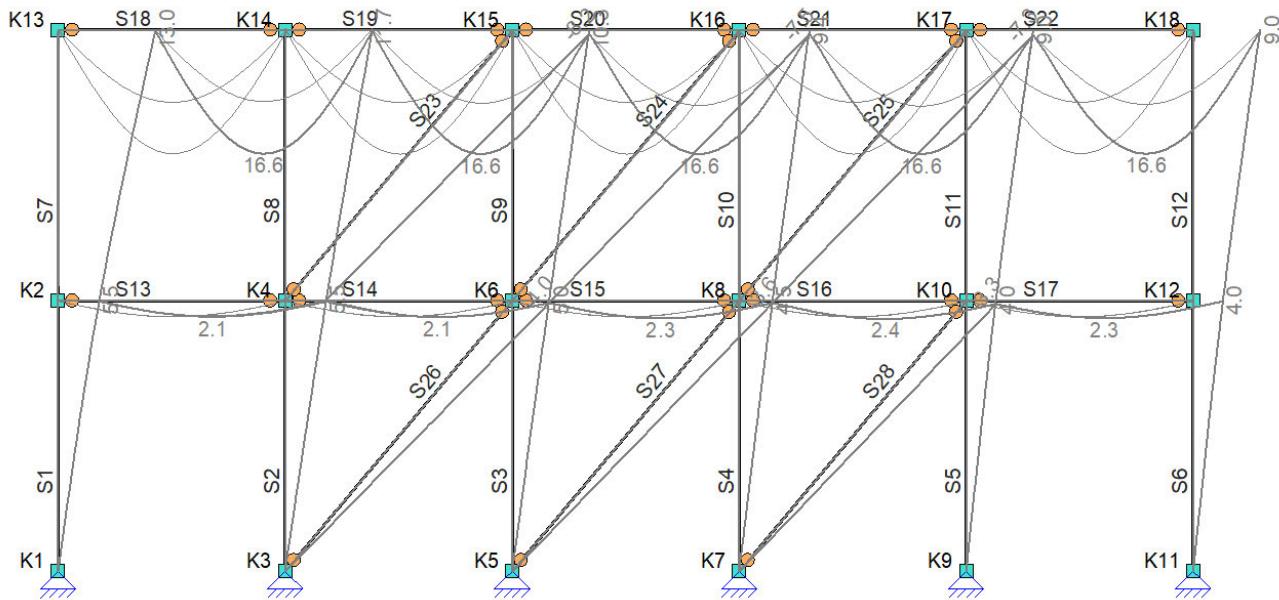


OPLEGREACTIES (FUNDAMENTEEL)

B.C.	Oplegging	Positie	X	Z	Yr
Fu C1	O1	K1	0.00	17.37	0.00
	O2	K3	0.00	26.92	0.00
	O3	K5	0.00	26.92	0.00
	O4	K7	0.00	26.92	0.00
	O5	K9	0.00	26.92	0.00
	O6	K11	0.00	17.37	0.00
	Som Reacties		-0.00	-142.42	
Fu C2	Som Lasten		0.00	142.42	
	O1	K1	0.11	13.06	0.00
	O2	K3	69.56	137.00	0.00
	O3	K5	62.23	24.39	0.00
	O4	K7	52.13	32.93	0.00
	O5	K9	0.06	152.89	0.00
	O6	K11	0.06	13.06	0.00
Fu C3	Som Reacties		-183.69	-99.32	
	Som Lasten		183.69	99.32	
	O1	K1	0.00	14.75	0.00
	O2	K3	0.00	20.67	0.00
	O3	K5	0.00	20.67	0.00
	O4	K7	0.00	20.67	0.00
	O5	K9	0.00	20.67	0.00
	O6	K11	0.00	14.75	0.00
	Som Reacties		-0.00	-112.19	
	Som Lasten		0.00	112.19	

kN kN kNm

Ka.C. Omhu ende Doorbu gingen

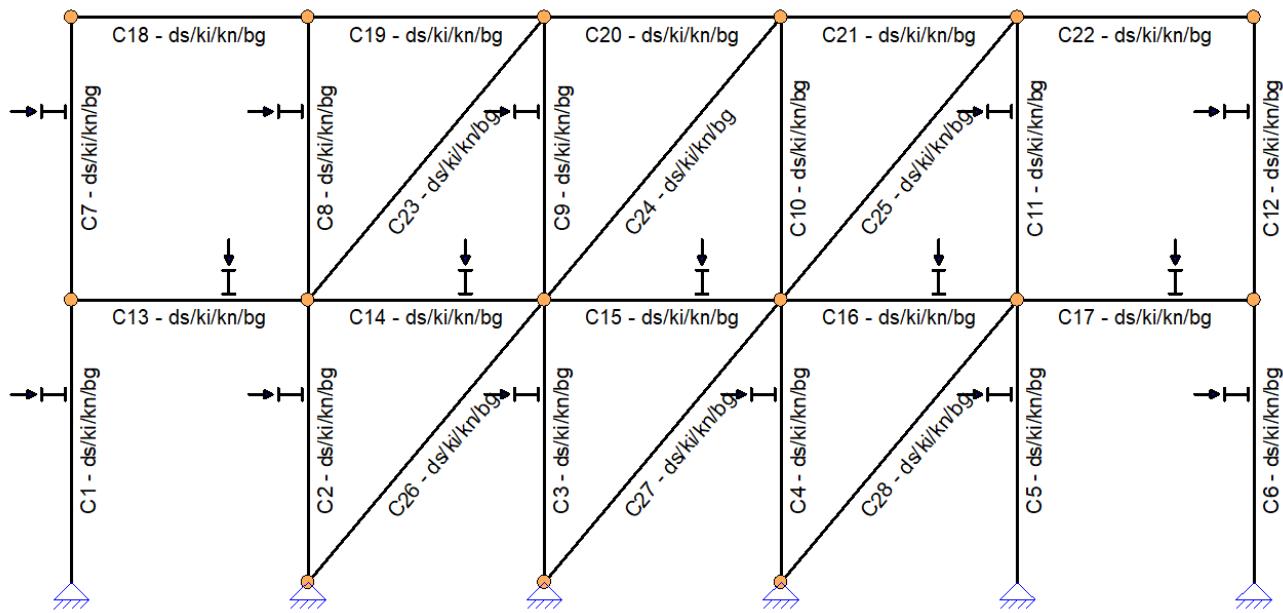


EXTREME DOORBUIGINGEN (KARAKTERISTIEK)

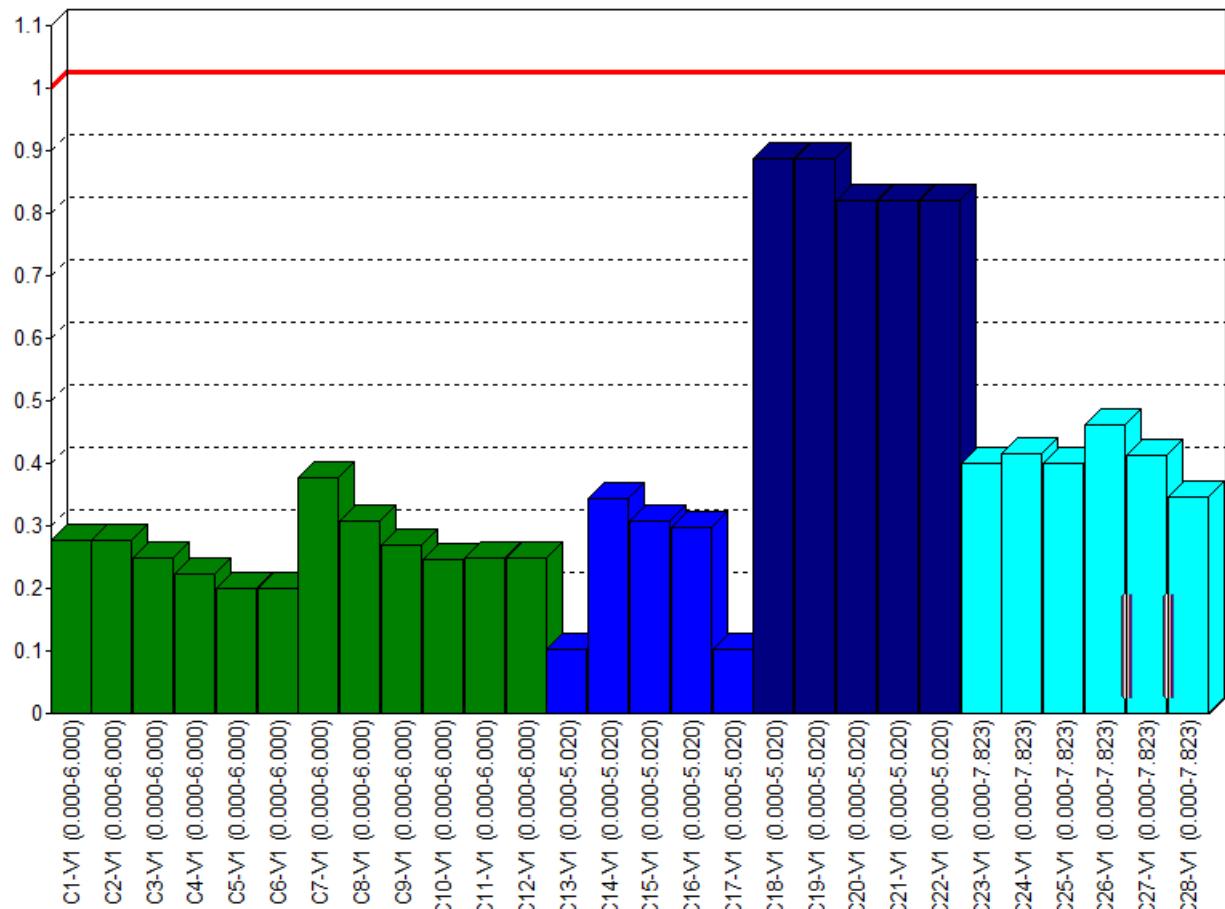
Staaf	Veld	B.C.	Knoop Begin				Staaf	Z' glb dist	Z' glb	Knoop End	
			X	Z	Z'afst	Z'				X	Z
S1	Veld 1 (0 000 6 000)	Ka C3	00	00	3 464	-0.2	6 000	55	00	55	
S2	Veld 1 (0 000 6 000)		00	00	3 464	-0.1	6 000	55	01	55	
S3	Veld 1 (0 000 6 000)		00	00	3 464	-0.0	6 000	50	03	50	
S4	Veld 1 (0 000 6 000)		00	00	3 464	-0.0	6 000	45	03	45	
S5	Veld 1 (0 000 6 000)		00	00	3 464	-0.1	6 000	40	04	40	
S6	Veld 1 (0 000 6 000)		00	00	3 464	-0.1	6 000	40	00	40	
S7	Veld 1 (0 000 6 000)		00	55	2 536	-0.2	6 000	130	01	130	
S8	Veld 1 (0 000 6 000)		01	55	2 536	-0.1	6 000	117	01	117	
S9	Veld 1 (0 000 6 000)		03	50	2 536	-0.0	6 000	103	05	103	
S10	Veld 1 (0 000 6 000)		03	45	2 536	-0.0	6 000	94	05	94	
S11	Veld 1 (0 000 6 000)		04	40	2 536	-0.1	6 000	90	07	90	
S12	Veld 1 (0 000 6 000)		00	40	2 536	-0.1	6 000	90	01	90	
S13	Veld 1 (0 000 5 020)	Ka C(w1)	01	00	2 510	2.1	2 515	21	01	01	
S14	Veld 1 (0 000 5 020)		01	01	2 510	2.1	2 510	21	01	01	
S15	Veld 1 (0 000 5 020)		01	01	2 510	2.1	2 510	21	01	01	
S16	Veld 1 (0 000 5 020)		01	01	2 510	2.1	2 510	21	01	01	
S17	Veld 1 (0 000 5 020)		01	01	2 510	2.1	2 505	21	01	00	
S18	Veld 1 (0 000 5 020)	Ka C2	02	01	2 510	16.5	2 512	166	02	01	
S19	Veld 1 (0 000 5 020)		02	01	2 510	16.5	2 510	166	02	01	
S20	Veld 1 (0 000 5 020)		02	01	2 510	16.5	2 510	166	02	01	
S21	Veld 1 (0 000 5 020)		02	01	2 510	16.5	2 510	166	02	01	
S22	Veld 1 (0 000 5 020)		02	01	2 510	16.5	2 508	166	02	01	

m mm mm m mm m mm mm mm mm

Staal definitie

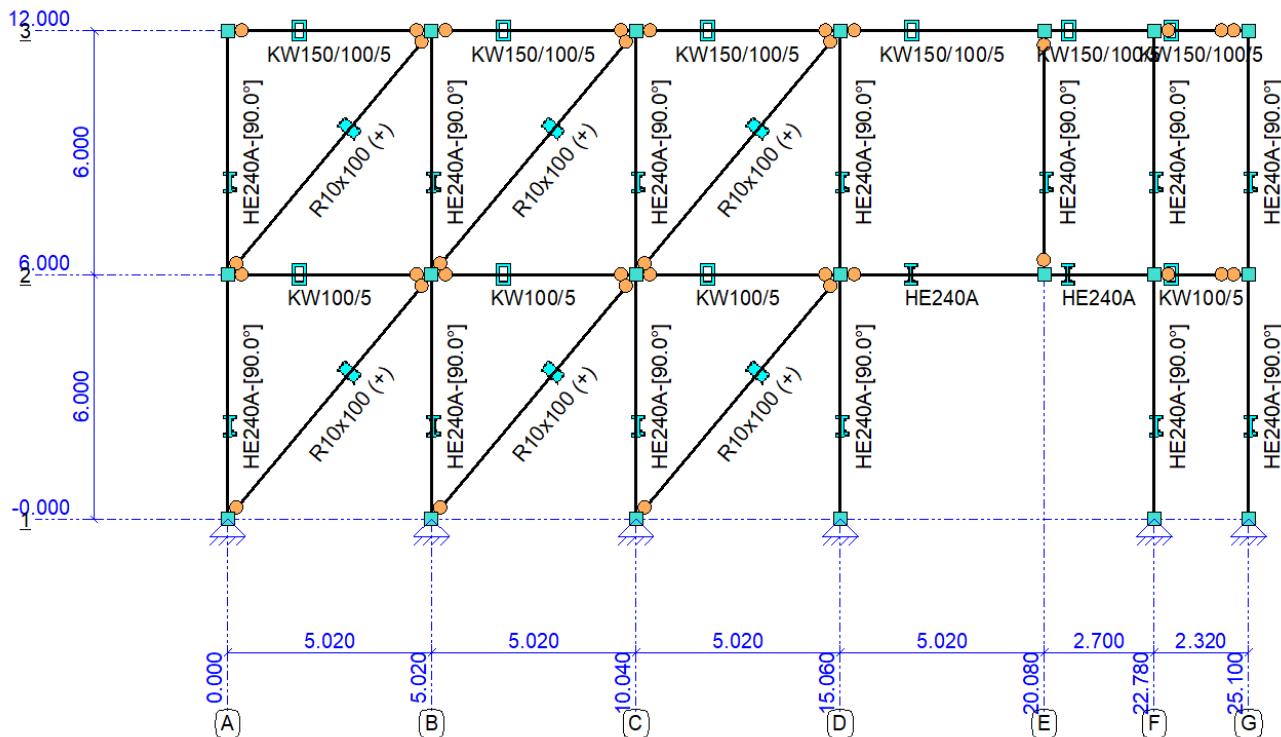


Afb. Staal UC Diagram



Projectomschrijving	Uitbreiding terrein Coolrec	Projectnummer	23-157
Onderdeel		Constructeur	
Opdrachtgever	Coolrec	Eenheden	m, mm, kN, kNm
Bestand	C:\Users\pm\van Boxsel Engineering\Ruby - Documenten\Documenten\2023\23-157 Coolrec\1. berekeningen intern\Rapport B\Matrixframe modellen\23-157 wand as I - met windverbanden.mxf		

Constructie



PROFIELEN

Profiel	Profielnaam	Oppervlakte	ly	Materiaal	Hoek
P2	HE240A	7684	2 7688e+07	S235	90
P3	KW100/5	1888	2 8279e+06	S275H(EN10210 1)	0
P8	KW150/100/5	2362	7 3157e+06	S235H(EN10210 1)	0
P9	HE240A	7684	7 7632e+07	S235	0
P10	R10x100	1000	8 3333e+05	S235	0

mm mm⁴

PROFIELVORMEN

Profiel	Verl. h.	hB	hE	tf	tw	tf2	B	bL	bR	Raatl.	Hoogte
P10	Nee	100.0	100.0	0.0	0.0	0.0	100.0	0.0	0.0	Nee	0.0

mm mm mm mm mm mm mm mm mm mm

MATERIALEN

Materiaalnaam	Poison	Dichtheid	E-Modulus	Uitzettingcoeff
S235	0.30	78.50	2 1000e+05	12 0000e 06
S275H(EN10210 1)	0.30	78.50	2 1000e+05	12 0000e 06
S235H(EN10210 1)	0.30	78.50	2 1000e+05	12 0000e 06

kNm³

N/mm

C'm

PROFIELEN (GEAVANCEERD)

Profiel	Iw	Avz	Trek	Druk	Kabelelement	Voorspanning
P10	8 3333e 09	8 3333e 04	Ja	Nee	Nee	Nee

m⁴m⁴

SCHARNIEREN

Staf	Positie	Scharnier	X	Z	Yr
S13	0.000	A1	Vast	Vast	Vrij
	5.020 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S14	0.000	A1	Vast	Vast	Vrij

m

kNm

kNm

kNm/rad

Staaf	Positie	Scharnier	X	Z	Yr
	5 020 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S15	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	5 020 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S17	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	2 320 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S18	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	5 020 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S19	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	5 020 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S20	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	5 020 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S22	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	2 320 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S23	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	7 823 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S24	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	7 823 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S25	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	7 823 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S26	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	7 823 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S27	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	7 823 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S28	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	7 823 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S29	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	6 000 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S30	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	5 020 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S31	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	4 361	A1	Vast	Vast	Vrij
S32	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	5 020 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S33	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	4 361	A1	Vast	Vast	Vrij

m kNm kNm kNm/rad

OPLEGGINGEN

Oplegging	Object	Positie	X	Z	Yr	Hoek Yr
O1	K1	K1	Vast	Vast	Vrij	0
O2	K3	K3	Vast	Vast	Vrij	0
O3	K5	K5	Vast	Vast	Vrij	0
O4	K7	K7	Vast	Vast	Vrij	0
O5	K9	K9	Vast	Vast	Vrij	0
O6	K11	K11	Vast	Vast	Vrij	0

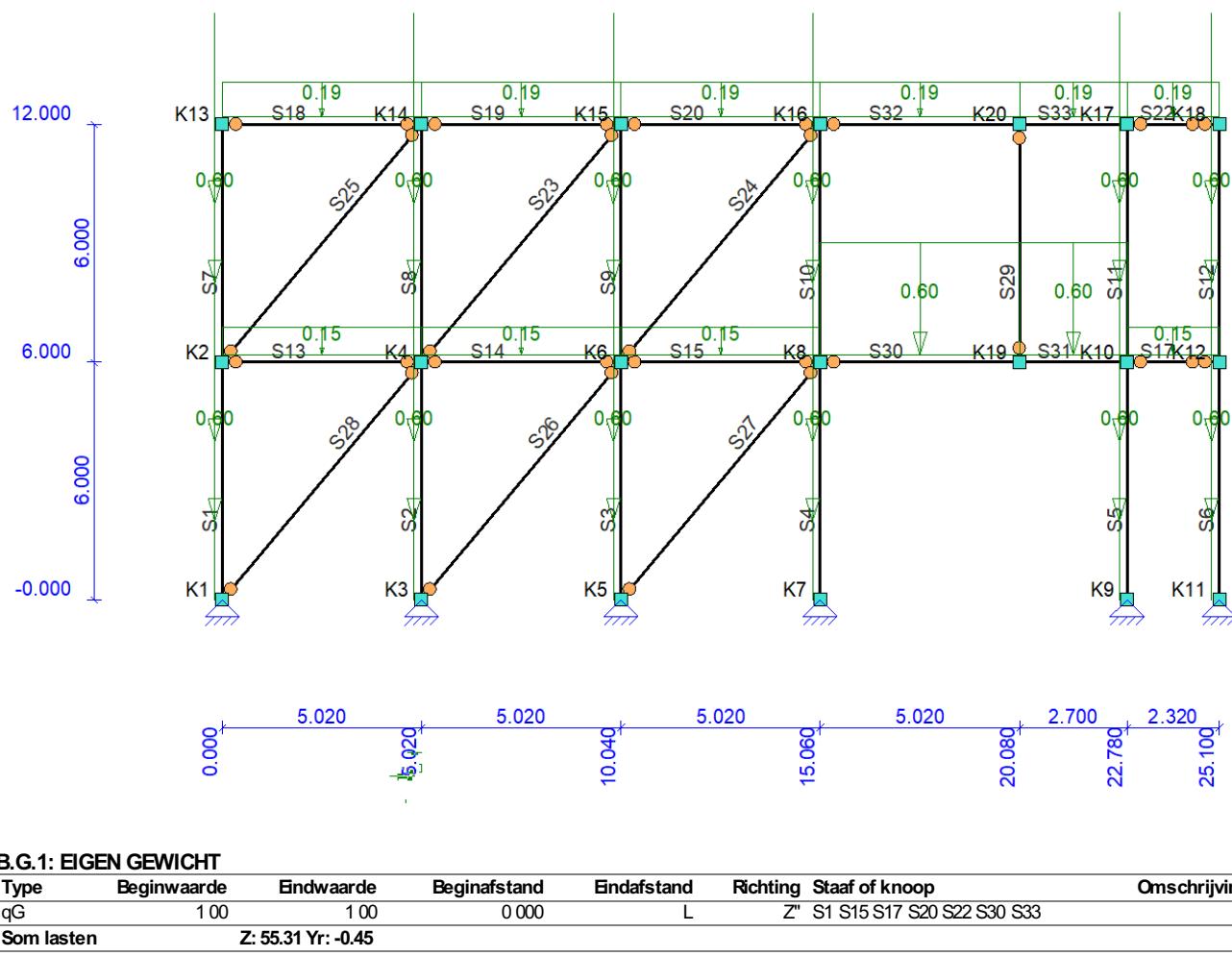
m kNm kNm kNm/rad

°

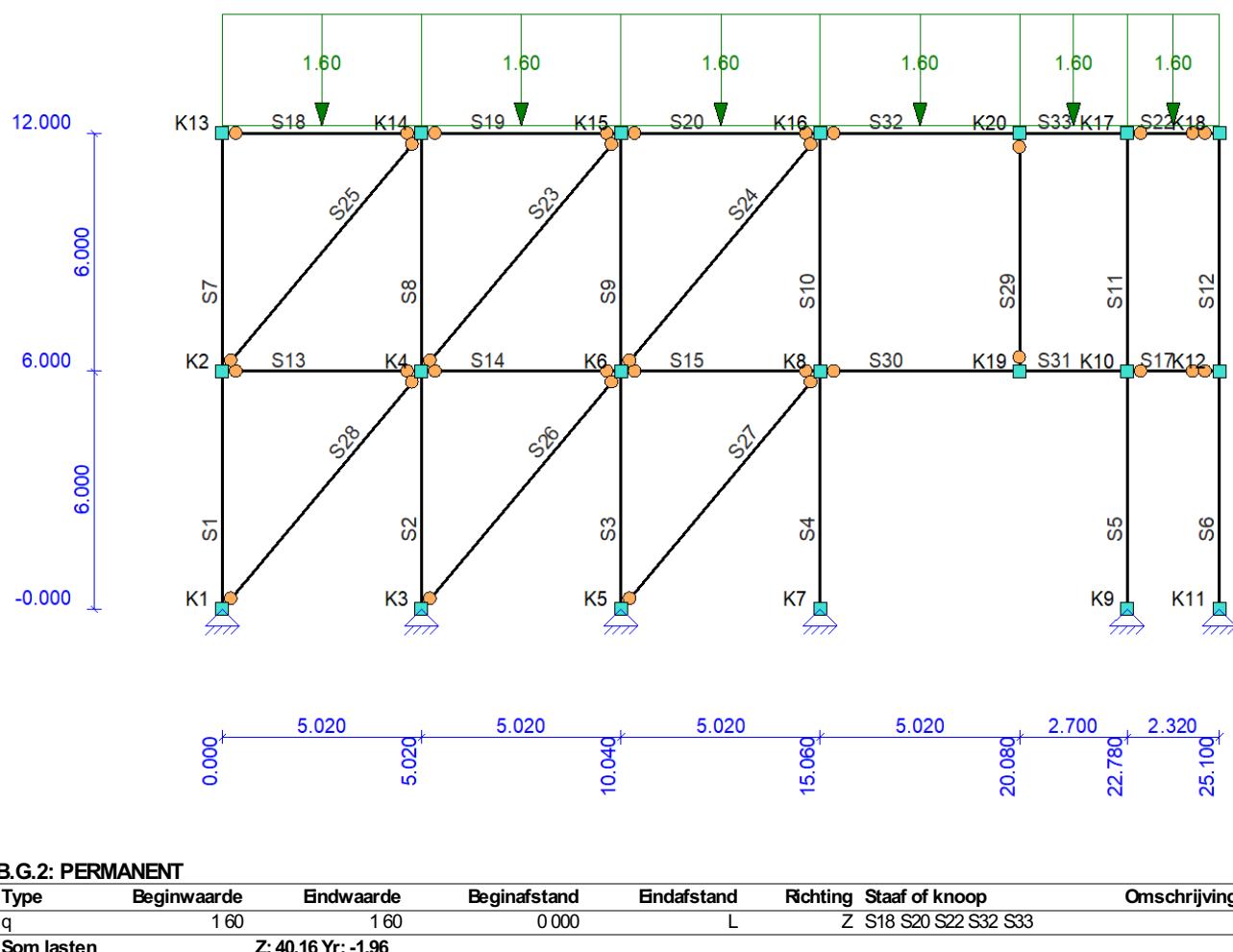
BELASTINGSGEVALLEN TYPEN

Label	Omschrijving	B.G.Type	Gunstig/Ong.	Element	Niveau	Veld	Ψ_0	Ψ_1	Ψ_2	C_{prob}	UGT/GGT
BG1	Eigen gewicht	Permanent			Nvt	Nvt					
BG2	Permanent	Permanent			Nvt	Nvt					
BG3	Sneeuw	Sneeuwbelasting			Nvt	Nvt	0.20			0.75/0.75	
BG4	Windbelasting	Windbelasting			Nvt	Nvt	0.20			0.93/0.93	

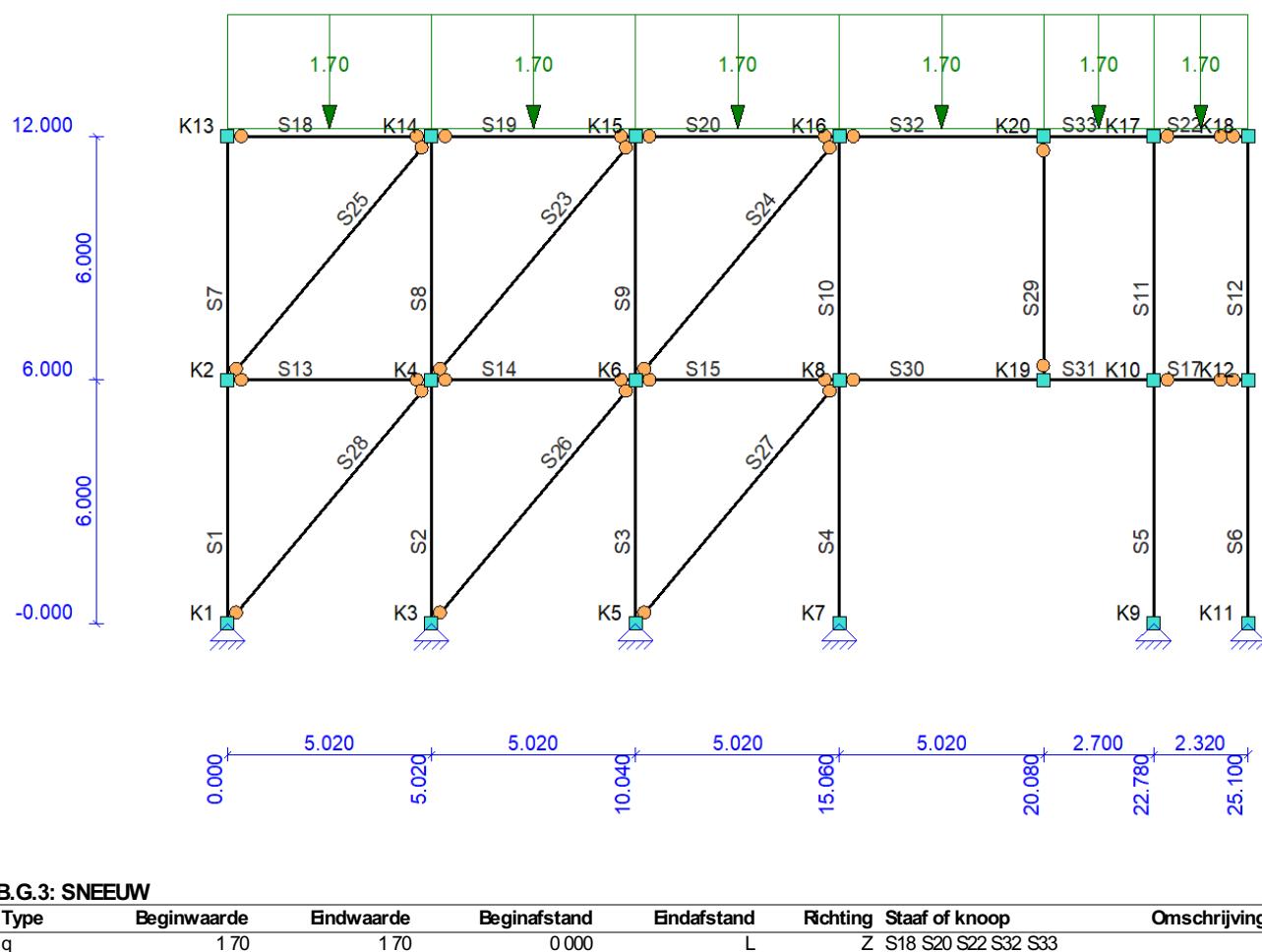
B.G.1: Eigen gewicht



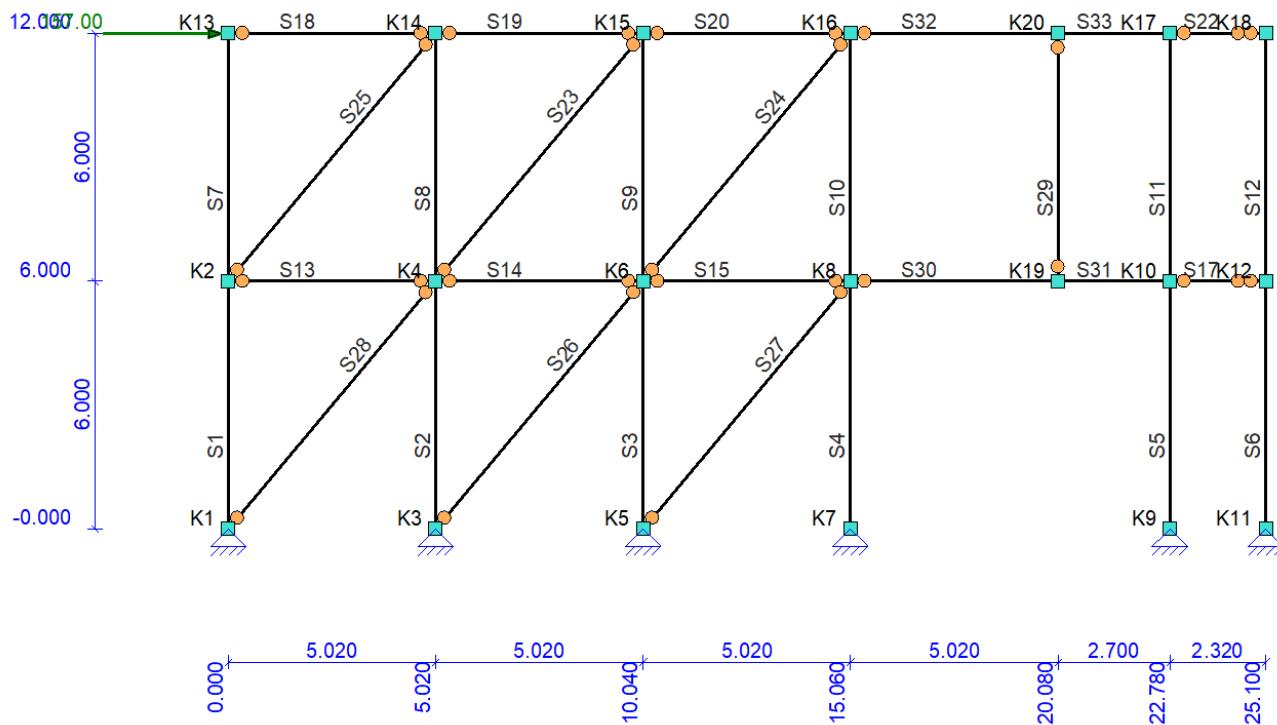
B.G.2: Permanent



B.G.3: Sneeuw



B.G.4: Windbelasting



B.G.4: WINDBELASTING

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Endafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
N	157.00				X	K13	
Som lasten	X: 157.00						

BELASTINGSCOMBINATIES

Fundamenteel

B.G.	Omschrijving	Fu.C.1	Fu.C.2	Fu.C.3
BG1	Eigen gewicht	1.08	1.08	1.22
BG2	Permanent	1.08	1.08	1.22
BG3	Sneeuw	1.01		
BG4	Windbelasting		1.17	

Karakteristiek

B.G.	Omschrijving	Ka.C.(w1)	Ka.C.1	Ka.C.2	Ka.C.3
BG1	Eigen gewicht	1.00	1.00	1.00	1.00
BG2	Permanent	1.00	1.00	1.00	1.00
BG3	Sneeuw			0.75	
BG4	Windbelasting				0.86

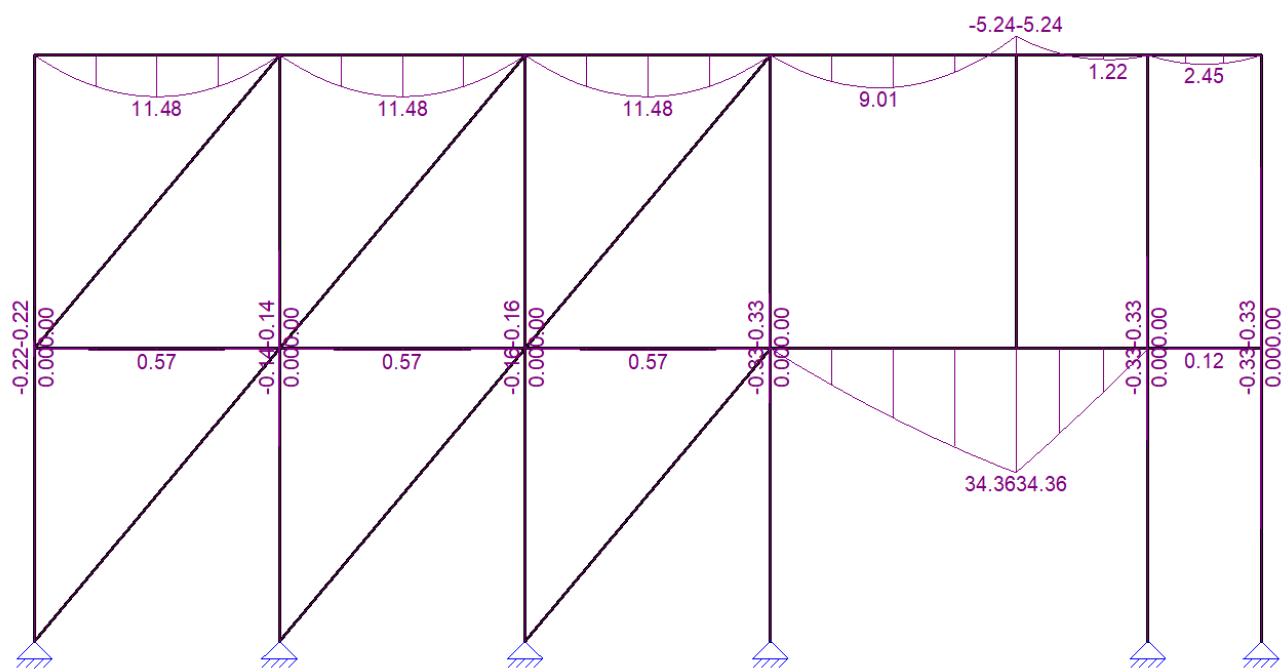
Frequent

B.G.	Omschrijving	Fr.C.(w1)	Fr.C.1	Fr.C.2
BG1	Eigen gewicht	1.00	1.00	1.00
BG2	Permanent	1.00	1.00	1.00
BG3	Sneeuw		0.20	
BG4	Windbelasting			0.20

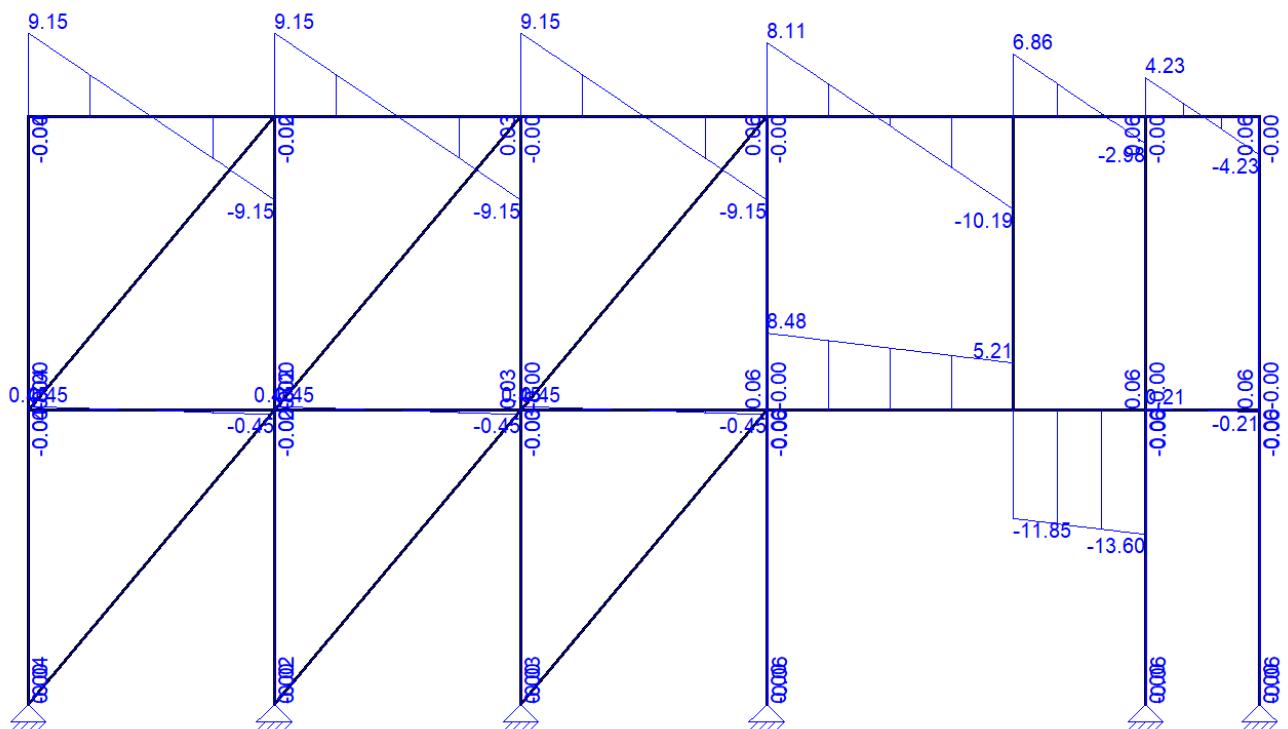
Quasi-permanent

B.G.	Omschrijving	Qu.C.1
BG1	Eigen gewicht	1.00
BG2	Permanent	1.00
BG3	Sneeuw	
BG4	Windbelasting	

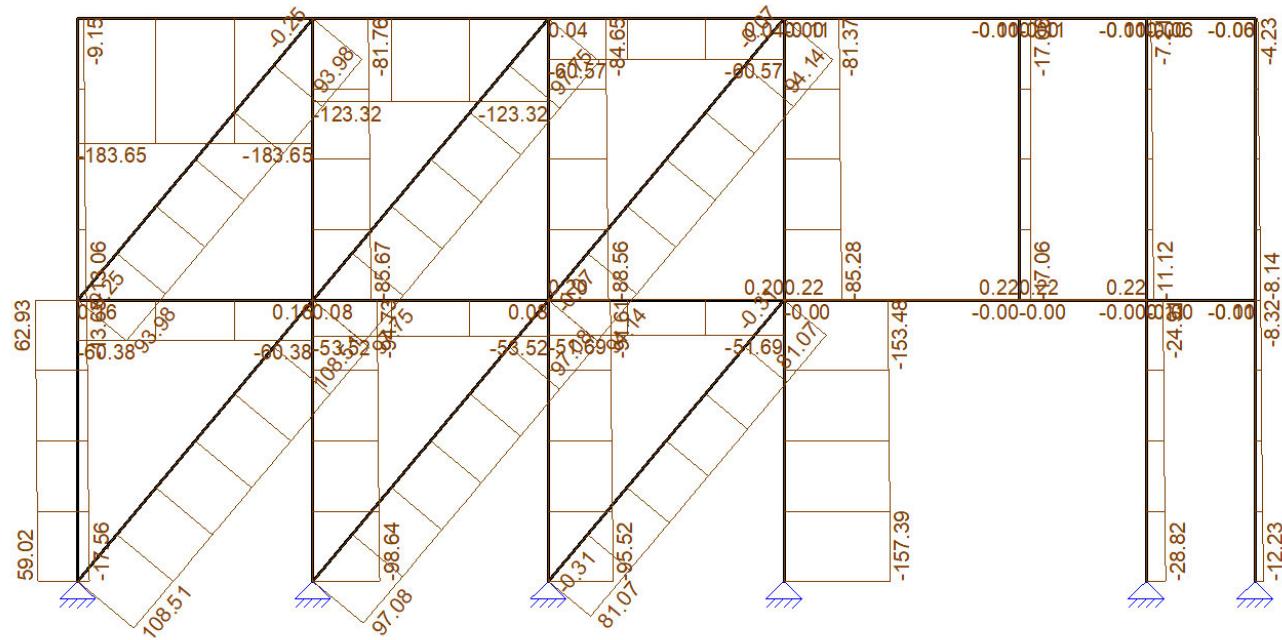
Fu.C. Omhu ende Momenten (My)



Fu.C. Omhu ende Dwarskracht (Vz)



Fu.C. Omhu ende Normaa kracht (Nx)



EXTREME STAAFKRACHTEN

Staaf	Veld	B.C.	M _b	M _{max}	xM _{max}	M _e	xM ₀	xM ₀	T/D	N _{max}	V _b	V _{max}	V _e
S1	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC1	0.00	0.00		T	-17.56	0.00	0.00	0.00			
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	0.00	-0.22		D	62.93	-0.04	-0.04	-0.04			
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC3	0.00	0.00		T	14.86	0.00	0.00	0.00			
S2	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	0.00	-0.14		T	-98.64	-0.02	-0.02	-0.02			
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC3	0.00	0.00		T	20.51	0.00	0.00	0.00			
S3	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	0.00	-0.16		T	-95.52	-0.03	-0.03	-0.03			
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC3	0.00	0.00		T	20.96	0.00	0.00	0.00			
S4	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	0.00	-0.33		T	-157.39	-0.06	-0.06	-0.06			
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC3	0.00	0.00		T	25.77	0.00	0.00	0.00			
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC1	0.00	0.00		T	-28.82	0.00	0.00	0.00			
S5	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	0.00	-0.33		T	20.20	-0.06	-0.06	-0.06			
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC3	0.00	0.00		T	22.82	0.00	0.00	0.00			
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC1	0.00	0.00		T	-12.23	0.00	0.00	0.00			
S6	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	0.00	-0.33		T	10.24	-0.06	-0.06	-0.06			
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC3	0.00	0.00		T	11.57	0.00	0.00	0.00			
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC1	0.00	0.00		T	-13.06	0.00	0.00	0.00			
S7	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	-0.22	0.00		T	8.75	0.04	0.04	0.04			
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC3	0.00	0.00		T	9.88	-0.00	-0.00	-0.00			
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	-0.14	0.00		T	-85.67	0.02	0.02	0.02			
S8	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC3	0.00	0.00		T	15.25	-0.00	-0.00	-0.00			
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	-0.16	0.00		T	-88.56	0.03	0.03	0.03			
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC3	0.00	0.00		T	15.51	-0.00	-0.00	-0.00			
S10	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	-0.33	0.00		T	-85.28	0.06	0.06	0.06			
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC3	0.00	0.00		T	14.73	-0.00	-0.00	-0.00			
S11	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC1	0.00	0.00		T	-11.12	0.00	0.00	0.00			
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	-0.33	0.00		T	7.80	0.06	0.06	0.06			
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC3	0.00	0.00		T	8.82	-0.00	-0.00	-0.00			
S12	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC1	0.00	0.00		T	-8.14	0.00	0.00	0.00			
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC2	-0.33	0.00		T	6.15	0.06	0.06	0.06			
	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC3	0.00	0.00		T	6.94	-0.00	-0.00	-0.00			
S13	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC1	0.00	0.50	2510	D	0.16	0.40	0.40	0.40			
	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC2	0.00	0.50	2510	D	-60.38	0.40	0.40	0.40			
	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC3	0.00	0.57	2510	D	0.09	0.45	0.45	-0.45			
S14	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC1	0.00	0.50	2510	D	0.08	0.40	0.40	0.40			
	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC2	0.00	0.50	2510	T	-53.52	0.40	0.40	0.40			

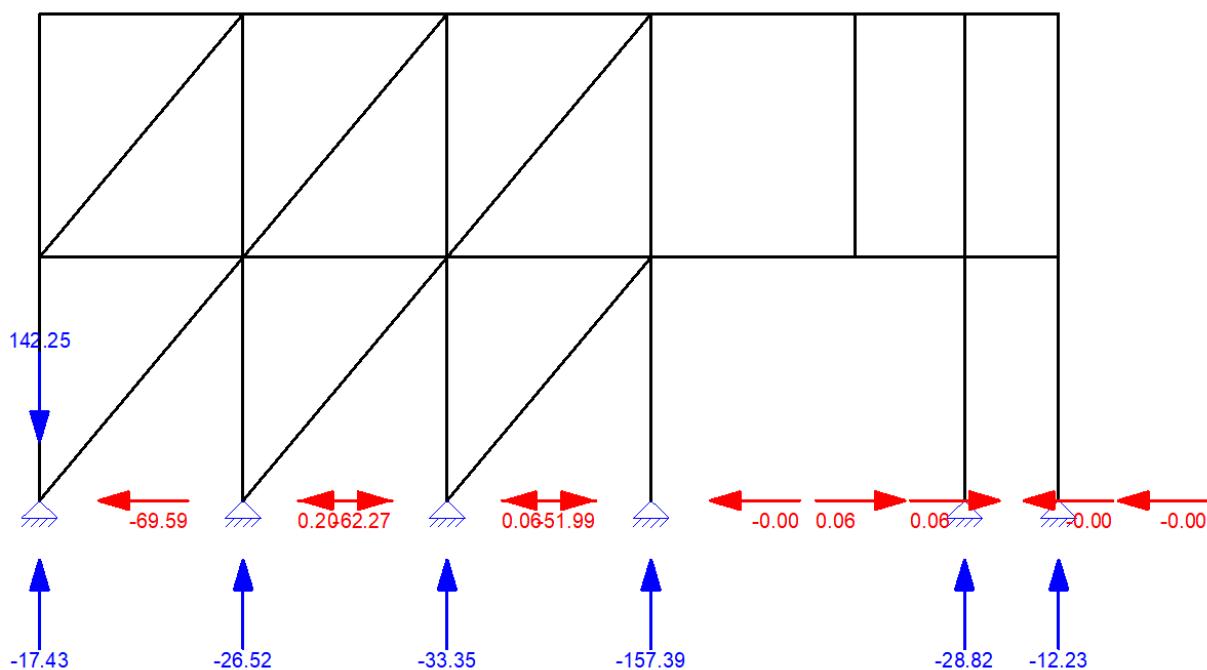
Staaf	Veld	B.C.	M _b	M _{max}	xM _{max}	M _e	xM ₀	xM ₀	T/D	N _{max}	V _b	V _{max}	V _e
S15	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC3	0 00	0.57	2 510	0 00			D	0 04	0.45	0.45	-0.45
	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC1	0 00	0.50	2 510	0.00			D	0.20	0.40	0.40	0.40
	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC2	0 00	0.50	2 510	0 00			T	-51.69	0.40	0.40	0.40
	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC3	0 00	0.57	2 510	0 00			D	0 15	0.45	0.45	-0.45
S17	Veld 1 (0 000 2 320)	FuC2	0 00	0.11	1 160	0 00			D	0.11	0.19	0.19	0.19
	Veld 1 (0 000 2 320)	FuC3	0 00	0.12	1 160	0 00			T	-0.00	0.21	0.21	-0.21
S18	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC1	0 00	11.48	2 510	0.00			T	0 00	9.15	9.15	-9.15
	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC2	0 00	6.07	2 510	0 00			T	-183.65	4.84	4.84	4.84
S19	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC1	0 00	11.48	2 510	0.00			T	0 16	9.15	9.15	-9.15
	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC2	0 00	6.07	2 510	0 00			T	-123.32	4.84	4.84	4.84
S20	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC1	0 00	11.48	2 510	0.00			D	0 03	9.15	9.15	-9.15
	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC2	0 00	6.07	2 510	0 00			T	-60.57	4.84	4.84	4.84
	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC3	0 00	6.86	2 510	0 00			D	0.04	5.47	5.47	5.47
S22	Veld 1 (0 000 2 320)	FuC1	0 00	2.45	1 160	-0.00			D	0 00	4.23	4.23	-4.23
	Veld 1 (0 000 2 320)	FuC2	0 00	1.30	1 160	0 00			T	-0.06	2.24	2.24	2.24
	Veld 1 (0 000 2 320)	FuC3	0 00	1.47	1 160	0 00			D	0.00	2.53	2.53	2.53
S23	Veld 1 (0 000 7 823)	FuC2	0 00			0 00			D	97.75	0 00	0 00	0 00
S24	Veld 1 (0 000 7 823)	FuC2	0 00			0 00			D	94.14	0 00	0 00	0 00
S25	Veld 1 (0 000 7 823)	FuC3	0 00			0 00			T	-0.07	0 00	0 00	0 00
S26	Veld 1 (0 000 7 823)	FuC1	0 00			0 00			T	-0.25	0 00	0 00	0 00
S27	Veld 1 (0 000 7 823)	FuC2	0 00			0 00			D	93.98	0 00	0 00	0 00
S28	Veld 1 (0 000 7 823)	FuC2	0 00			0 00			D	97.08	0 00	0 00	0 00
S29	Veld 1 (0 000 6 000)	FuC1	0 00			0 00			T	-17.06	0 00	0 00	0 00
S30	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC1	0 00			34.36			T	0 00	8.48	8.48	5.21
	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC2	0 00			20.04			D	0.22	5.63	5.63	2.36
	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC3	0 00			22.61			T	-0.00	6.35	6.35	2.66
S31	Veld 1 (0 000 2 700)	FuC1	34.36			0.00			T	0 00	-11.85	-13.60	-13.60
	Veld 1 (0 000 2 700)	FuC2	20.04			0 00			D	0.22	6.54	8.30	8.30
	Veld 1 (0 000 2 700)	FuC3	22.61			-0.00			T	-0.00	7.38	9.37	9.37
S32	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC1	0 00	9.01	2 224	-5.24	4 447		D	0 00	8.11	-10.19	-10.19
	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC2	0 00	4.86	2 245	2.56	4 491		T	-0.11	4.33	5.35	5.35
	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC3	0 00	5.51	2 248	2.86	4 497		D	0.00	4.90	6.04	6.04
S33	Veld 1 (0 000 2 700)	FuC1	-5.24	1.22	1 882	-0.00	1 065		D	0 00	6.86	6.86	-2.98
	Veld 1 (0 000 2 700)	FuC2	2.56	0.71	1 842	0 00	0.984		T	-0.11	3.55	3.55	1.65
	Veld 1 (0 000 2 700)	FuC3	2.86	0.81	1 836	0 00	0.972		D	0.00	4.00	4.00	1.88
		m				kNm	kNm	m	kNm	m	m	kN	kN
												kN	kN

OPLEGREACTIES (BELASTINGSGEVALLEN)

B.C.	Oplegging	Positie	X	Z	Yr
BG1	O1	K1	0.03	8.03	0.00
	O2	K3	0.03	8.88	0.00
	O3	K5	0.06	9.11	0.00
	O4	K7	0.00	11.00	0.00
	O5	K9	0.00	10.67	0.00
	O6	K11	0.00	7.62	0.00
	Som Reacties		-0.00	-55.31	
	Som Lasten		0.00	55.31	
BG2	O1	K1	0.03	4.07	0.00
	O2	K3	0.03	7.86	0.00
	O3	K5	0.06	8.21	0.00
	O4	K7	0.00	10.13	0.00
	O5	K9	0.00	8.03	0.00
	O6	K11	0.00	1.86	0.00
	Som Reacties		0.00	-40.16	
	Som Lasten		0.00	40.16	
BG3	O1	K1	0.04	4.32	0.00
	O2	K3	0.03	8.36	0.00
	O3	K5	0.07	8.73	0.00
	O4	K7	0.00	10.76	0.00
	O5	K9	0.00	8.53	0.00
	O6	K11	0.00	1.97	0.00
	Som Reacties		0.00	-42.67	
	Som Lasten		0.00	42.67	
			kN	kN	kNm

B.C.	Oplegging	Positie	X	Z	Yr
BG4	O1	K1	59 42	132 74	0 00
	O2	K3	53 17	5 21	0 00
	O3	K5	44 55	12 51	0 00
	O4	K7	0 05	115 02	0 00
	O5	K9	0 05	0 00	0 00
	O6	K11	0 05	0 00	0 00
	Som Reacties		-157.00	-0.00	
	Som Lasten		157.00	0.00	
			kN	kN	kNm

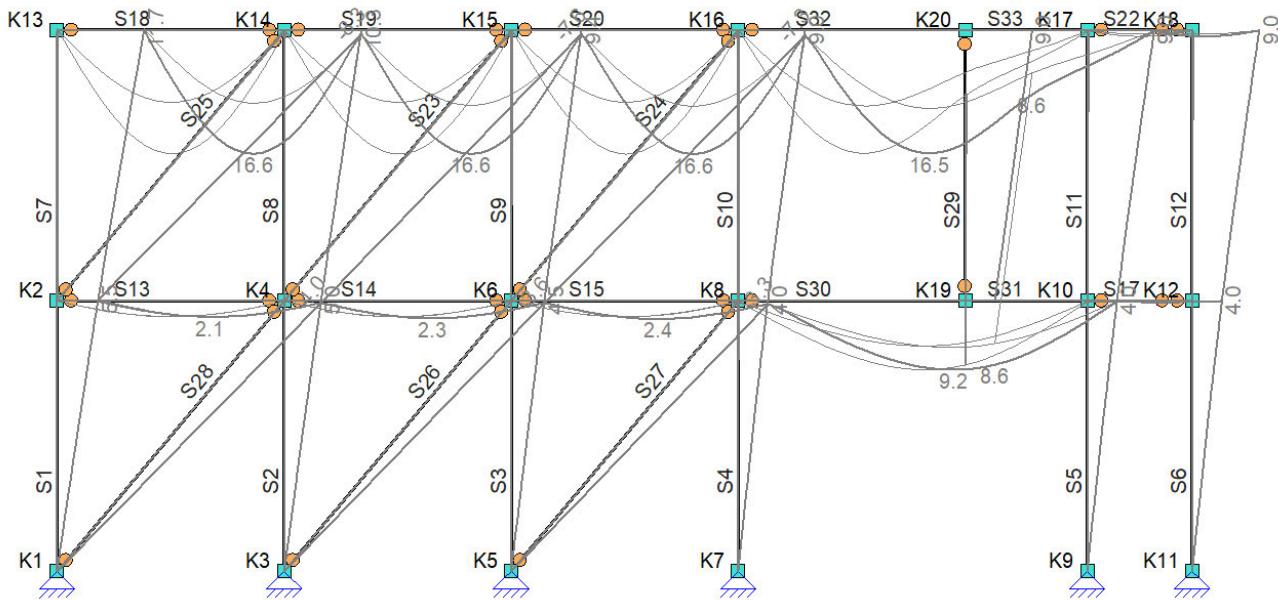
Fu.C. Omhu ende Opegreect es



OPLEGREACTIES (FUNDAMENTEEL)

B.C.	Oplegging	Positie	X	Z	Yr
Fu C1	O1	K1	0 11	17 43	0 00
	O2	K3	0 09	26 52	0 00
	O3	K5	0 20	27 53	0 00
	O4	K7	0 00	33 68	0 00
	O5	K9	0 00	28 82	0 00
	O6	K11	0 00	12 23	0 00
	Som Reacties		-0.00	-146.21	
Fu C2	Som Lasten		0.00	146.21	
	O1	K1	69 59	142 25	0 00
	O2	K3	62 27	24 18	0 00
	O3	K5	51 99	33 35	0 00
	O4	K7	0 06	157 39	0 00
	O5	K9	0 06	20 20	0 00
	O6	K11	0 06	10 24	0 00
Fu C3	Som Reacties		-183.69	-103.11	
	Som Lasten		183.69	103.11	
	O1	K1	0 08	14 76	0 00
	O2	K3	0 07	20 43	0 00
	O3	K5	0 15	21 14	0 00
	O4	K7	0 00	25 77	0 00
	O5	K9	0 00	22 82	0 00
	O6	K11	0 00	11 57	0 00
	Som Reacties		-0.00	-116.48	
	Som Lasten		0.00	116.48	
			kN	kN	kNm

Ka.C. Omho ende Doorbu gingen

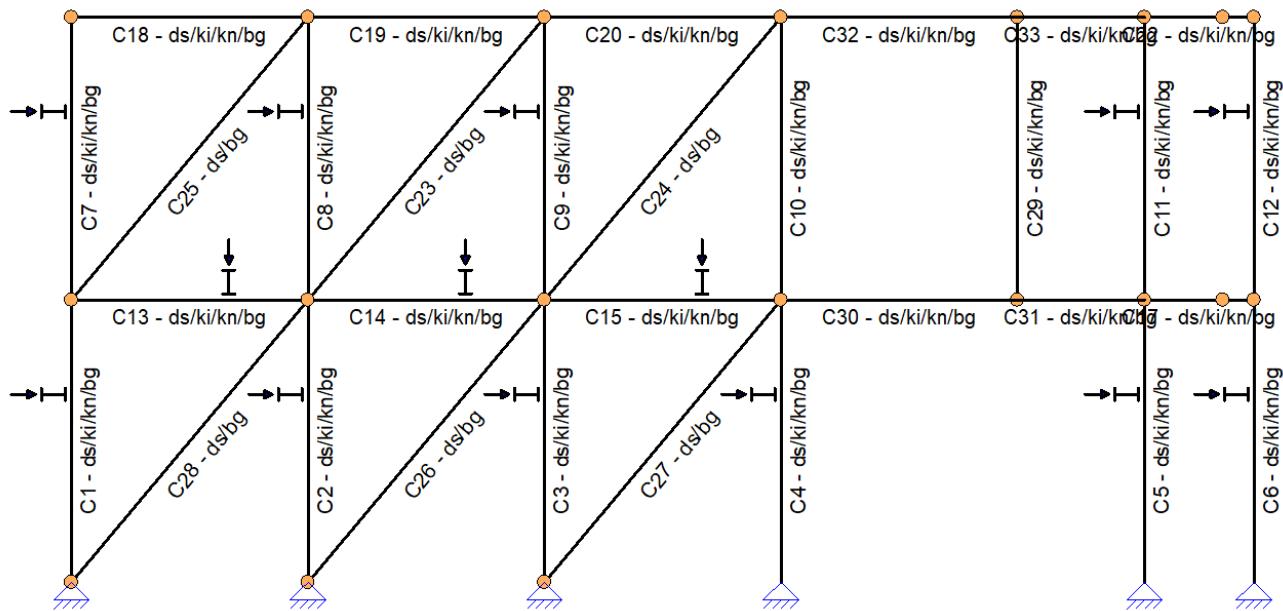


EXTREME DOORBUIGINGEN (KARAKTERISTIEK)

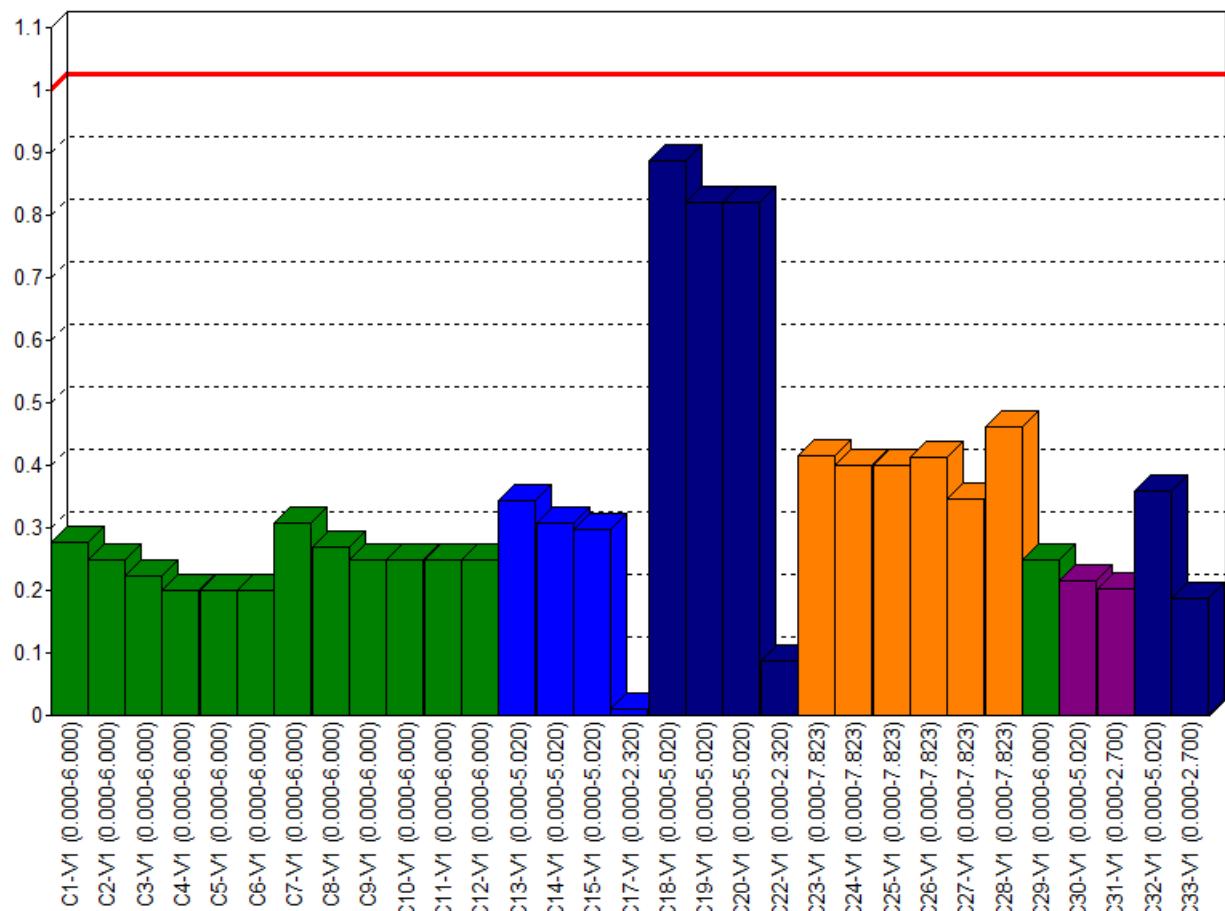
Staaf	Veld	B.C.	Knoop Begin				Staaf	Z' glb dist	Z' glb	Knoop End	
			X	Z	Z'afst	Z'				X	Z
S1	Veld 1 (0 000 6 000)	Ka C3	00	00	3 464	-0.1	6 000	5.5	02	55	
S2	Veld 1 (0 000 6 000)		00	00	3 464	-0.0	6 000	50	03	50	
S3	Veld 1 (0 000 6 000)		00	00	3 464	-0.0	6 000	45	03	45	
S4	Veld 1 (0 000 6 000)		00	00	3 464	-0.1	6 000	40	04	40	
S5	Veld 1 (0 000 6 000)		00	00	3 464	-0.1	6 000	40	01	40	
S6	Veld 1 (0 000 6 000)		00	00	3 464	-0.1	6 000	40	00	40	
S7	Veld 1 (0 000 6 000)		02	55	2 536	-0.1	6 000	117	01	117	
S8	Veld 1 (0 000 6 000)		03	50	2 536	-0.0	6 000	103	05	103	
S9	Veld 1 (0 000 6 000)		03	45	2 536	-0.0	6 000	94	05	94	
S10	Veld 1 (0 000 6 000)		04	40	2 536	-0.1	6 000	90	07	90	
S11	Veld 1 (0 000 6 000)		01	40	2 536	-0.1	6 000	90	01	90	
S12	Veld 1 (0 000 6 000)		00	40	2 536	-0.1	6 000	90	00	90	
S13	Veld 1 (0 000 5 020)	Ka C(w1)	01	00	2 510	2.1	2 514	21	01	01	
S14	Veld 1 (0 000 5 020)		01	01	2 510	2.1	2 510	21	01	01	
S15	Veld 1 (0 000 5 020)		01	01	2 510	2.1	2 514	21	01	01	
S17	Veld 1 (0 000 2 320)		01	01	1 160	0.1	1 072	01	01	00	
S18	Veld 1 (0 000 5 020)	Ka C2	02	01	2 510	16.5	2 512	166	02	01	
S19	Veld 1 (0 000 5 020)		02	01	2 510	16.5	2 510	166	02	01	
S20	Veld 1 (0 000 5 020)		02	01	2 510	16.5	2 511	166	02	02	
S22	Veld 1 (0 000 2 320)		02	01	1 160	0.8	1 140	08	02	01	
S30	Veld 1 (0 000 5 020)		01	01	2 859	3.2	4 118	92	01	86	
S31	Veld 1 (0 000 2 700)		01	86	1 148	0.9	0 000	86	01	01	
S32	Veld 1 (0 000 5 020)		02	02	2 389	12.0	2 739	165	02	86	
S33	Veld 1 (0 000 2 700)		02	86	1 895	0.2	0 000	86	02	01	

m mm m mm m mm mm mm

Staa def n t e

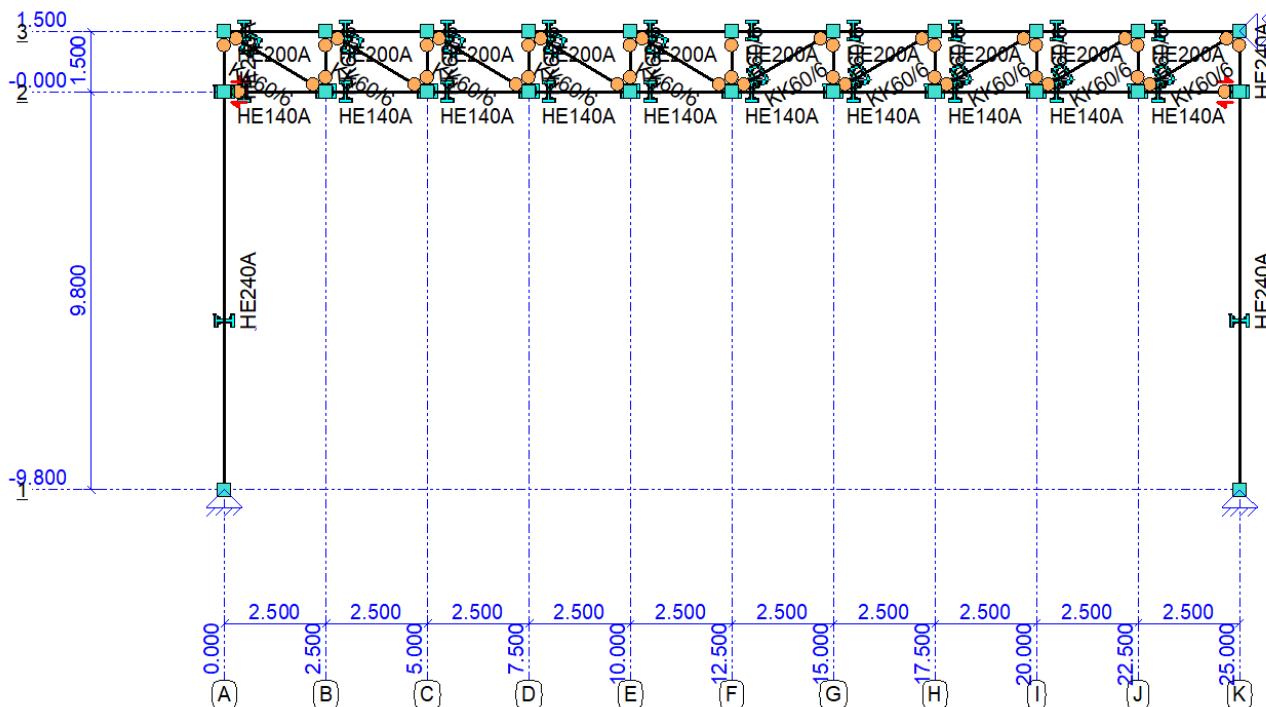


Afb. Staa UC D agram



Projectomschrijving	Uitbreiding terrein Coolrec	Projectnummer	23-157
Onderdeel		Constructeur	
Opdrachtgever	Coolrec	Eenheden	m, mm, kN, kNm
Bestand	C:\Users\pm\van Boxsel Engineering\Ruby - Documenten\Documenten\2023\23-157 Coolrec\1. berekeningen intern\Rapport B\Matrixframe modellen\23-157 dakspant HEA kolommen.mxf		

Constructie

**PROFIELEN**

Profiel	Profielnaam	Oppervlakte	ly	Materiaal	Hoek
P1	HE200A	5383	3 6922e+07	S235	0
P2	KK60/6	1203	5 6065e+05	S275H(EN10219 1)	0
P3	HE140A	3142	1 0331e+07	S235	0
P4	HE240A	7684	7 7632e+07	S235	0
		mm		mm ⁴	°

MATERIALEN

Materiaalnaam	Poison	Dichtheid	E-Modulus	Uitzettingcoeff
S235	0.30	78.50	2 1000e+05	12 0000e 06
S275H(EN10219 1)	0.30	78.50	2 1000e+05	12 0000e 06

kNm³

Nm/mm

cm

SCHARNIEREN

Staaf	Positie	Scharnier	X	Z	Yr
S1	0 000	A3	Vrij	Vast	Vrij
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S2	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S3	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S4	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S5	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S6	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S7	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S8	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S9	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S10	0 000	A2	Vast	Vast	Vast

m

kNm kNm kNm/kNm

rad

Staaf	Positie	Scharnier	X	Z	Yr
S11	2 500 (L)	A3	Vrij	Vast	Vrij
S11	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
S12	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S12	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
S13	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S13	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
S14	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S14	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
S15	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S15	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
S16	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S16	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
S17	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S17	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
S18	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S18	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
S19	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S19	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
S20	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S20	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
S21	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S22	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
S23	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S23	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
S24	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S24	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
S25	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S25	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
S26	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S26	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
S27	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S27	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
S28	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S28	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
S29	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S29	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
S30	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S30	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
S31	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S32	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S32	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
S33	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S33	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
S34	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S34	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
S35	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S35	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
S36	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S36	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
S37	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S37	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
S38	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S38	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
S39	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S39	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
S40	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S40	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
S41	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S41	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij

m kNm kNm kNm/rad

OPLEGGINGEN

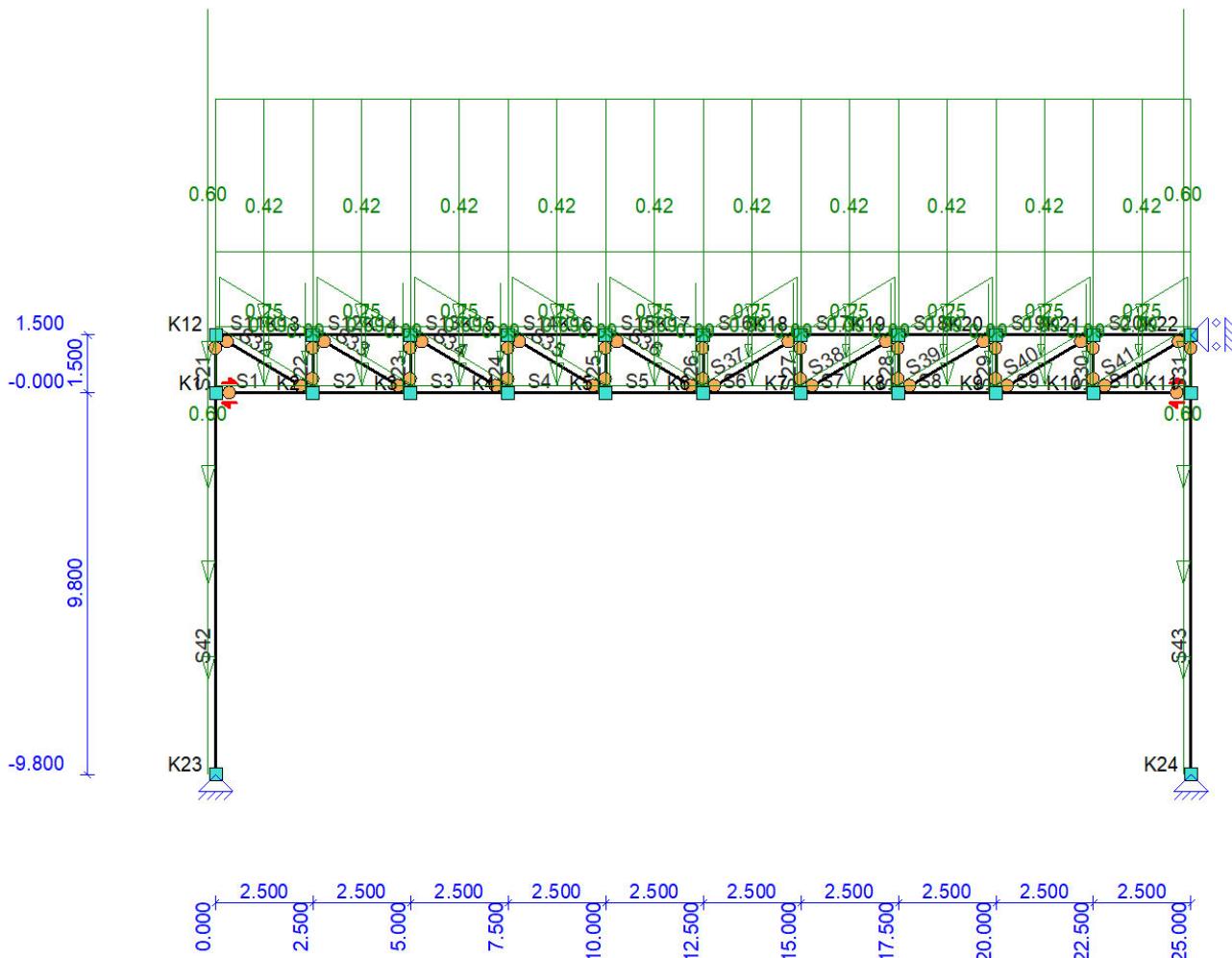
Oplegging	Object	Positie	X	Z	Yr	Hoek	Yr
			m	kNm	kNm	kNm/rad	°

Oplegging	Object	Positie	X	Z	Yr	Hoek	Yr
			m	kNm	kNm	kNm/rad	°
O1	K23	K23	Vast	Vast	Vrij	0	
O2	K24	K24	Vast	Vast	Vrij	0	
O3	K22	K22	Vast	Vrij	Vrij	0	

BELASTINGSGEVALLEN TYPEN

Label	Omschrijving	B.G.Type	Gunstig/Ong.	Element	Niveau	Veld	Ψ_0	Ψ_1	Ψ_2	C _{prob}
							UGT/GGT			
B G 1	Eigen gewicht	Permanent	+/-		Nvt	Nvt				
B G 2	Permanent	Permanent	+/-		Nvt	Nvt				
B G 3	Sneeuw	Sneeuwbelasting			Nvt	Nvt	0.20	0.75/0.75		
B G 4	Windbelasting	Windbelasting			Nvt	Nvt	0.20	0.93/0.93		
B G 5	Windbelasting	Windbelasting			Nvt	Nvt	0.20	0.93/0.93		

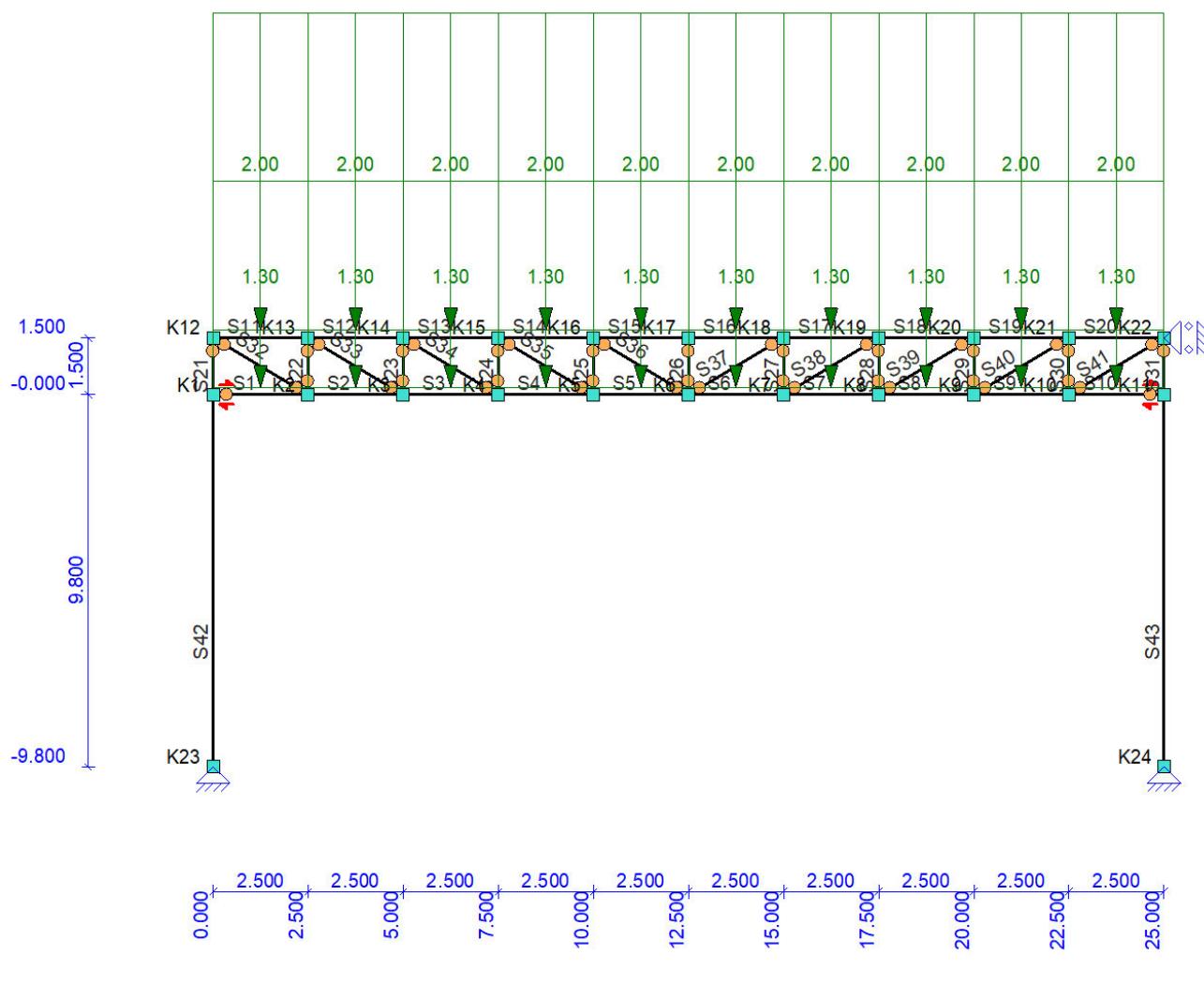
B.G.1: Eigen gewicht



B.G.1: EIGEN GEWICHT

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Endafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
qG	100	100	0.000	L	Z"	S1 S43	
Som lasten	X: -0.00 Z: 34.39 Yr: -0.12		m	m			

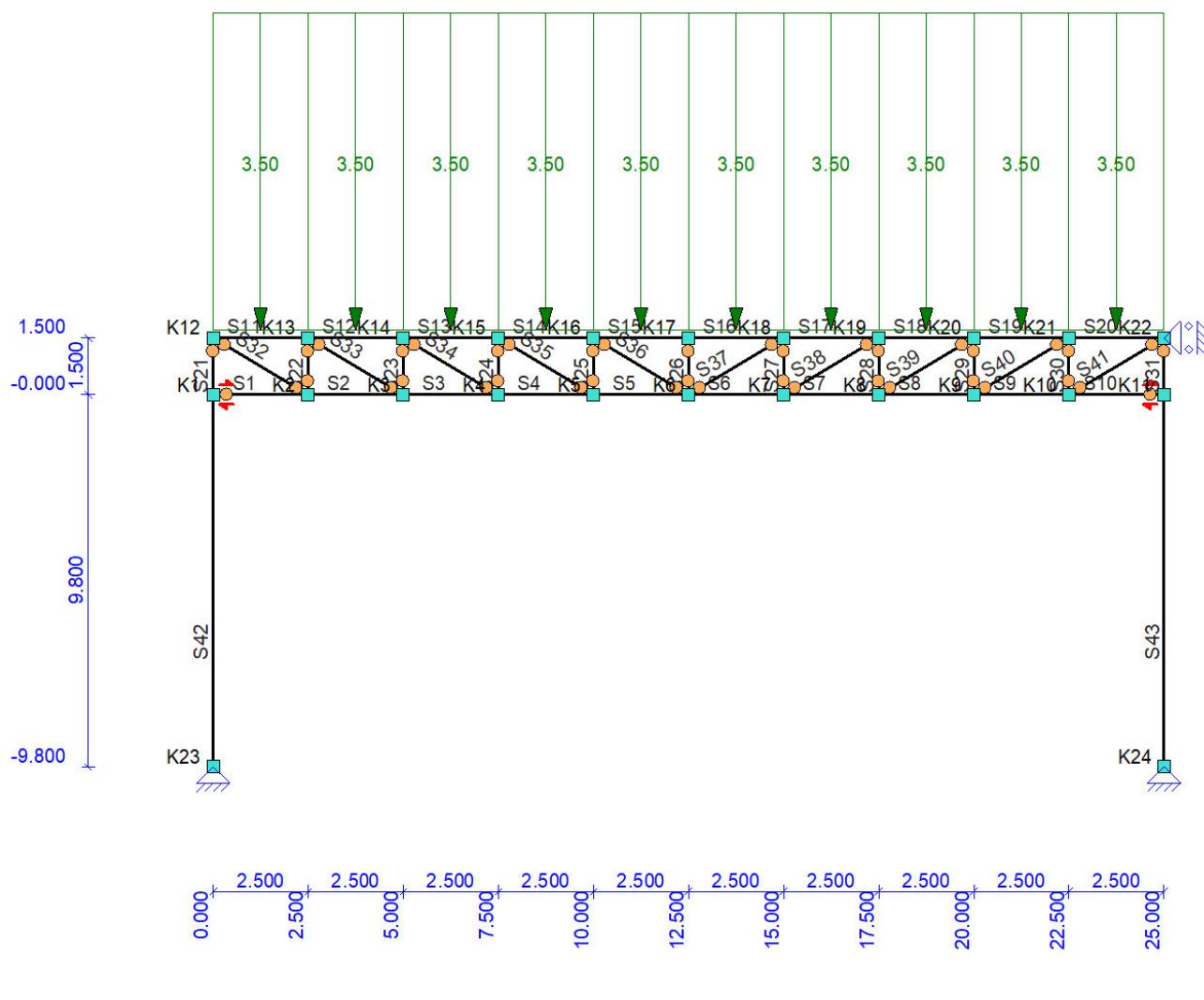
B.G.2: Permanent



B.G.2: PERMANENT

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Endafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
q	200	200	0.000		L	Z S11 S20	
q	130	130	0.000		L	Z S1 S10	
Som lasten							Z: 82.50 Yr: -0.11
			m	m			

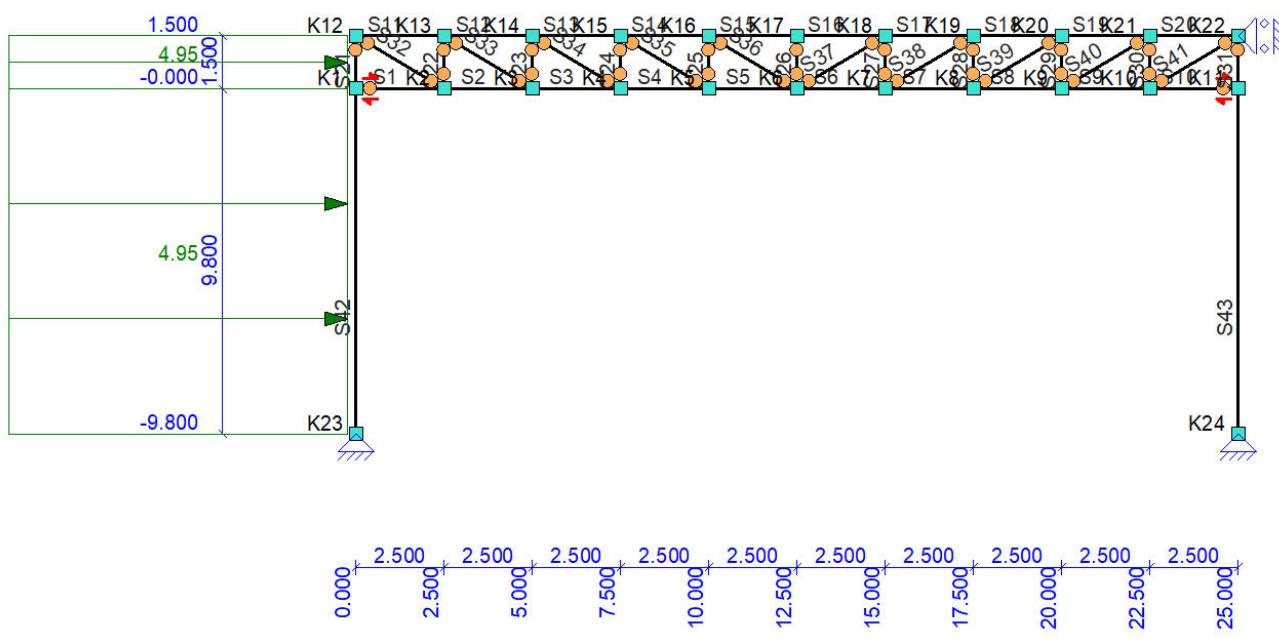
B.G.3: Sneeuw



B.G.3: SNEEUW

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Endafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
q	3.50	3.50	0.000		L	Z S11 S20	
Som lasten	Z: 87.50		m	m			

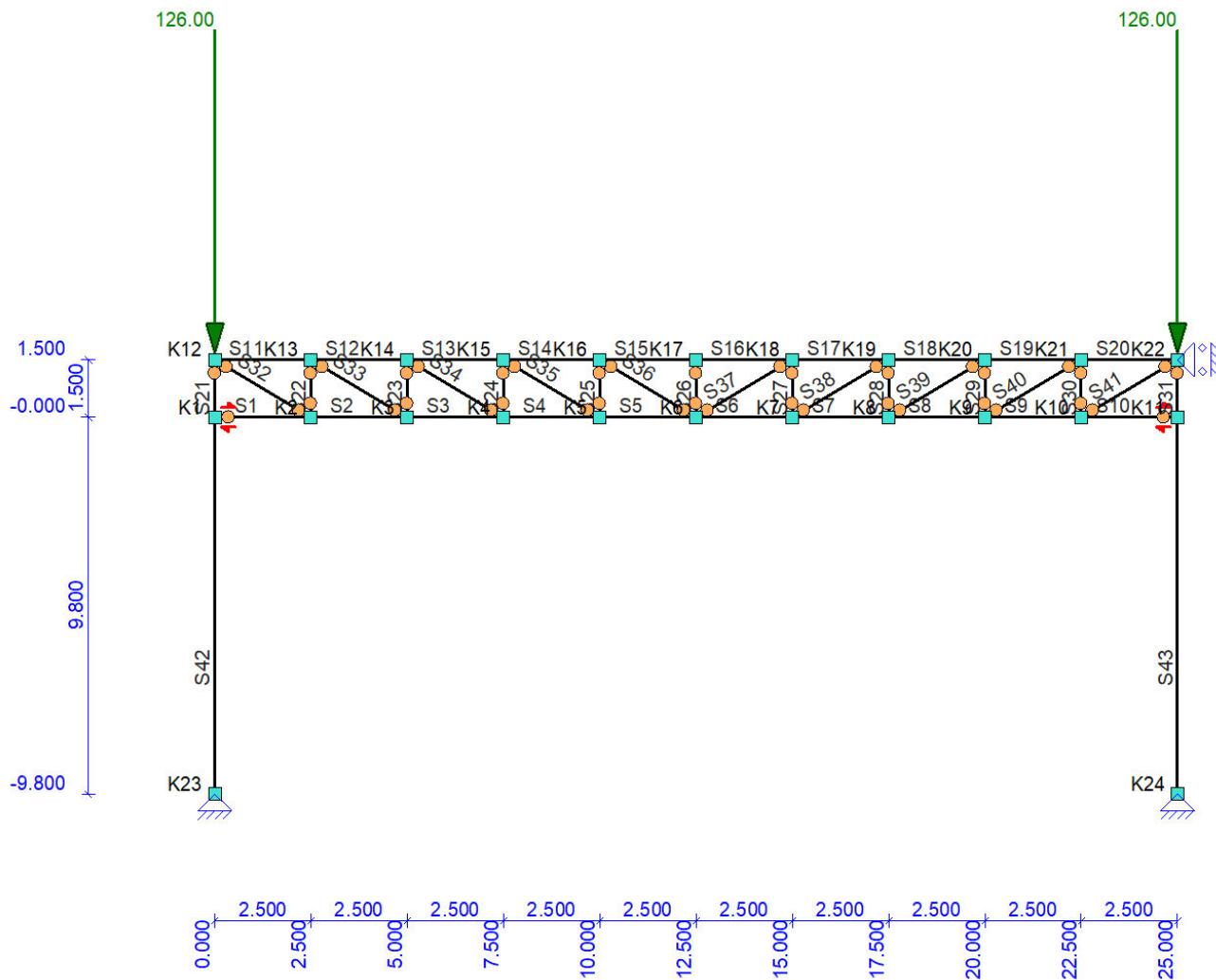
B.G.4: Windbelasting



B.G.4: WINDBELASTING

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Endafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
q	4.95	4.95	0.000		L	X S21 S42	
Som lasten	X: 55.94 Yr: -0.15		m	m			

B.G.5: Windbelasting



B.G.5: WINDBELASTING

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Endafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
N	126.00				Z	K12 K22	
Som lasten	Z: 252.00						

BELASTINGSCOMBINATIES

Fundamenteel

B.G.	Omschrijving	Fu.C.1	Fu.C.2	Fu.C.3	Fu.C.4	Fu.C.5	Fu.C.6	Fu.C.7	Fu.C.8
BG1	Eigen gewicht	1.08	0.90	1.08	0.90	1.08	0.90	1.22	0.90
BG2	Permanent	1.08	0.90	1.08	0.90	1.08	0.90	1.22	0.90
BG3	Sneeuw	1.01	1.01					1.22	0.90
BG4	Windbelasting			1.17	1.17				
BG5	Windbelasting					1.17	1.17		

Karakteristiek

B.G.	Omschrijving	Ka.C.(w1)	Ka.C.1	Ka.C.2	Ka.C.3	Ka.C.4
BG1	Eigen gewicht	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
BG2	Permanent	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
BG3	Sneeuw			0.75		
BG4	Windbelasting				0.86	
BG5	Windbelasting					0.86

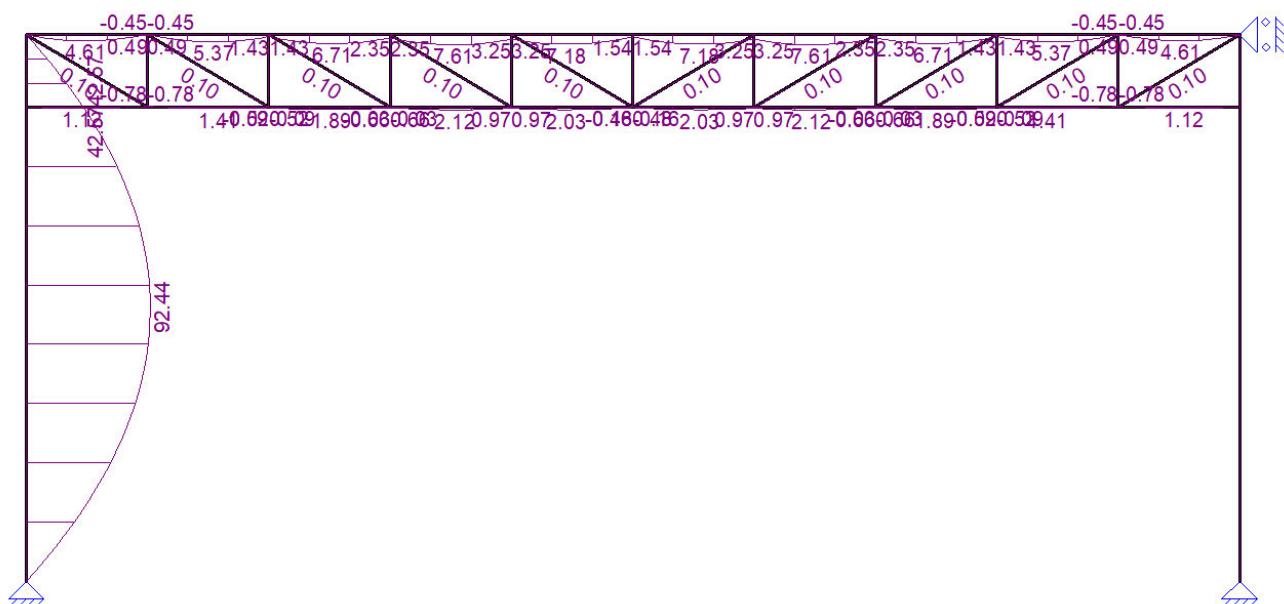
Frequent

B.G.	Omschrijving	Fr.C.(w1)	Fr.C.1	Fr.C.2	Fr.C.3
BG1	Eigen gewicht	1.00	1.00	1.00	1.00
BG2	Permanent	1.00	1.00	1.00	1.00
BG3	Sneeuw		0.20		
BG4	Windbelasting			0.20	
BG5	Windbelasting				0.20

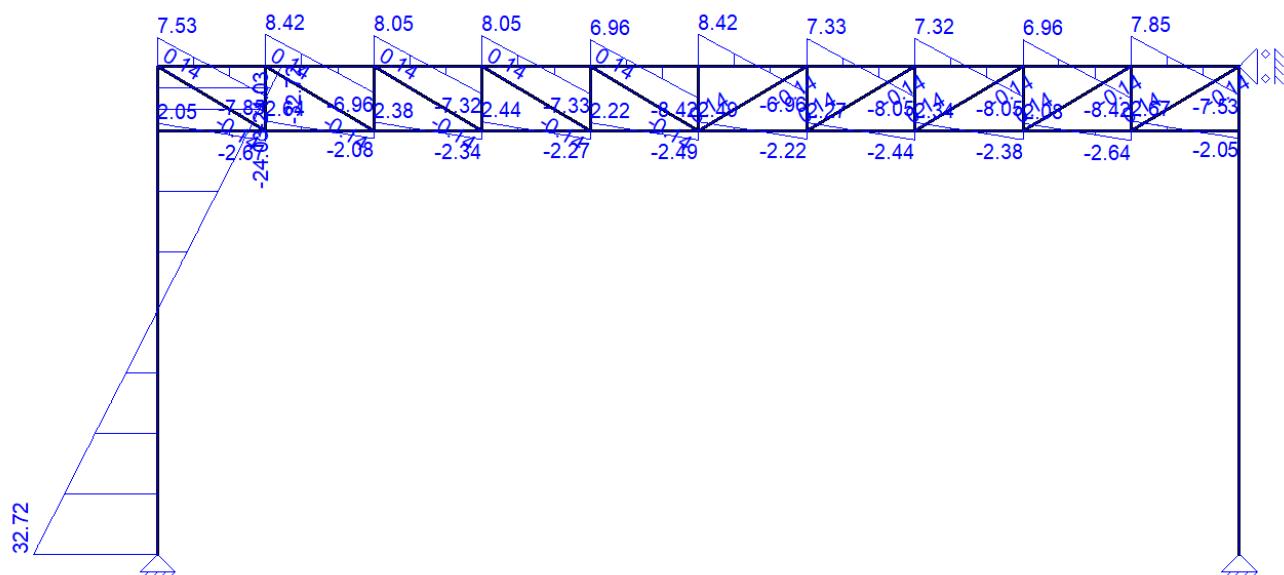
Quasi-permanent

B.G.	Omschrijving	Qu.C.1
BG1	Eigen gewicht	1.00
BG2	Permanent	1.00
BG3	Sneeuw	
BG4	Windbelasting	
BG5	Windbelasting	

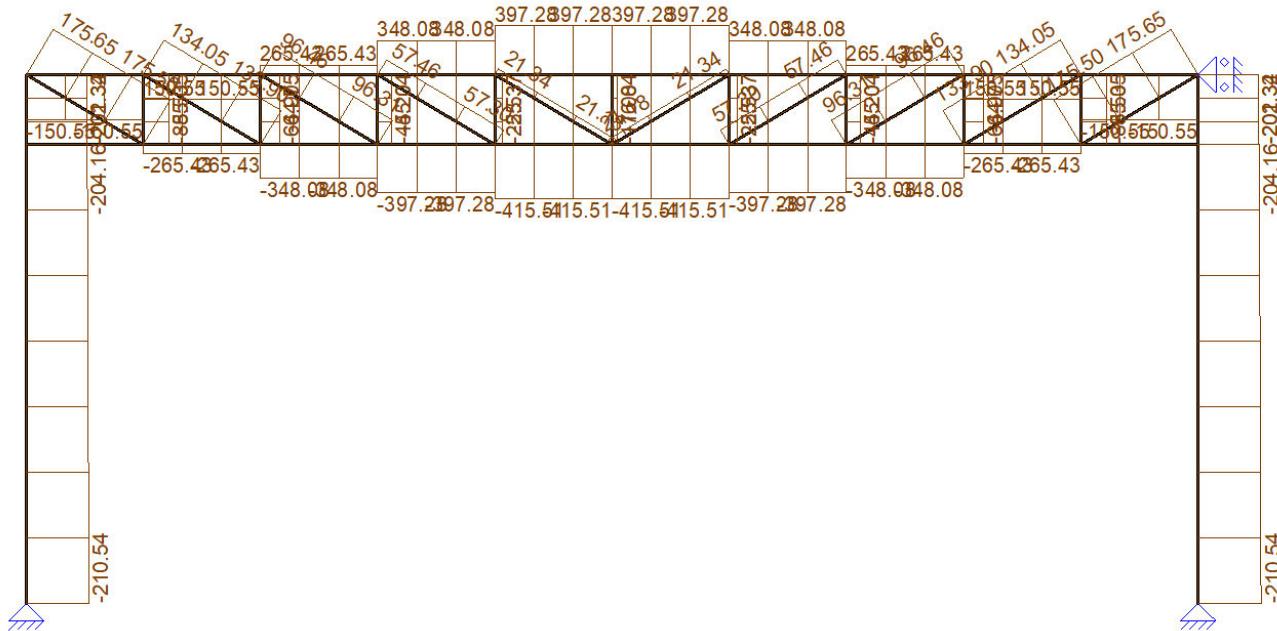
Fu.C. Omhoogende Momenten (My)



Fu.C. Omhoogende Dwarskracht (Vz)



Fu.C. Omhu ende Normaa kracht (Nx)



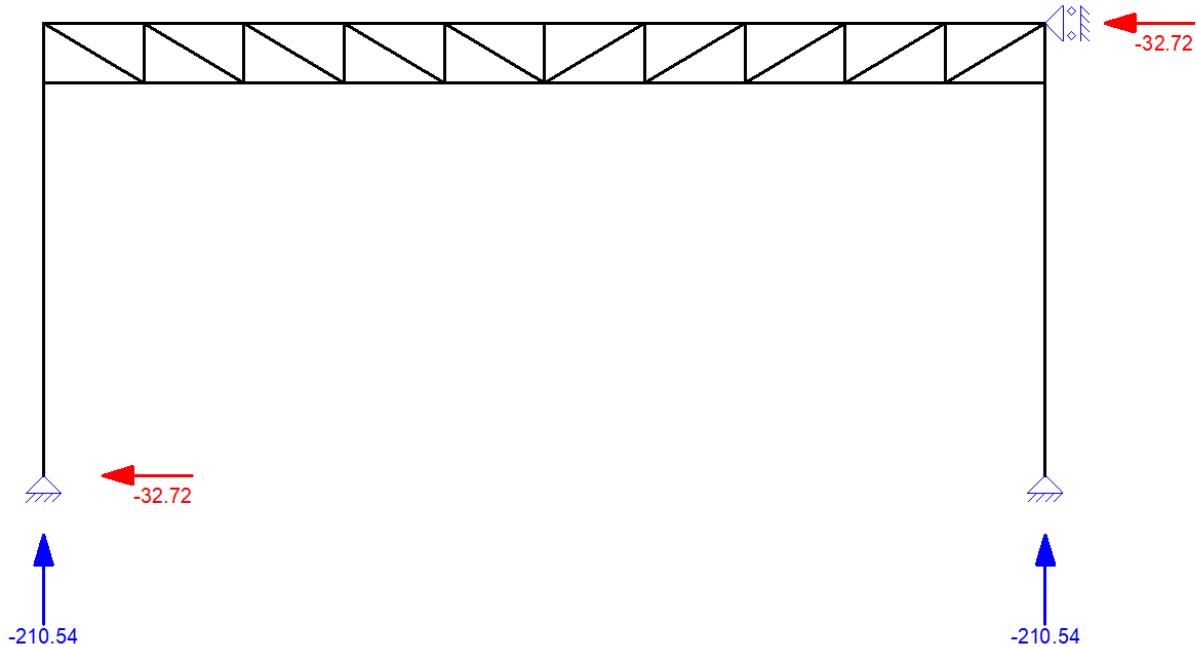
EXTREME STAAFKRACHTEN

Staaf	Veld	B.C.	M _b	M _{max}	xM _{max}	M _e	xM ₀	xM ₀	T/D	N _{max}	V _b	V _{max}	V _e
Fundamenteel													
S1	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0 00	1.12	1 159	0 38	2 318			0 00	1 94	2 24	2 24
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	0 00	1 11	1 084	-0.78	2 168			0 00	2.05	-2.67	-2.67
S2	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0 38	1.41	1 463	0 51	0 164	D	150.55	2 44	2 44	173	
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC2	0 26	1 25	1 476	0.52	0 135	D	136.55	2 05	2 05	143	
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC5	0 62	0 96	1 376	-0.09	0 302	2 449	D	83.96	2 30	2 30	188
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	-0.78	1 06	1 398	0 08	0 337	2 459	D	94.90	2.64	2.64	-2.08
S3	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0 51	1.89	1 284	0 65		D	265.43	2 15	2 15	203	
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC2	0.52	1 68	1 289	0.66		D	240.74	1 79	1 79	169	
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC5	-0.09	1 25	1 267	0 02	0 045	2 490	D	148.16	2 12	2 12	206
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	0 08	1 42	1 262	-0.03	0 036	2 487	D	167.35	2.38	2.38	-2.34
S4	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0 65	2.12	1 325	0.97		D	348.08	2 21	2 21	196	
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC2	0.66	1 89	1 331	0 94		D	315.70	1 85	1 85	163	
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	-0.03	1 55	1 295	0 18	0 012	D	219.47	2.44	2.44	-2.27	
S5	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0.97	2.03	1 128	0 46		D	397.28	1 88	2 29	229	
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC2	0 94	1 81	1 118	0.48		D	360.33	1 56	1 92	192	
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	0 18	1 49	1 178	-0.16	2 435	D	250.49	2.22	-2.49	-2.49	
S6	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0 46	2.03	1 372	0.97		D	397.28	2 29	2 29	188	
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC2	0.48	1 81	1 382	0 94		D	360.33	1 92	1 92	156	
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	-0.16	1 49	1 322	0 18	0 065	D	250.49	2.49	2.49	-2.22	
S7	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0.97	2.12	1 175	0 65		D	348.08	1 96	2 21	221	
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC2	0 94	1 89	1 169	0.66		D	315.70	1 63	1 85	185	
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	0 18	1 55	1 205	-0.03	2 488	D	219.47	2.27	-2.44	-2.44	
S8	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0 65	1.89	1 216	0 51		D	265.43	2 03	2 15		
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC2	0.66	1 68	1 211	0.52		D	240.74	1 69	1 79		
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC5	0 02	1 25	1 233	-0.09	0 010	2 455	D	148.16	2 06	2 12	
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	-0.03	1 42	1 238	0 08	0 013	2 464	D	167.35	2.34	-2.38	
S9	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0 51	1.41	1 037	0 38	2 336	D	150.55	1 73	2 44		
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC2	0.52	1 25	1 024	0 26	2 365	D	136.55	1 43	2 05		
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC5	-0.09	0 96	1 124	0 62	0 051	2 198	D	83.96	1 88	2 30	
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	0 08	1 06	1 102	-0.78	0 041	2 163	D	94.90	2.08	-2.64	
S10	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0 38	1.12	1 341	-0.00	0 182			0 00	2 24	2 24	
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	-0.78	1 11	1 416	0 00	0 332			0 00	2.67	2.67	
S11	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0 00	4.61	1 224	0 40	2 448	T	-150.55	7.53	-7.85		
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC2	0 00	4 24	1 218	-0.45	2 437	T	136.55	6 96	7 32		
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC3	0 00	2 29	1 324	0.49		T	116.58	3 47	3 08		
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	0 00	2 49	1 297	0 35		T	94.90	3 83	3.83		
m			kNm	kNm	m	kNm	m	m		kN	kN	kN	kN

B.C.	Oplegging	Positie	X	Z	Yr
	Som Lasten		0.00	82.50	
BG3	O1	K23	0.00	43.75	0.00
	O2	K24	0.00	43.75	0.00
	O3	K22	0.00	0.00	0.00
	Som Reacties		-0.00	-87.50	
	Som Lasten		0.00	87.50	
BG4	O1	K23	27.97	0.00	0.00
	O2	K24	0.00	0.00	0.00
	O3	K22	27.97	0.00	0.00
	Som Reacties		-55.93	-0.00	
	Som Lasten		55.94	0.00	
BG5	O1	K23	0.00	126.00	0.00
	O2	K24	0.00	126.00	0.00
	O3	K22	0.00	0.00	0.00
	Som Reacties		-0.00	-252.00	
	Som Lasten		0.00	252.00	

kN kN kNm

Fu.C. Omhu ende Op egreact es

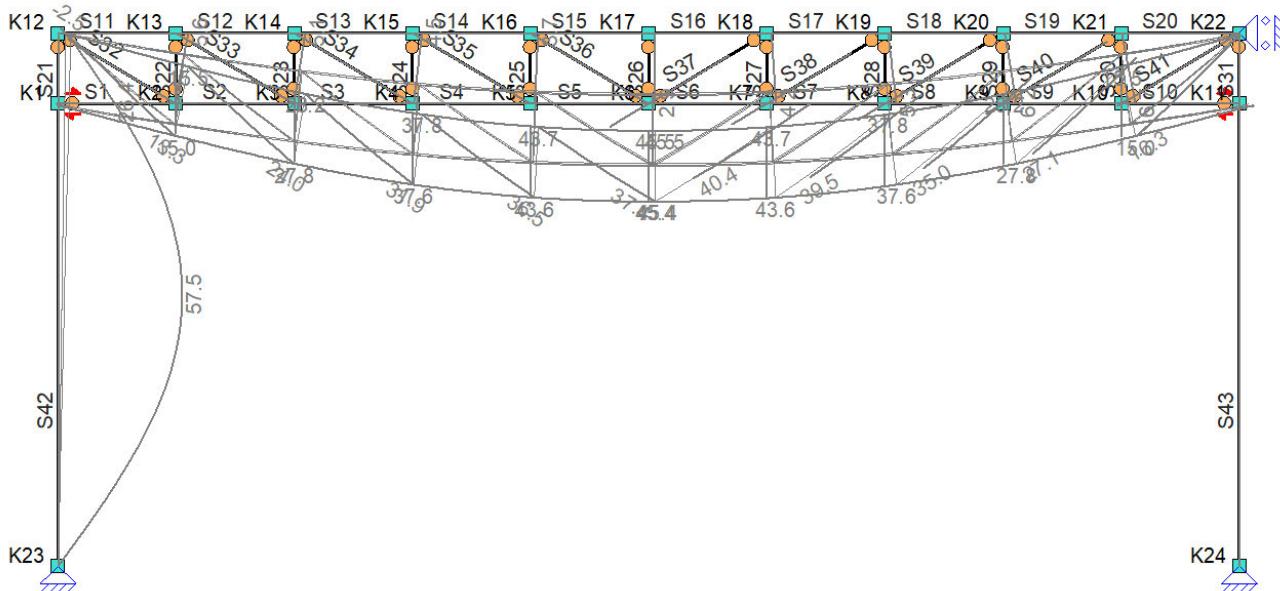
**OPLEGREACTIES (FUNDAMENTEEL)**

B.C.	Oplegging	Positie	X	Z	Yr
Fu C1	O1	K23	0.00	107.31	0.00
	O2	K24	0.00	107.31	0.00
	O3	K22	0.00	0.00	0.00
	Som Reacties		-0.00	-214.62	
	Som Lasten		-0.00	214.62	
Fu C2	O1	K23	0.00	96.79	0.00
	O2	K24	0.00	96.79	0.00
	O3	K22	0.00	0.00	0.00
	Som Reacties		-0.00	-193.58	
	Som Lasten		-0.00	193.58	
Fu C3	O1	K23	32.72	63.12	0.00
	O2	K24	0.00	63.12	0.00
	O3	K22	32.72	0.00	0.00
	Som Reacties		-65.44	-126.24	
	Som Lasten		65.44	126.24	
Fu C4	O1	K23	32.72	52.60	0.00
	O2	K24	0.00	52.60	0.00

kN kN kNm

B.C.	Oplegging	Positie	X	Z	Yr
	O3	K22	32.72	0.00	0.00
	Som Reacties		-65.44	-105.20	
	Som Lasten		65.44	105.20	
Fu C5	O1	K23	0.00	210.54	0.00
	O2	K24	0.00	210.54	0.00
	O3	K22	0.00	0.00	0.00
	Som Reacties		-0.00	-421.08	
	Som Lasten		-0.00	421.08	
Fu C6	O1	K23	0.00	200.02	0.00
	O2	K24	0.00	200.02	0.00
	O3	K22	0.00	0.00	0.00
	Som Reacties		-0.00	-400.04	
	Som Lasten		-0.00	400.04	
Fu C7	O1	K23	0.00	71.30	0.00
	O2	K24	0.00	71.30	0.00
	O3	K22	0.00	0.00	0.00
	Som Reacties		-0.00	-142.61	
	Som Lasten		-0.00	142.61	
Fu C8	O1	K23	0.00	52.60	0.00
	O2	K24	0.00	52.60	0.00
	O3	K22	0.00	0.00	0.00
	Som Reacties		-0.00	-105.20	
	Som Lasten		-0.00	105.20	
			kN	kN	kNm

Ka.C. Omhu ende Doorbu g ngen

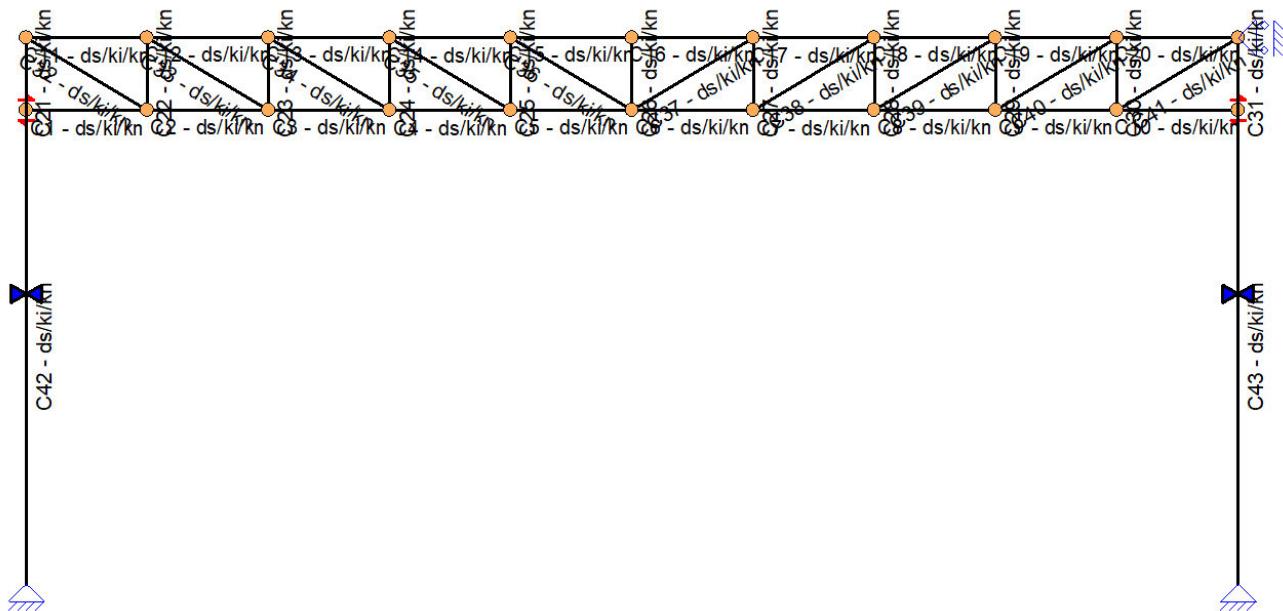


EXTREME DOORBUIGINGEN (KARAKTERISTIEK)

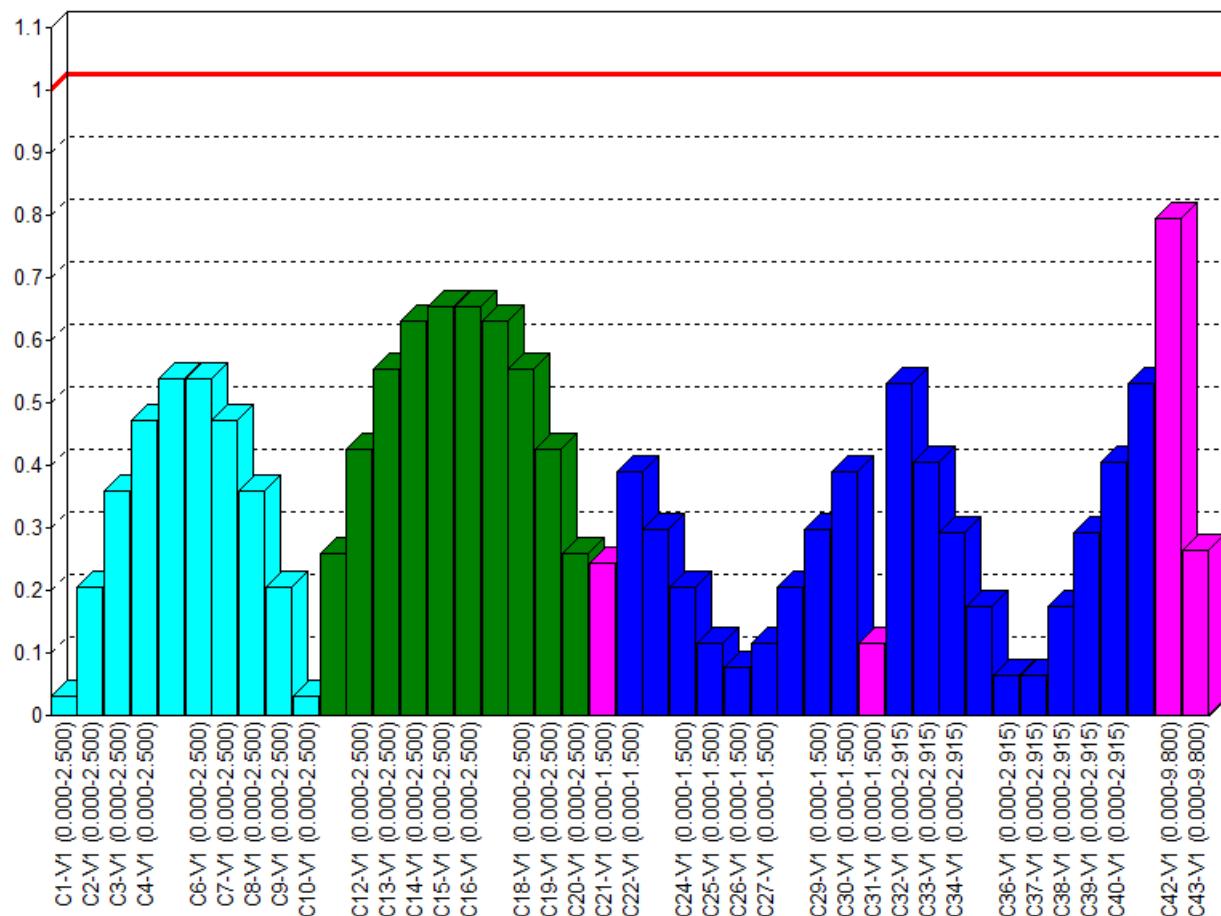
Staaf	Veld	B.C.	Knoop Begin			Staaf	Z' glb dist	Z' glb	Knoop End		
			X	Z	Z'afst				X	Z	
S1	Veld 1 (0 000 2 500)	Ka C2	0.8	0.5	1.208	0.3	2 500	15.0	0.8	15.0	
S2	Veld 1 (0 000 2 500)		0.8	15.0	1.317	0.4	2 500	27.8	0.3	27.8	
S3	Veld 1 (0 000 2 500)		0.3	27.8	1.257	0.5	2 500	37.6	0.6	37.6	
S4	Veld 1 (0 000 2 500)		0.6	37.6	1.265	0.6	2 500	43.6	1.7	43.6	
S5	Veld 1 (0 000 2 500)		1.7	43.6	1.224	0.6	2 500	45.4	2.9	45.4	
S6	Veld 1 (0 000 2 500)		2.9	45.4	1.276	0.6	0 000	45.4	4.2	43.6	
S7	Veld 1 (0 000 2 500)		4.2	43.6	1.235	0.6	0 000	43.6	5.3	37.6	
S8	Veld 1 (0 000 2 500)		5.3	37.6	1.243	0.5	0 000	37.6	6.2	27.8	
S9	Veld 1 (0 000 2 500)		6.2	27.8	1.183	0.4	0 000	27.8	6.7	15.0	
S10	Veld 1 (0 000 2 500)		6.7	15.0	1.292	0.3	0 000	15.0	6.7	0.5	
			m		mm		m	mm		mm	

Staaf	Veld	B.C.	Knoop Begin		Z'afst	Z'	Staaf	Knoop End	
			X	Z				Z' glb dist	Z' glb
S11	Veld 1 (0 000 2 500)		5 9	0 6	1 243	0 3	2 500	15 5	5 6
S12	Veld 1 (0 000 2 500)		5 6	15 5	1 285	0 4	2 500	28 2	5 1
S13	Veld 1 (0 000 2 500)		5 1	28 2	1 264	0 5	2 500	37 8	4 5
S14	Veld 1 (0 000 2 500)		4 5	37 8	1 262	0 6	2 500	43 7	3 7
S15	Veld 1 (0 000 2 500)		3 7	43 7	1 223	0 5	2 500	45 5	2 9
S16	Veld 1 (0 000 2 500)		2 9	45 5	1 277	0 5	0 000	45 5	2 2
S17	Veld 1 (0 000 2 500)		2 2	43 7	1 238	0 6	0 000	43 7	1 4
S18	Veld 1 (0 000 2 500)		1 4	37 8	1 236	0 5	0 000	37 8	0 8
S19	Veld 1 (0 000 2 500)		0 8	28 2	1 215	0 4	0 000	28 2	0 3
S20	Veld 1 (0 000 2 500)		0 3	15 5	1 257	0 3	0 000	15 5	0 0
S21	Veld 1 (0 000 1 500)	Ka C3	0 3	26 4	0 641	0 3	0 000	26 4	0 4
S32	Veld 1 (0 000 2 915)	Ka C(w1)	3 3	1 5	1 458	0 6	2 915	8 1	4 3
S33	Veld 1 (0 000 2 915)		7 8	6 3	1 458	0 6	2 915	14 7	8 6
S34	Veld 1 (0 000 2 915)		11 5	13 2	1 458	0 6	2 915	19 5	12 1
S35	Veld 1 (0 000 2 915)		14 2	18 4	1 458	0 6	2 915	22 3	14 6
S36	Veld 1 (0 000 2 915)		15 7	21 7	1 458	0 6	2 018	23 0	15 8
S37	Veld 1 (0 000 2 915)		12 7	24 7	1 458	0 6	0 897	24 9	12 6
S38	Veld 1 (0 000 2 915)		11 5	24 2	1 458	0 6	0 000	24 2	11 1
S39	Veld 1 (0 000 2 915)		9 0	21 4	1 458	0 6	0 000	21 4	8 5
S40	Veld 1 (0 000 2 915)		5 5	16 6	1 458	0 6	0 000	16 6	4 7
S41	Veld 1 (0 000 2 915)		1 2	10 0	1 458	0 6	0 000	10 0	0 2
S42	Veld 1 (0 000 9 800)	Ka C3	0 0	0 0	5 091	43 0	5 738	57 5	0 3
			m		mm	mm	m	mm	mm
							m	mm	mm

Staa def n te

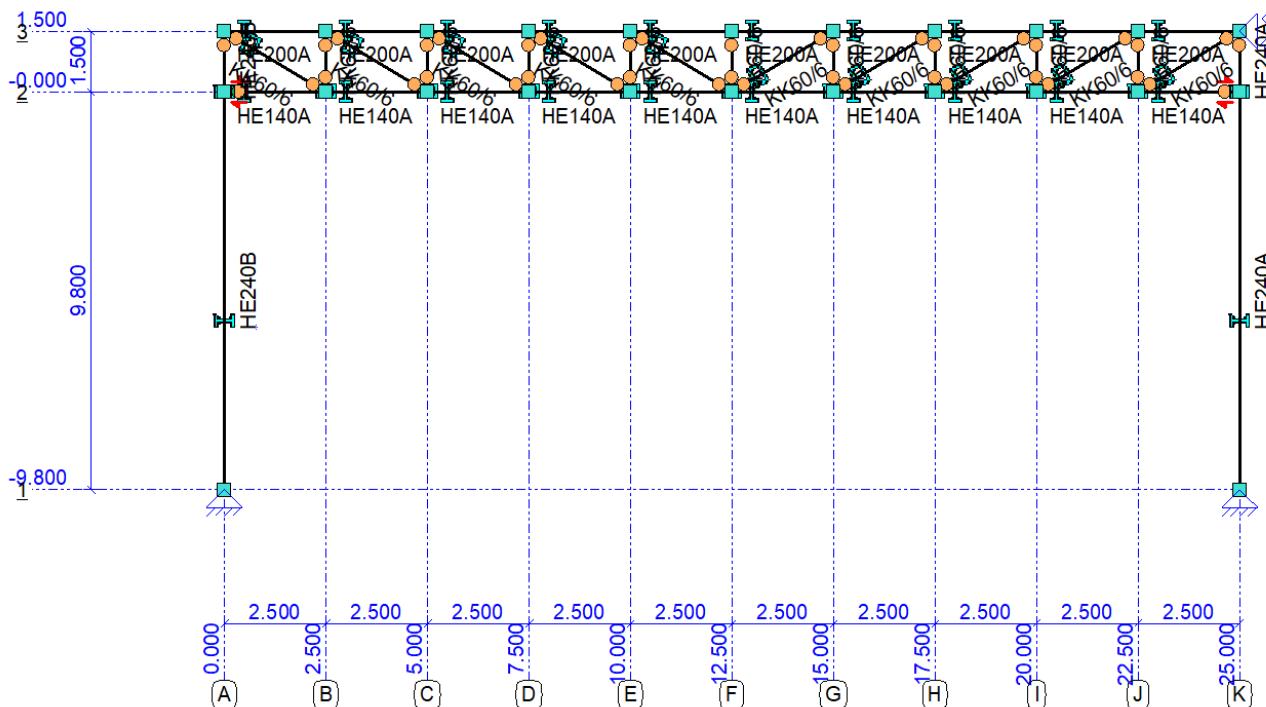


Afb. Staaf UC D agram



Projectomschrijving	Uitbreiding terrein Coolrec	Projectnummer	23-157
Onderdeel		Constructeur	
Opdrachtgever	Coolrec	Eenheden	m, mm, kN, kNm
Bestand	C:\Users\pm\van Boxsel Engineering\Ruby - Documenten\Documenten\2023\23-157 Coolrec\1.berekeningen intern\Rapport B\Matrixframe modellen\23-157 dakspant HEB kolommen.mxf		

Constructie

**PROFIELEN**

Profiel	Profielnaam	Oppervlakte	ly	Materiaal	Hoek
P1	HE200A	5383	3 6922e+07	S235	0
P2	KK60/6	1203	5 6065e+05	S275H(EN10219 1)	0
P3	HE140A	3142	1 0331e+07	S235	0
P4	HE240B	10599	1 1259e+08	S235	0
P5	HE240A	7684	7 7632e+07	S235	0
		mm		mm ⁴	°

MATERIALEN

Materiaalnaam	Poison	Dichtheid	E-Modulus	Uitzettingcoeff
S235	0.30	78.5	2 1000e+05	12 0000e 06
S275H(EN10219 1)	0.30	78.5	2 1000e+05	12 0000e 06

kNm³

N/mm

C'm

SCHARNIEREN

Staaf	Positie	Scharnier	X	Z	Yr
S1	0 000	A3	Vrij	Vast	Vrij
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S2	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S3	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S4	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S5	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S6	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S7	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S8	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S9	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast

m

kNm kNm kNm/kNm

rad

Staaf	Positie	Scharnier	X	Z	Yr
S10	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A3	Vrij	Vast	Vrij
S11	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S12	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S13	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S14	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S15	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S16	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S17	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S18	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S19	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S20	0 000	A2	Vast	Vast	Vast
	2 500 (L)	A2	Vast	Vast	Vast
S21	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S22	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S23	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S24	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S25	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S26	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S27	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S28	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S29	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S30	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S31	1 500 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S32	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S33	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S34	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S35	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S36	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S37	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S38	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S39	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S40	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij
S41	0 000	A1	Vast	Vast	Vrij
	2 915 (L)	A1	Vast	Vast	Vrij

m kNm kNm kNm/rad

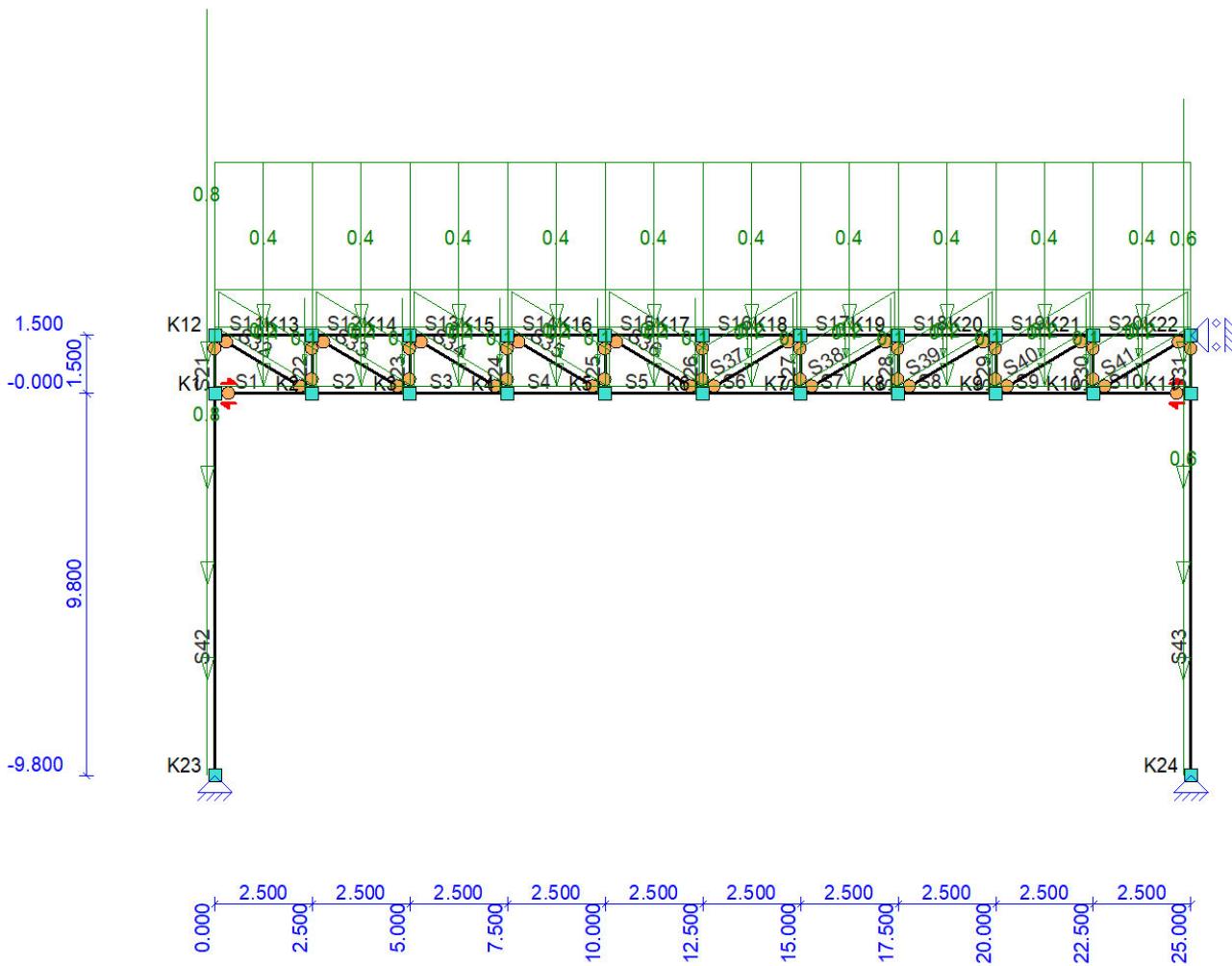
OPLEGGINGEN

Oplegging	Object	Positie	X	Z	Yr	Hoek Yr
Oplegging	Object	Positie	Vast	Vast	Vrij	0
O3	K22	K22	Vast	Vrij	Vrij	0
			m	kNm	kNm	kNm/rad

BELASTINGSGEVALLEN TYPEN

Label	Omschrijving	B.G.Type	Gunstig/Ong.	Element	Niveau	Veld	Ψ_0	Ψ_1	Ψ_2	C _{prob}
							UGT/GGT			
BG1	Eigen gewicht	Permanent	+/-		Nvt	Nvt				
BG2	Permanent	Permanent	+/-		Nvt	Nvt				
BG3	Sneeuw	Sneeuwbelasting			Nvt	Nvt	0.20	0.75/0.75		
BG4	Windbelasting	Windbelasting			Nvt	Nvt	0.20	0.93/0.93		
BG5	Windbelasting	Windbelasting			Nvt	Nvt	0.20	0.93/0.93		

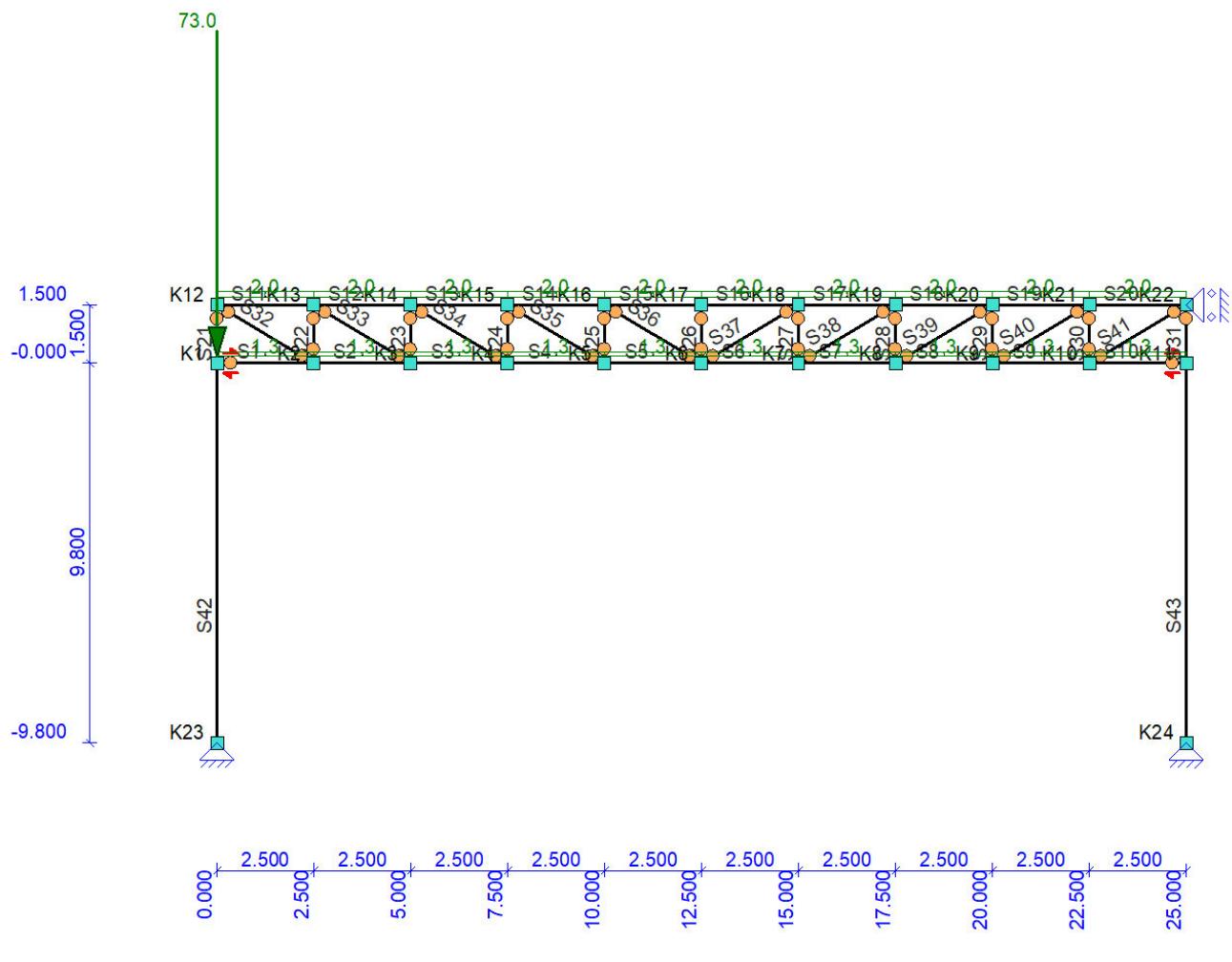
B.G.1: Eigen gewicht



B.G.1: EIGEN GEWICHT

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Endafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
qG	10	10	0.000	L	Z"	S1 S43	
Som lasten	X: -0.0	Z: 37.0	Yr: -0.1				

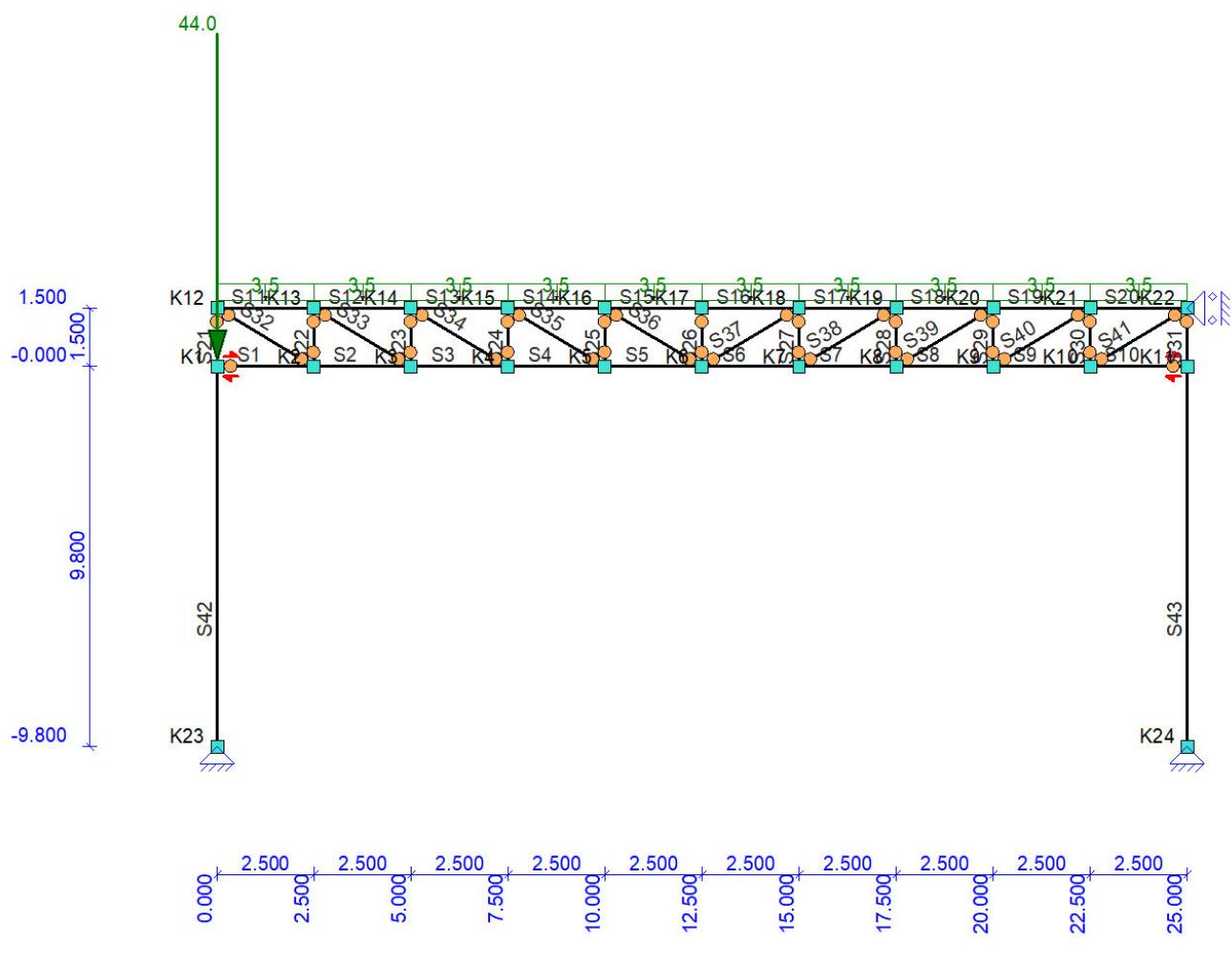
B.G.2: Permanent



B.G.2: PERMANENT

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Eindafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
q	20	20	0 000		L	Z	S11 S20
q	13	13	0 000		L	Z	S1 S10
N	73.0					Z	K1
Som lasten		Z: 155.5 Yr: -0.1					
			m	m			

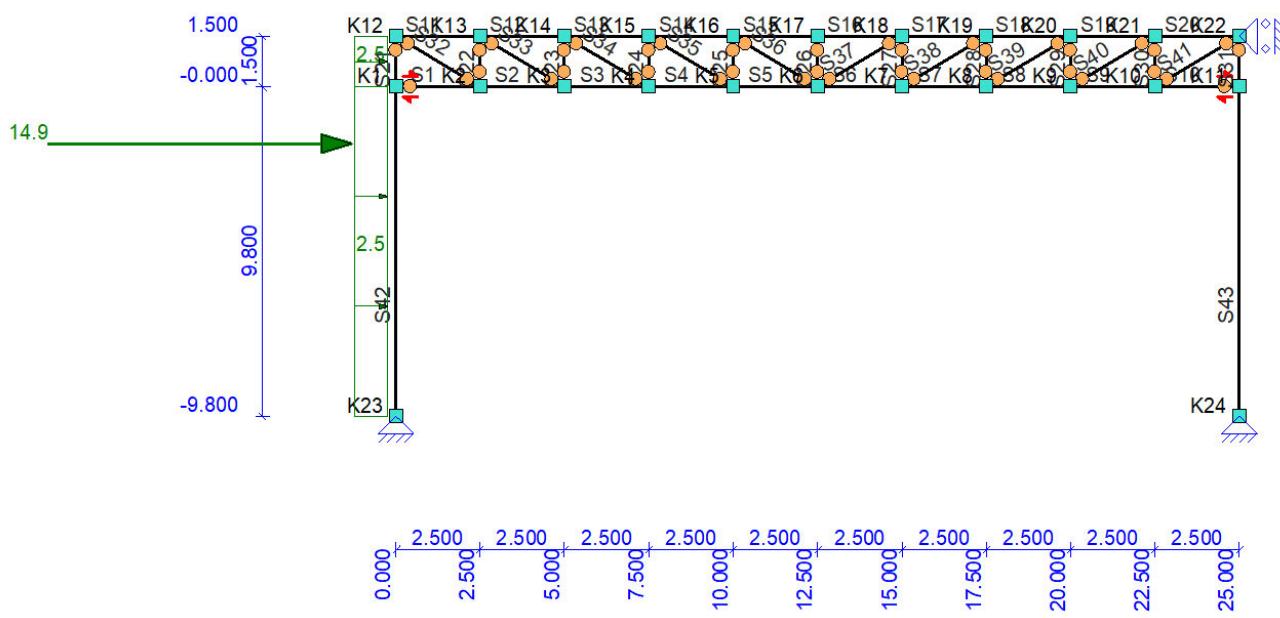
B.G.3: Sneeuw



B.G.3: SNEEUW

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Eindafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
q	3 5	3 5	0 000		L	Z	S11 S20
N	44 0					Z	K1
Som lasten		Z: 131.5					

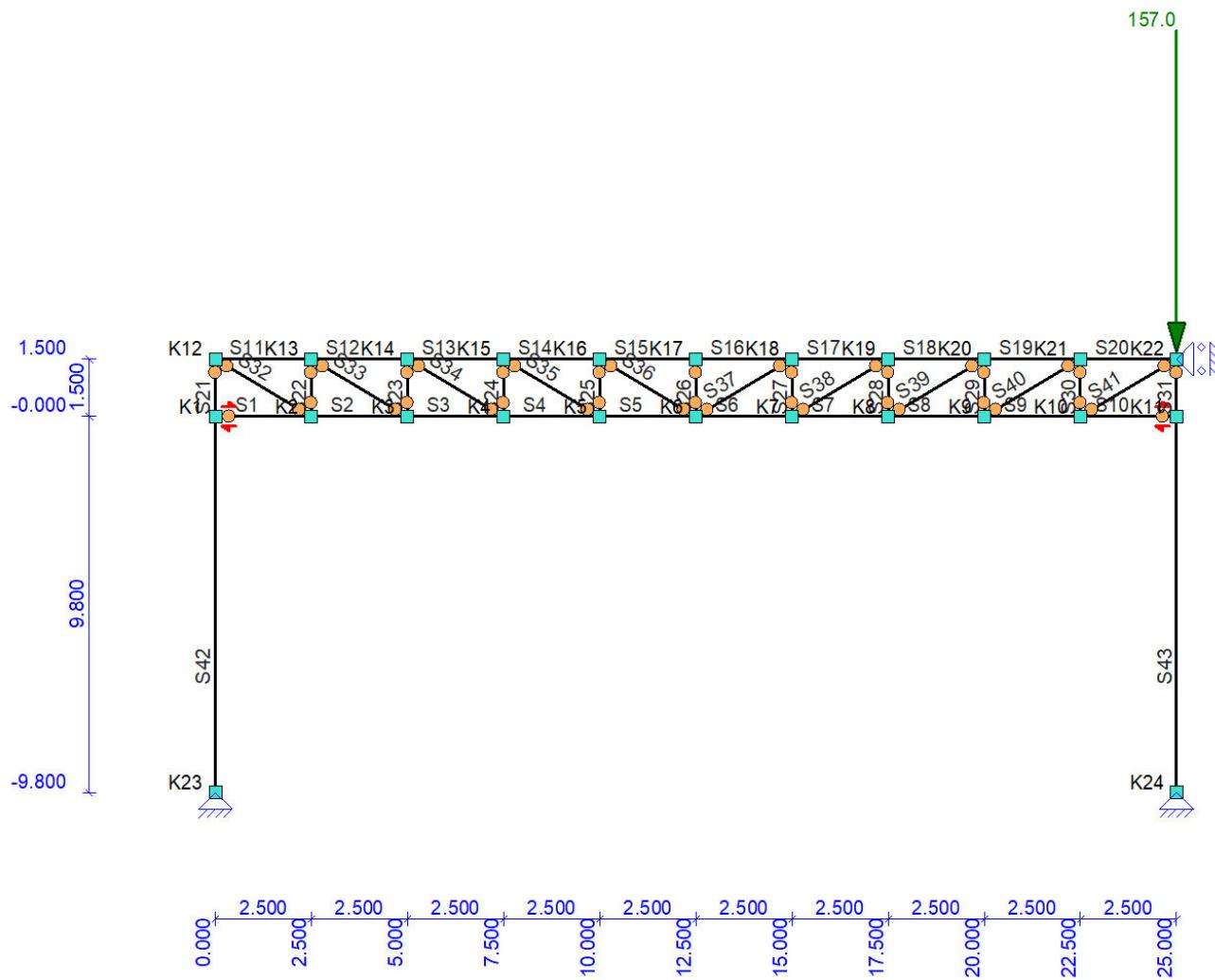
B.G.4: Windbelasting



B.G.4: WINDBELASTING

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Eindafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
q	2.5	2.5	0.000		L	X S21 S42	
F	14.9		8.100			X S42	
Som lasten		X: 42.9 Yr: -0.1			m	m	

B.G.5: Windbelasting



B.G.5: WINDBELASTING

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Endafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
N	157.0				Z	K22	
Som lasten	Z: 157.0						

BELASTINGSCOMBINATIES

Fundamenteel

B.G.	Omschrijving	Fu.C.1	Fu.C.2	Fu.C.3	Fu.C.4	Fu.C.5	Fu.C.6	Fu.C.7	Fu.C.8
BG1	Eigen gewicht	1.08	0.90	1.08	0.90	1.08	0.90	1.22	0.90
BG2	Permanent	1.08	0.90	1.08	0.90	1.08	0.90	1.22	0.90
BG3	Sneeuw	1.01	1.01						
BG4	Windbelasting			1.17	1.17				
BG5	Windbelasting					1.17	1.17		

Karakteristiek

B.G.	Omschrijving	Ka.C.(w1)	Ka.C.1	Ka.C.2	Ka.C.3	Ka.C.4
BG1	Eigen gewicht	1.00	1.00	1.00	1.00	
BG2	Permanent	1.00	1.00	1.00	1.00	
BG3	Sneeuw			0.75		
BG4	Windbelasting				0.86	
BG5	Windbelasting					0.86

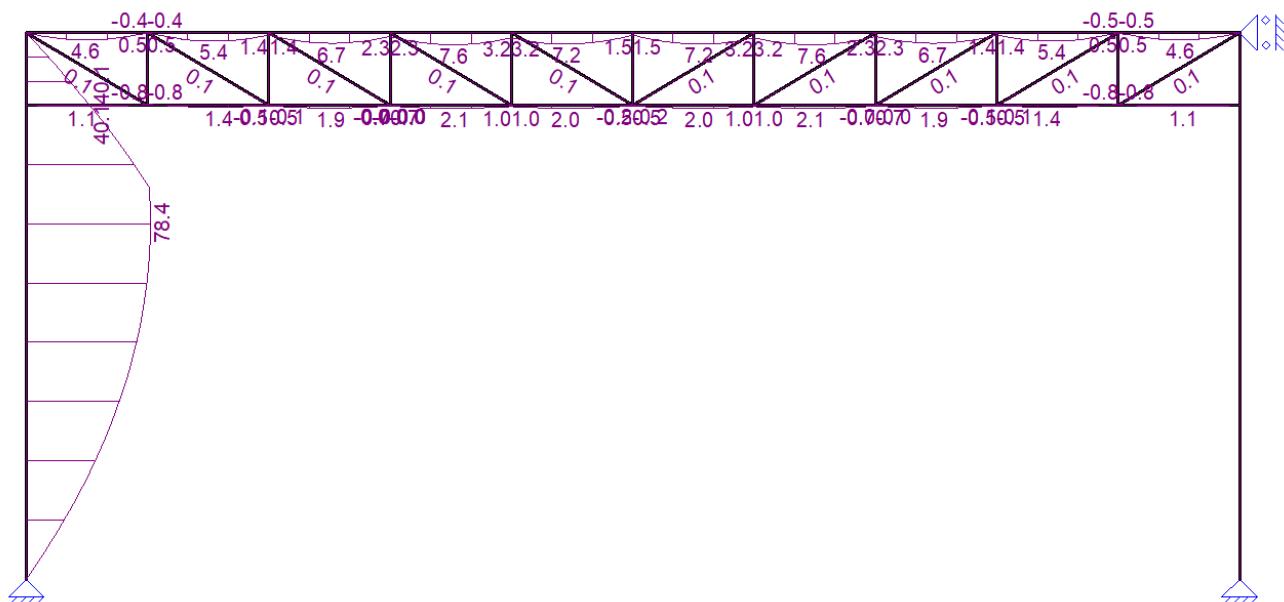
Frequent

B.G.	Omschrijving	Fr.C.(w1)	Fr.C.1	Fr.C.2	Fr.C.3
BG1	Eigen gewicht	1.00	1.00	1.00	1.00
BG2	Permanent	1.00	1.00	1.00	1.00
BG3	Sneeuw		0.20		
BG4	Windbelasting			0.20	
BG5	Windbelasting				0.20

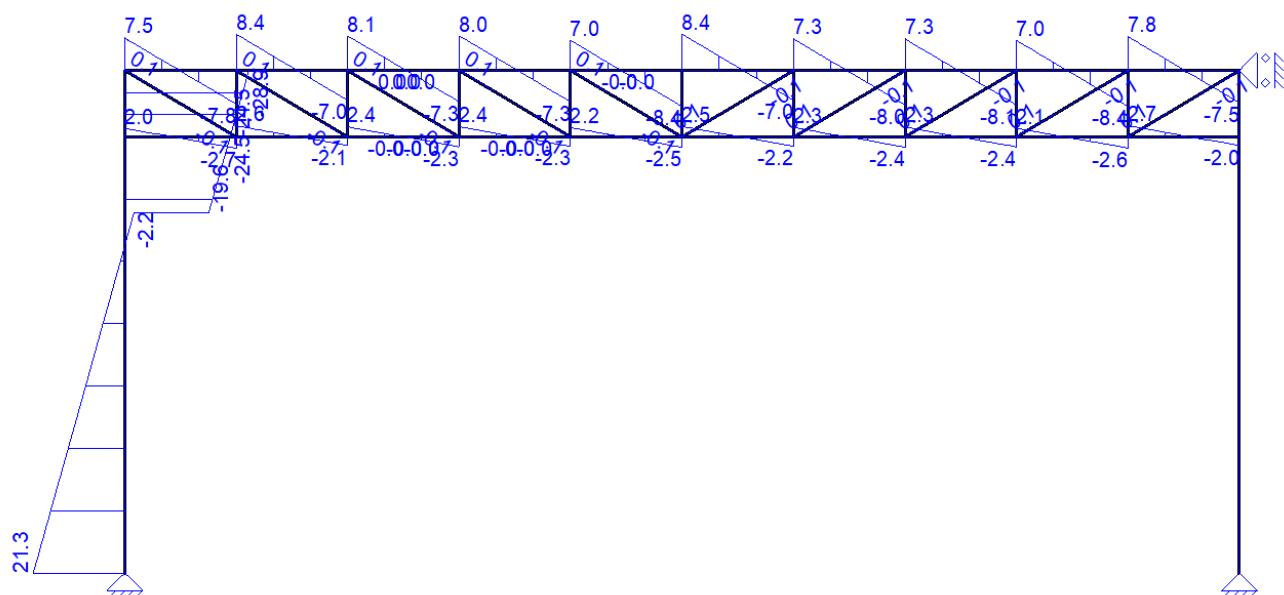
Quasi-permanent

B.G.	Omschrijving	Qu.C.1
BG1	Eigen gewicht	1.00
BG2	Permanent	1.00
BG3	Sneeuw	
BG4	Windbelasting	
BG5	Windbelasting	

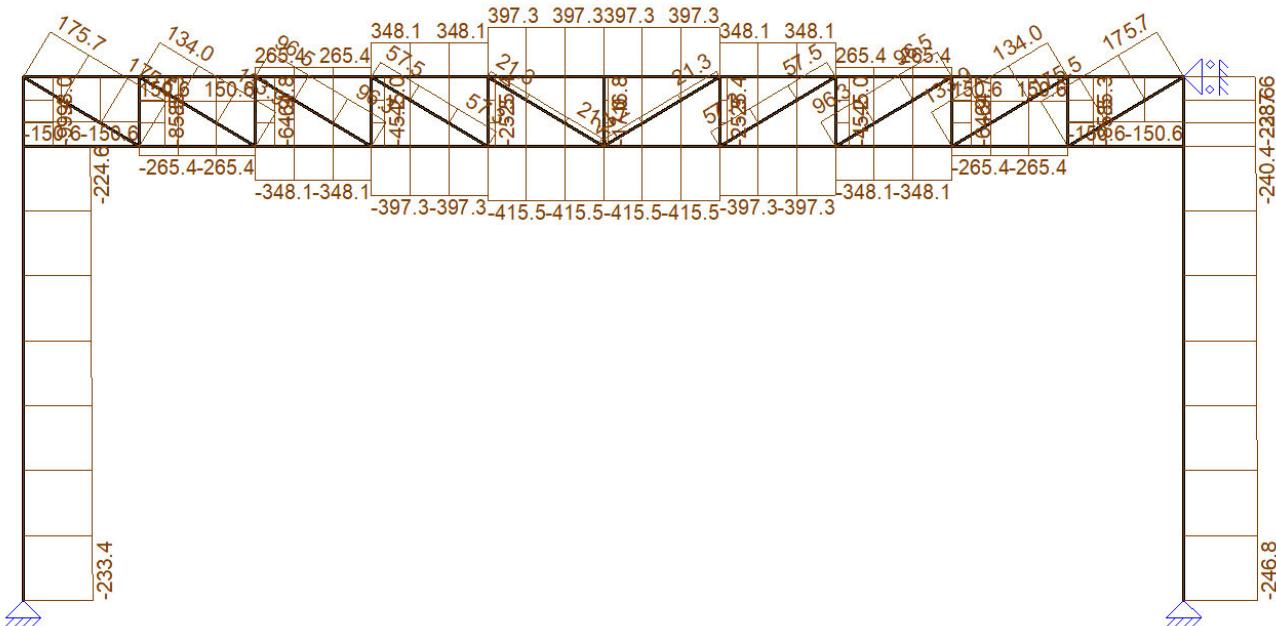
Fu.C. Omhu ende Momenten (My)



Fu.C. Omhu ende Dwarskracht (Vz)



Fu.C. Omhu ende Normaal kracht (Nx)

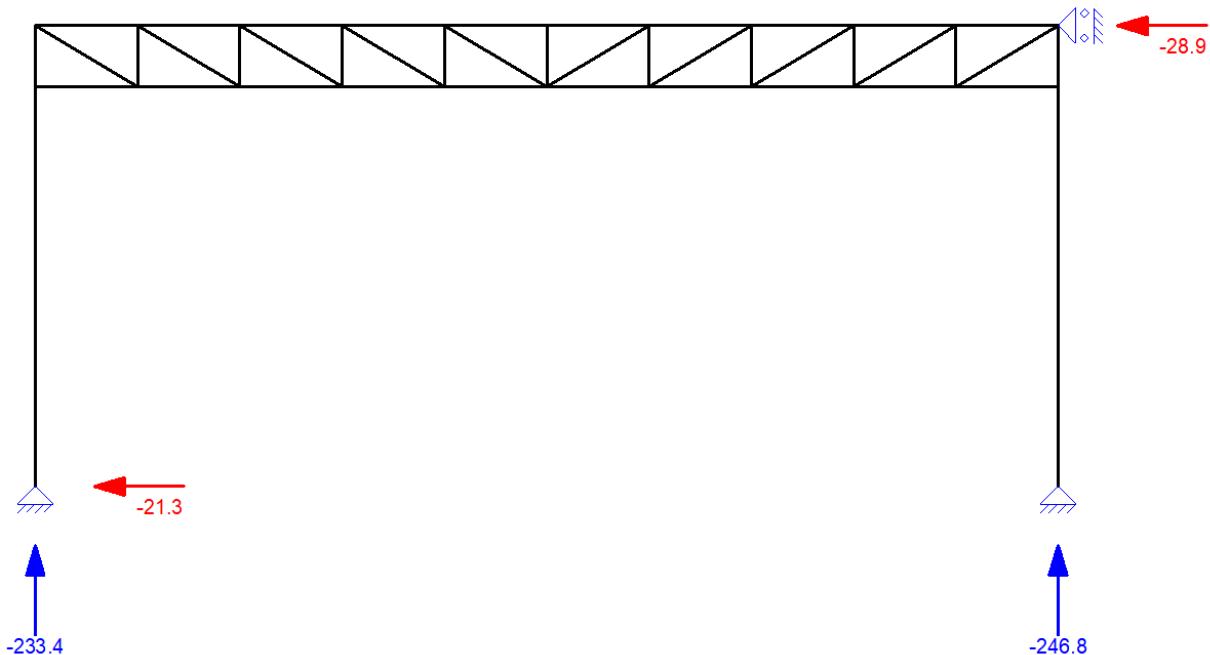


EXTREME STAAFKRACHTEN

Staaf	Veld	B.C.	M _b	M _{max}	xM _{max}	M _e	xM0	xM0	T/D	N _{max}	V _b	V _{max}	V _e
Fundamenteel													
S1	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0.0	1.1	1 156	0.4	2 312			0.0	1.9	2.2	2.2
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	0.0	1.1	1 082	-0.8	2 165			0.0	2.0	-2.7	-2.7
S2	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0.4	1.4	1 467	0.5	0 170		D	150.6	2.5	2.5	1.7
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC2	0.3	1.2	1 481	0.5	0 141		D	136.6	2.1	2.1	1.4
S3	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	-0.8	1.1	1 400	-0.1	0 341	2 460	D	94.9	2.6	2.6	-2.1
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0.5	1.9	1 283	0.7			D	265.4	2.1	2.1	2.0
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC2	0.5	1.7	1 288	0.7			D	240.7	1.8	1.8	1.7
S4	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	-0.1	1.4	1 261	-0.0	0 035	2 487	D	167.4	2.4	2.4	-2.3
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0.7	2.1	1 325	1.0			D	348.1	2.2	2.2	2.0
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC2	0.7	1.9	1 332	0.9			D	315.7	1.9	1.9	1.6
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	-0.0	1.6	1 295	0.2	0 012		D	219.5	2.4	2.4	-2.3
S5	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	1.0	2.0	1 128	0.5			D	397.3	1.9	2.3	2.3
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC2	0.9	1.8	1 118	0.5			D	360.3	1.6	1.9	1.9
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	0.2	1.5	1 178	-0.2	2 435		D	250.5	2.2	-2.5	-2.5
S6	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0.5	2.0	1 372	1.0			D	397.3	2.3	2.3	1.9
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC2	0.5	1.8	1 382	0.9			D	360.3	1.9	1.9	1.6
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	-0.2	1.5	1 322	0.2	0 065		D	250.5	2.5	2.5	-2.2
S7	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	1.0	2.1	1 175	0.7			D	348.1	2.0	2.2	2.2
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC2	0.9	1.9	1 169	0.7			D	315.7	1.6	1.9	1.9
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	0.2	1.6	1 205	-0.0	2 488		D	219.5	2.3	-2.4	-2.4
S8	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0.7	1.9	1 216	0.5			D	265.4	2.0	2.1	2.1
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC2	0.7	1.7	1 211	0.5			D	240.7	1.7	1.8	1.8
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC5	0.0	1.2	1 231	-0.1	0 010	2 453	D	148.2	2.1	2.1	2.1
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	-0.0	1.4	1 238	0.1	0 013	2 464	D	167.4	2.3	-2.4	-2.4
S9	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0.5	1.4	1 037	0.4	2 336		D	150.6	1.7	2.4	2.4
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC2	0.5	1.3	1 024	0.3	2 365		D	136.6	1.4	2.1	2.1
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC5	-0.1	1.0	1 130	0.6	0 053	2 206	D	84.0	1.9	2.3	2.3
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	0.1	1.1	1 102	-0.8	0 041	2 163	D	94.9	2.1	-2.6	-2.6
S10	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0.4	1.1	1 341	0.0	0 182			0.0	2.2	2.2	1.9
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	-0.8	1.1	1 416	0.0	0 332			0.0	2.7	2.7	-2.0
S11	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0.0	4.6	1 224	0.4	2 448		T	-150.6	7.5	-7.8	-7.8
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC2	0.0	4.2	1 219	-0.4	2 437		T	136.6	7.0	7.3	7.3
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC3	0.0	2.3	1 321	0.5			T	112.8	3.5	3.5	3.1
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC7	0.0	2.5	1 298	0.4			T	94.9	3.8	3.8	3.6
S12	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC1	0.4	5.4	1 369	1.4	0 048		T	-265.4	8.4	8.4	-7.0
	Veld 1 (0 000 2 500)	FuC2	-0.4	4.9	1 368	1.2	0 059		T	240.7	7.8	7.8	6.5

B.C.	Oplegging	Positie	X	Z	Yr
	O2	K24	0.0	43.8	0.0
	O3	K22	0.0	0.0	0.0
	Som Reacties		-0.0	-131.5	
	Som Lasten		0.0	131.5	
BG4	O1	K23	18.2	0.0	0.0
	O2	K24	0.0	0.0	0.0
	O3	K22	24.7	0.0	0.0
	Som Reacties		-42.9	-0.0	
	Som Lasten		42.9	0.0	
BG5	O1	K23	0.0	0.0	0.0
	O2	K24	0.0	157.0	0.0
	O3	K22	0.0	0.0	0.0
	Som Reacties		-0.0	-157.0	
	Som Lasten		0.0	157.0	
			kN	kN	kNm

Fu.C. Omhu ende Op egreact es

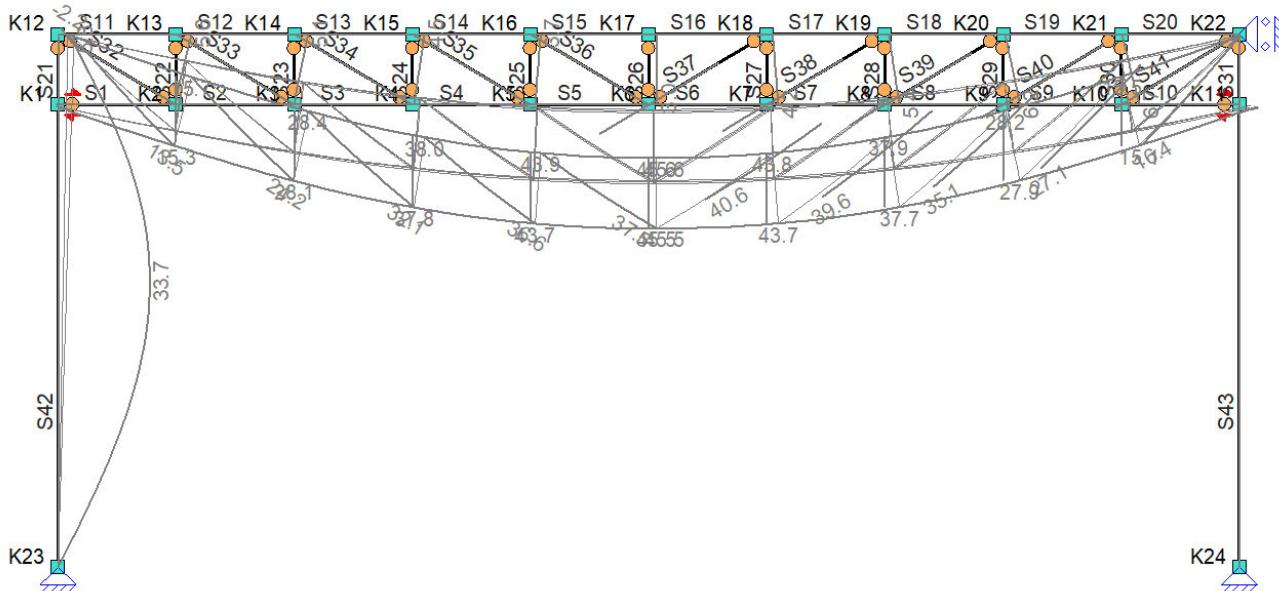


OPLEGREACTIES (FUNDAMENTEEL)

B.C.	Oplegging	Positie	X	Z	Yr
Fu C1	O1	K23	0.0	233.4	0.0
	O2	K24	0.0	107.3	0.0
	O3	K22	0.0	0.0	0.0
	Som Reacties		-0.0	-340.7	
	Som Lasten		-0.0	340.7	
Fu C2	O1	K23	0.0	209.3	0.0
	O2	K24	0.0	96.8	0.0
	O3	K22	0.0	0.0	0.0
	Som Reacties		-0.0	-306.0	
	Som Lasten		-0.0	306.0	
Fu C3	O1	K23	21.3	144.8	0.0
	O2	K24	0.0	63.1	0.0
	O3	K22	28.9	0.0	0.0
	Som Reacties		-50.2	-207.9	
	Som Lasten		50.2	207.9	
Fu C4	O1	K23	21.3	120.6	0.0
	O2	K24	0.0	52.6	0.0
	O3	K22	28.9	0.0	0.0
			kN	kN	kNm

B.C.	Oplegging	Positie	X	Z	Yr
	Som Reacties		-50.2	-173.2	
	Som Lasten		50.2	173.2	
Fu C5	O1	K23	0.0	144.8	0.0
	O2	K24	0.0	246.8	0.0
	O3	K22	0.0	0.0	0.0
	Som Reacties		-0.0	-391.6	
	Som Lasten		-0.0	391.6	
Fu C6	O1	K23	0.0	120.6	0.0
	O2	K24	0.0	236.3	0.0
	O3	K22	0.0	0.0	0.0
	Som Reacties		-0.0	-356.9	
	Som Lasten		-0.0	356.9	
Fu C7	O1	K23	0.0	163.5	0.0
	O2	K24	0.0	71.3	0.0
	O3	K22	0.0	0.0	0.0
	Som Reacties		-0.0	-234.8	
	Som Lasten		-0.0	234.8	
Fu C8	O1	K23	0.0	120.6	0.0
	O2	K24	0.0	52.6	0.0
	O3	K22	0.0	0.0	0.0
	Som Reacties		-0.0	-173.2	
	Som Lasten		-0.0	173.2	
			kN	kN	kNm

Ka.C. Omhoede Doorbu gingen

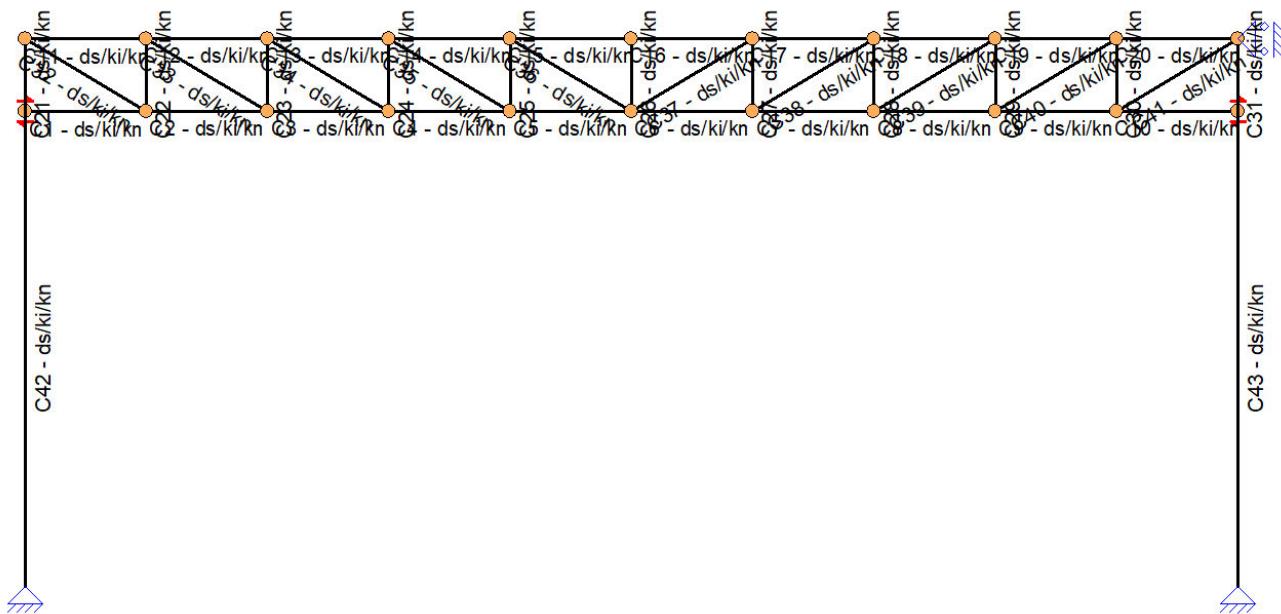


EXTREME DOORBUIGINGEN (KARAKTERISTIEK)

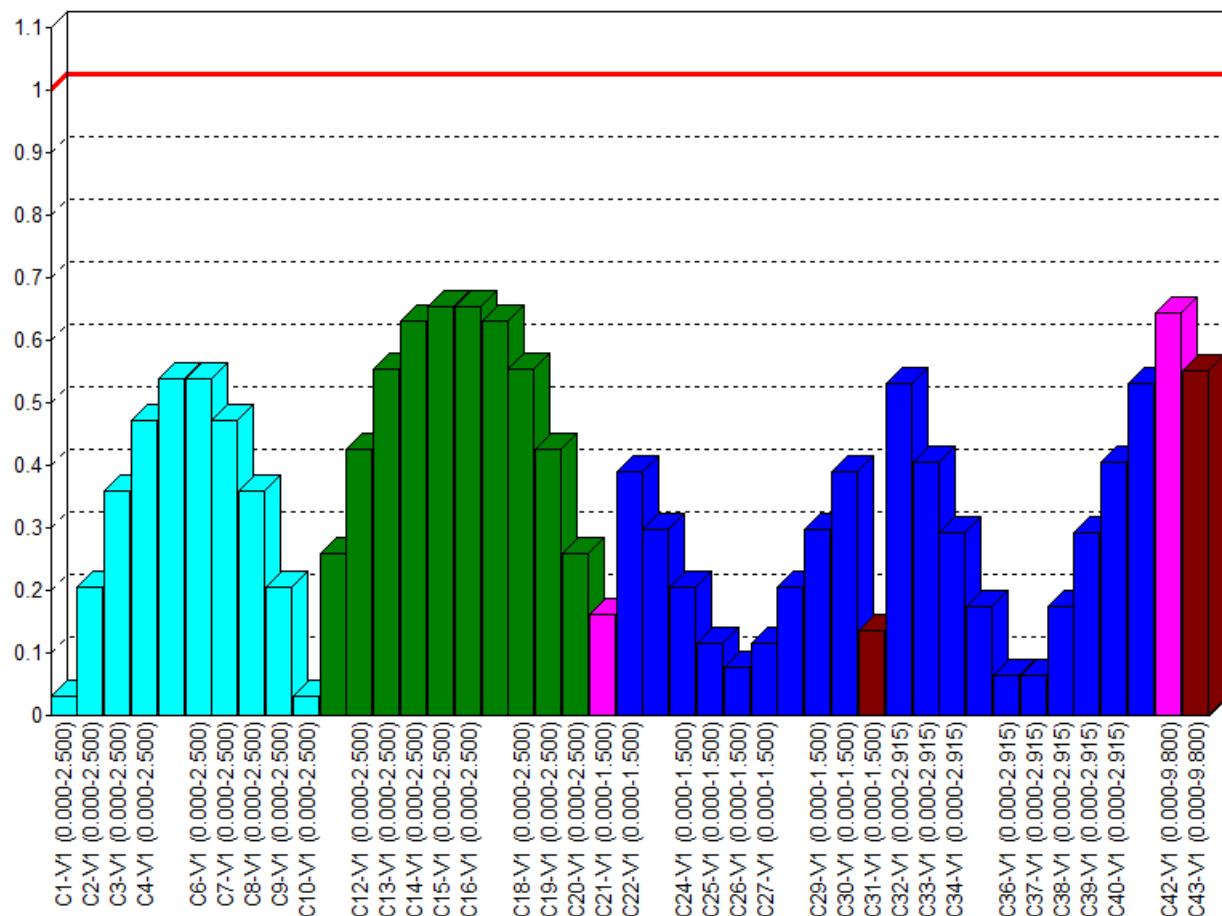
Staaf	Veld	B.C.	Knoop Begin			Staaf	Z' glb dist	Z' glb	Knoop End	
			X	Z	Z'afst				X	Z
S1	Veld 1 (0 000 2 500)	Ka C2	0.8	0.9	1 206	0.3	2 500	15.3	0.8	153
S2	Veld 1 (0 000 2 500)		0.8	15.3	1 319	0.4	2 500	28.1	0.3	281
S3	Veld 1 (0 000 2 500)		0.3	28.1	1 257	0.5	2 500	37.8	0.6	378
S4	Veld 1 (0 000 2 500)		0.6	37.8	1 265	0.6	2 500	43.7	1.7	437
S5	Veld 1 (0 000 2 500)		1.7	43.7	1 224	0.6	2 432	45.5	3.0	455
S6	Veld 1 (0 000 2 500)		3.0	45.5	1 276	0.6	0 000	45.5	4.2	437
S7	Veld 1 (0 000 2 500)		4.2	43.7	1 235	0.6	0 000	43.7	5.4	377
S8	Veld 1 (0 000 2 500)		5.4	37.7	1 243	0.5	0 000	37.7	6.2	279
S9	Veld 1 (0 000 2 500)		6.2	27.9	1 183	0.4	0 000	27.9	6.7	151
S10	Veld 1 (0 000 2 500)		6.7	15.1	1 292	0.3	0 000	15.1	6.7	05
S11	Veld 1 (0 000 2 500)		5.9	0.9	1 244	0.3	2 500	15.7	5.6	157
			m		mm		m	mm	mm	mm

Staaf	Veld	B.C.	Knoop Begin		Z'afst	Z'	Staaf	Knoop End	
			X	Z				Z' glb dist	Z' glb
S12	Veld 1 (0 000 2 500)		5 6	15 7	1 285	0 4	2 500	28 4	5 1
S13	Veld 1 (0 000 2 500)		5 1	28 4	1 264	0 5	2 500	38 0	4 5
S14	Veld 1 (0 000 2 500)		4 5	38 0	1 262	0 6	2 500	43 9	3 7
S15	Veld 1 (0 000 2 500)		3 7	43 9	1 223	0 5	2 436	45 6	2 9
S16	Veld 1 (0 000 2 500)		2 9	45 6	1 277	0 5	0 000	45 6	2 2
S17	Veld 1 (0 000 2 500)		2 2	43 8	1 238	0 6	0 000	43 8	1 4
S18	Veld 1 (0 000 2 500)		1 4	37 9	1 236	0 5	0 000	37 9	0 8
S19	Veld 1 (0 000 2 500)		0 8	28 2	1 215	0 4	0 000	28 2	0 3
S20	Veld 1 (0 000 2 500)		0 3	15 5	1 257	0 3	0 000	15 5	0 0
S21	Veld 1 (0 000 1 500)	Ka C3	0 6	17 2	0 638	0 2	0 000	17 2	0 6
S32	Veld 1 (0 000 2 915)	Ka C(w1)	3 4	1 3	1 458	0 6	2 915	8 3	4 4
S33	Veld 1 (0 000 2 915)		7 9	6 5	1 458	0 6	2 915	14 8	8 7
S34	Veld 1 (0 000 2 915)		11 6	13 3	1 458	0 6	2 915	19 7	12 2
S35	Veld 1 (0 000 2 915)		14 3	18 5	1 458	0 6	2 915	22 4	14 7
S36	Veld 1 (0 000 2 915)		15 8	21 8	1 458	0 6	2 004	23 1	15 9
S37	Veld 1 (0 000 2 915)		12 8	24 8	1 458	0 6	0 883	25 0	12 6
S38	Veld 1 (0 000 2 915)		11 5	24 2	1 458	0 6	0 000	24 2	11 2
S39	Veld 1 (0 000 2 915)		9 0	21 4	1 458	0 6	0 000	21 4	8 5
S40	Veld 1 (0 000 2 915)		5 5	16 6	1 458	0 6	0 000	16 6	4 7
S41	Veld 1 (0 000 2 915)		1 2	10 0	1 458	0 6	0 000	10 0	0 2
S42	Veld 1 (0 000 9 800)	Ka C3	0 0	0 0	5 281	23 8	6 042	33 7	0 6
			m	mm	m	mm	m	mm	mm

Staa def n te

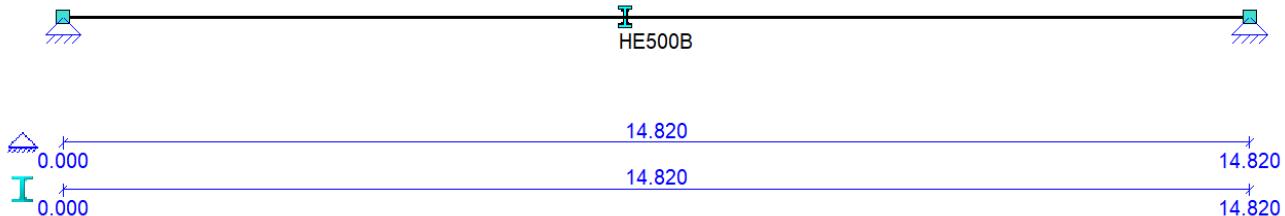


Afb. Staaf UC D agram



Projectomschrijving	Uitbreiding terrein Coolrec	Projectnummer	23-157
Onderdeel		Constructeur	
Opdrachtgever	Coolrec	Eenheden	m, mm, kN, kNm
Bestand	C:\Users\pm\van Boxsel Engineering\Ruby - Documenten\Documenten\2023\23-157 Coolrec\1. berekeningen intern\Rapport B\Matrixframe modellen\23-157 Ligger HEB500 - overhead deur.mxf		

Construct e

**BALKGEOMETRIE**

Positie	Profielnaam	Hoek	Traagheidsmoment	Materiaal	E-Modulus	Uitzettingcoeff	Gewicht
0 000	14 820 (L) HE500B	0 °	1 0718e+09 mm ⁴	S235	2 1000e+05 N/mm	12 0000e 06 C ³ m	1 87 kNm

MATERIALEN

Materiaalnaam	Poison	Dichtheid	E-Modulus	Uitzettingcoeff
S235	0.30	78.50 kN/m ³	2 1000e+05 N/mm	12 0000e 06 C ³ m

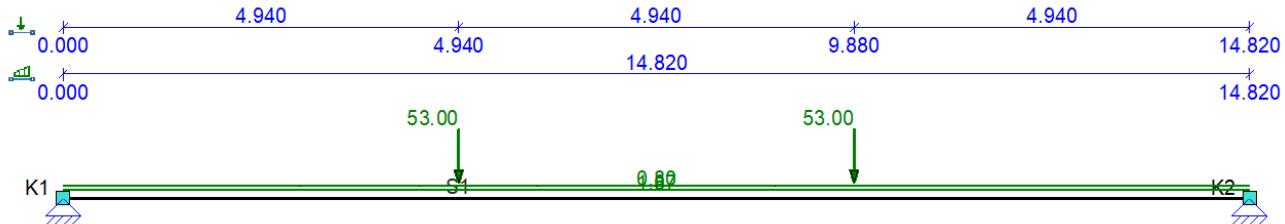
OPLEGGINGEN

Oplegging	Object	Positie	Z	Yr
O1	S1	0 000	Vast	Vrij
O2	S1	14 820 (L)	Vast	Vrij

m kNm kNm/rad

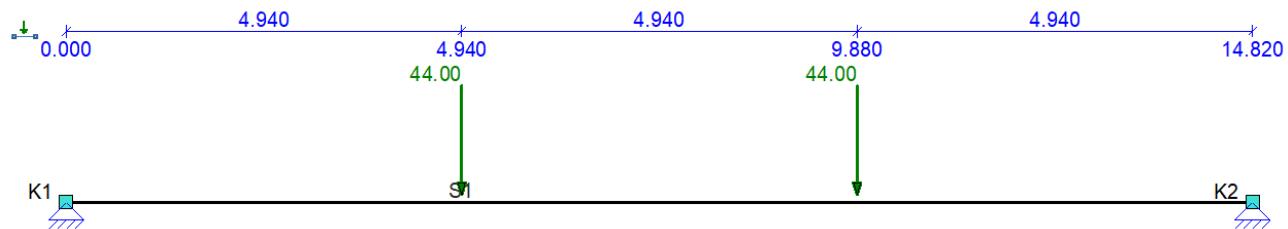
BELASTINGSGEVALLEN TYPEN

Label	Omschrijving	B.G.Type	Gunstig/Ong.	Element	Niveau	Veld	Ψ_0	Ψ_1	Ψ_2	C _{prob} UGT/GGT
BG1	Permanent	Permanent			Nvt	Nvt				
BG2	Sneeuw	Sneeuwbelasting			Nvt	Nvt	0.20	1.00	1.00	1.00/1.00

B.G.1: Permanent**B.G.1: PERMANENT**

Type	Beginwaarde	Eindwaarde	Beginafstand	Eindafstand	Richting	Omschrijving
qG	1 00 (1 87)	1 00 (1 87)	0 000	14 820 (L)	Z	
F	53.00		4 940		Z	
F	53.00		9 880		Z	
q	0.80	0.80	0 000	14 820 (L)	Z	
Som lasten		Z: 145.62				
			m	m		

B.G.2: Sneeuw



B.G.2: SNEEUW

Type	Beginwaarde	Eindwaarde	Beginafstand	Eindafstand	Richting	Omschrijving		
F	44 00			4 940	Z			
F	44 00			9 880	Z			
Som lasten		Z: 88.00						
			m	m				

BELASTINGSCOMBINATIES

Fundamenteel

B.G.	Omschrijving	Fu.C.1	Fu.C.2
BG1	Permanent	1 08	
BG2	Sneeuw	1 35	

Karakteristiek

B.G.	Omschrijving	Ka.C.(w1)	Ka.C.1	Ka.C.2
BG1	Permanent	1 00	1 00	
BG2	Sneeuw			1 00

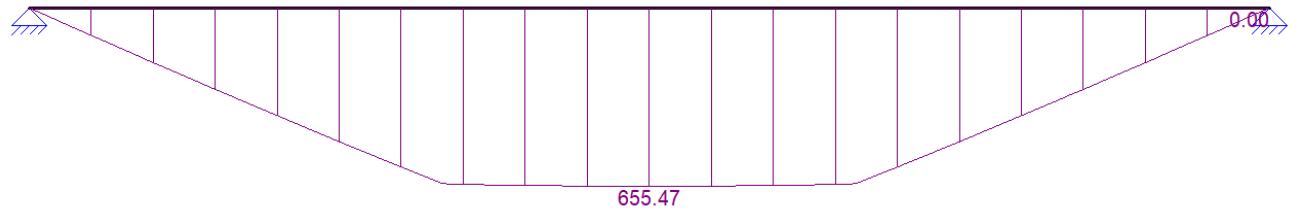
Frequent

B.G.	Omschrijving	Fr.C.(w1)	Fr.C.1
BG1	Permanent	1 00	1 00
BG2	Sneeuw		0 20

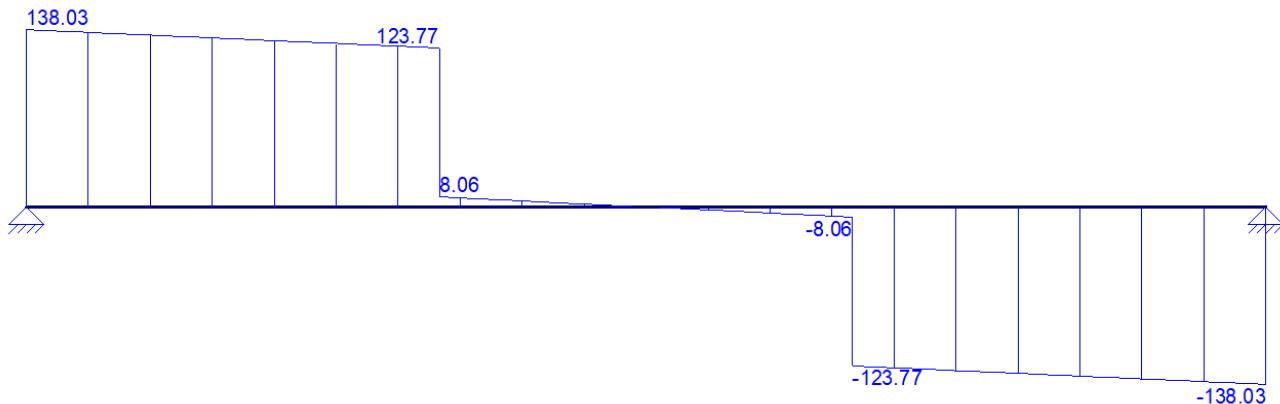
Quasi-permanent

B.G.	Omschrijving	Qu.C.1
BG1	Permanent	1 00
BG2	Sneeuw	

Fu.C. Omhoede Momenten (My)



Fu.C. Omhu ende Dwarskracht (Vz)



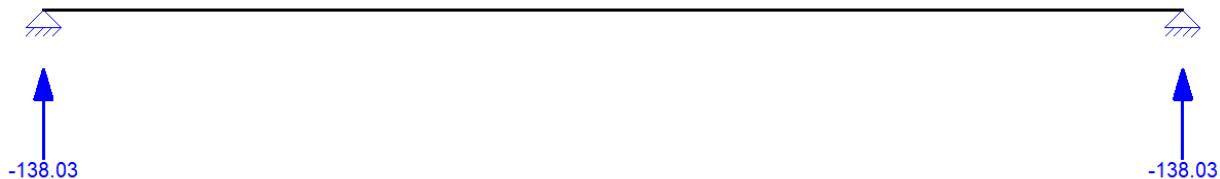
EXTREME STAAFKRACHTEN

Veld	B.C.	M_b	M_{max}	xM_{max}	M_e	xM_0	xM_0	V_b	V_{max}	V_e
Fundamenteel										
Veld 1 (0 000 14 820)	Fu C1	0 00	655.47	7 410	0 00			138.03	138.03	-138.03
Veld 1 (0 000 14 820)	Fu C2	0 00	408.96	7 410	0.00			88.83	88.83	88.83

OPLEGREACTIONES (BELASTINGSGEVALLEN)

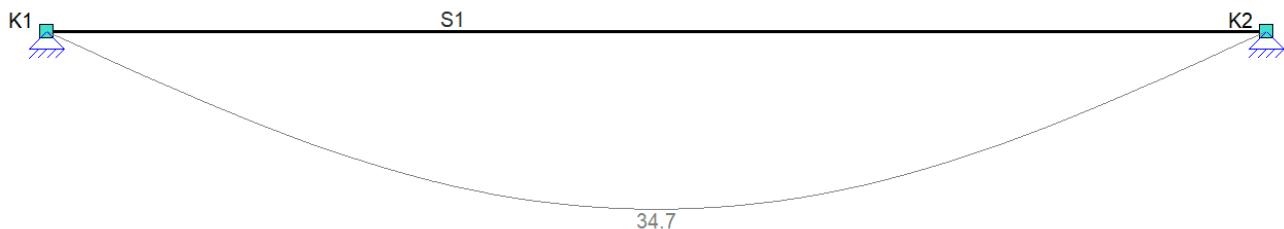
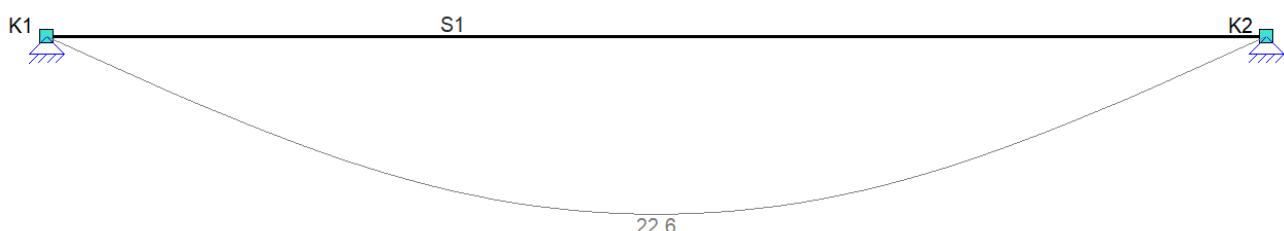
B.C.	Oplegging	Positie	Z	Yr	Z	Yr
BG 1	O1	S1 0 000	Vast	Vrij	72 81	0 00
	O2	S1 14 820 (L)	Vast	Vrij	72 81	0 00
	Som Reacties				-145.62	
	Som Lasten				145.62	
BG 2	O1	S1 0 000	Vast	Vrij	44 00	0 00
	O2	S1 14 820 (L)	Vast	Vrij	44 00	0 00
	Som Reacties				-88.00	
	Som Lasten				88.00	

Fu.C. Omhu ende Opreacties

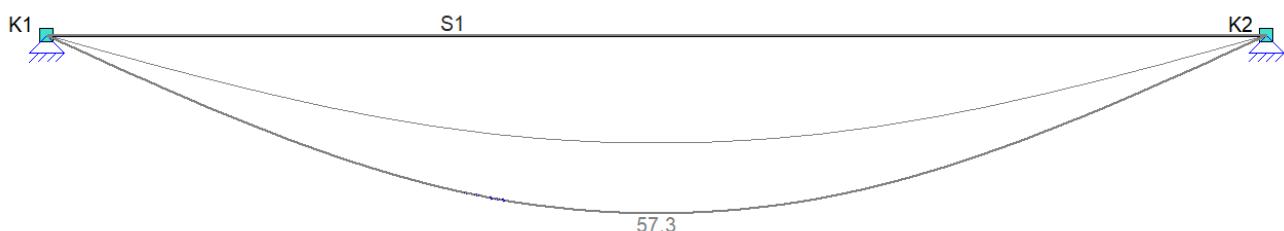
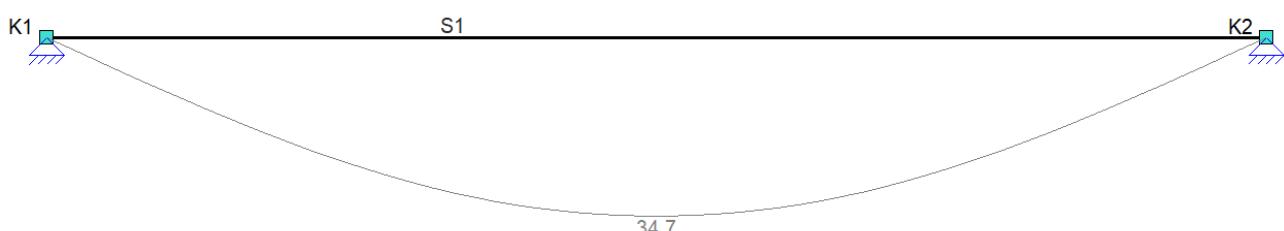


OPLEGREACTIONES (FUNDAMENTEEL)

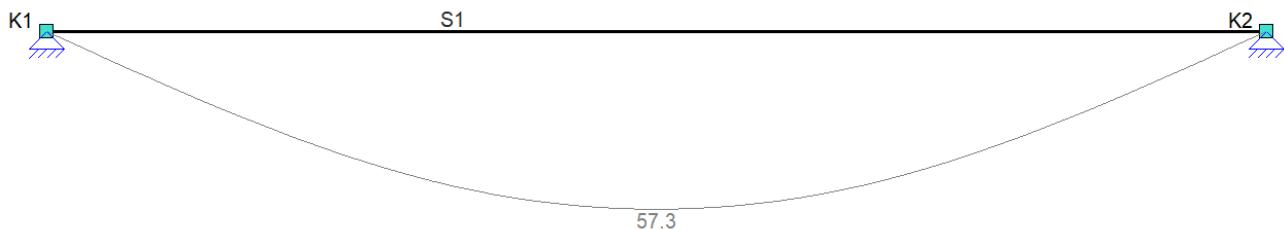
B.C.	Oplegging	Positie	Z	Yr	Z	Yr
Fu C1	O1	S1 0 000	Vast	Vrij	138 03	0 00
	O2	S1 14 820 (L)	Vast	Vrij	138 03	0 00
	Som Reacties				-276.07	
	Som Lasten				276.07	
Fu C2	O1	S1 0 000	Vast	Vrij	88 83	0 00
	O2	S1 14 820 (L)	Vast	Vrij	88 83	0 00
	Som Reacties				-177.65	
	Som Lasten				177.65	

B.G.1 Doorbu g ngen**B.G.2 Doorbu g ngen****EXTREME DOORBUIGINGEN (BELASTINGSGEVALLEN)**

Veld	B.C.	Veld Begin	Z	Z'afst	Z'	Veld	Z' g b dist	Z' glb	Veld End	Z
m			mm	m	mm	m	m	mm		mm
Veld 1 (0 000 14 820)	BG1		0 0	7 410	34.7		7 410	34.7		0 0

Ka.C. Omhu ende Doorbu g ngen**Ka.C.1 Doorbu g ngen**

Ka.C.2 Doorbu g ngen



EXTREME DOORBUIGINGEN (KARAKTERISTIEK)

Veld	B.C.	Veld Begin	Z	Z'afst	Z'	Veld	Z' g b dist	Z' glb	Veld End	Z
m			mm	m	mm		m	mm		mm
Veld 1 (0 000 14 820)	Ka C2		0 0	7 410	57.3		7 410	57.3		0 0

Staaf definitie



CONSTRUCTIEDELEN

Constructiedeel Staaf/staven

C1 s1

INVOER GEGEVENS

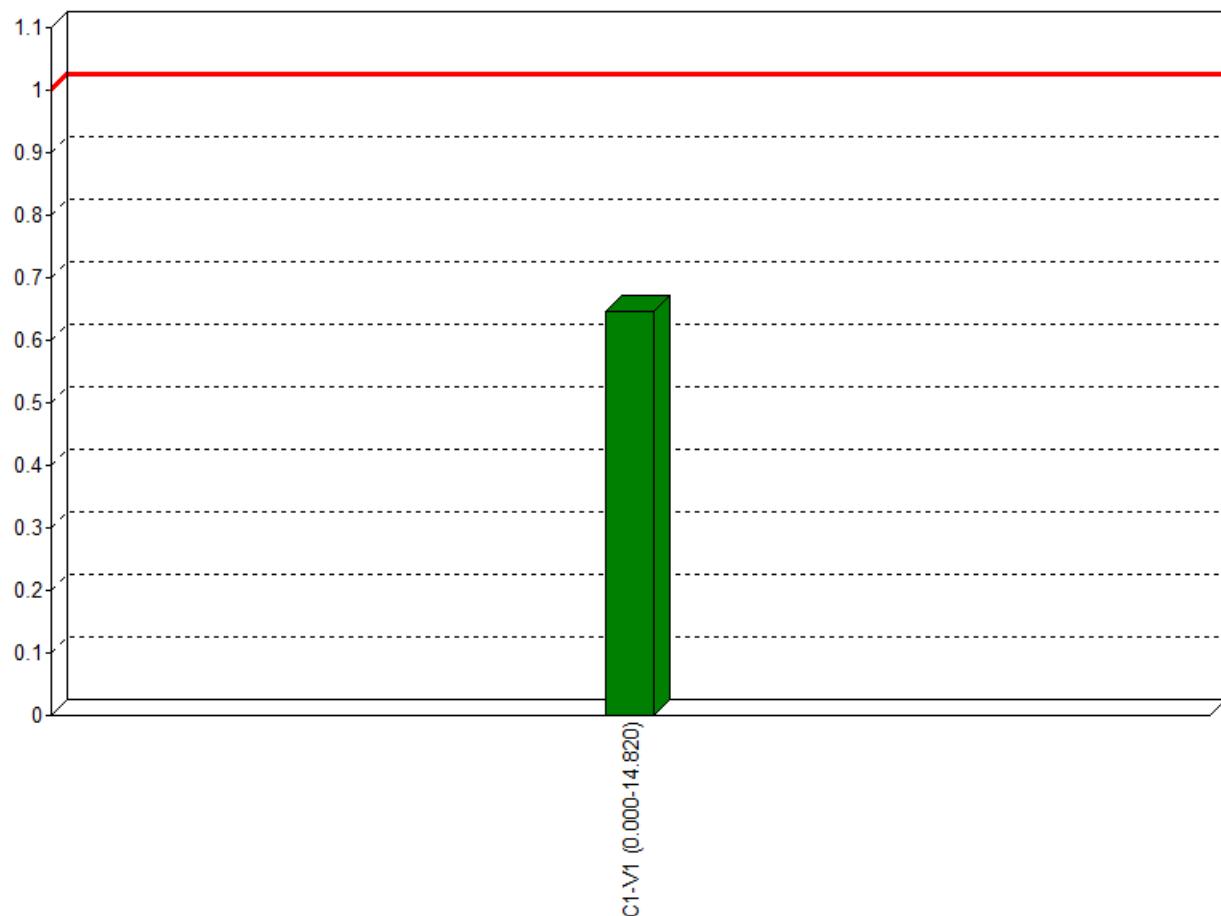
KIPSTEUNENGEGEVEN

Staaf	Profiel	Begin	End	Kipsteunen boven	Kipsteunen onder	Aangrijphoogte
C1 V1 (0 000 14 820)	P5	Gesteund	Gesteund	4 949 88	4 949 88	Bovenfless

DOORBUIGINGGEGEVEN

Staaf	Constructietype	Toetsing	Zeeg Z'	Zeegvorm	w _{max}	w ₂ + w ₃	Abs. limiet w ₂ + w ₃
C1 V1 (0 000 14 820)	Dak	Algemeen	30	Parabolisch	L/250	L/250	

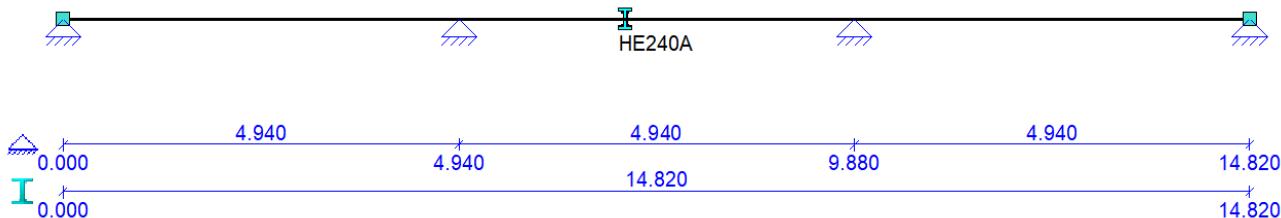
Afb. Staal UC D agram

**UNITY CHECK**

Label	Toetsing	Combinatie	Artikel	Unity Check
C1 V1 (0 000 14 820)	Doorsnede	Fu C1	NEN EN1993 1 1(6 12)	0.58
	Kiptoetsing	Fu C1	NEN EN1993 1 1(6 54)	0.65
	Doorbuigingstoetsing	Ka C2	NEN ENNEN BN1990/NB A14 2	0.46

Projectomschrijving	Uitbreiding terrein Coolrec	Projectnummer	23-157
Onderdeel		Constructeur	
Opdrachtgever	Coolrec	Eenheden	m, mm, kN, kNm
Bestand	C:\Users\pm\van Boxsel Engineering\Ruby - Documenten\Documenten\2023\23-157 Coolrec\1. berekeningen intern\Rapport B\Matrixframe modellen\23-157 Ligger HEB300 - overhead deur wind.mxf		

Constructie

**BALKGEOMETRIE**

Positie	Profielnaam	Hoek	Traagheidsmoment	Materiaal	E-Modulus	Uitzettingcoeff	Gewicht
0 000	14 820 (L) HE240A	0 °	7 7632e+07 mm ⁴	S235	2 1000e+05 N/mm	12 0000e 06 C'm	0 60 kNm

MATERIALEN

Materiaalnaam	Poison	Dichtheid	E-Modulus	Uitzettingcoeff
S235	0.30	78.5 kNm/m ³	2 1000e+05 N/mm	12 0000e 06 C'm

OPLEGGINGEN

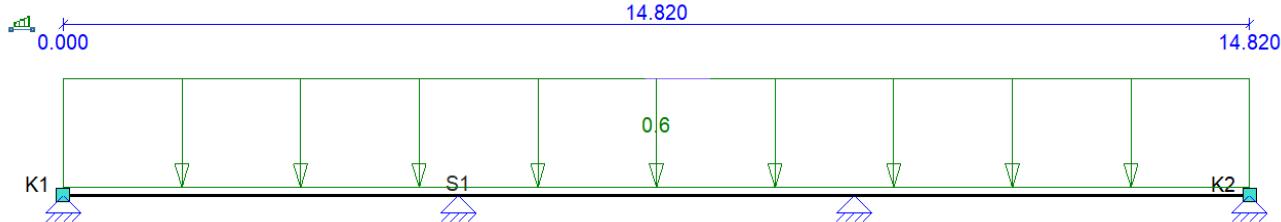
Oplegging	Object	Positie	Z	Yr
O1	S1	0 000	Vast	Vrij
O2	S1	4 940	Vast	Vrij
O3	S1	9 880	Vast	Vrij
O4	S1	14 820 (L)	Vast	Vrij

m kNm kNm/rad

BELASTINGSGEVALLEN TYPEN

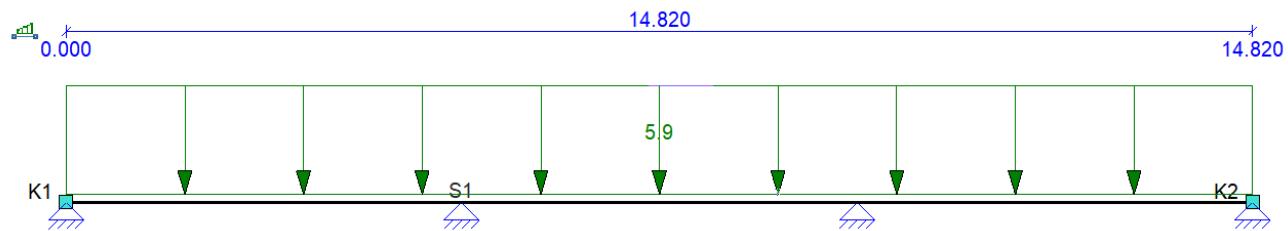
Label	Omschrijving	B.G Type	Gunstig/Ong.	Element	Niveau	Veld	Ψ_0	Ψ_1	Ψ_2	C _{prob}	UGT/GGT
B.G 1	Permanent	Permanent			Nvt	Nvt					
B.G 2	Wind	Windbelasting			Nvt	Nvt		0.20	1.00/1.00		

B.G.1: Permanent

**B.G.1: PERMANENT**

Type	Beginwaarde	Eindwaarde	Beginafstand	Eindafstand	Richting	Omschrijving
qG	1 00 (0 60)	1 00 (0 60)	0 000	14 820 (L)	Z	
Som lasten	Z: 8.9		m	m		

B.G.2: W nd



B.G.2: WIND

Type	Beginwaarde	Eindwaarde	Beginafstand	Eindafstand	Richting	Omschrijving
q	5.9	5.9	0.000	14.820 (L)	Z	
Som lasten	Z: 88.0		m		m	

BELASTINGSCOMBINATIES**Fundamenteel**

B.G.	Omschrijving	Fu.C.1	Fu.C.2
BG1	Permanent	1.08	
BG2	Wind	1.35	

Karakteristiek

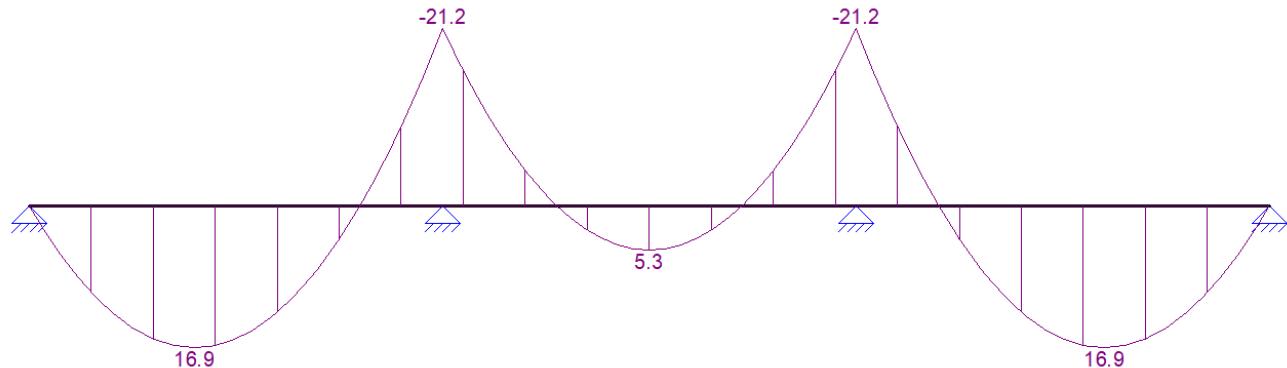
B.G.	Omschrijving	Ka.C.(w1)	Ka.C.1	Ka.C.2
BG1	Permanent	1.00	1.00	1.00
BG2	Wind			

Frequent

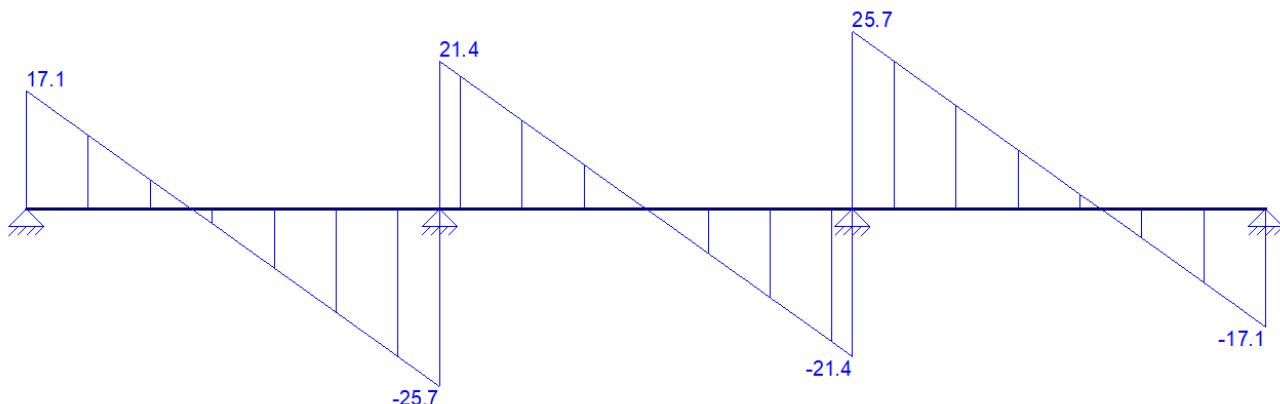
B.G.	Omschrijving	Fr.C.(w1)	Fr.C.1
BG1	Permanent	1.00	1.00
BG2	Wind		0.20

Quasi-permanent

B.G.	Omschrijving	Qu.C.1
BG1	Permanent	1.00
BG2	Wind	

Fu.C. Omhu ende Momenten (My)

Fu.C. Omhu ende Dwarskracht (Vz)



EXTREME STAAFKRACHTEN

Veld	B.C.	M _b	M _{max}	xM _{max}	M _e	xM ₀	xM ₀	V _b	V _{max}	V _e
Fundamenteel										
Veld 1 (0 000 4 940)	Fu C1	0 0	16.9	1 976	21 2	3 952		17 1	-25.7	-25.7
Veld 2 (4 940 9 880)	Fu C1	-21.2	5 3	7 410	-21.2	6 305	8 515	21 4	21 4	21 4
Veld 3 (9 880 14 820)	Fu C1	21 2	16 9	12 844	0.0	10 868		25.7	25.7	17 1
m		kNm	kNm	m	kNm	m	m	kN	kN	kN

OPLEGREACTIES (BELASTINGSGEVALLEN)

B.C.	Oplegging	Positie	Z	Yr	Z	Yr
BG1	O1	S1 0 000	Vast	Vrij	12	00
	O2	S1 4 940	Vast	Vrij	33	00
	O3	S1 9 880	Vast	Vrij	33	00
	O4	S1 14 820 (L)	Vast	Vrij	12	00
	Som Reacties				-8.9	
	Som Lasten				8.9	
BG2	O1	S1 0 000	Vast	Vrij	11 7	00
	O2	S1 4 940	Vast	Vrij	32 3	00
	O3	S1 9 880	Vast	Vrij	32 3	00
	O4	S1 14 820 (L)	Vast	Vrij	11 7	00
	Som Reacties				-88.0	
	Som Lasten				88.0	
			kN		kNm	

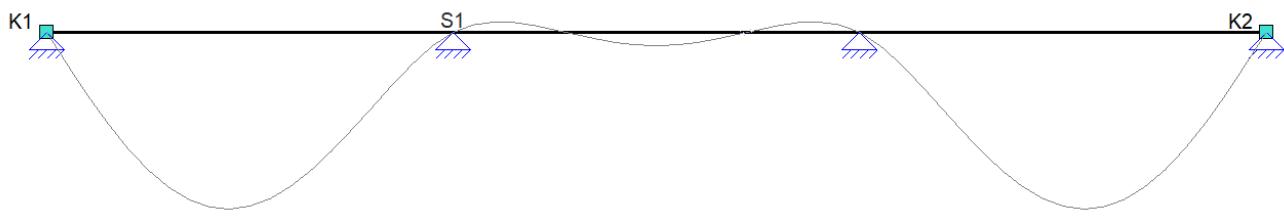
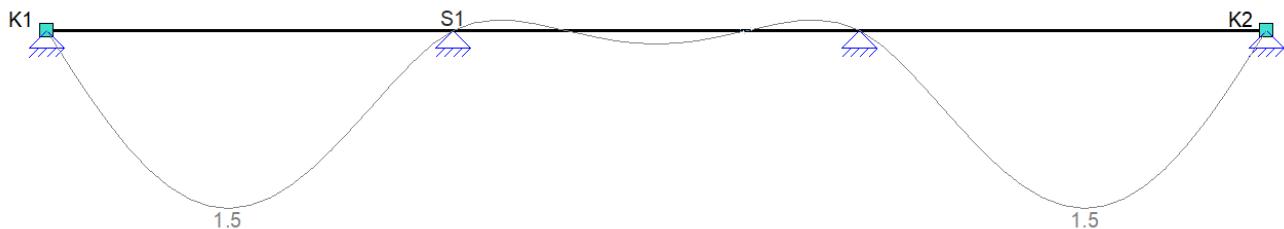
Fu.C. Omhu ende Opreacties



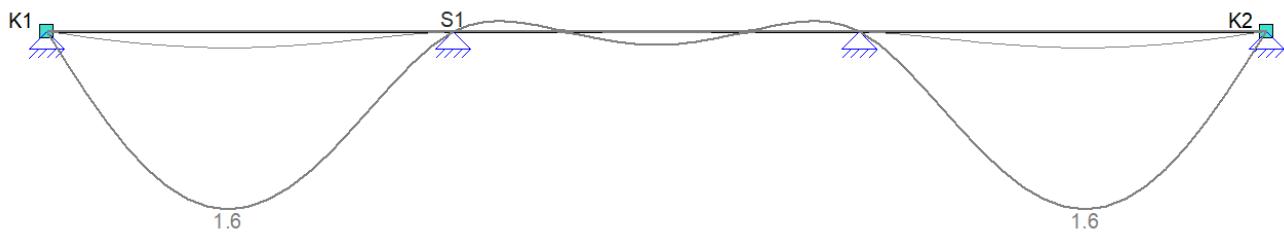
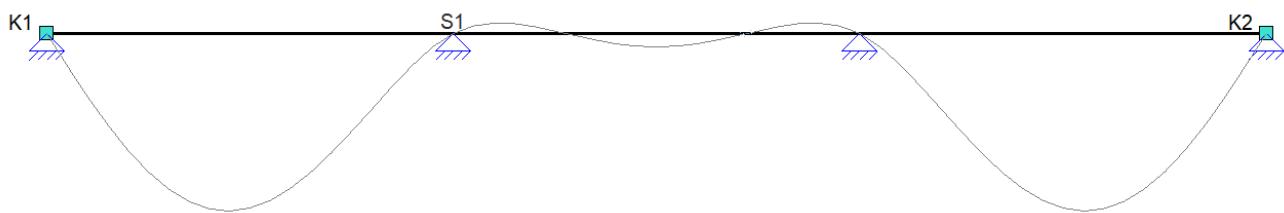
OPLEGREACTIES (FUNDAMENTEEL)

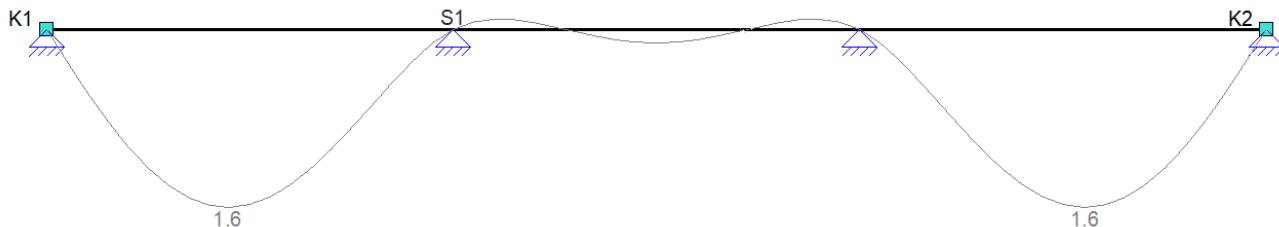
B.C.	Oplegging	Positie	Z	Yr	Z	Yr
Fu C1	O1	S1 0 000	Vast	Vrij	17 1	00
	O2	S1 4 940	Vast	Vrij	47 1	00
	O3	S1 9 880	Vast	Vrij	47 1	00
	O4	S1 14 820 (L)	Vast	Vrij	17 1	00
	Som Reacties				-128.5	
	Som Lasten				128.5	
Fu C2	O1	S1 0 000	Vast	Vrij	1 5	00
	O2	S1 4 940	Vast	Vrij	4 0	00
	O3	S1 9 880	Vast	Vrij	4 0	00
			kN		kNm	

B.C.	Oplegging	Positie	Z	Yr	Z	Yr
O4		S1 14 820 (L)	Vast	Vrij	15	00
	Som Reacties				-10.9	
	Som Lasten				10.9	
						kN kNm

B.G.1 Doorbu g ngen**B.G.2 Doorbu g ngen****EXTREME DOORBUIGINGEN (BELASTINGSGEVALLEN)**

Veld	B.C.	Veld Begin	Z	Z'afst	Z'	Veld	Z' glb dist	Z' glb	Veld End	Z
m			mm	m	mm		m	mm		mm
Veld 1 (0 000 4 940)	B G2		00	2 203	1.5		2 203	15		00
Veld 2 (4 940 9 880)			00	7 410	0.1		7 410	01		00
Veld 3 (9 880 14 820)			00	12 617	1.5		12 617	15		00

Ka.C. Omhu ende Doorbu g ngen**Ka.C.1 Doorbu g ngen**

Ka.C.2 Doorbu gingen**EXTREME DOORBUIGINGEN (KARAKTERISTIEK)**

Veld	B.C.	Veld Begin	Z	Z'afst	Z'	Veld	Z' glb dist	Z' glb	Veld End	Z
m			mm	mm	m	mm	m	mm	mm	mm
Veld 1 (0 000 4 940)	Ka C2		00	2 203	1.6		2 203	16		00
Veld 2 (4 940 9 880)			00	7 410	0.1		7 410	01		00
Veld 3 (9 880 14 820)			00	12 617	1.6		12 617	16		00

Staaf definitie**CONSTRUCTIEDELEN****Constructiedeel Staaf/staven**

C1	s1
C2	s1
C3	s1

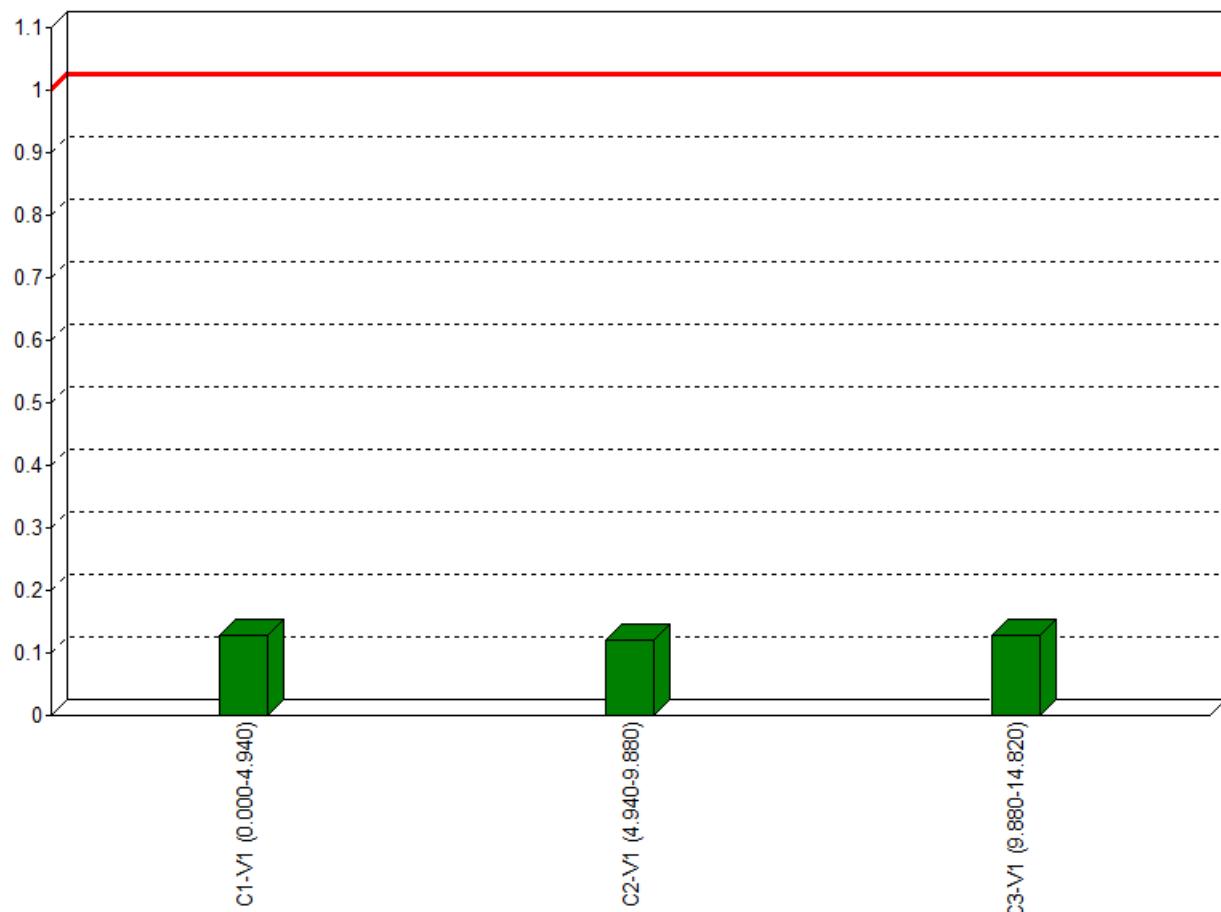
INVOER GEGEVENS**KIPSTEUNENGEGEVEN**

Staaf	Profiel	Begin	End	Kipsteunen boven	Kipsteunen onder	Aangrijphoogte
C1 V1 (0 000 4 940)	P8	Gesteund	Gesteund			Bovenflens
C2 V1 (4 940 9 880)	P8	Gesteund	Gesteund			Bovenflens
C3 V1 (9 880 14 820)	P8	Gesteund	Gesteund			Bovenflens

DOORBUINGGEGEVEN

Staaf	Constructietype	Toetsing	Zeeg Z'	Zeegvorm	w _{max}	w ₂ + w ₃	Abs. limiet w ₂ + w ₃
C1 V1 (0 000 4 940)	Vloer	Algemeen	0	Parabolisch	L/250	L/333	
C2 V1 (4 940 9 880)	Vloer	Algemeen	0	Parabolisch	L/250	L/333	
C3 V1 (9 880 14 820)	Vloer	Algemeen	0	Parabolisch	L/250	L/333	

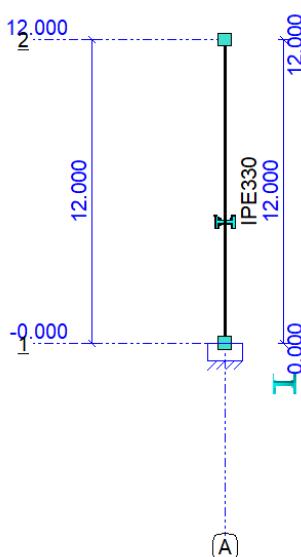
Afb. Staal UC D agram

**UNITY CHECK**

Label	Toetsing	Combinatie	Artikel	Unity Check
C1 V1 (0 000 4 940)	Doorsnede	Fu C1	NEN EN1993 1 1(6 12)	0 12
	Kiptoetsing	Fu C1	NEN EN1993 1 1(6 54)	0 13
	Doorbuigingstoetsing	Fr C1	NEN ENNEN EN1990/NB A1 4 2	0 02
C2 V1 (4 940 9 880)	Doorsnede	Fu C1	NEN EN1993 1 1(6 12)	0 12
	Kiptoetsing	Fu C1	NEN EN1993 1 1(6 54)	0 04
	Doorbuigingstoetsing	Fr C1	NEN ENNEN EN1990/NB A1 4 2	0 00
C3 V1 (9 880 14 820)	Doorsnede	Fu C1	NEN EN1993 1 1(6 12)	0 12
	Kiptoetsing	Fu C1	NEN EN1993 1 1(6 54)	0 13
	Doorbuigingstoetsing	Fr C1	NEN ENNEN EN1990/NB A1 4 2	0 02

Projectomschrijving	Uitbreiding terrein Coolrec	Projectnummer	23-157
Onderdeel		Constructeur	
Opdrachtgever	Coolrec	Eenheden	m, mm, kN, kNm
Bestand	C:\Users\pm\van Boxsel Engineering\Ruby - Documenten\Documenten\2023\23-157 Coolrec\1. berekeningen intern\Rapport B\Matrixframe modellen\23-157 kolom IPE330 - brandwand.mxf		

Constructie

**STAVEN**

Staaf	Knoop-B	Knoop-E	X-B	X-E	Z-B	Z-E	Lengte	Profiel	Positie
			m	m	m	m	m		m
S1	K1	K2	0 000	0 000	0 000	12 000	12 000	P1	0 000 12 000 (L)

PROFIELEN

Profiel	Profielnaam	Oppervlakte	Iy	Materiaal	Hoek
		mm	mm ⁴		°
P1	PE330	6261	1 1767e+08	S235	0

MATERIALEN

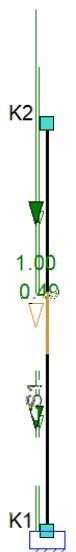
Materiaalnaam	Poison	Dichtheid	E-Modulus	Uitzettingcoeff
		kg/m ³	N/mm ²	C ^o m
S235	0.30	78.50	2 1000e+05	12 0000e 06

OPLEGGINGEN

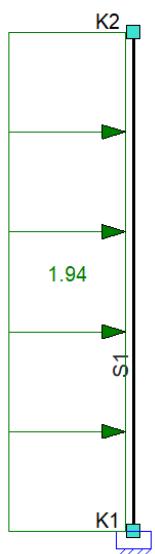
Oplegging	Object	Positie	X	Z	Yr	Hoek	Yr
			m	kNm	kNm	kNm/rad	°
O1	K1	K1	Vast	Vast	Vast	0	

BELASTINGSGEVALLEN TYPEN

Label	Omschrijving	B.G.Type	Gunstig/Ong.	Element	Niveau	Veld	Ψ_0	Ψ_1	Ψ_2	C_{prob}	UGT/GGT
BG1	Eigen gewicht	Permanent			Nvt	Nvt					
BG2	Wind	Windbelasting			Nvt	Nvt		0.20		1.00/1.00	

B.G.1: Eigen gewicht**B.G.1: EIGEN GEWICHT**

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Endafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
qG	1 00 (0 49)	1 00 (0 49)	0 000	12 000 (L)	Z"	S1	
q	1 00	1 00	0 000	12 000 (L)	Z"	S1	
Som lasten	Z: 17.90				m	m	

B.G.2: Wind**B.G.2: WIND**

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Endafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
q	1 94	1 94	0 000	12 000 (L)	X	S1	
Som lasten	X: 23.28				m	m	

BELASTINGSCOMBINATIES

Fundamenteel

B.G.

Omschrijving

Fu.C.1

BG1	Eigen gewicht	1.00
BG2	Wind	1.00

Karakteristiek

B.G.	Omschrijving	Ka.C.(w1)
BG1	Eigen gewicht	1.00
BG2	Wind	1.00

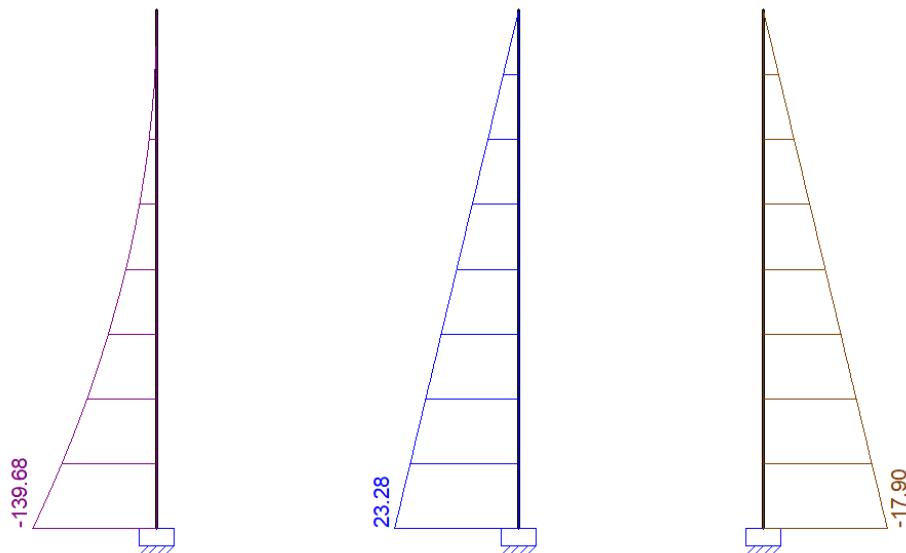
Frequent

B.G.	Omschrijving	Fr.C.(w1)
BG1	Eigen gewicht	1.00
BG2	Wind	1.00

Quasi-permanent

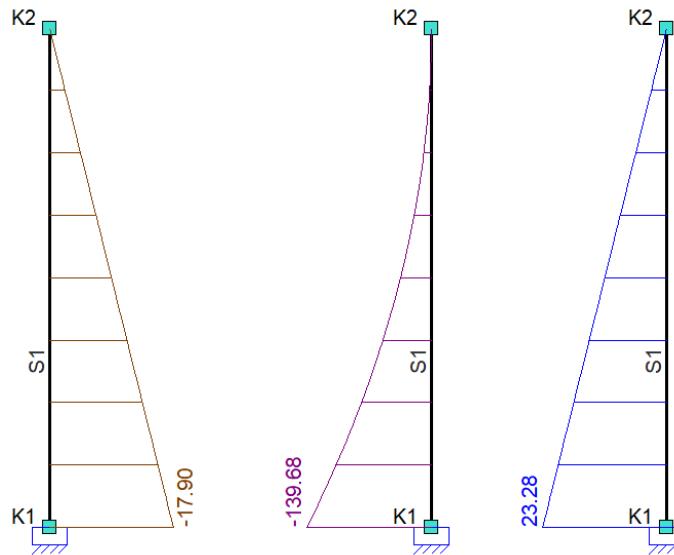
B.G.	Omschrijving	Qu.C.1
BG1	Eigen gewicht	1.00
BG2	Wind	1.00

Fu.C. Omhu ende Momenten (My) Fu.C. Omhu ende Dwarskracht (Vz) Fu.C. Omhu ende Normaalkracht (Nx)

**EXTREME STAAFKRACHTEN**

Staaf	Veld	B.C.	M _b	M _{max}	xM _{max}	M _e	xM ₀	xM ₀	T/D	N _{max}	V _b	V _{max}	V _e
Fundamenteel													
S1	Veld 1 (0 000 12 000)	Fu.C1	-139.68			0.00			T	-17.90	23.28	23.28	0.00
	m			kNm	kNm	m	kNm	m		kN	kN	kN	kN

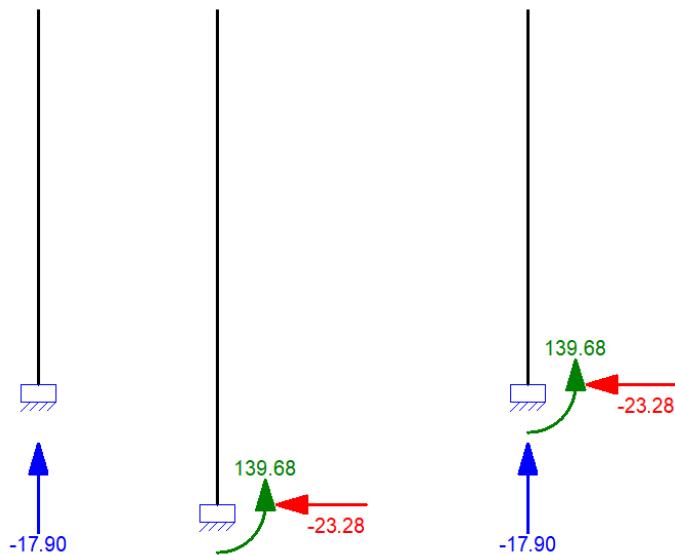
B.G.1 Normale kracht (Nx) B.G.2 Momenten (My) B.G.3 Dwarskracht (Vz)



INTERNE KRACHTEN & VERPLAATSINGEN (BELASTINGSGEVALLEN)

B.C.	Staaf	Positie	Uz	Uz'	Nx	Vz	My
BG 1	S1	0 000	00	00	17 90	000	000
		1 200	00	00	16 11	000	000
		2 400	00	00	14 32	000	000
		3 600	00	00	12 53	000	000
		4 800	00	00	10 74	000	000
		6 000	00	00	8 95	000	000
		7 200	00	00	7 16	000	000
		8 400	00	00	5 37	000	000
		9 600	00	00	3 58	000	000
		10 800	00	00	1 79	000	000
		L(12 000)	00	00	0 00	000	000
		0 000	00	00	0 00	23 28	139 68
BG 2		1 200	38	16 5	0 00	20 95	113 14
		2 400	14 2	26 5	0 00	18 62	89 40
		3 600	29 9	31 2	0 00	16 30	68 44
		4 800	49 5	31 9	0 00	13 97	50 28
		6 000	72 1	29 7	0 00	11 64	34 92
		7 200	96 7	25 4	0 00	9 31	22 35
		8 400	122 6	19 8	0 00	6 98	12 57
		9 600	149 3	13 5	0 00	4 66	5 59
		10 800	176 4	6 8	0 00	2 33	1 40
		L(12 000)	203 5	0 0	0 00	0 00	0 00
			m	mm	mm	kN	kNm

B.G.1 Op egreact es B.G.2 Op egreact es Fu.C.1 Op egreact es



KNOOPVERPLAATSINGEN

Knoop	B.C.	X	Z	Yr
Karakteristiek				
K1	Ka C(w1)	00	00	00
K2	Ka C(w1)	203.5	01	22.6

mm mm rad

DOORBUIGINGEN (KARAKTERISTIEK)

Staaf	Veld	B.C.	Knoop Begin	X	Z	Staaf	Z'afst	Z'	Knoop End	X	Z
S1	Veld 1 (0 000 12 000)	Ka C(w1)		00	00	4 440	-32.0	0 1		203.5	

m mm m mm mm mm

Staa def n t e



CONSTRUCTIEDELEN**Constructiedeel Staaf/staven**

C1 s1

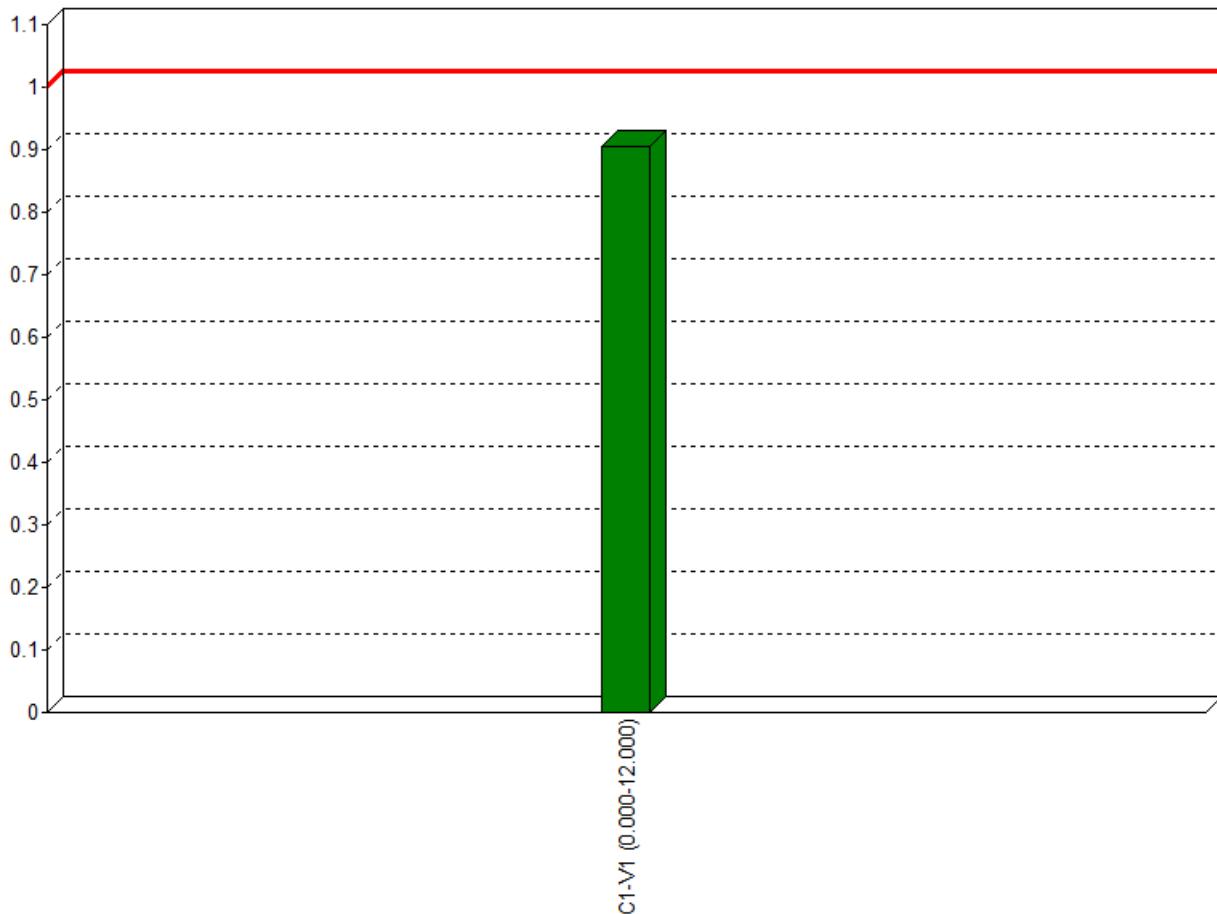
INVOER GEGEVENS**KNIKLENGTEGEGEVENS**

Staaf	Profiel	Lsys	Lokale Y-as Methode	Lbuc	Lbuc/Lsys	Lokale Z-as Methode	Lbuc	Lbuc/Lsys
C1 V1 (0 000 12 000)	P1	12 000	handmatig geschoord	24 000	2 000	handmatig ongeschoord	12 000	1 000

KIPSTEUNENGEGEVEN

Staaf	Profiel	Begin	Eind	Kipsteunen boven	Kipsteunen onder	Aangrijphoogte
C1 V1 (0 000 12 000)	P1	Gesteund	Overstek	1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11		Bovenfleks

Afb. Staa UC D agram

**EXTREME UNITY CHECK**

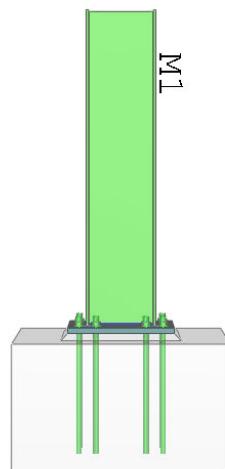
Label	Toetsing	Combinatie	Artikel	Unity Check
C1 V1 (0 000 12 000)	Buiging & Druk	Fu C 1	NEN EN1993 1 1(6 61&6 62)	0.91

Projectomschrijving	Uitbreidung Coolrec	Projectnummer
Onderdeel		Constructeur
Opdrachtgever	Coolrec	Eenheden
Bestand	C:\Users\pmv\van Boxsel Engineering\Ruby - Documenten\Documenten\2023\23-157 Coolrec\1. berekeningen intern\Rapport B\Matrixframe modellen\23-157 kolom IPE330 - kolomvoet.mxft	

1. VOETPLAAT (NEN-EN 1993-1-8:2011/NB:2011)

1. Voetp aat V rtuee mode

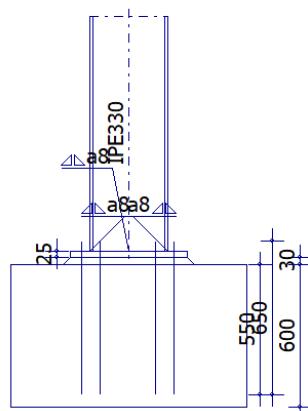
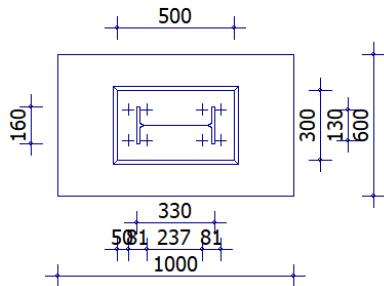
1. Voetp aat



--	--	--

1. Voetpaat Teken ng

1. Voetpaat



Verbindingsgegevens
Kolom: IPE330
Kopplaat: 500x300x25 mm
Bouten: M27, Kwaliteit 4.6, Afstand 130
Maatvoering bout 1 t.o.v bovenzijde kopplaat
Randafstand: 49
Steek: 81, 237, 81

VERB. VERKORT

ALGEMEEN

Verbendings type	Voetpaatverbendings	
Ko om	IPE330	(b 160, h 330, f _t 11.5, w _t 7.5)
Materiaal	S235	
Raamwerk	Statisch bepaald	
Horizontale steunheide	Geschoord raamwerk	
Materiaal	Net corrosief	
Rekentype	Elastisch	

VERBINDINGSONDERDELEN

	Breedte	Hoogte	Dikte	Las (h)
Paat	300 mm	500 mm	25.0 mm	8 mm

ANKERS: M27

Sterkte	4.6 (Geroerd)
Afstand	130 mm

--	--	--

d _{g,nom}	30 mm
Totaal afstand anker enge	650 mm
Anker enge in beton	550 mm

	Afstand	Totale afstand	Afstand	Totale afstand
Randafstand bouten j 1	50	50 Steek bouten jen 1-2	81	131
Steek bouten jen 2-3	237	369 Steek bouten jen 3-4	81	450
	mm	mm	mm	mm

FUNDERING

Hoogte	600.00 mm	Voegd kte	30.00 mm
d	360.00 mm	b	560.00 mm
e _d	120.00 mm	e _b	220.00 mm
d ₁	600.00 mm	b ₁	933.33 mm
d ₂	600.00 mm	b ₂	1000.00 mm
Materieel aa	C30/37		

BELASTINGEN: BC1

N _{1,Ed}	-17.90	M _{1,Ed}	-140.00	V _{1,Ed}	-23.30
	kN		kNm		kN

BOUTGRENSEWEERSTAND (NEN-EN 1993-1-8 TABEL 3.4)

Stuurkweerstand	F _{b,Rd}	Koppeling aat; t = 25 mm	270.00 kN
Dwarskrachtcapaciteit (voor alle bouten)	F _{v,Rd}		356.94 kN
Trekcapaciteit t	m _n (F _{t,Rd} , B _{p,Rd})		132.19 kN

OVERZICHT CONTROLES PER BELASTINGSGEVAL

BC	M _{j,Rd}	UC max	Conclusie
BC1	171.91	0.90	Ok
	kNm		

CLASSIFICATIE DOOR STERKTE (NEN-EN 1993-1-8 #5.2.3)

BC	M _{j,Rd}	M _{kolom,u,d}	Conclusie
BC1	171.91	189.02	Gedegen te sterk
	kNm	kNm	

CLASSIFICATIE DOOR STIJFHED (NEN-EN 1993-1-8 #5.2.2)

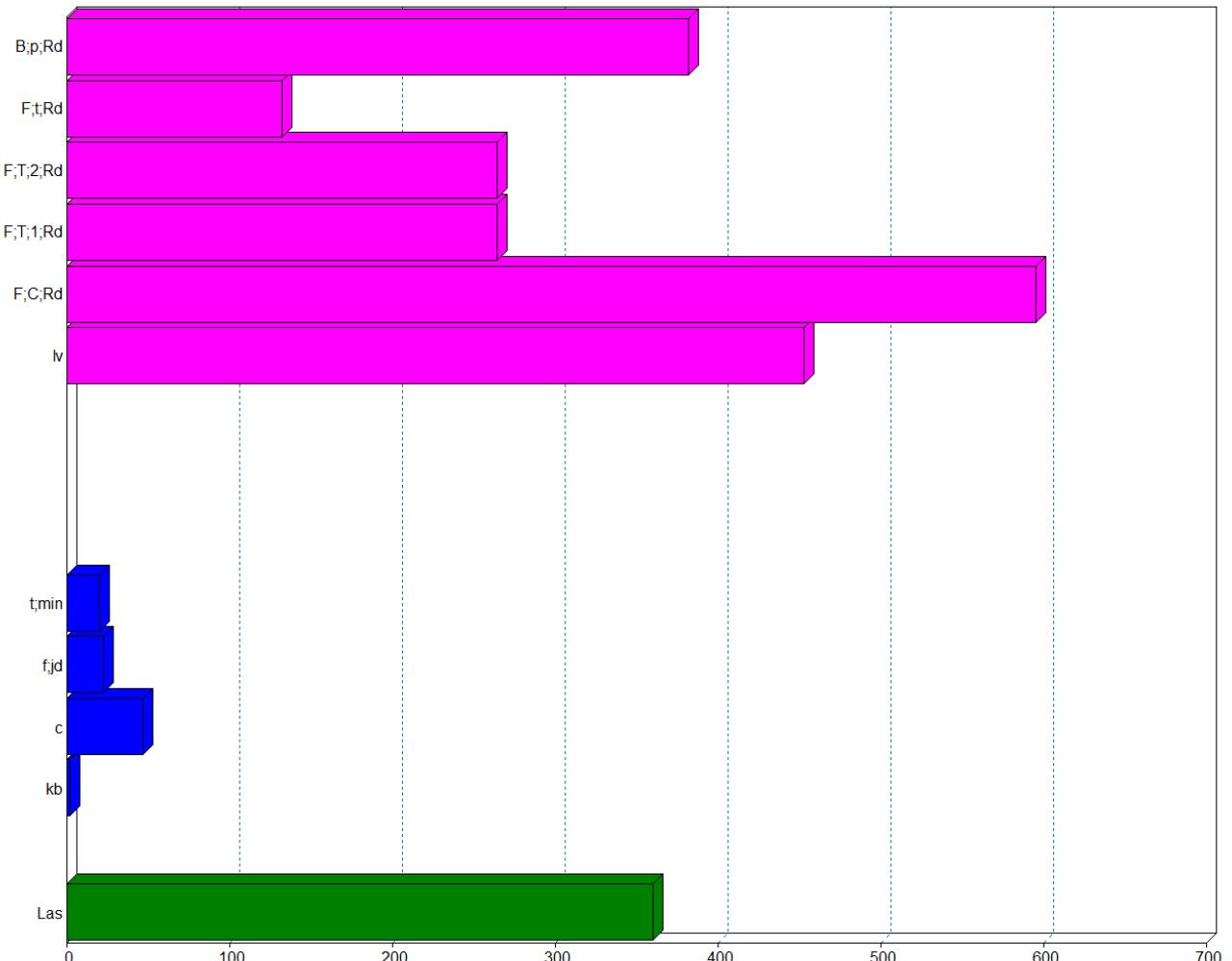
BC	Stijf	Berekend	Conclusie
BC1	0	28719	Stijf
	kNm/rad	kNm/rad	

--	--	--

1. Voetp aat Rekenwaarde van de weerstand graf ek BC1

1. Voetp aat

Rekenwaarde van de weerstand grafiek

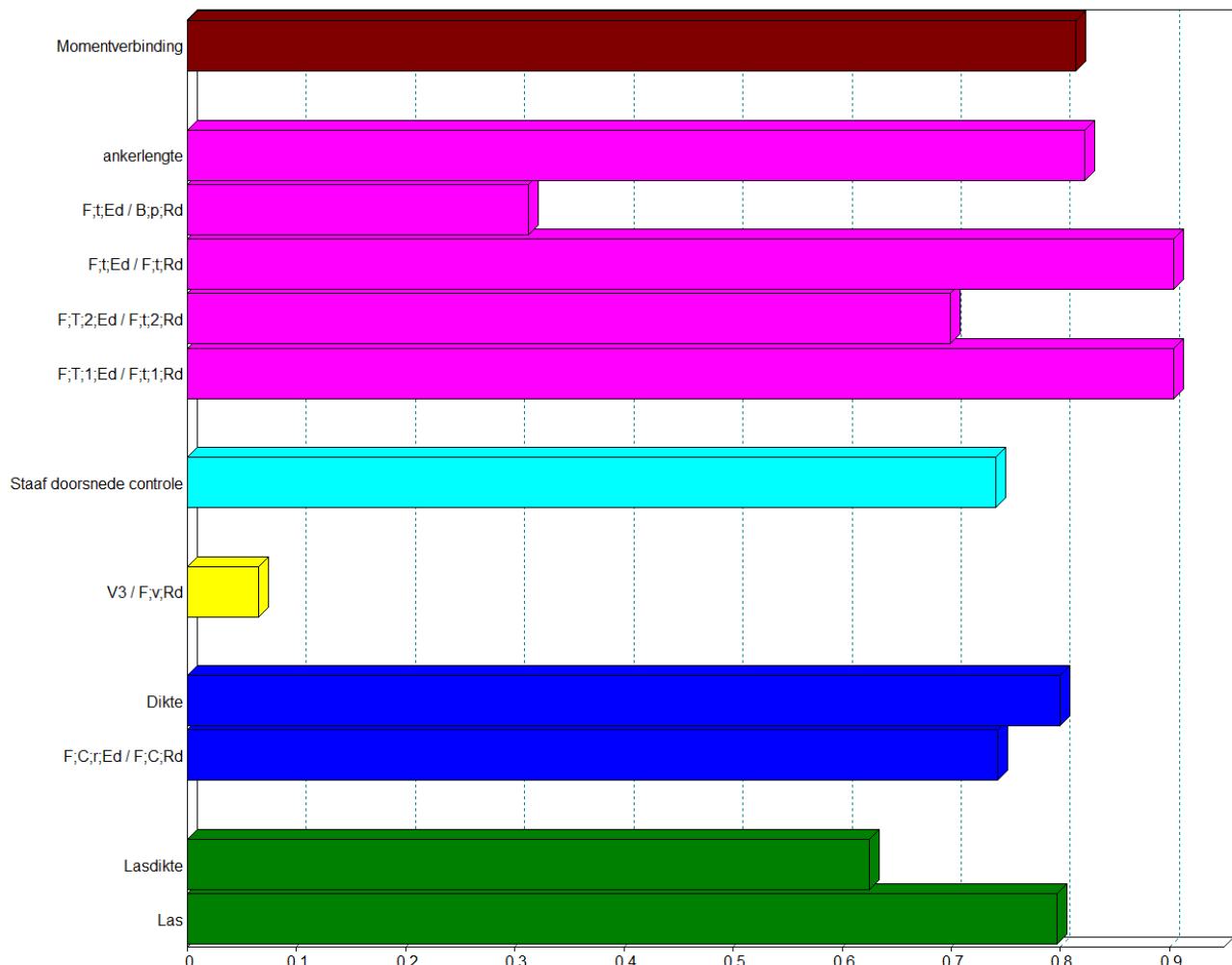


--	--	--

1. Voetp aat Un ty Check D agram BC1

1. Voetp aat

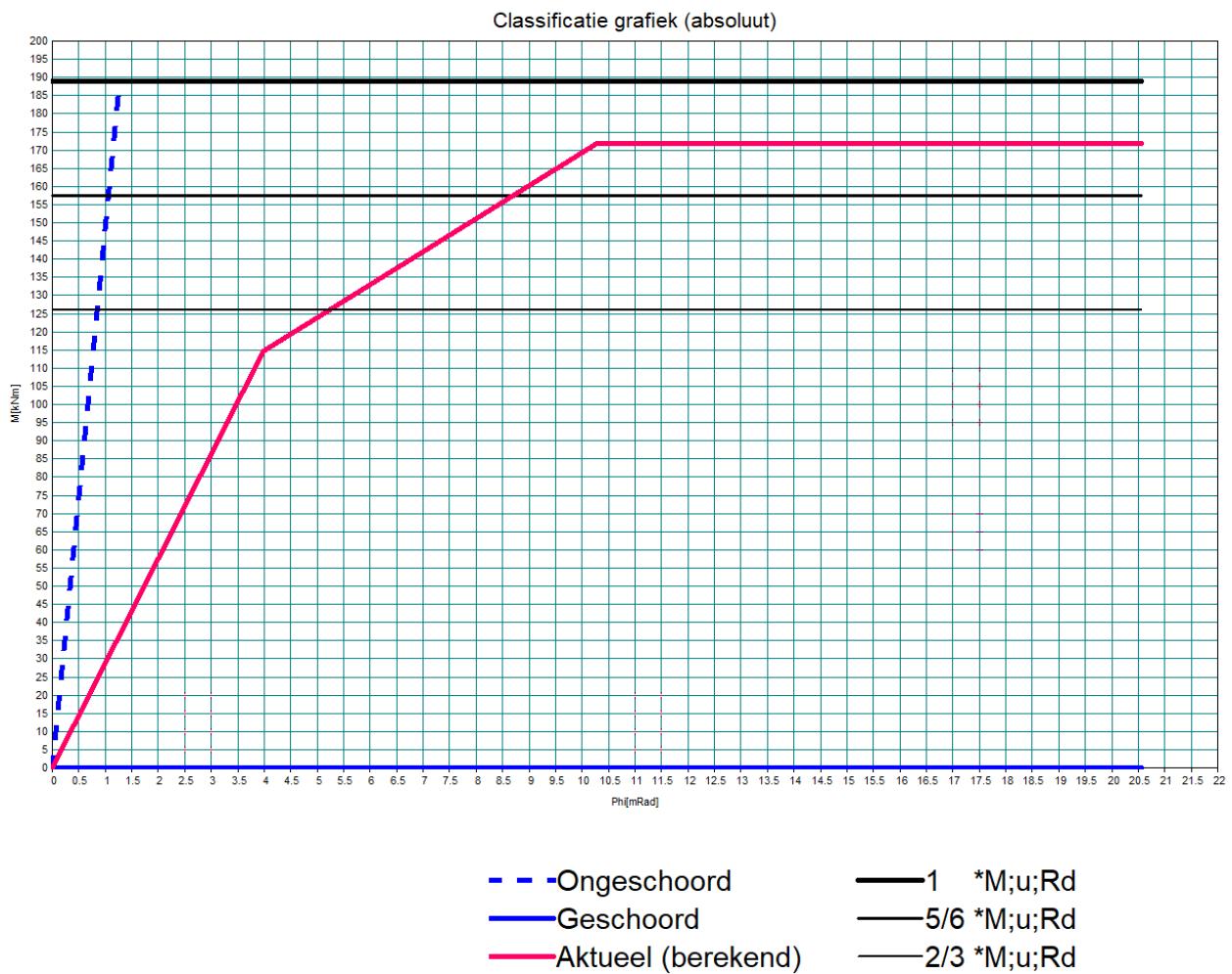
Unitycheck grafiek



--	--	--

1. Voetpoot Cassificatie grafiek (absoluut)

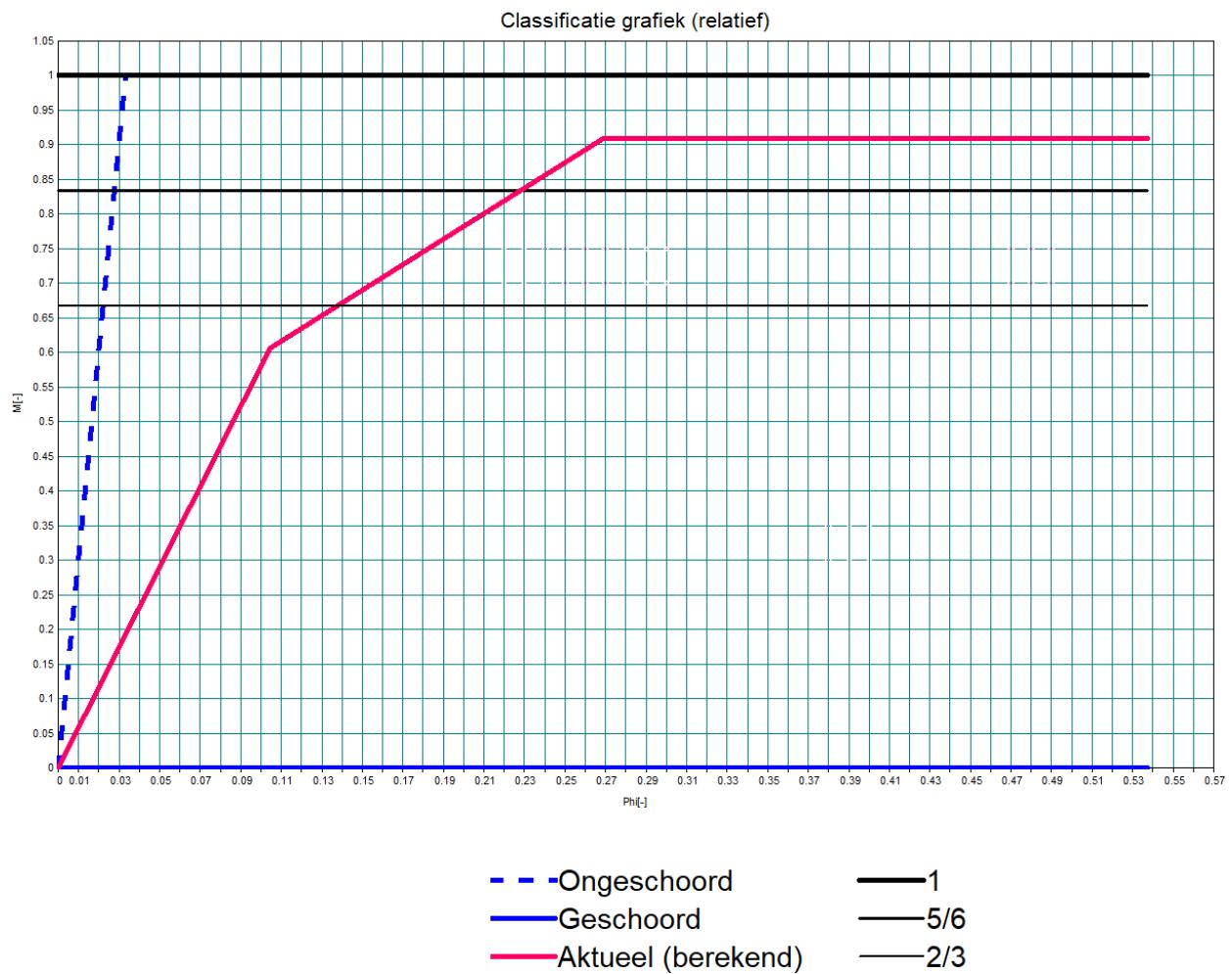
1. Voetpoot



--	--	--

1. Voetpoot Classificatie grafiek (relatief)

1. Voetpoot



werknummer	paraaf	gezien	onderdeel	bladnummer
23-157			B	IV-0
	datum	06-03-2024	gewijzigd	

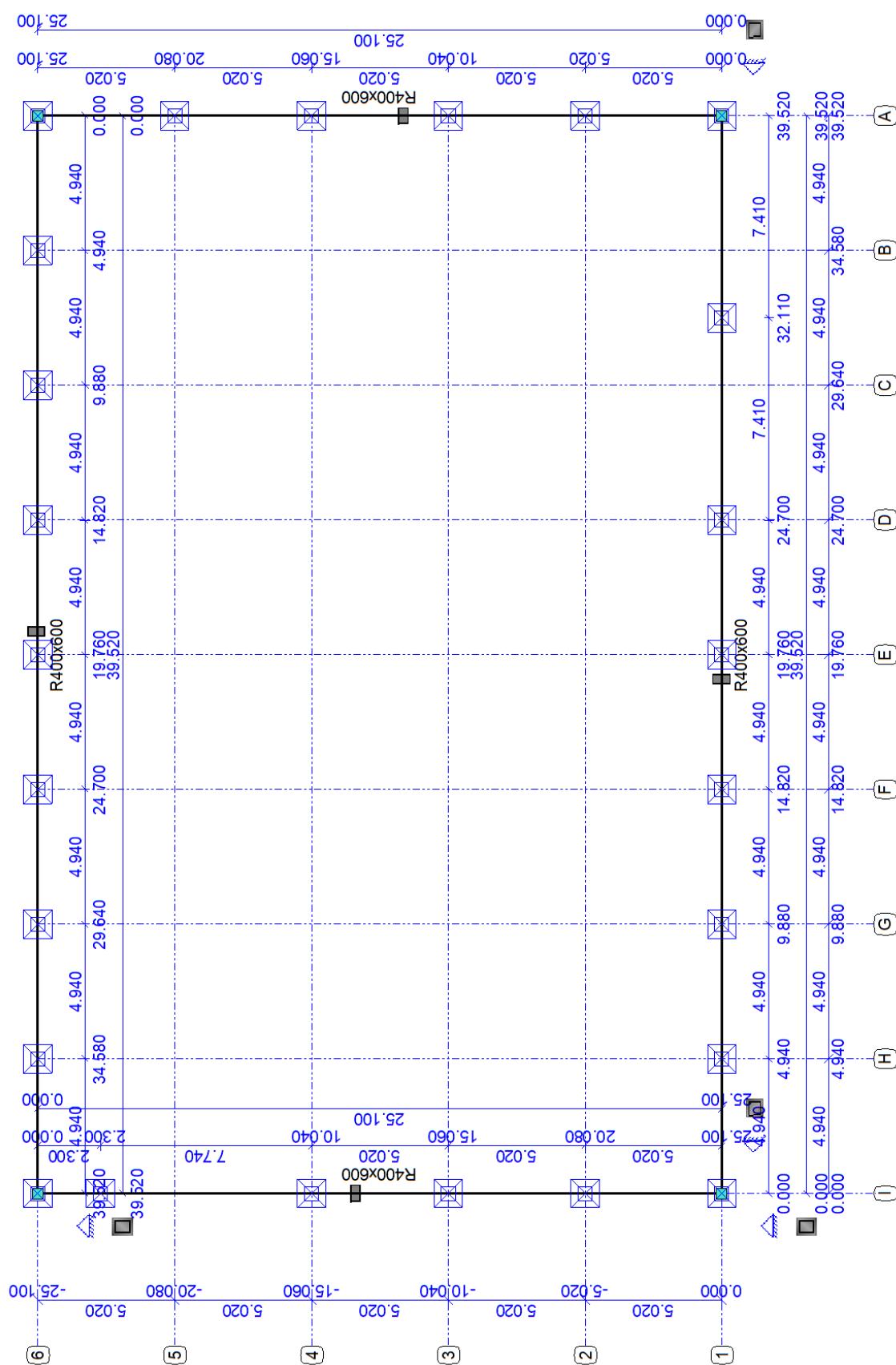
VAN **BOXSEL**
ENGINEERING

BIJLAGE IV Computeruitvoer balkenrooster

Vanaf volgende pagina

Projectomschrijving	Uitbreiding terrein Coolrec	Projectnummer	23-157
Onderdeel		Constructeur	[REDACTED]
Opdrachtgever	Coolrec	Eenheden	m, mm, kN, kNm
Bestand	C:\Users\pmv\van Boxsel Engineering\Ruby - Documenten\Documenten\2023\23-157 Coolrec\1.berekeningen intern\Rapport B\Matrixframe modellen\23-157 Balkrooster fundering.mxf		

Constructie



STAVEN

Staaf	Knoop-B	Knoop-E	X-B	X-E	Y-B	Y-E	Lengte	Profiel	Positie
			m	m	m	m	m		m
S1	K1	K2	0 000	39 520	0 000	0 000	39 520	P1	0 000 39 520 (L)
S2	K4	K3	39 520	0 000	25 100	25 100	39 520	P1	0 000 39 520 (L)
S3	K3	K1	0 000	0 000	25 100	0 000	25 100	P1	0 000 25 100 (L)
S4	K2	K4	39 520	39 520	0 000	25 100	25 100	P1	0 000 25 100 (L)

PROFIELEN

Profiel	Profielnaam	It	Iz	Materiaal	Hoek
		mm ⁴	mm ⁴		°
P1	R400x600	7 5125e+09	3 2000e+09	C30/37	0

PROFIELVORMEN

Profiel	Verl. h.	hB	hE	tf	tw	tf2	B	bL	bR	Raatl.	Hoogte
		mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm		mm
P1	Nee	600 0	600 0	0 0	0 0	0 0	400 0	0 0	0 0	Nee	0 0

MATERIALEN

Materiaalnaam	Poison	Dichtheid	E-Modulus	Uitzettingcoeff
		kN/m ³	N/mm	C'm
C30/37	0 20	25 00	3 3000e+04	10 0000e 06

OPLEGGINGEN

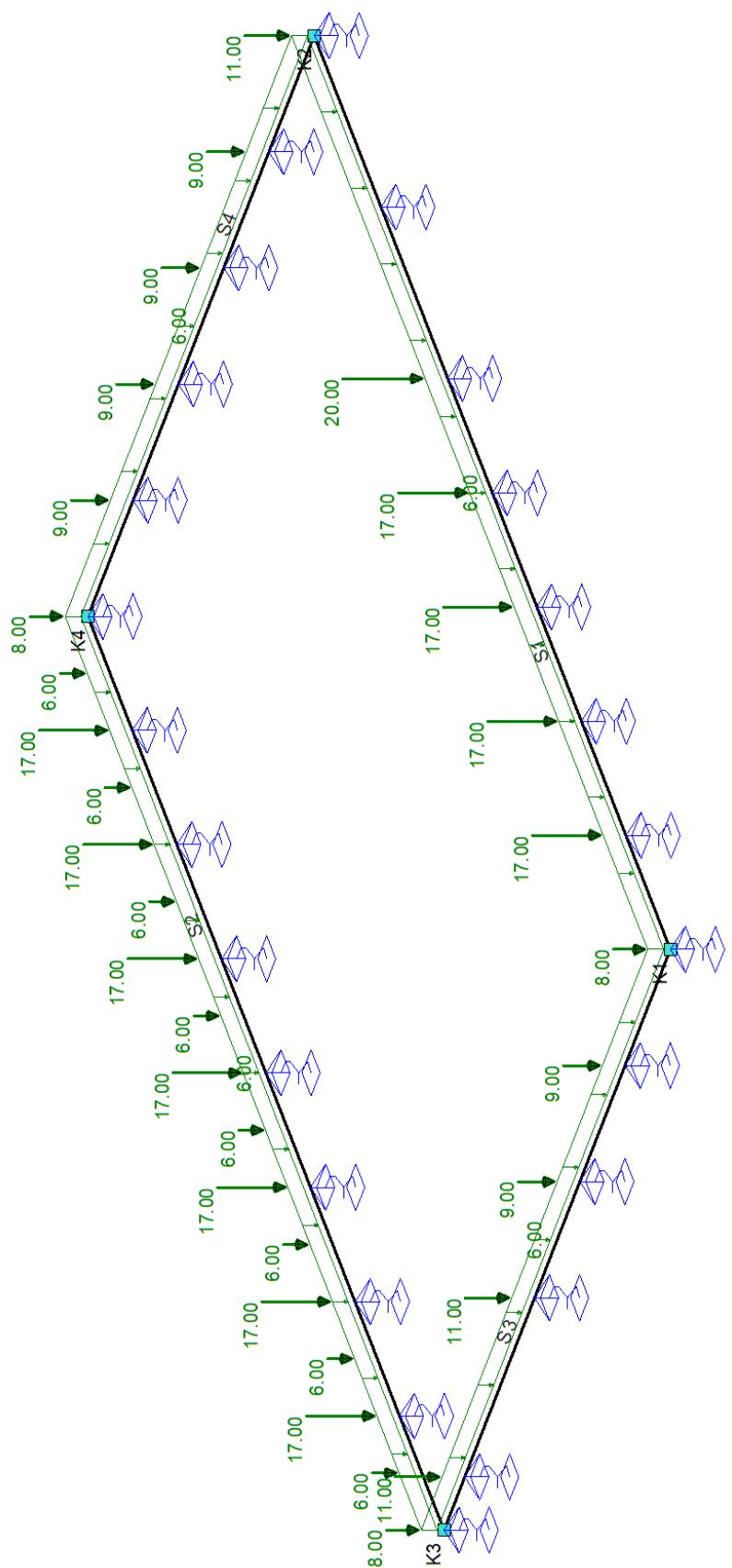
Oplegging	Object	Positie	Z	Xr	Yr
O1	S1	0 000	50000 00	Vrij	Vrij
O2	S1	4 940	50000 00	Vrij	Vrij
O3	S1	9 880	50000 00	Vrij	Vrij
O4	S1	14 820	50000 00	Vrij	Vrij
O5	S1	19 760	50000 00	Vrij	Vrij
O6	S1	24 700	50000 00	Vrij	Vrij
O7	S1	32 110	50000 00	Vrij	Vrij
O8	S1	39 520	50000 00	Vrij	Vrij
O9	S3	20 080	50000 00	Vrij	Vrij
O10	S4	5 020	50000 00	Vrij	Vrij
O11	S3	15 060	50000 00	Vrij	Vrij
O12	S4	10 040	50000 00	Vrij	Vrij
O13	S3	10 040	50000 00	Vrij	Vrij
O14	S4	15 060	50000 00	Vrij	Vrij
O15	S4	20 080	50000 00	Vrij	Vrij
O16	S3	2 300	50000 00	Vrij	Vrij
O17	S2	39 520 (L)	50000 00	Vrij	Vrij
O18	S2	34 580	50000 00	Vrij	Vrij
O19	S2	29 640	50000 00	Vrij	Vrij
O20	S2	24 700	50000 00	Vrij	Vrij
O21	S2	19 760	50000 00	Vrij	Vrij
O22	S2	14 820	50000 00	Vrij	Vrij
O23	S2	9 880	50000 00	Vrij	Vrij
O24	S2	4 940	50000 00	Vrij	Vrij
O25	S2	0 000	50000 00	Vrij	Vrij

m kN/m kNm/rad kNm/rad

BELASTINGSGEVALLEN TYPEN

Label	Omschrijving	B.G.Type	Gunstig/Ong.	Element	Niveau	Veld	ψ ₀	ψ ₁	ψ ₂	C _{prob} UGT/GGT
BG1	Eigen gewicht	Permanent			Nvt	Nvt				
BG2	Permanent	Permanent			Nvt	Nvt				
BG3	Sneeuw	Sneeuwbelasting			Nvt	Nvt	0 20	1 00	1 00	
BG4	Wind	Windbelasting			Nvt	Nvt	0 20	1 00	1 00	

B.G.1: Eigen gewicht



B.G.1: EIGEN GEWICHT

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Endafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
qG	1 00	1 00	0 000		L	Z S1 S4	
F	8 00		0 000			Z S1	
F	17 00		4 940			Z S1 S2	
F	17 00		9 880			Z S1 S2	
F	17 00		14 820			Z S1 S2	
F	17 00		19 760			Z S1 S2	
F	20 00		24 700			Z S1	
F	11 00		39 520			Z S1	
F	9 00		5 020			Z S4	
F	9 00		10 040			Z S4	
F	9 00		15 060			Z S3 S4	
F	9 00		20 080			Z S3 S4	
F	8 00		25 100			Z S4	
F	17 00		24 700			Z S2	
F	17 00		29 640			Z S2	
F	17 00		34 580			Z S2	
F	8 00		39 520			Z S2	
F	11 00		2 300			Z S3	
F	11 00		10 040			Z S3	
F	6 00		2 470			Z S2	
F	6 00		7 410			Z S2	
F	6 00		12 350			Z S2	
F	6 00		17 290			Z S2	
F	6 00		22 230			Z S2	
F	6 00		27 170			Z S2	
F	6 00		32 110			Z S2	
F	6 00		37 050			Z S2	

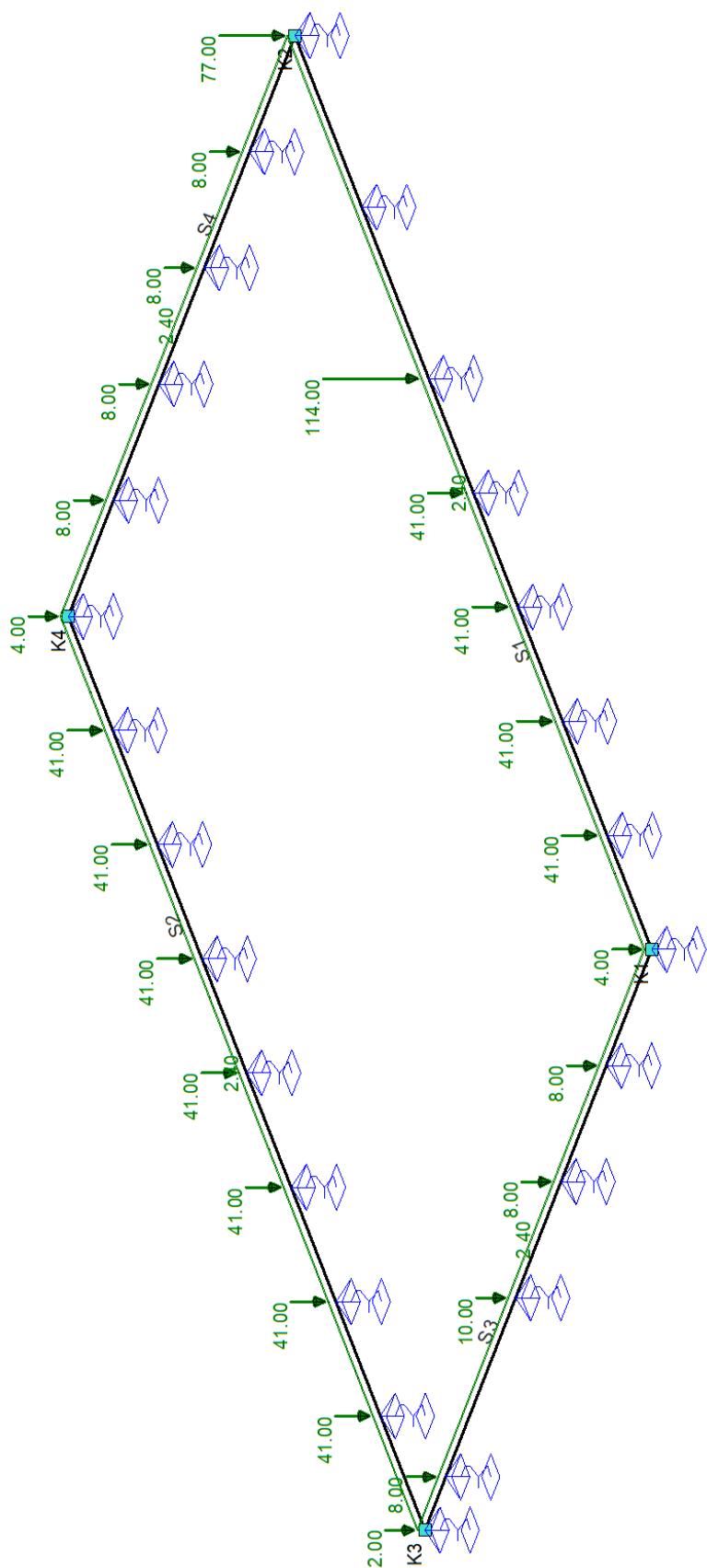
Som lasten

Z: 1141.44 Xr: -0.00 Yr: 0.00

m

m

B.G.2: Permanent



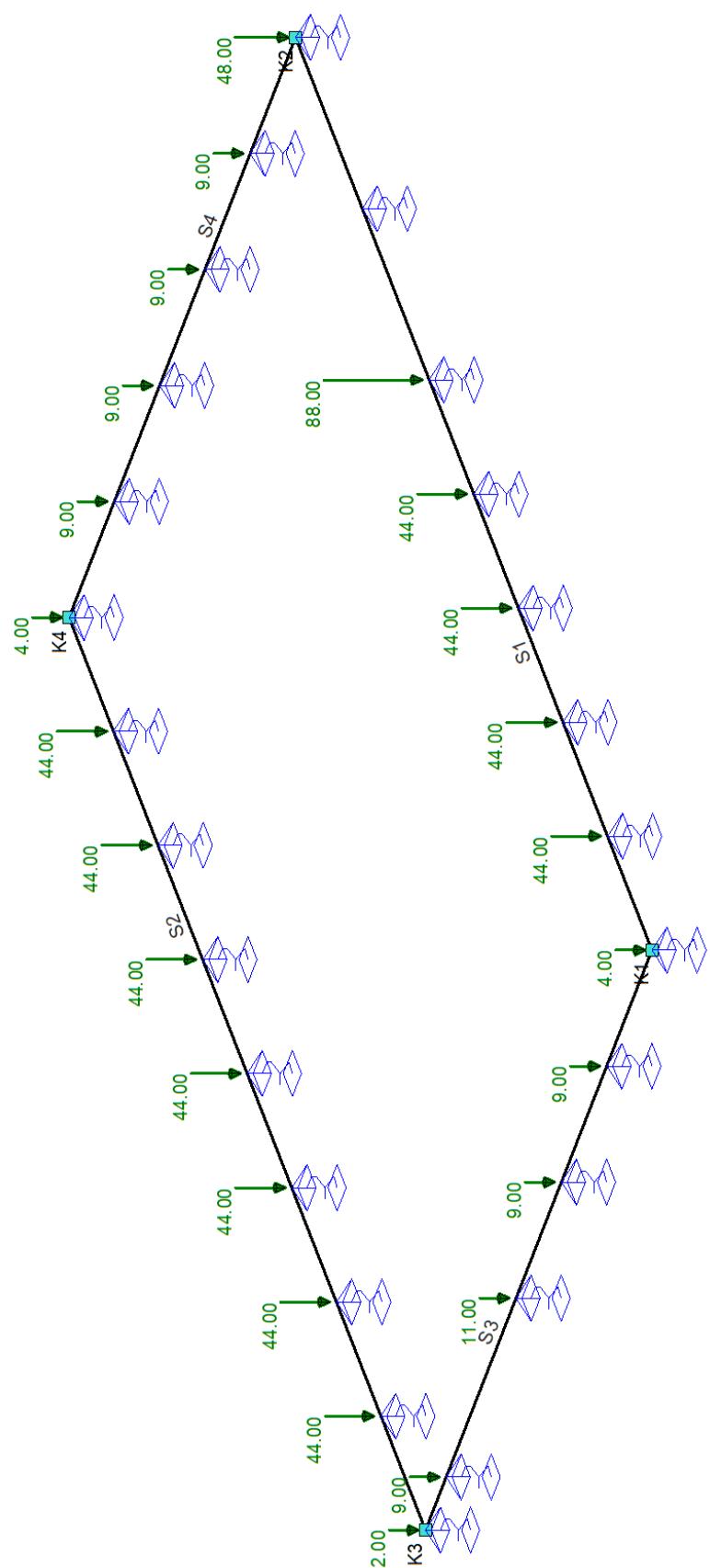
B.G.2: PERMANENT

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Eindafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
F	4 00		0 000			Z S1	
F	41 00		4 940			Z S1 S2	
F	41 00		9 880			Z S1 S2	
F	41 00		14 820			Z S1 S2	
F	41 00		19 760			Z S1 S2	
F	114 00		24 700			Z S1	
F	77 00		39 520			Z S1	
F	8 00		5 020			Z S4	
F	8 00		10 040			Z S4	
F	8 00		15 060			Z S3 S4	
F	8 00		20 080			Z S3 S4	
F	4 00		25 100			Z S4	
F	41 00		24 700			Z S2	
F	41 00		29 640			Z S2	
F	41 00		34 580			Z S2	
F	2 00		39 520			Z S2	
F	8 00		2 300			Z S3	
F	10 00		10 040			Z S3	
q	2 40	2 40	0 000		L	Z S1 S4	
Som lasten			Z: 1028.18	Xr: 0.00			

m

m

B.G.3: Sneeuw



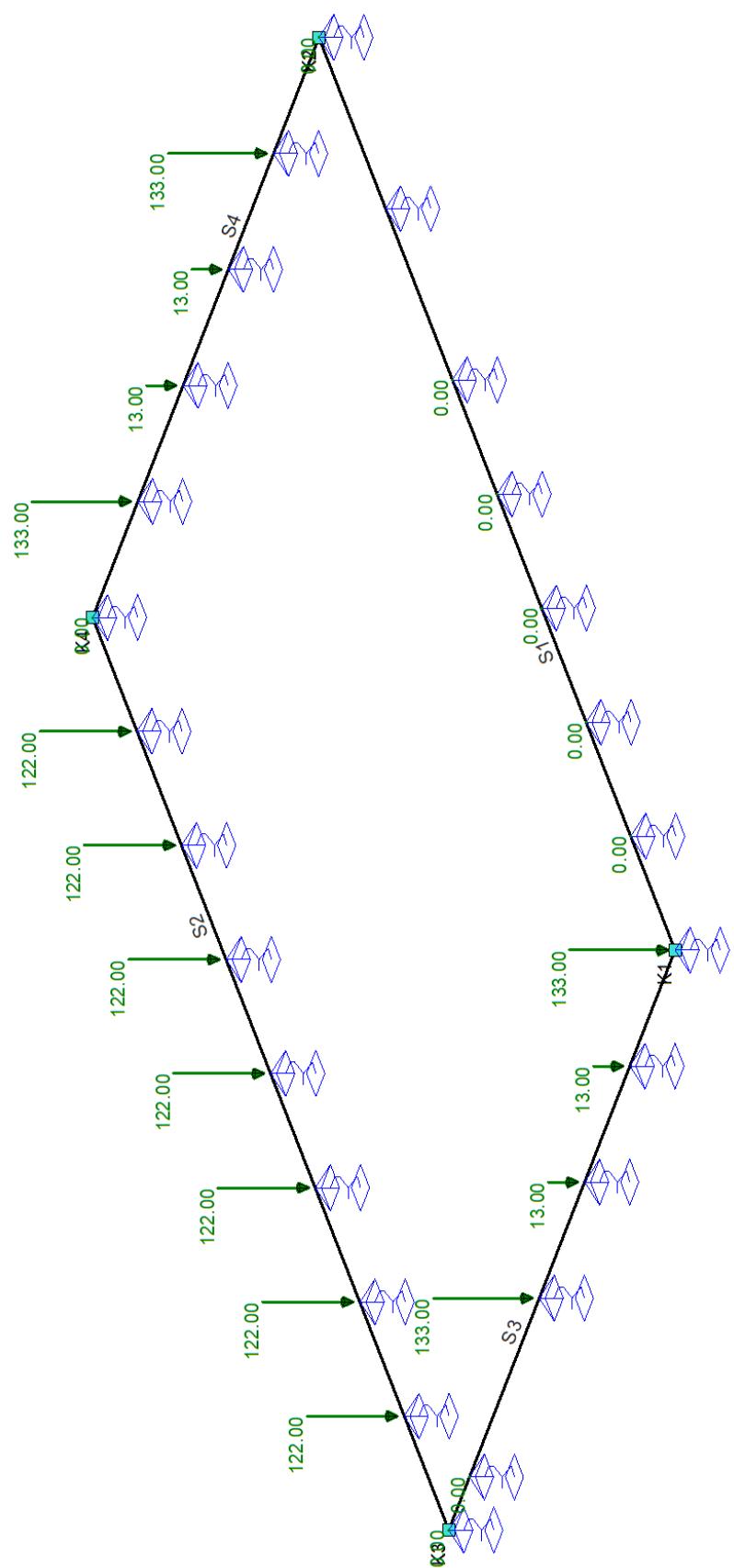
B.G.3: SNEEUW

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Eindafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
F	4 00		0 000			Z S1	
F	44 00		4 940			Z S1 S2	
F	44 00		9 880			Z S1 S2	
F	44 00		14 820			Z S1 S2	
F	44 00		19 760			Z S1 S2	
F	88 00		24 700			Z S1	
F	48 00		39 520			Z S1	
F	9 00		5 020			Z S4	
F	9 00		10 040			Z S4	
F	9 00		15 060			Z S3 S4	
F	9 00		20 080			Z S3 S4	
F	4 00		25 100			Z S4	
F	44 00		24 700			Z S2	
F	44 00		29 640			Z S2	
F	44 00		34 580			Z S2	
F	2 00		39 520			Z S2	
F	9 00		2 300			Z S3	
F	11 00		10 040			Z S3	
Som lasten		Z: 704.00					

m

m

B.G.4: Wnd



B.G.4: WIND

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Eindafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
F	133 00		0 000		Z	S1	
F	0 00		4 940		Z	S1	
F	0 00		9 880		Z	S1	
F	0 00		14 820		Z	S1	
F	0 00		19 760		Z	S1	
F	0 00		24 700		Z	S1	
F	0 00		39 520		Z	S1 S2	
F	133 00		5 020		Z	S4	
F	13 00		10 040		Z	S4	
F	13 00		15 060		Z	S3 S4	
F	133 00		20 080		Z	S4	
F	0 00		25 100		Z	S4	
F	122 00		4 940		Z	S2	
F	122 00		9 880		Z	S2	
F	122 00		14 820		Z	S2	
F	122 00		19 760		Z	S2	
F	122 00		24 700		Z	S2	
F	122 00		29 640		Z	S2	
F	122 00		34 580		Z	S2	
F	0 00		2 300		Z	S3	
F	133 00		10 040		Z	S3	
F	13 00		20 080		Z	S3	
Som lasten		Z: 1438.00			m	m	

BELASTINGSCOMBINATIES**Fundamenteel**

B.G.	Omschrijving	Fu.C.1	Fu.C.2	Fu.C.3	Fu.C.4
BG1	Eigen gewicht	1 08	1 08	1 22	0 90
BG2	Permanent	1 08	1 08	1 22	0 90
BG3	Sneeuw	1 35			
BG4	Wind		1 35		1 35

Karakteristiek

B.G.	Omschrijving	Ka.C.(w1)	Ka.C.1	Ka.C.2	Ka.C.3
BG1	Eigen gewicht	1 00	1 00	1 00	1 00
BG2	Permanent	1 00	1 00	1 00	1 00
BG3	Sneeuw			1 00	
BG4	Wind				1 00

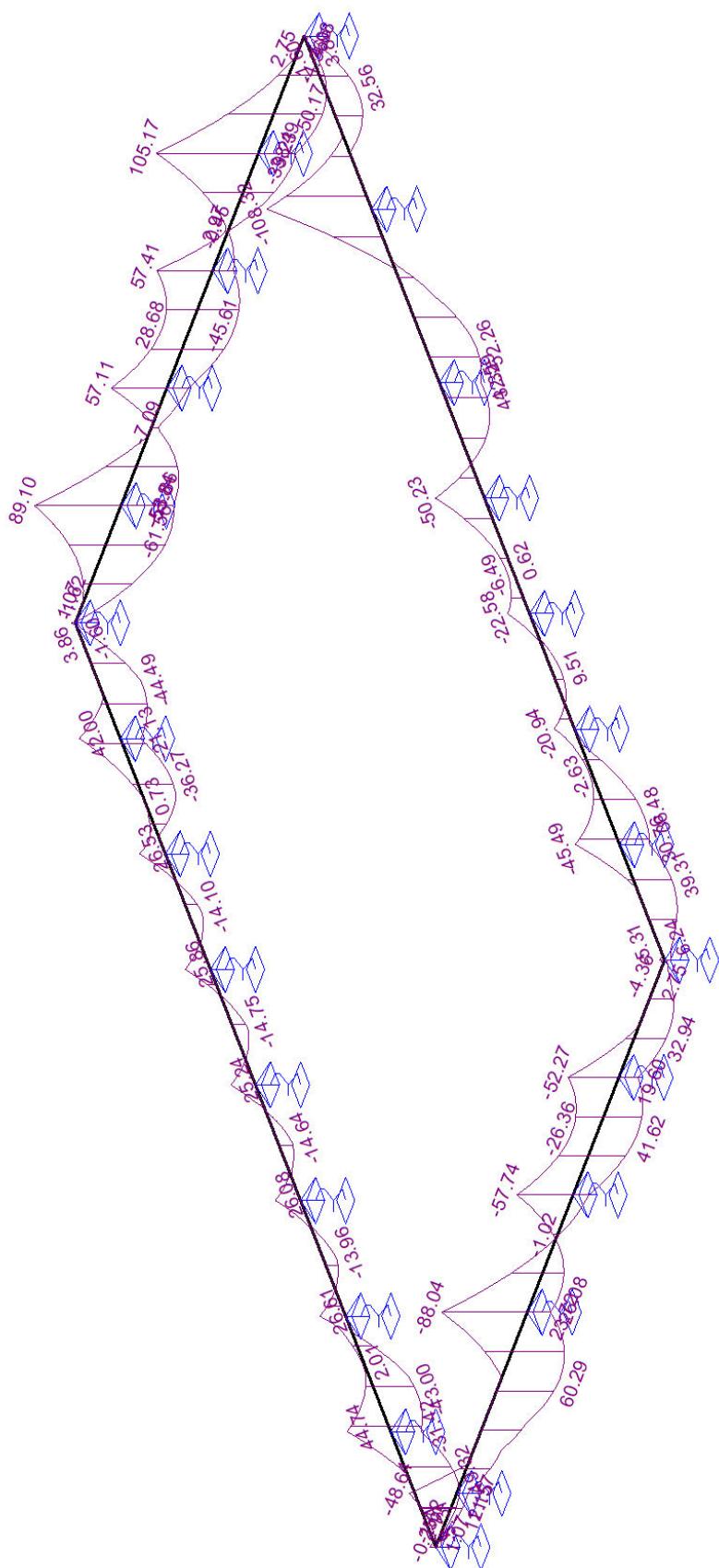
Frequent

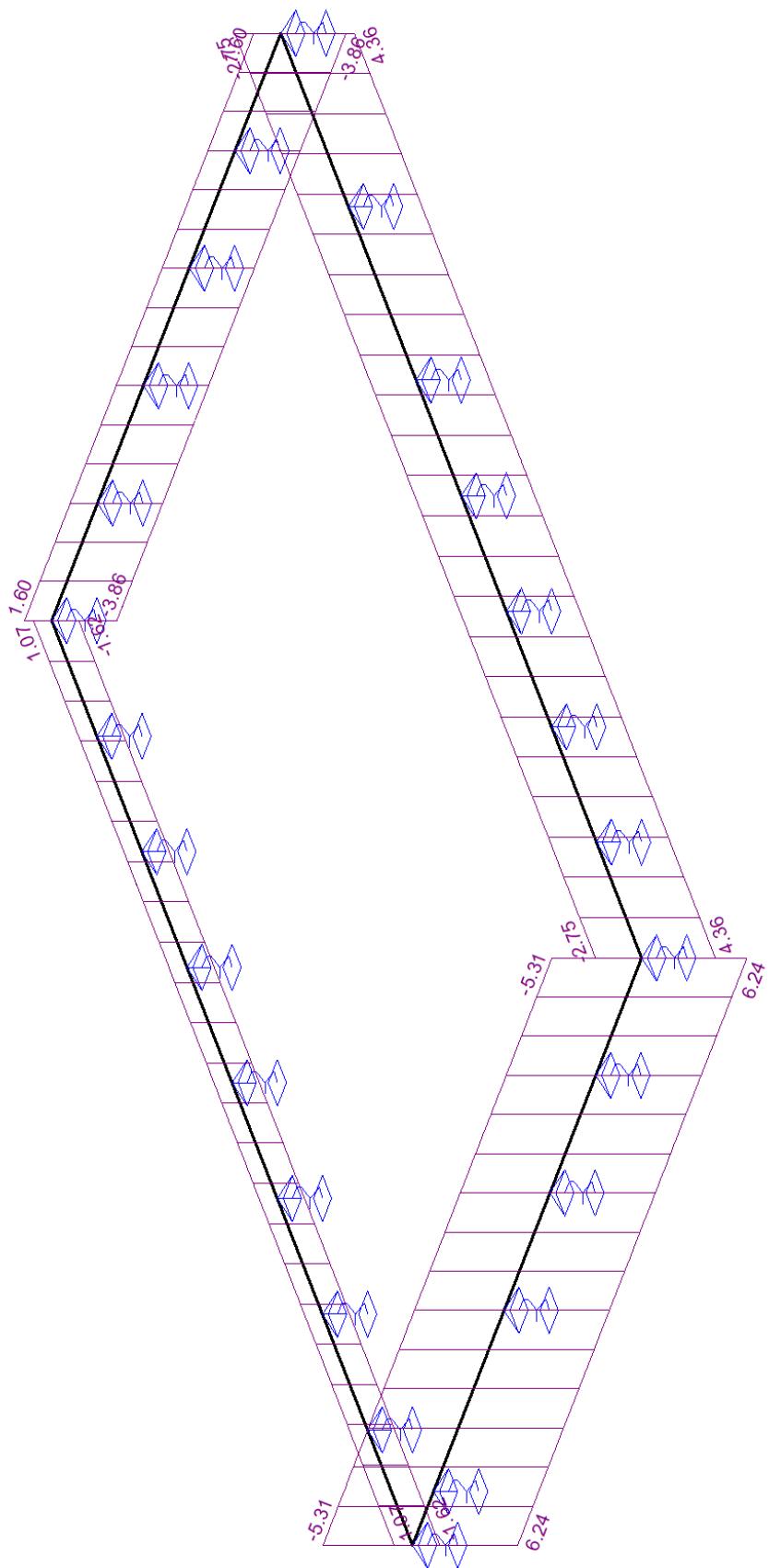
B.G.	Omschrijving	Fr.C.(w1)	Fr.C.1	Fr.C.2
BG1	Eigen gewicht	1 00	1 00	1 00
BG2	Permanent	1 00	1 00	1 00
BG3	Sneeuw		0 20	
BG4	Wind			0 20

Quasi-permanent

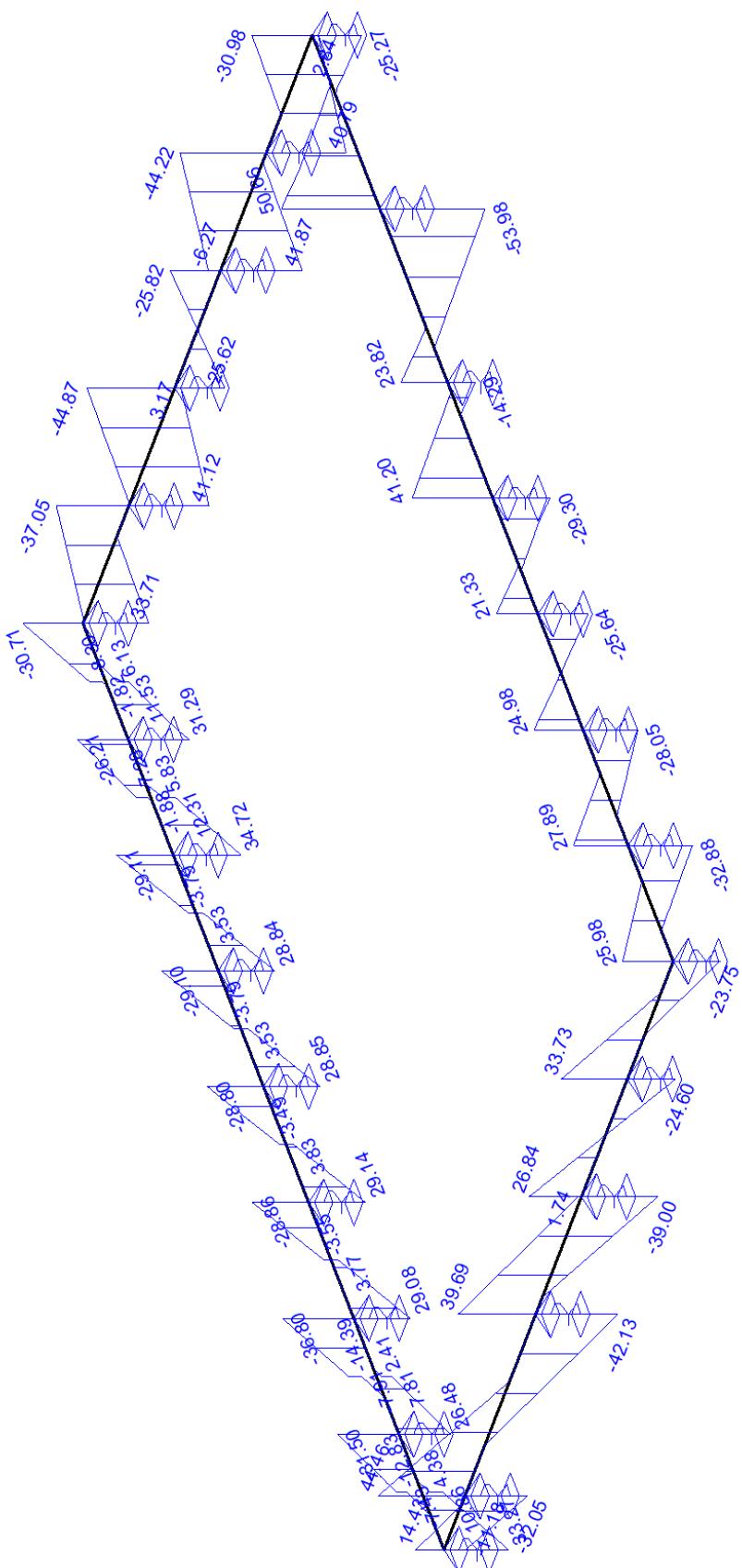
B.G.	Omschrijving	Qu.C.1
BG1	Eigen gewicht	1 00
BG2	Permanent	1 00
BG3	Sneeuw	
BG4	Wind	

Fu.C. Omhu ende Momenten (My)



Fu.C. Omhu ende Tors emomenten

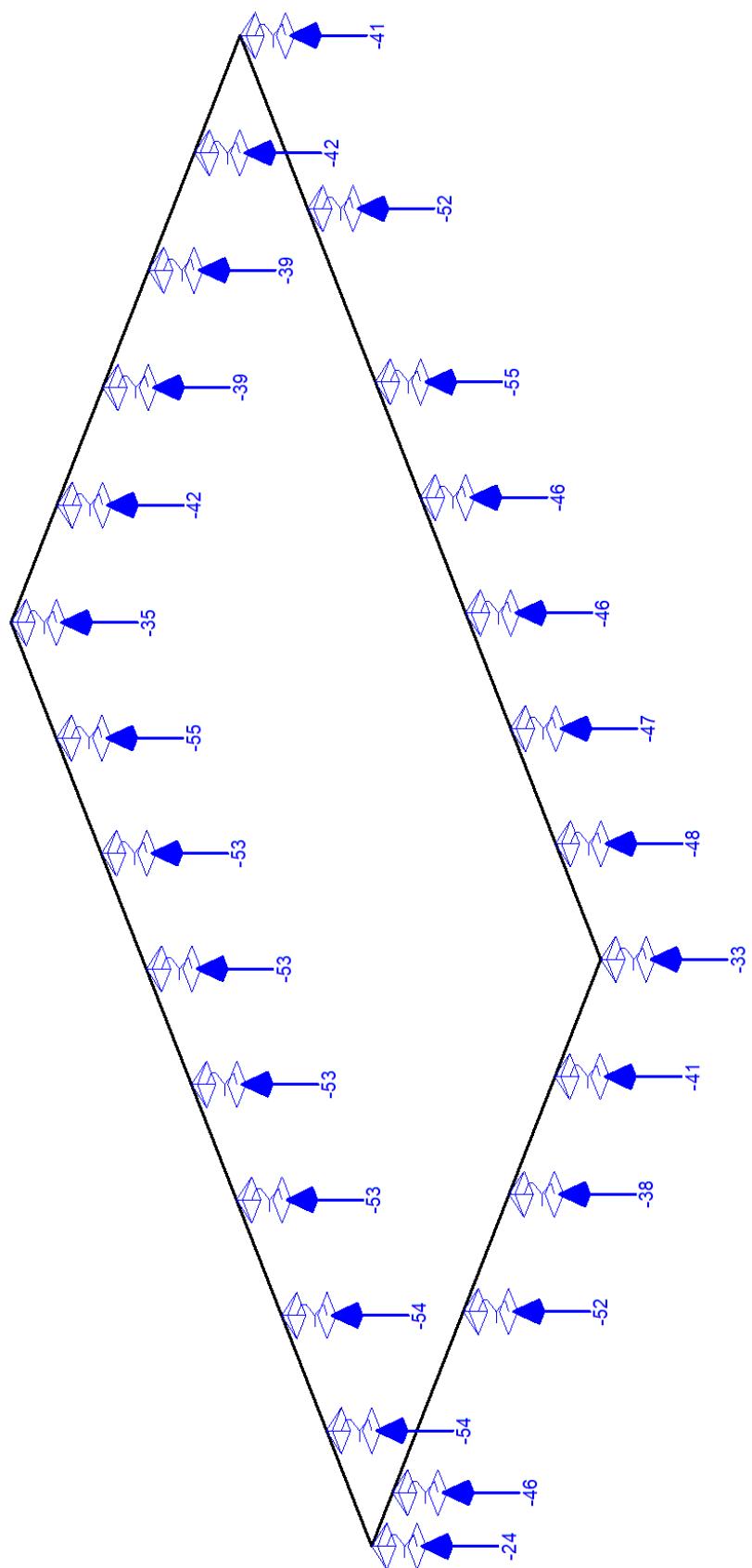
Fu.C. Omhu ende Dwarskracht (Vz)

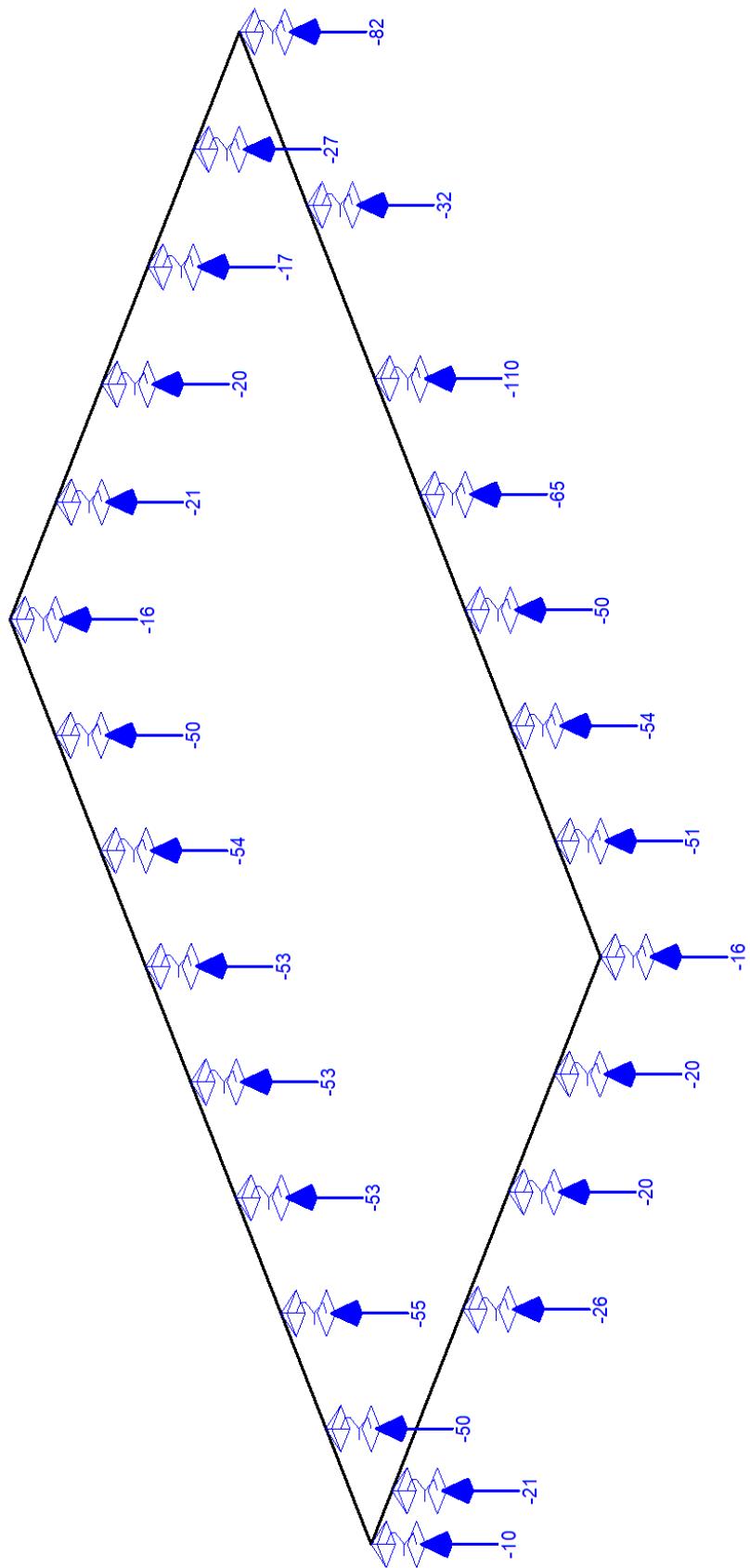


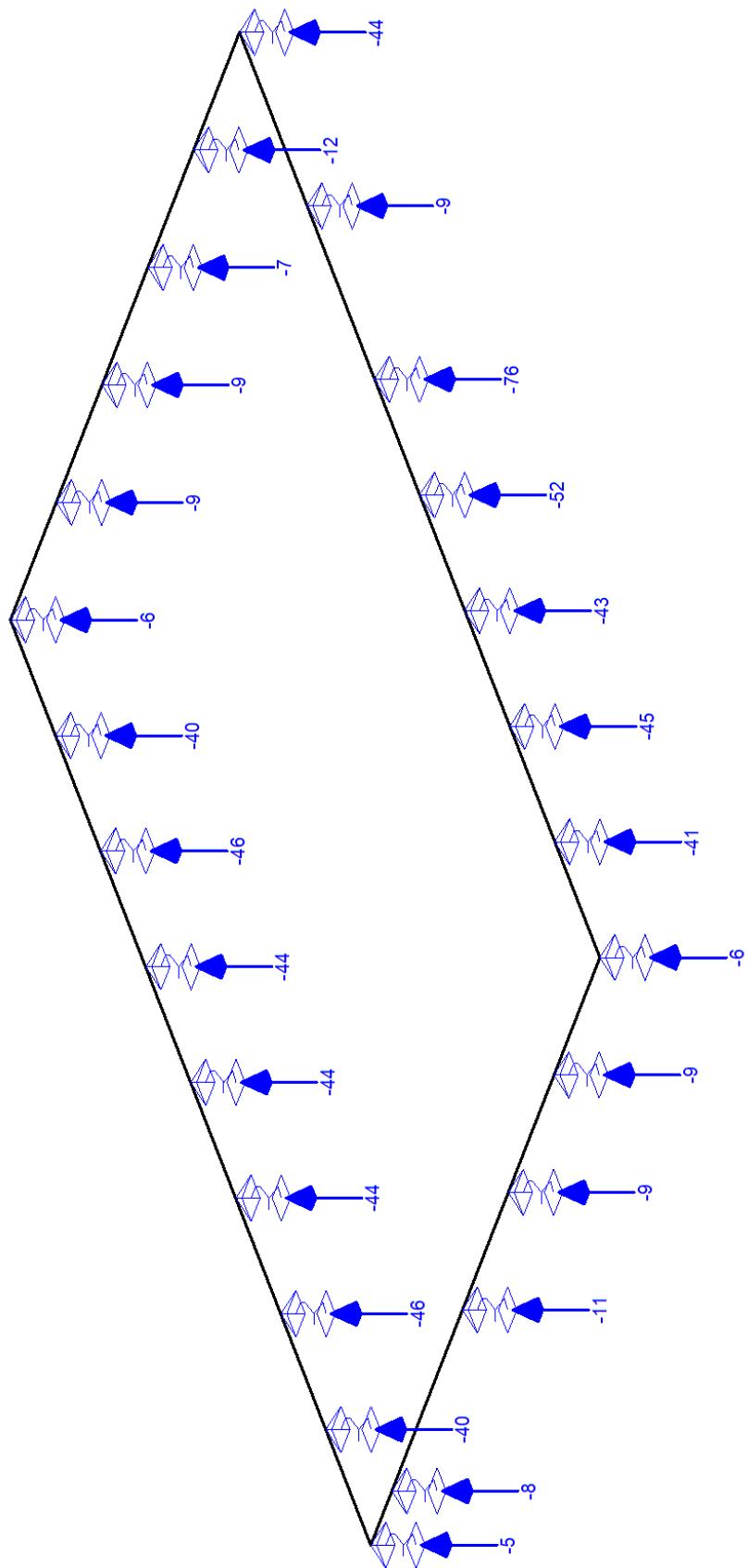
EXTREME STAAFKRACHTEN

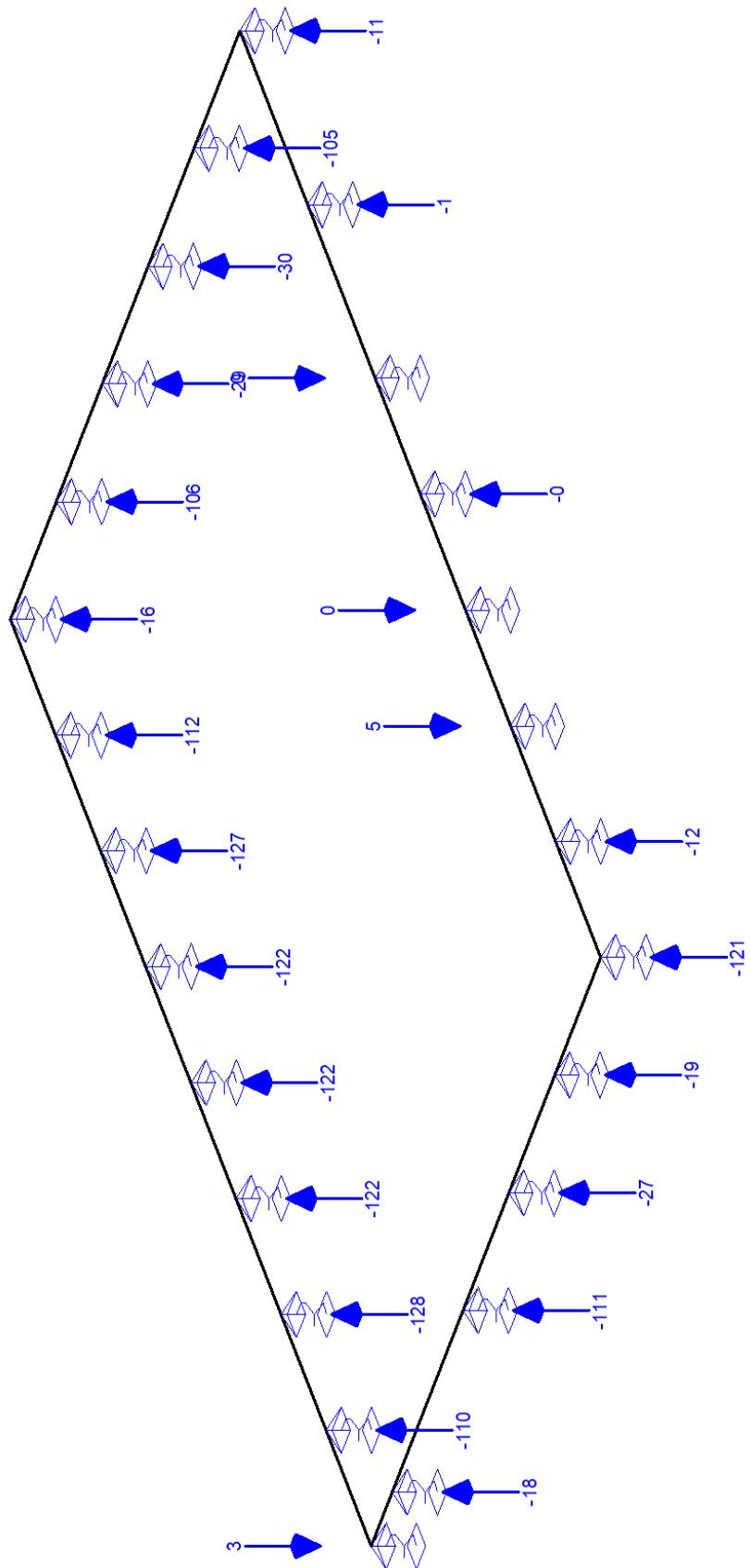
Staaf	Veld	B.C.	M _b	M _{max}	xM _{max}	M _e	xM0	xM0	V _b	V _{max}	V _e	Mx _b	Mx _e
Fundamenteel													
S1	Veld 4 (14 820 19 760)	FuC1	21 76	-6.49	16 655	50 23			16 64	28 17	28 17	1 44	1 44
	Veld 5 (19 760 24 700)	FuC1	50 23	43 32	24 301	42.59	21 211		41 20	41 20	3 62	1 44	1 44
	Veld 6 (24 700 32 110)	FuC1	42.59	52.26	26 160	-108.32	29 554		13 25	-53.98	-53.98	1 44	1 44
	Veld 7 (32 110 39 520)	FuC1	-108.32	22 13	37 473	3 12	35 264		48 65	48 65	18 57	1 44	1 44
	Veld 1 (0 000 4 940)	FuC2	6 24	14 09	1 316	45 49	3 078		11 94	32 88	32 88	-2.75	-2.75
	Veld 7 (32 110 39 520)	FuC3	92 68	32 56	37 054	1 39	34 533		50.66	50.66	25 27	1 00	1 00
	Veld 1 (0 000 4 940)	FuC4	5 31	39 31	3 436	30 76	0 211		25 98	25 98	11 37	4.36	4.36
S2	Veld 1 (0 000 4 940)	FuC2	3 86	44 49	2 670	21 13	0 128		30 71	30 71	20 59	1.07	1.07
	Veld 2 (4 940 9 880)	FuC2	21 13	36 27	6 767	23 68	9 123		16 58	34.72	34.72	1 07	1 07
	Veld 7 (29 640 34 580)	FuC2	23 68	43 00	32 982	-31.42	30 345		-36.80	-36.80	14 49	1 07	1 07
	Veld 8 (34 580 39 520)	FuC2	-31.42	-49.32	36 567	6 24	39 327		18 02	33 27	33 27	1 07	1 07
	Veld 1 (0 000 4 940)	FuC4	1 60	12 01	1 660	42 00	3 147		12 55	30 20	30 20	-1.62	-1.62
	Veld 7 (29 640 34 580)	FuC4	19 51	2.01	31 792	44.74			16 27	26 48	26 48	1 62	1 62
	Veld 8 (34 580 39 520)	FuC4	44.74	13 67	38 033	5 31	36 395		31 50	31 50	11 24	1 62	1 62
S3	Veld 1 (0 000 2 300)	FuC2	1 07			48 64	0 093		-11.18	32 05	32 05	6.24	6.24
	Veld 2 (2 300 10 040)	FuC2	48 64	60.29	7 201	23.72	3 555		44.46	44.46	25 76	6 24	6 24
	Veld 3 (10 040 15 060)	FuC2	23.72	26 08	10 761	57 74	13 159		6 54	39 00	39 00	6 24	6 24
	Veld 4 (15 060 20 080)	FuC2	57 74	-26.36	17 690	52 27			23 86	23 86	21 68	6 24	6 24
	Veld 1 (0 000 2 300)	FuC4	1 62	12 15	1 909	11 57	0 116		14 43	14 43	2 96	-5.31	-5.31
	Veld 2 (2 300 10 040)	FuC4	11 57	29 34	4 468	-88.04	7 253		16 39	-42.13	-42.13	5 31	5 31
	Veld 3 (10 040 15 060)	FuC4	-88.04			15 94	13 223		39 69	39 69	1.74	5 31	5 31
S4	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC2	2 75	50 17	3 415	38 49	0 090		30 98	30 98	14 56	-3.86	-3.86
	Veld 2 (5 020 10 040)	FuC2	38 49	39 23	5 424	57 41	8 365		3 67	41.87	41.87	3 86	3 86
	Veld 3 (10 040 15 060)	FuC2	57 41	28.68	12 557	57 11			22 83	22 83	22 71	3 86	3 86
	Veld 4 (15 060 20 080)	FuC2	57 11	53 86	20 006	-53.84	16 560		-44.87	-44.87	0 67	3 86	3 86
	Veld 5 (20 080 25 100)	FuC2	-53.84	-61.56	21 384	1 07	25 068		11 83	33 71	33 71	3 86	3 86
	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC4	4 36			105.17	0 762		2 84	40 79	40 79	1.60	1.60
	Veld 2 (5 020 10 040)	FuC4				21 54	8 342		44 22	44 22	-6.27	1 60	1 60
	Veld 4 (15 060 20 080)	FuC4	22 05			89 10	17 093		3.17	41 12	41 12	1 60	1 60
	m			kNm	kNm	m	kNm	m	kN	kN	kN	kNm	kNm

B.G.1 Op egreect es

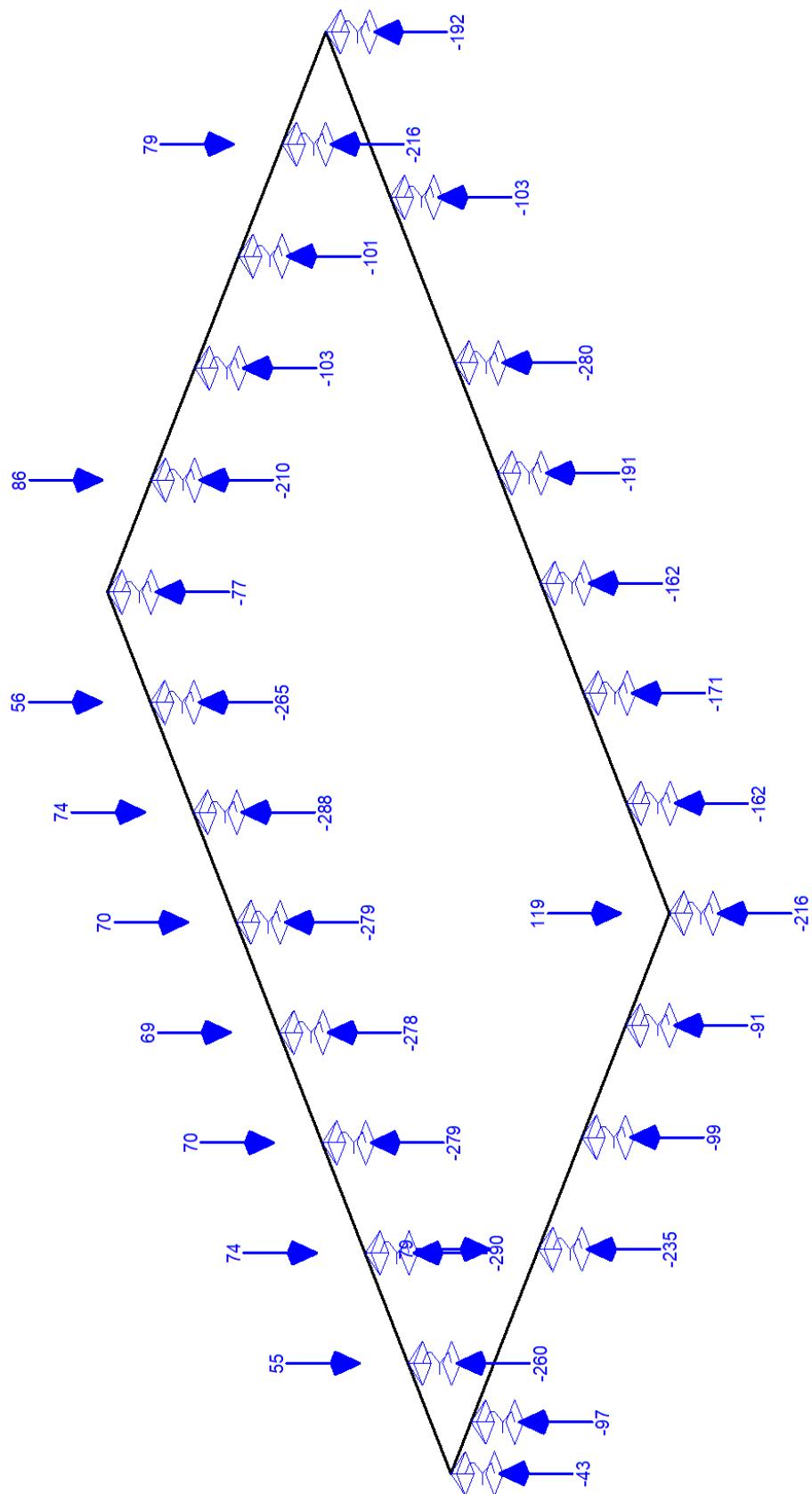


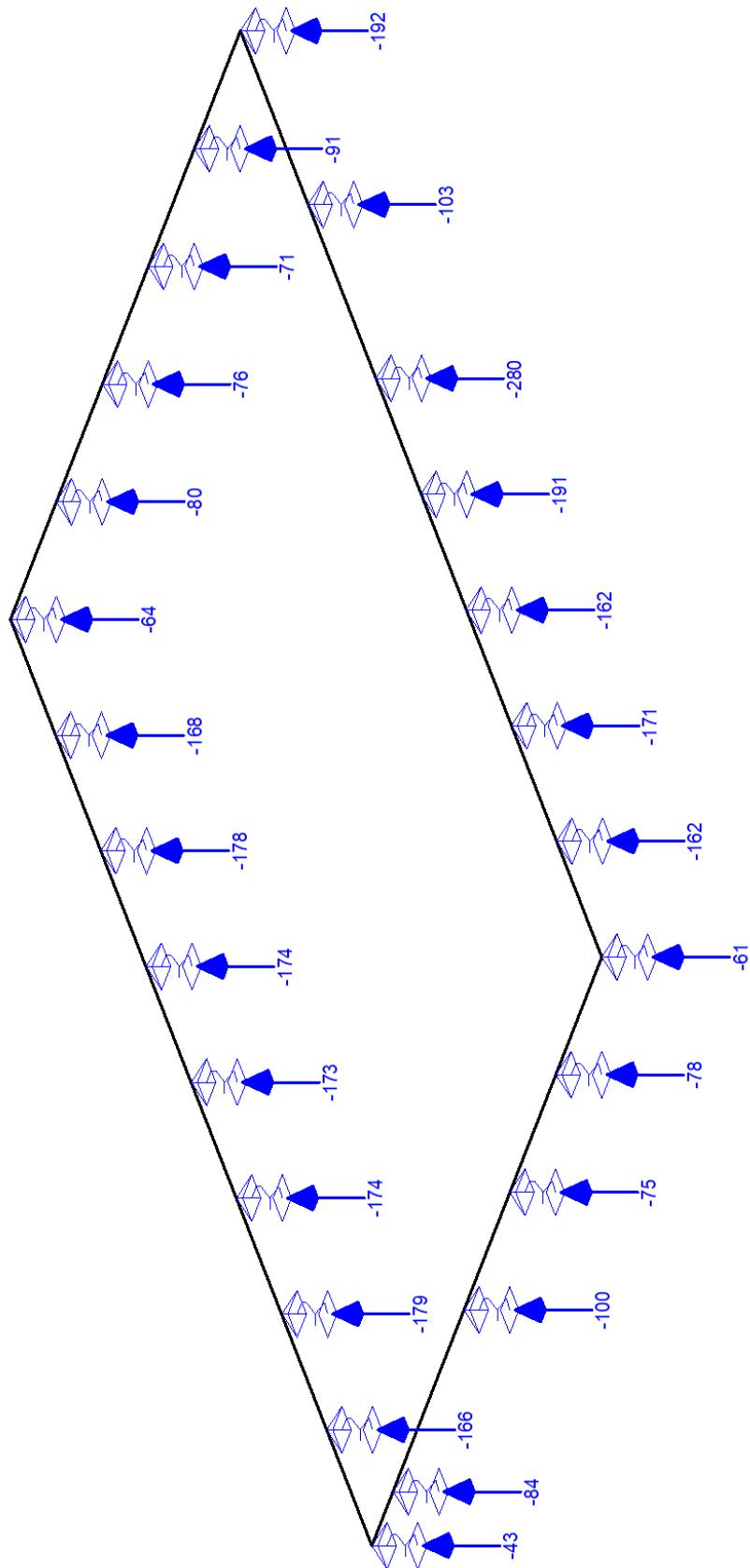
B.G.2 Op egract es

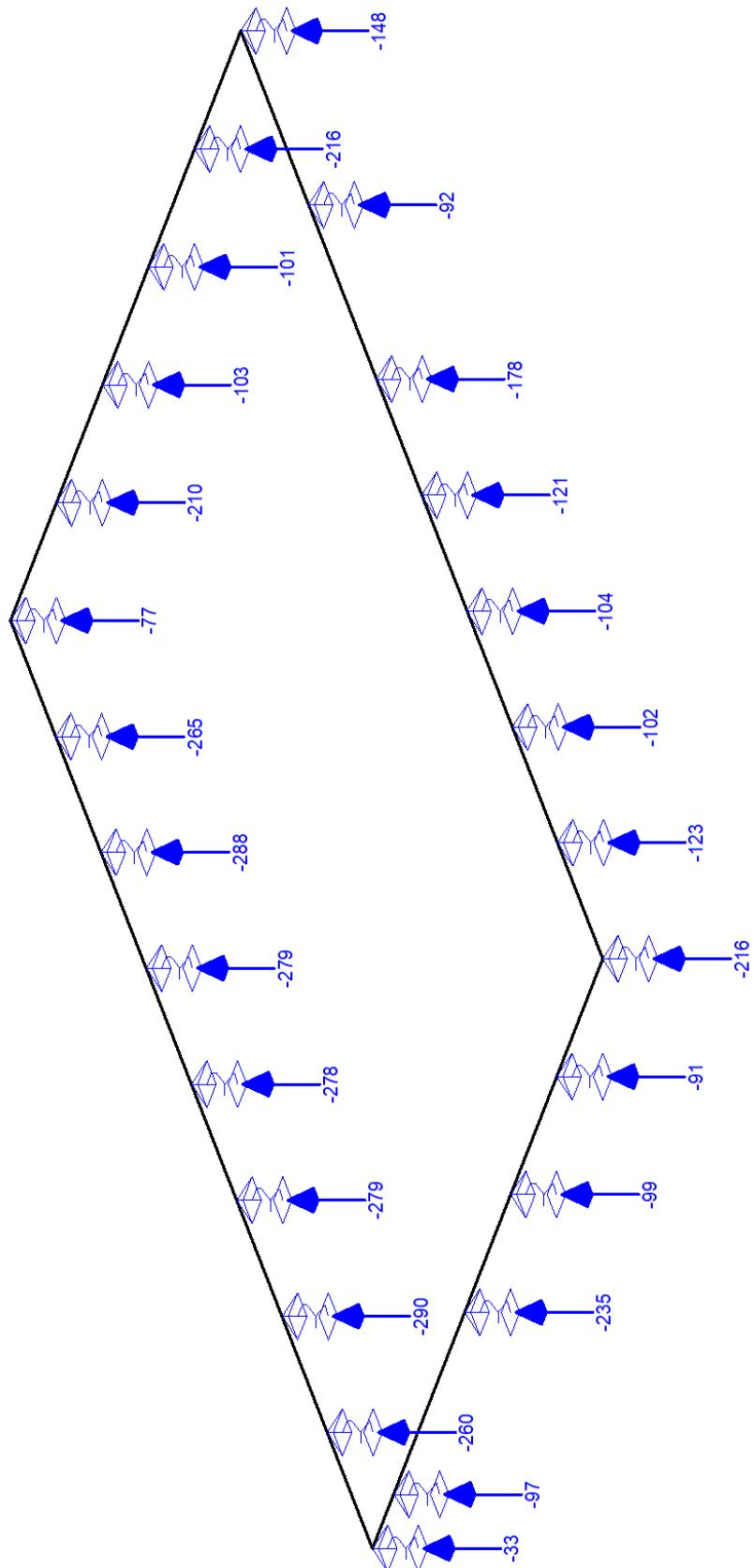
B.G.3 Op egract es

B.G.4 Op egreect es

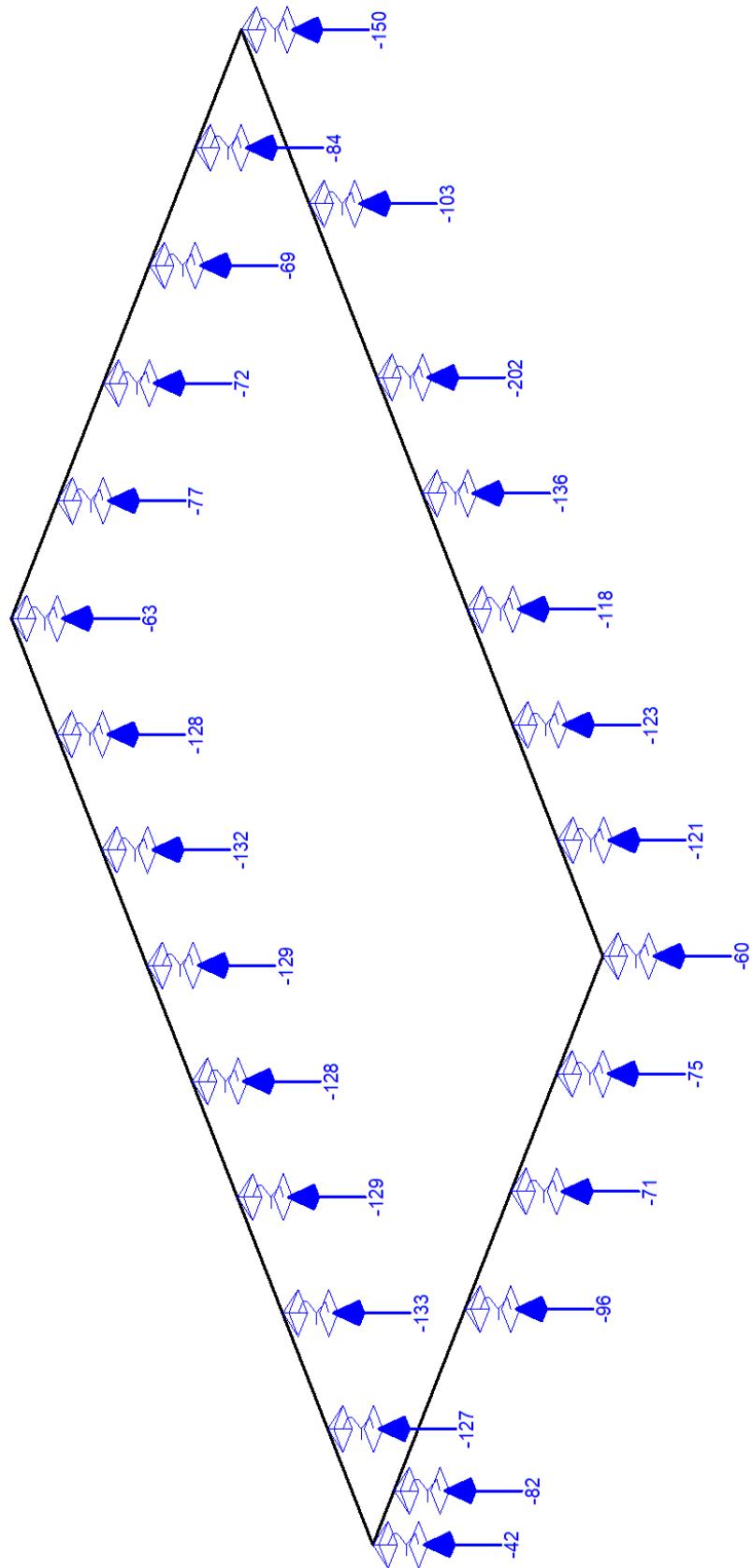
Fu.C. Omhu ende Op egreact es



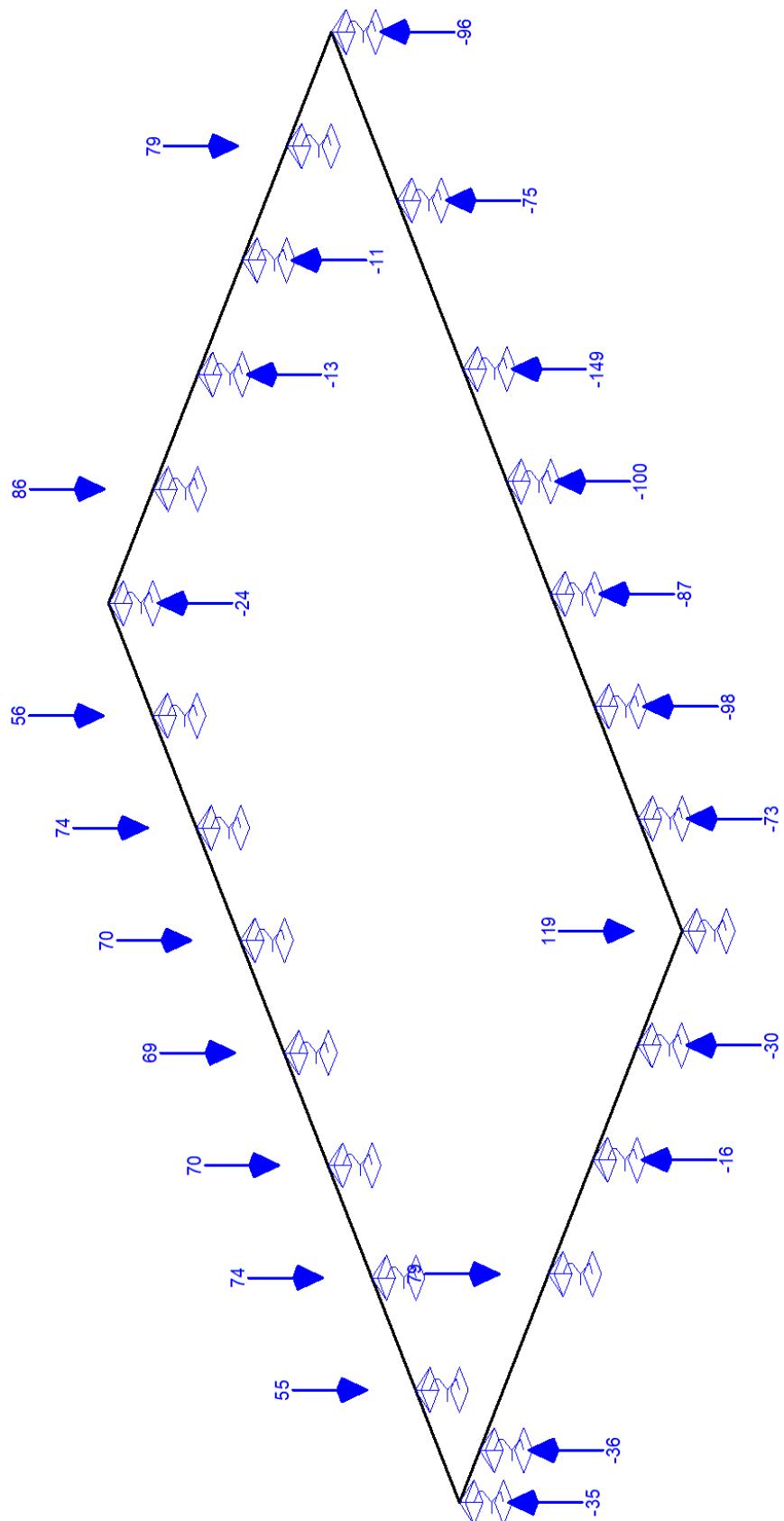
Fu.C.1 Op egreect es

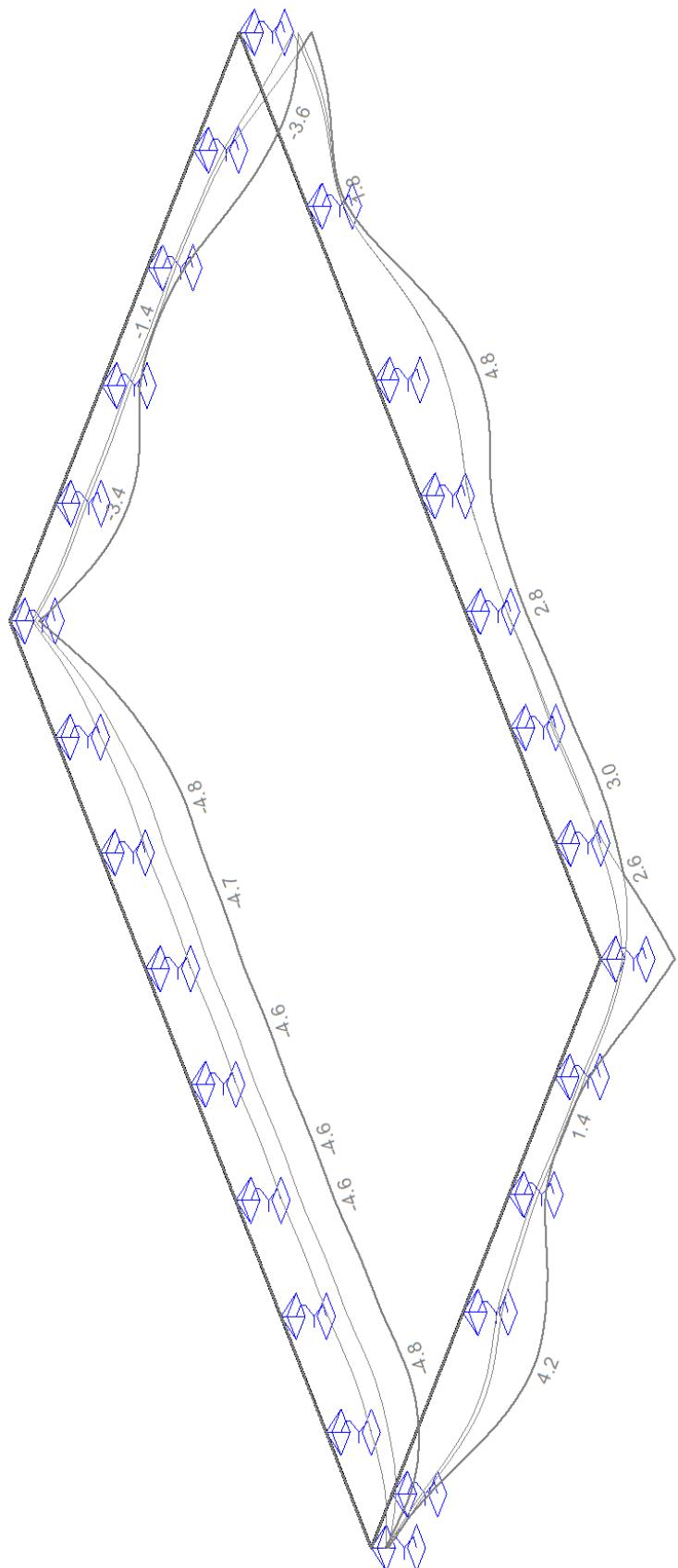
Fu.C.2 Op egreect es

Fu.C.3 Op egreect es

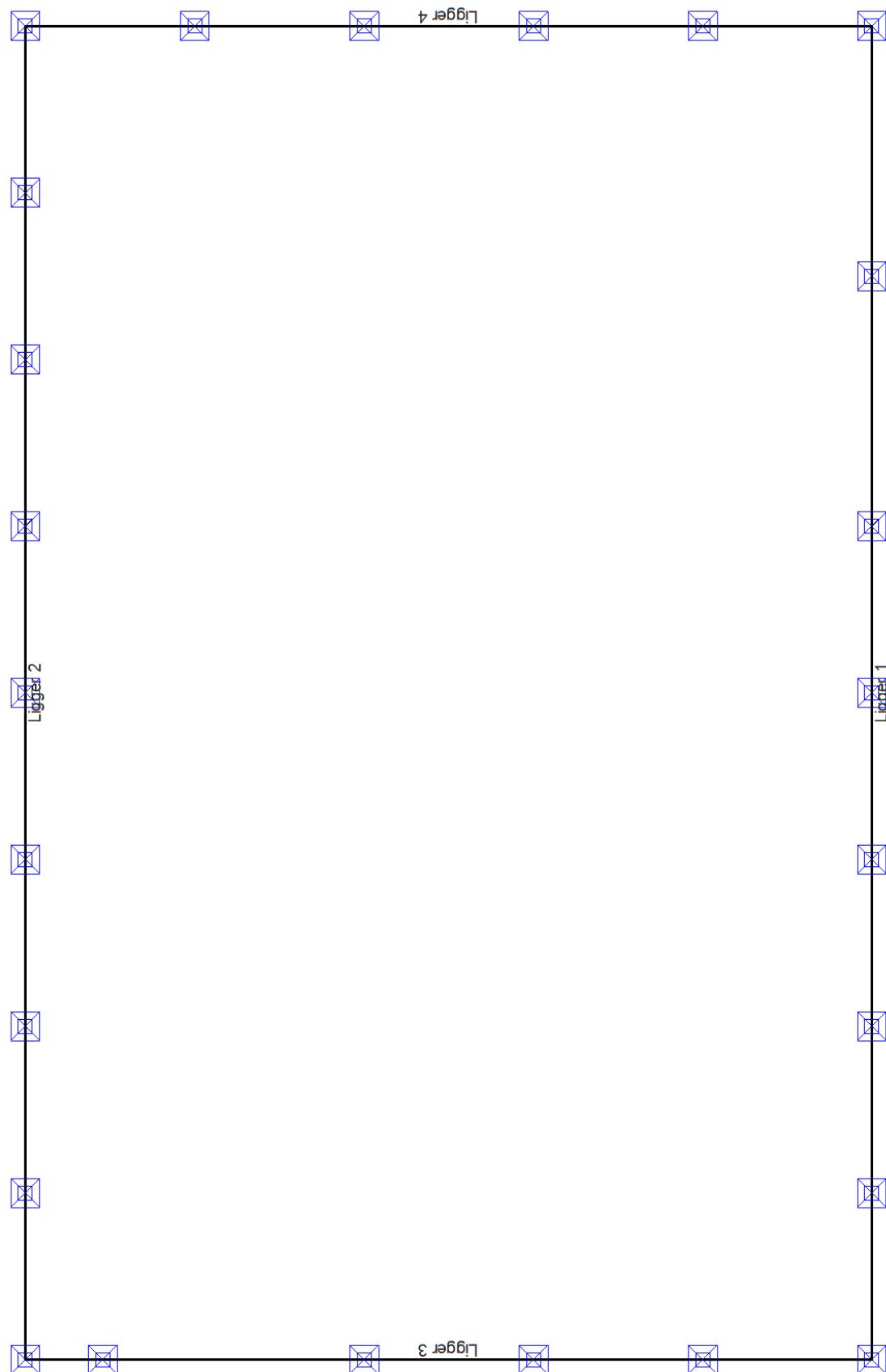


Fu.C.4 Operegreacties



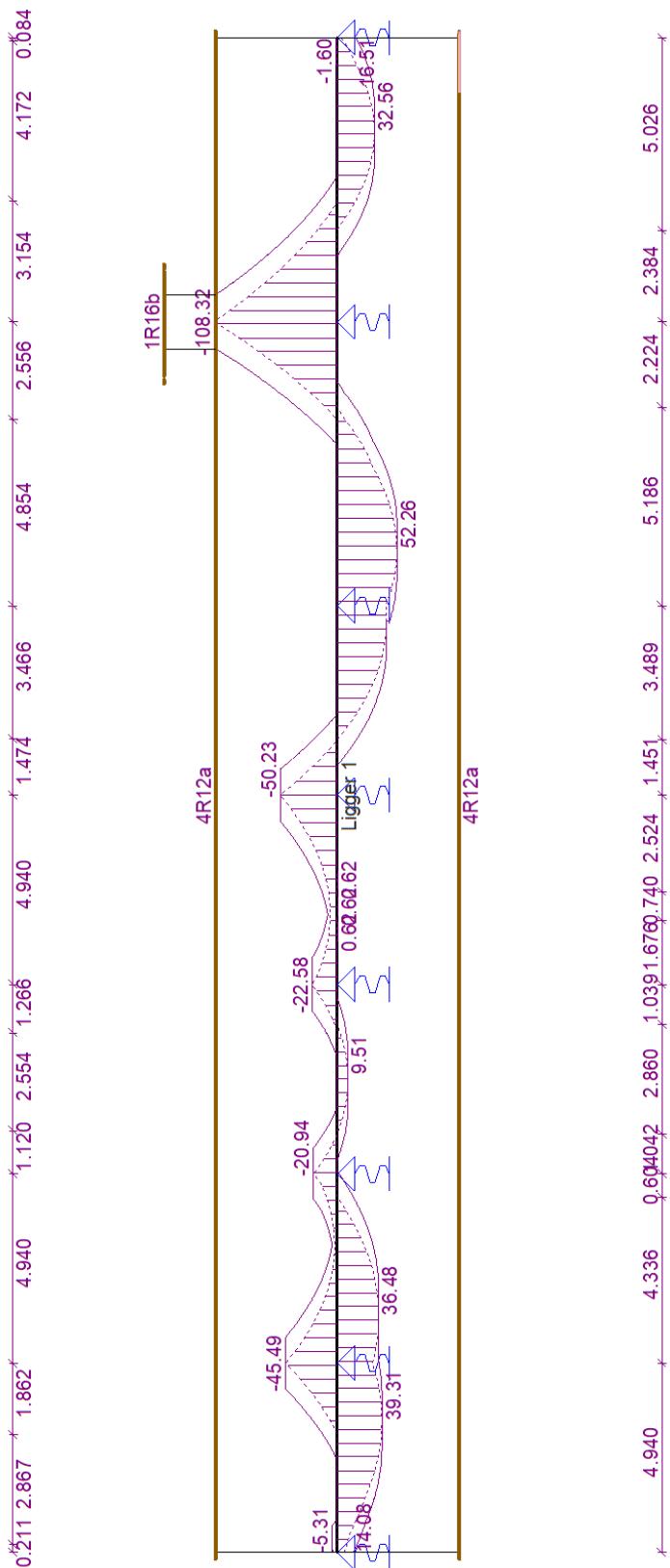
Ka.C. Omhu ende Doorbu gnen

Betondefn te



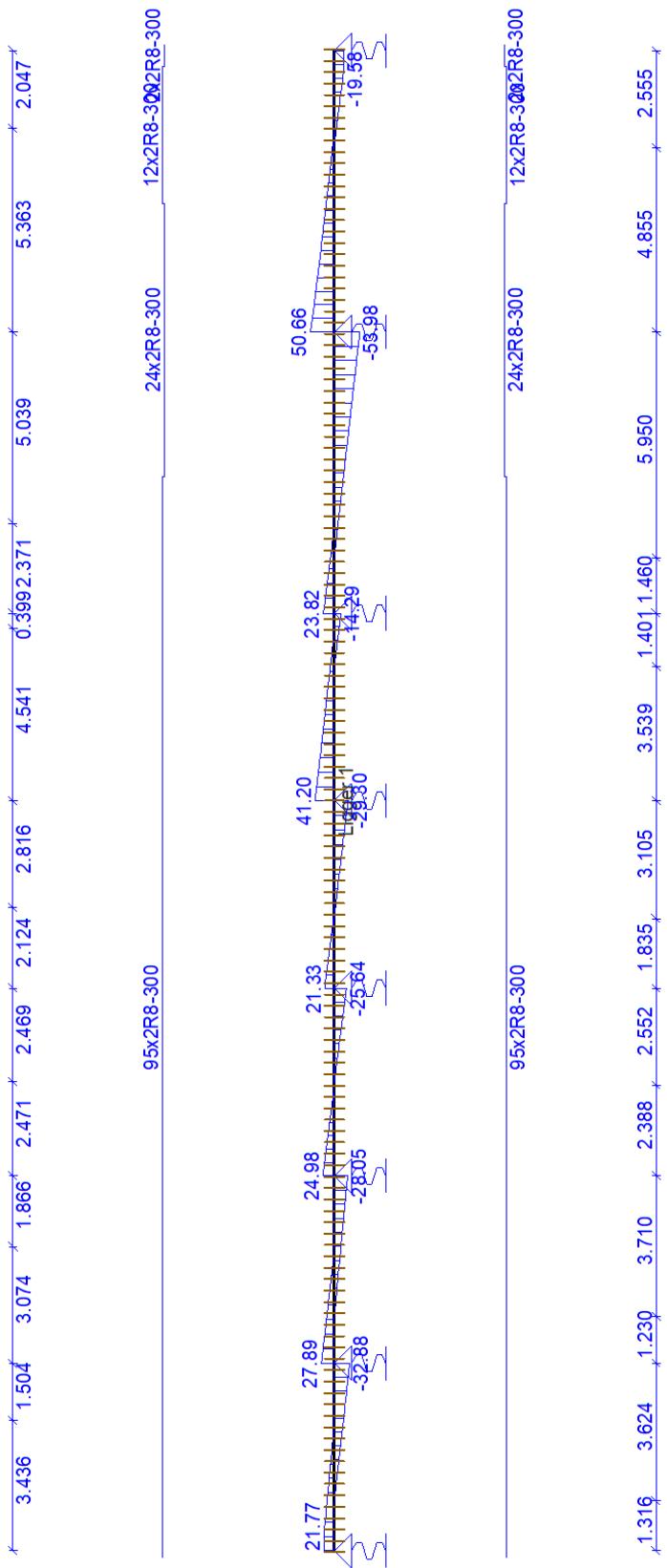
Langswap. (Afbouw)

Lgger 1



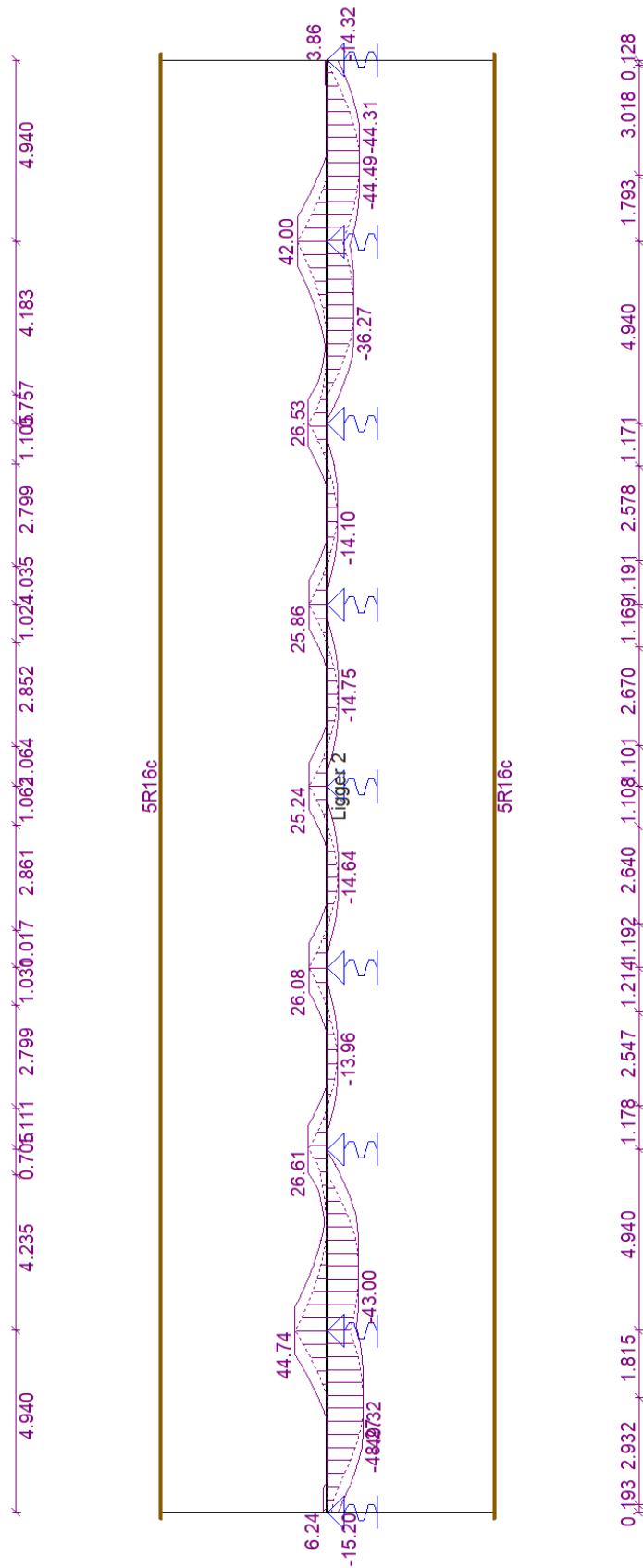
Dwarskrachtwap. (Afbouw)

Logger 1



Langswap. (Afbouw)

Logger 2

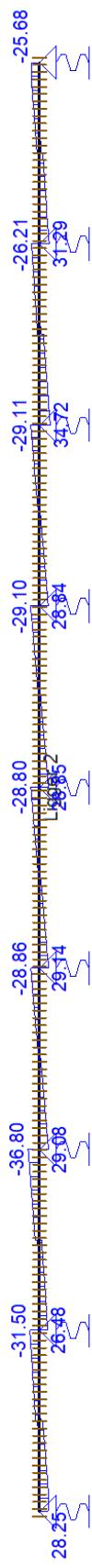


Dwarskrachtwap. (Afbouw)

Lgger 2

2.953 1.987 2.788 2.152 2.470 2.470 2.470 2.470 2.470 2.470 2.470 2.470 2.470 2.470 2.470 2.470 2.470 3.113 1.827 3.280 1.660

200x2R8-200

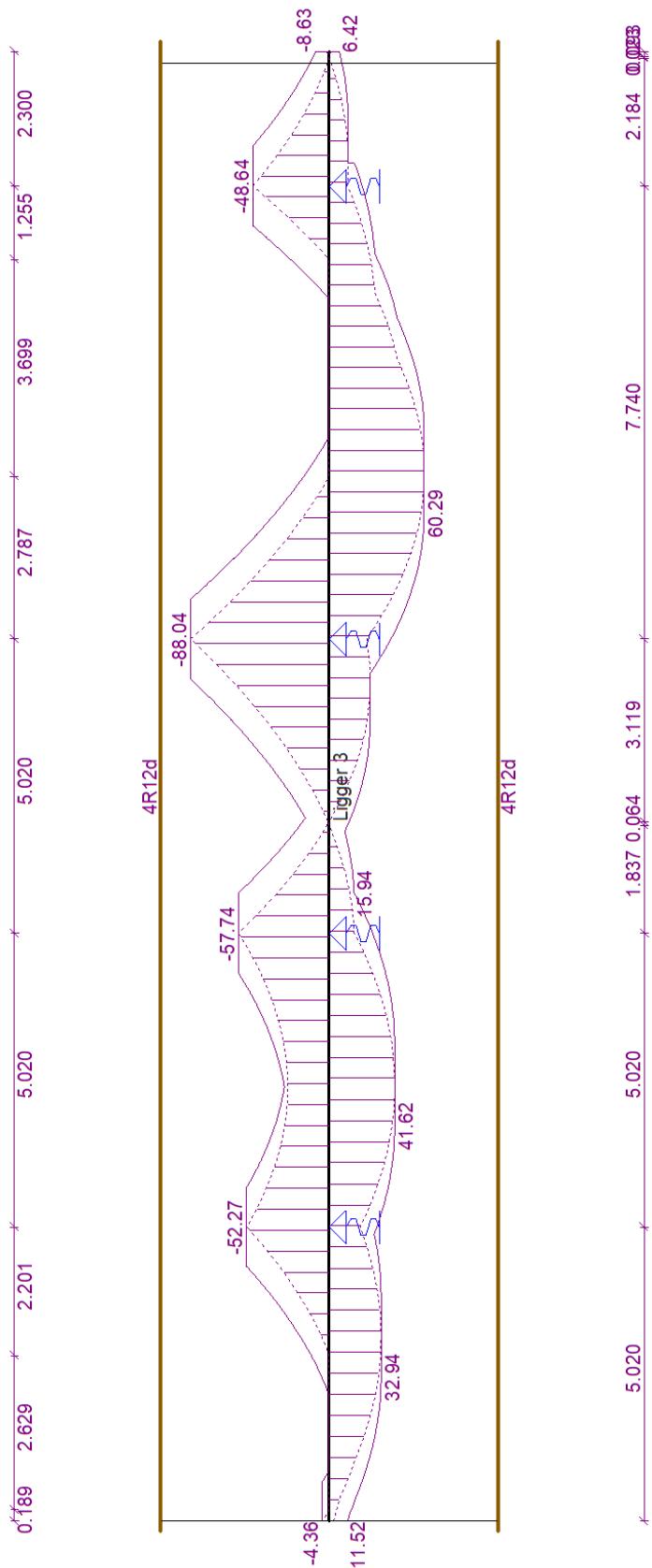


200x2R8-200

1.487 3.453 1.598 3.342 2.470 2.470 2.470 2.470 2.470 2.470 2.470 2.470 2.470 2.470 2.470 2.470 2.221 2.719 2.270 2.670

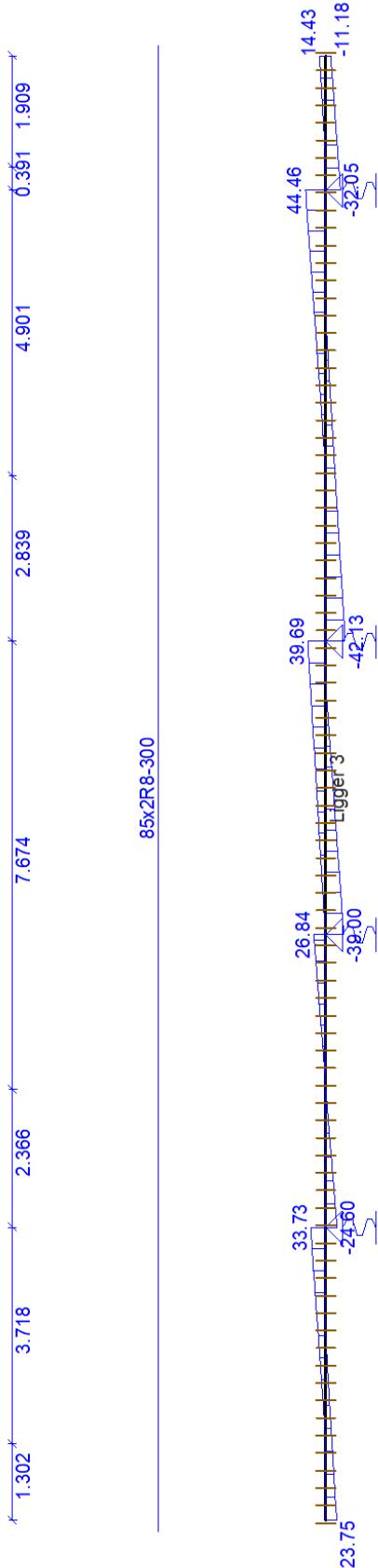
Langswap. (Afbouw)

Lgger 3

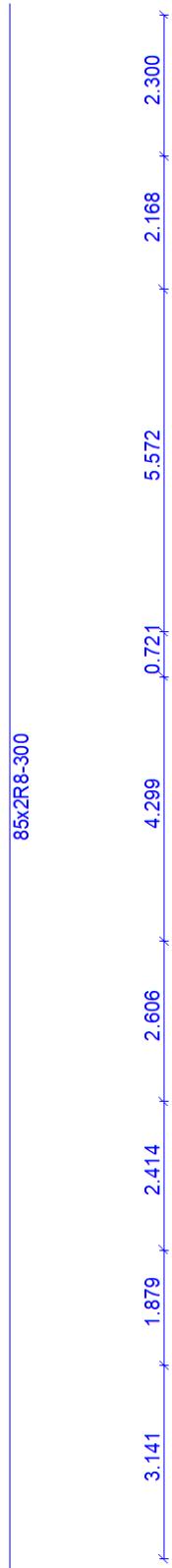


Dwarskrachtwap. (Afbouw)

Lgger 3



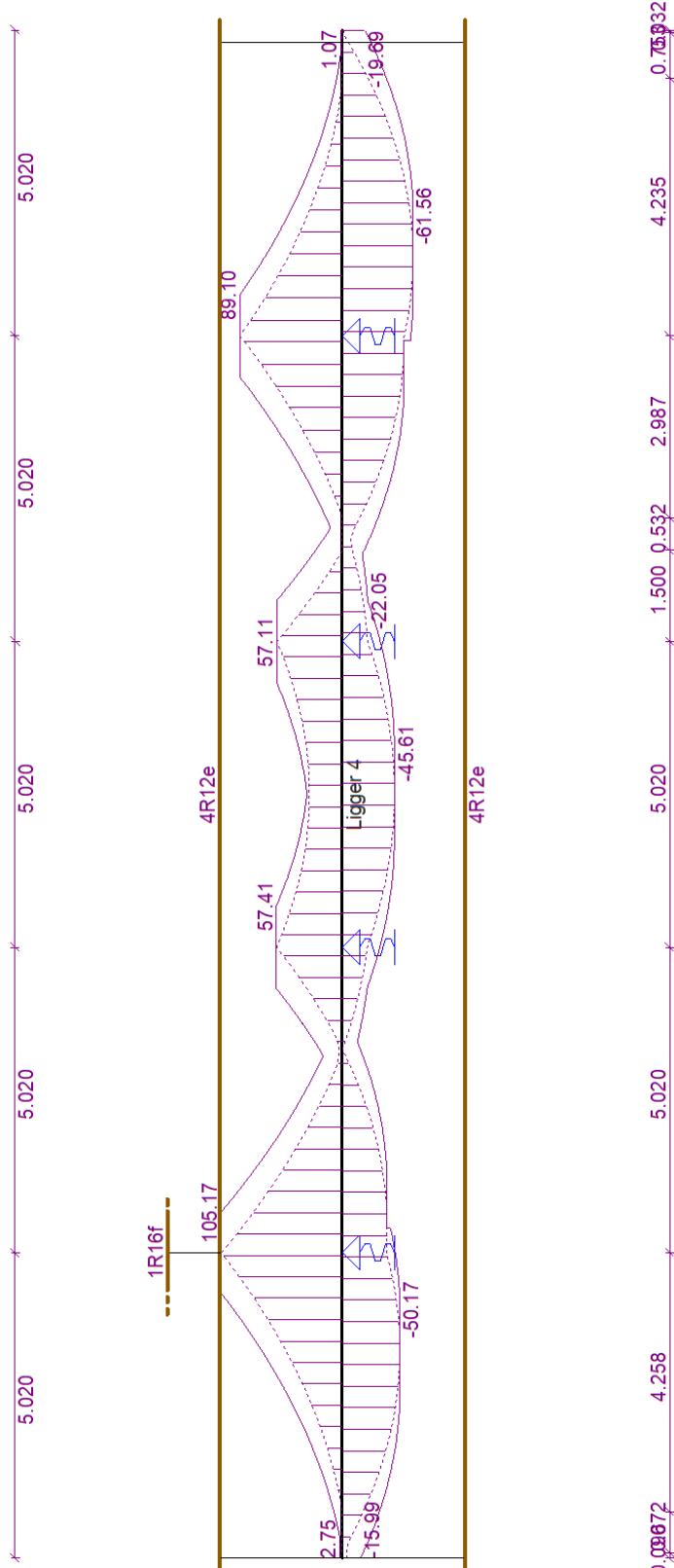
85x2R8-300



85x2R8-300

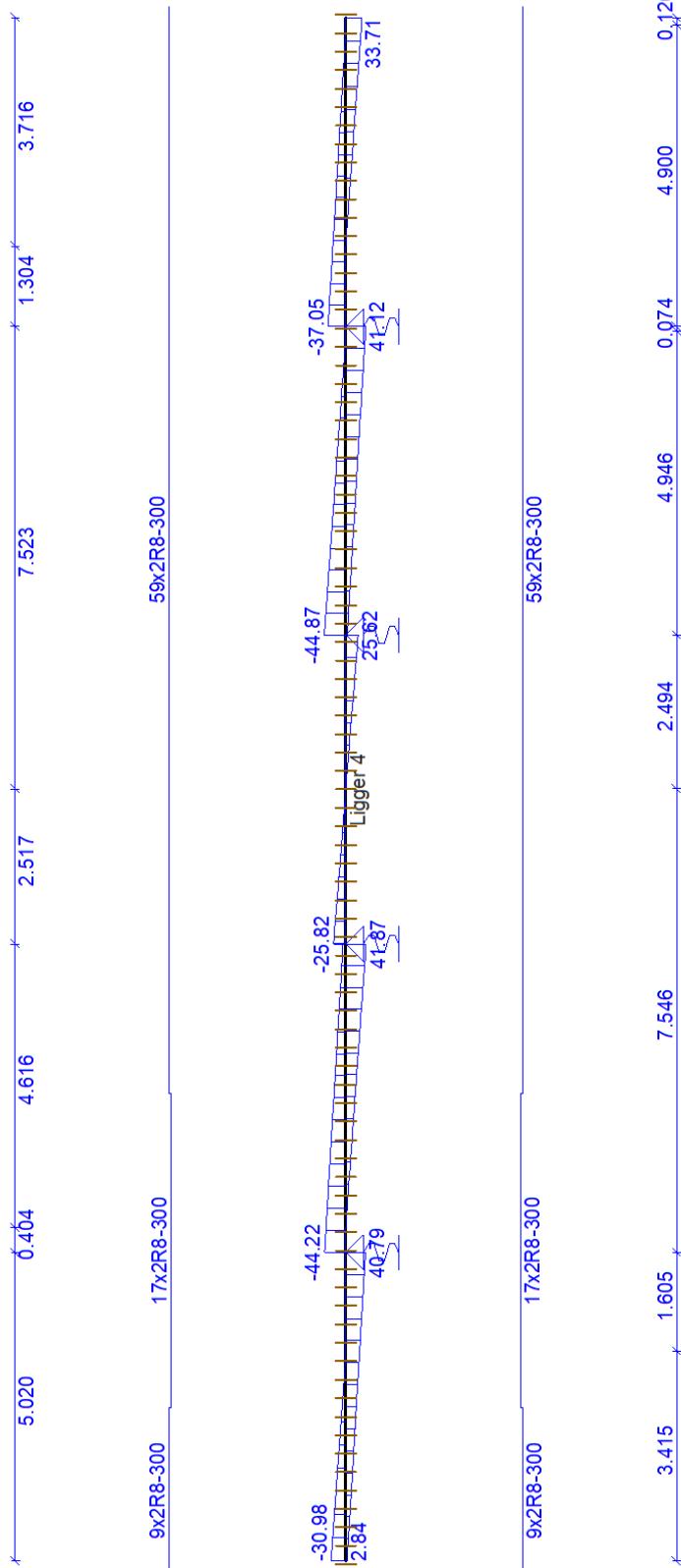
Langswap. (Afbouw)

Lgger 4



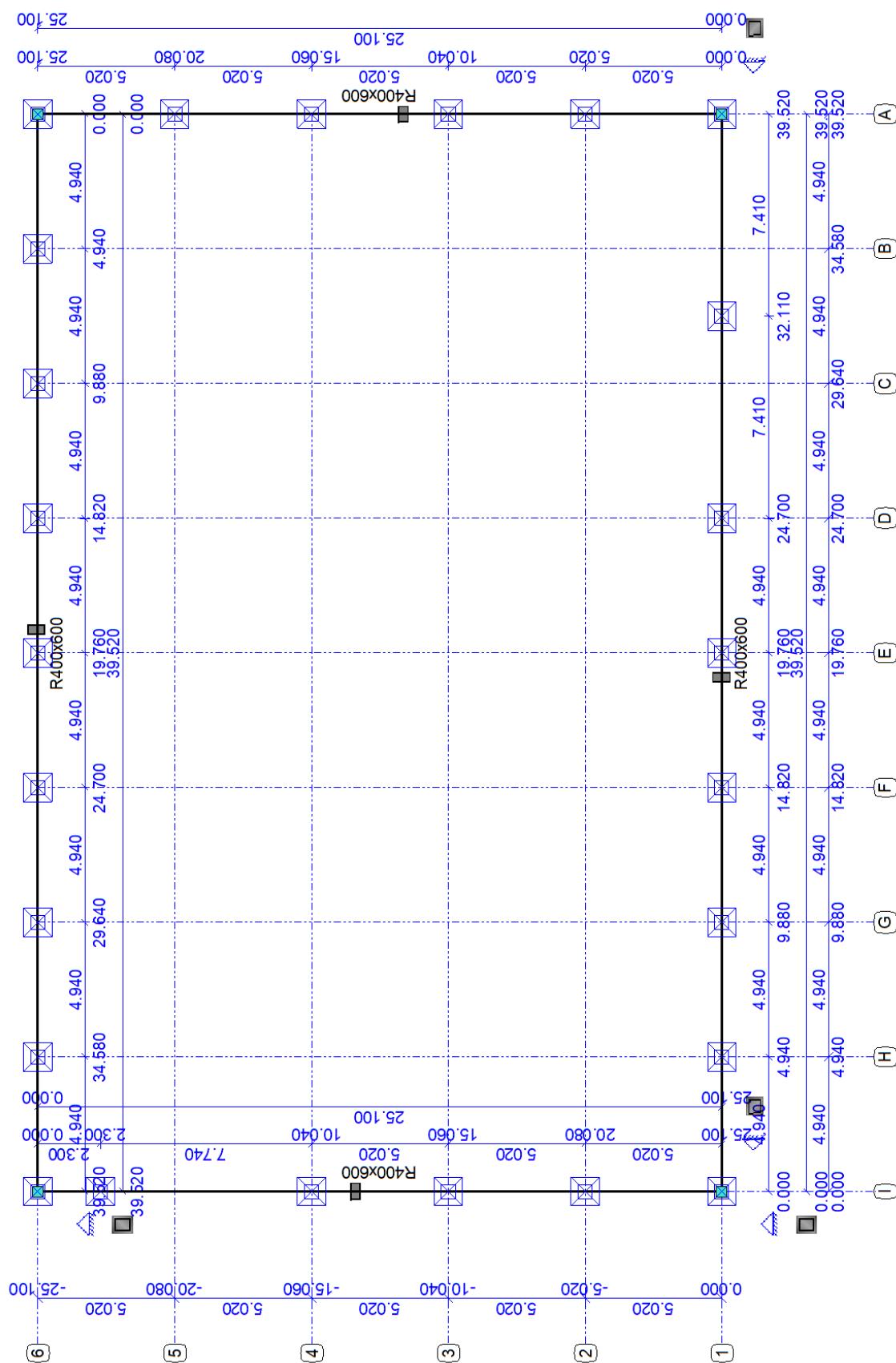
Dwarskrachtwap. (Afbouw)

Lgger 4



Projectomschrijving	Uitbreiding terrein Coolrec	Projectnummer	23-157
Onderdeel		Constructeur	
Opdrachtgever	Coolrec	Eenheden	m, mm, kN, kNm
Bestand	C:\Users\pm\van Boxsel Engineering\Ruby - Documenten\Documenten\2023\23-157 Coolrec\1. berekeningen intern\Rapport B\Matrixframe modellen\23-157 Balkrooster fundering - accidenteel brandwand.mxf		

Constructie



STAVEN

Staaf	Knoop-B	Knoop-E	X-B	X-E	Y-B	Y-E	Lengte	Profiel	Positie
			m	m	m	m	m		m
S1	K1	K2	0 000	39 520	0 000	0 000	39 520	P1	0 000 39 520 (L)
S2	K4	K3	39 520	0 000	25 100	25 100	39 520	P1	0 000 39 520 (L)
S3	K3	K1	0 000	0 000	25 100	0 000	25 100	P1	0 000 25 100 (L)
S4	K2	K4	39 520	39 520	0 000	25 100	25 100	P1	0 000 25 100 (L)

PROFIELEN

Profiel	Profielnaam	It	Iz	Materiaal	Hoek
		mm ⁴	mm ⁴		°
P1	R400x600	7 5125e+09	3 2000e+09	C30/37	0

PROFIELVORMEN

Profiel	Verl. h.	hB	hE	tf	tw	tf2	B	bL	bR	Raatl.	Hoogte
		mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm		mm
P1	Nee	600 0	600 0	0 0	0 0	0 0	400 0	0 0	0 0 Nee		0 0

MATERIALEN

Materiaalnaam	Poison	Dichtheid	E-Modulus	Uitzettingcoeff
		kN/m ³	N/mm	C'm
C30/37	0 20	25 00	3 3000e+04	10 0000e 06

OPLEGGINGEN

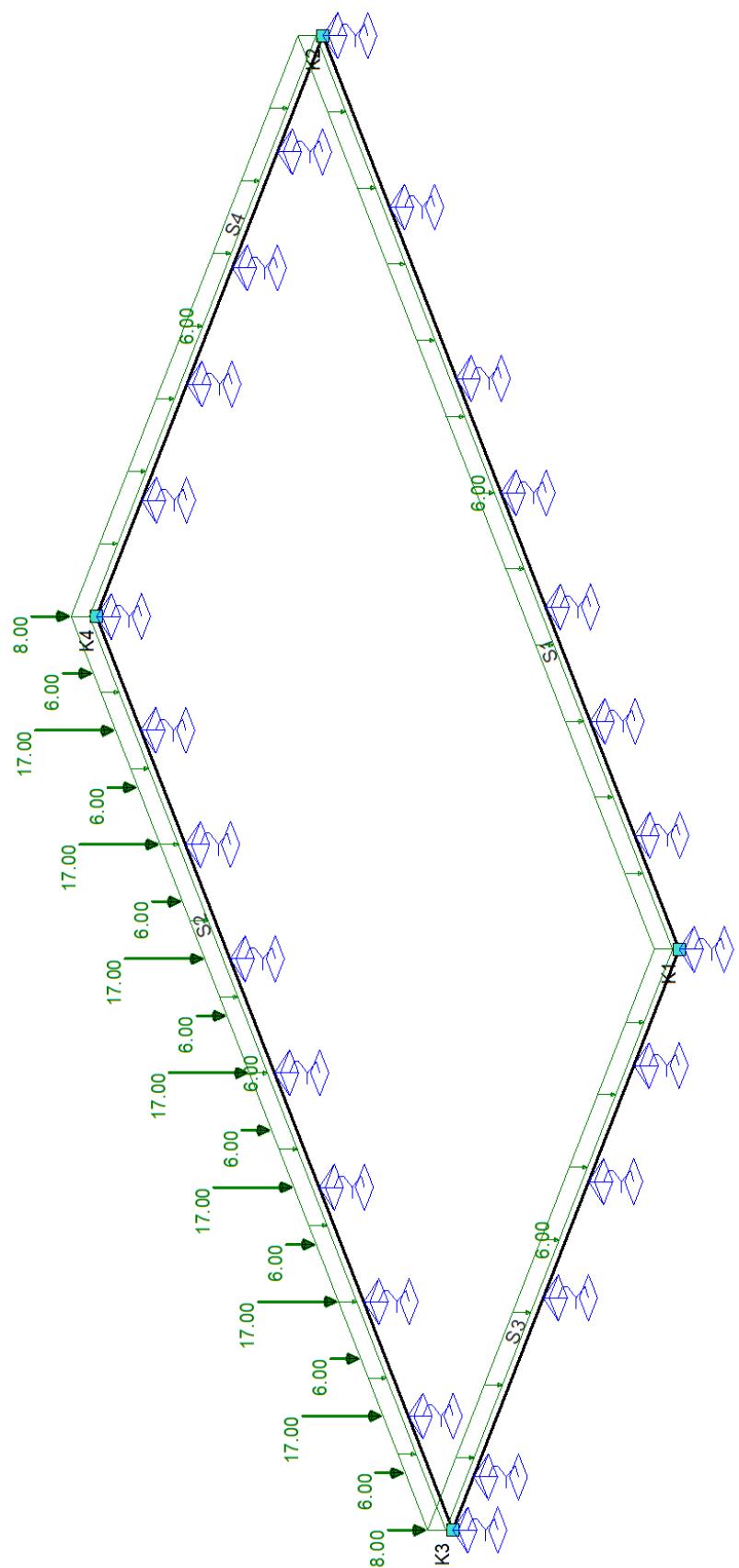
Oplegging	Object	Positie	Z	Xr	Yr
O1	S1	0 000	50000 00	Vrij	Vrij
O2	S1	4 940	50000 00	Vrij	Vrij
O3	S1	9 880	50000 00	Vrij	Vrij
O4	S1	14 820	50000 00	Vrij	Vrij
O5	S1	19 760	50000 00	Vrij	Vrij
O6	S1	24 700	50000 00	Vrij	Vrij
O7	S1	32 110	50000 00	Vrij	Vrij
O8	S1	39 520	50000 00	Vrij	Vrij
O9	S3	20 080	50000 00	Vrij	Vrij
O10	S4	5 020	50000 00	Vrij	Vrij
O11	S3	15 060	50000 00	Vrij	Vrij
O12	S4	10 040	50000 00	Vrij	Vrij
O13	S3	10 040	50000 00	Vrij	Vrij
O14	S4	15 060	50000 00	Vrij	Vrij
O15	S4	20 080	50000 00	Vrij	Vrij
O16	S3	2 300	50000 00	Vrij	Vrij
O17	S2	39 520 (L)	50000 00	Vrij	Vrij
O18	S2	34 580	50000 00	Vrij	Vrij
O19	S2	29 640	50000 00	Vrij	Vrij
O20	S2	24 700	50000 00	Vrij	Vrij
O21	S2	19 760	50000 00	Vrij	Vrij
O22	S2	14 820	50000 00	Vrij	Vrij
O23	S2	9 880	50000 00	Vrij	Vrij
O24	S2	4 940	50000 00	Vrij	Vrij
O25	S2	0 000	50000 00	Vrij	Vrij

m kN/m kNm/rad kNm/rad

BELASTINGSGEVALLEN TYPEN

Label	Omschrijving	B.G.Type	Gunstig/Ong.	Element	Niveau	Veld	ψ ₀	ψ ₁	ψ ₂	C _{prob} UGT/GGT
BG1	Eigen gewicht	Permanent			Nvt	Nvt				
BG2	Permanent	Permanent			Nvt	Nvt				
BG3	Sneeuw	Sneeuwbelasting			Nvt	Nvt			0 20	1 00/1 00
BG4	Wind	Windbelasting			Nvt	Nvt			0 20	1 00/1 00

B.G.1: E gen gewcht



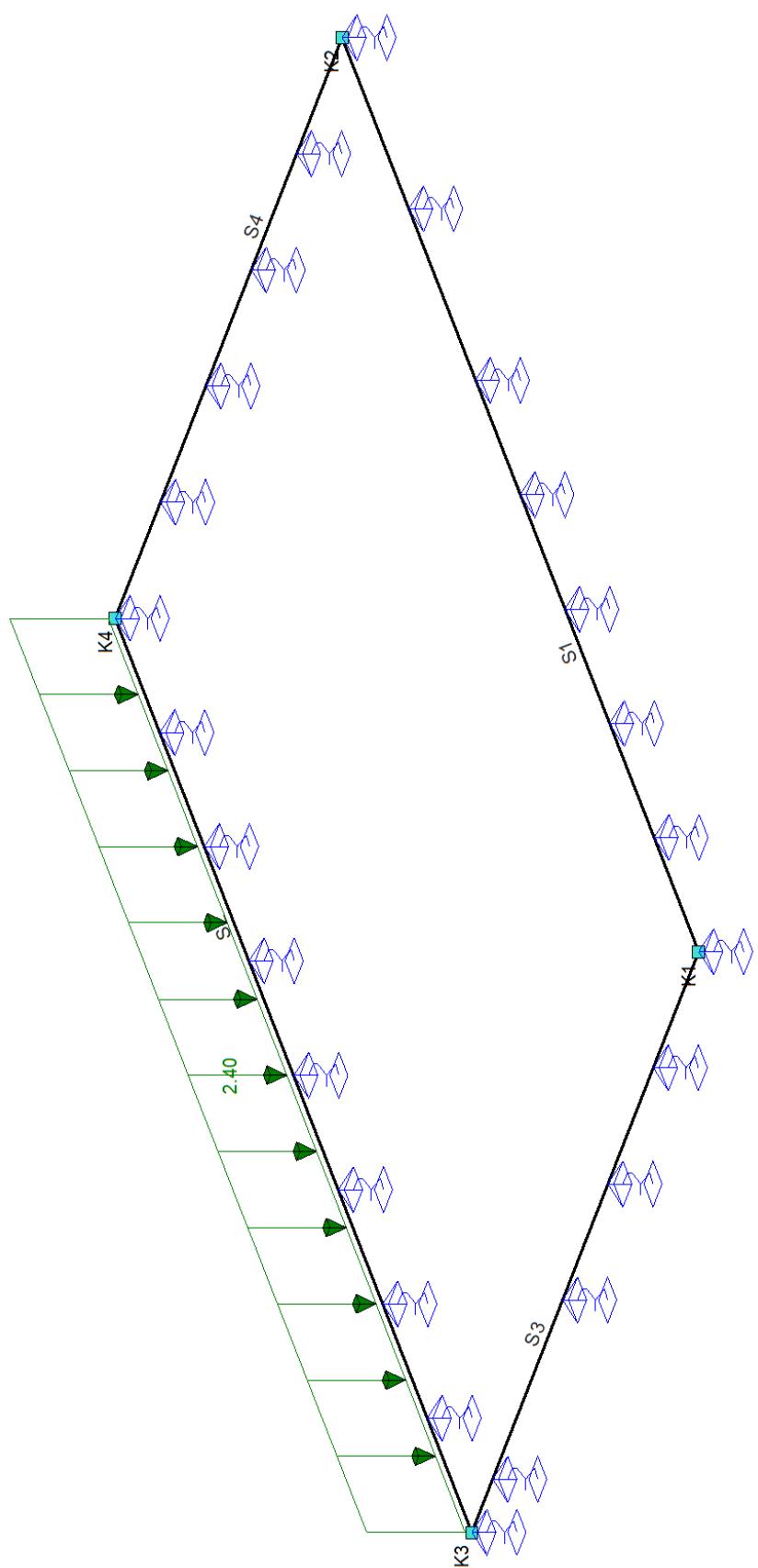
B.G.1: EIGEN GEWICHT

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Eindafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
qG	1 00	1 00	0 000		L	Z S1 S4	
F	8 00		25 100			Z S4	
F	17 00		4 940			Z S2	
F	17 00		9 880			Z S2	
F	17 00		14 820			Z S2	
F	17 00		19 760			Z S2	
F	17 00		24 700			Z S2	
F	17 00		29 640			Z S2	
F	17 00		34 580			Z S2	
F	8 00		39 520			Z S2	
F	6 00		2 470			Z S2	
F	6 00		7 410			Z S2	
F	6 00		12 350			Z S2	
F	6 00		17 290			Z S2	
F	6 00		22 230			Z S2	
F	6 00		27 170			Z S2	
F	6 00		32 110			Z S2	
F	6 00		37 050			Z S2	
Som lasten		Z: 958.44 Xr: -0.00 Yr: 0.00					

m

m

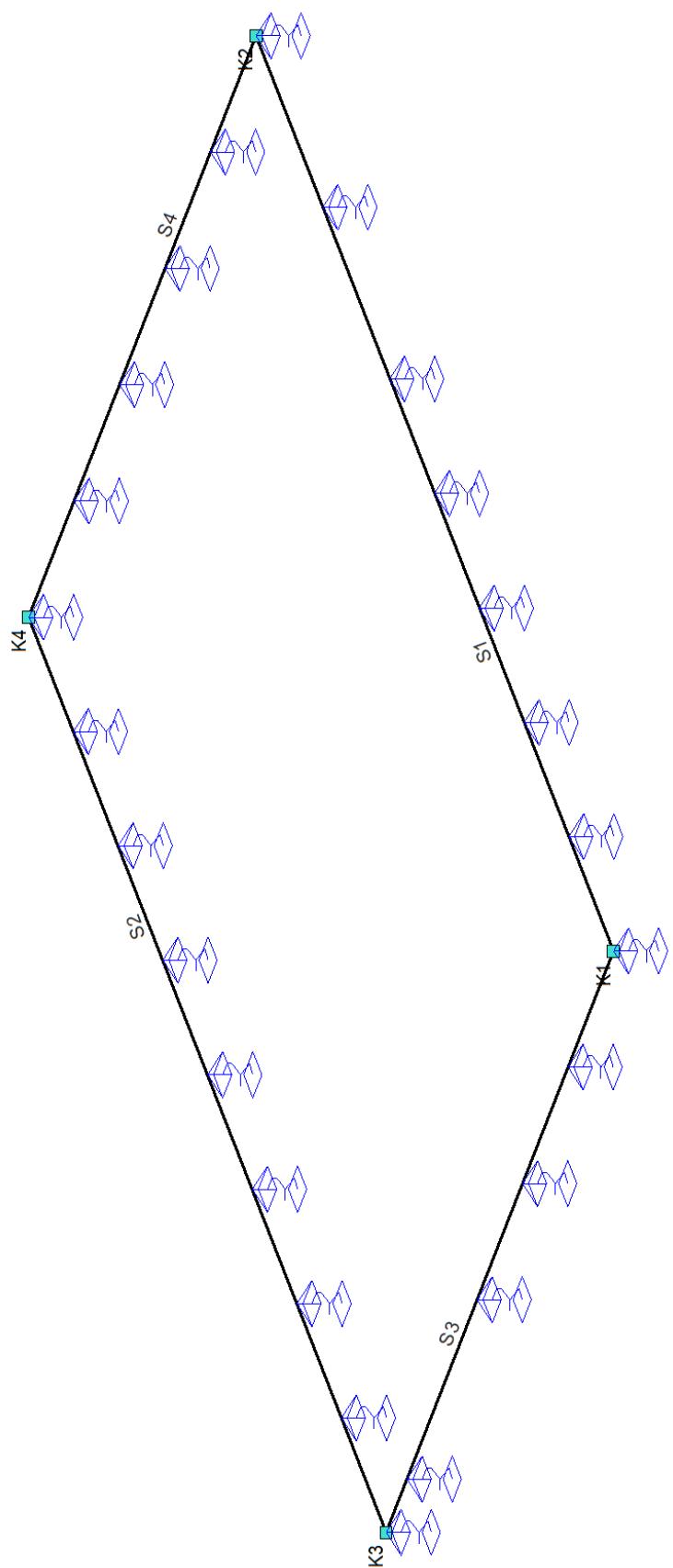
B.G.2: Permanent



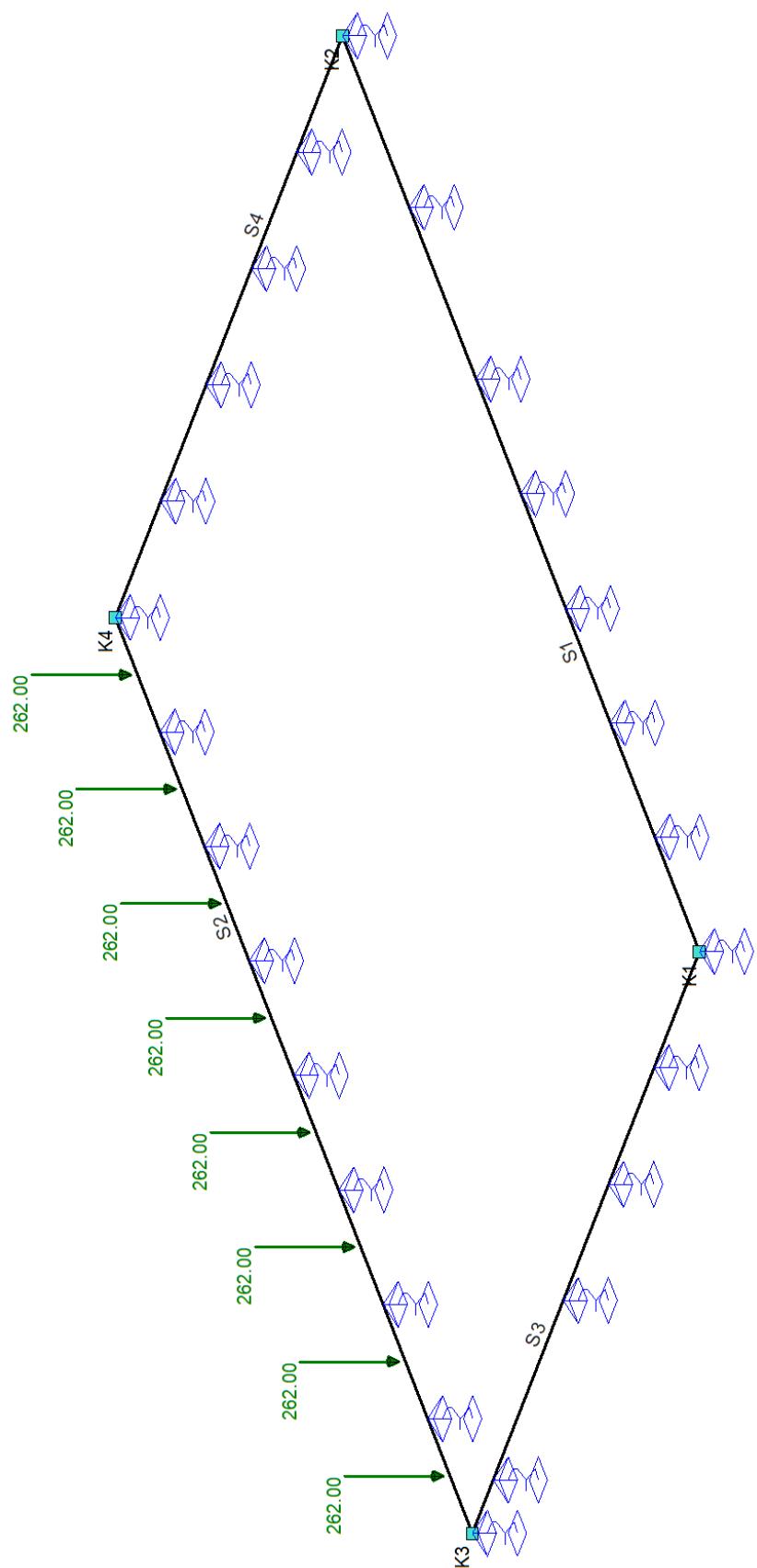
B.G.2: PERMANENT

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Eindafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
q	2 40	2 40	0 000	39 520 (L)	Z	S2	
Som lasten		Z: 94.85			m	m	

B.G.3: Sneeuw



B.G.4: W nd



B.G.4: WIND

Type	Beginwaarde	Endwaarde	Beginafstand	Endafstand	Richting	Staaf of knoop	Omschrijving
F	262 00		2 470		Z	S2	
F	262 00		7 410		Z	S2	
F	262 00		12 350		Z	S2	
F	262 00		17 290		Z	S2	
F	262 00		22 230		Z	S2	
F	262 00		27 170		Z	S2	
F	262 00		32 110		Z	S2	
F	262 00		37 050		Z	S2	
Som lasten		Z: 2096.00					
			m	m			

BELASTINGSCOMBINATIES**Fundamenteel**

B.G.	Omschrijving	Fu.C.1
BG1	Eigen gewicht	1 00
BG2	Permanent	1 00
BG3	Sneeuw	1 00
BG4	Wind	1 00

Karakteristiek

B.G.	Omschrijving	Ka.C.(w1)
BG1	Eigen gewicht	1 00
BG2	Permanent	1 00
BG3	Sneeuw	1 00
BG4	Wind	1 00

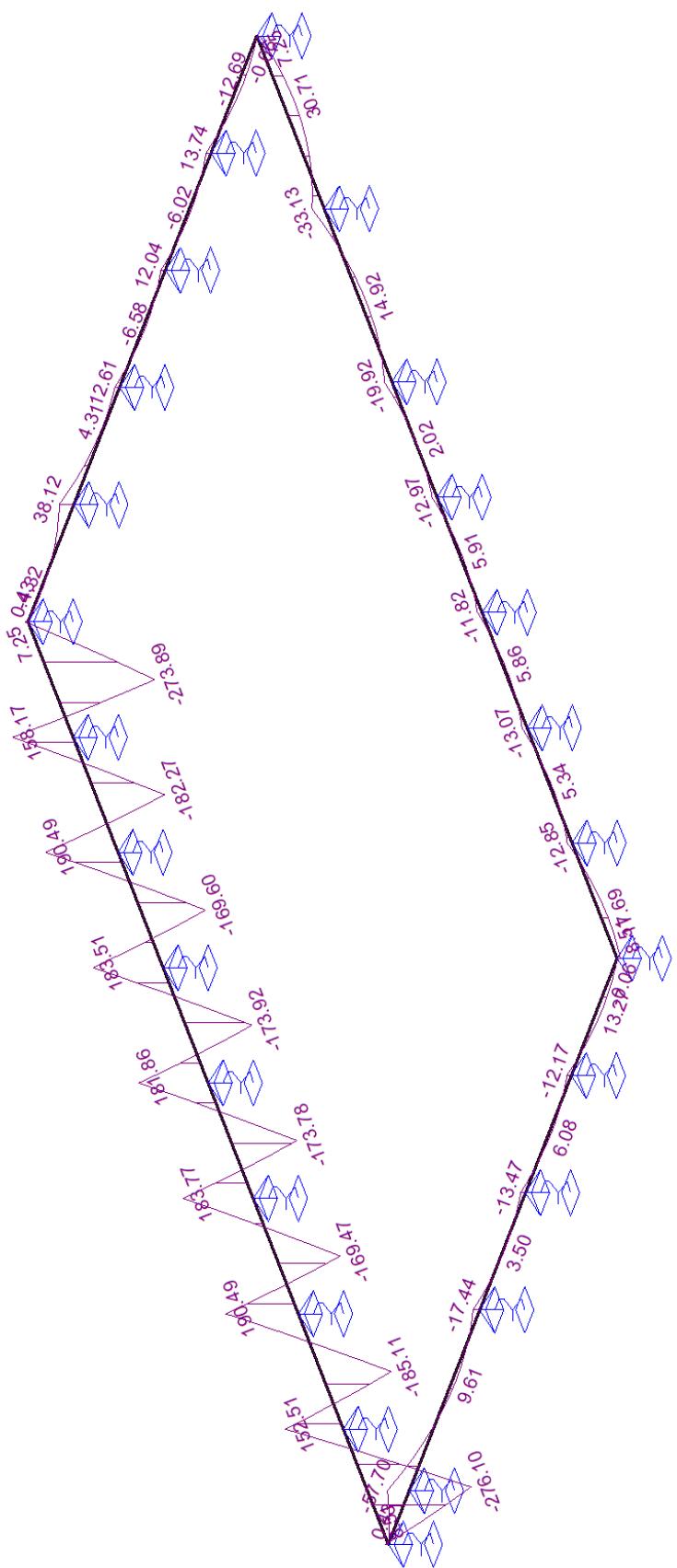
Frequent

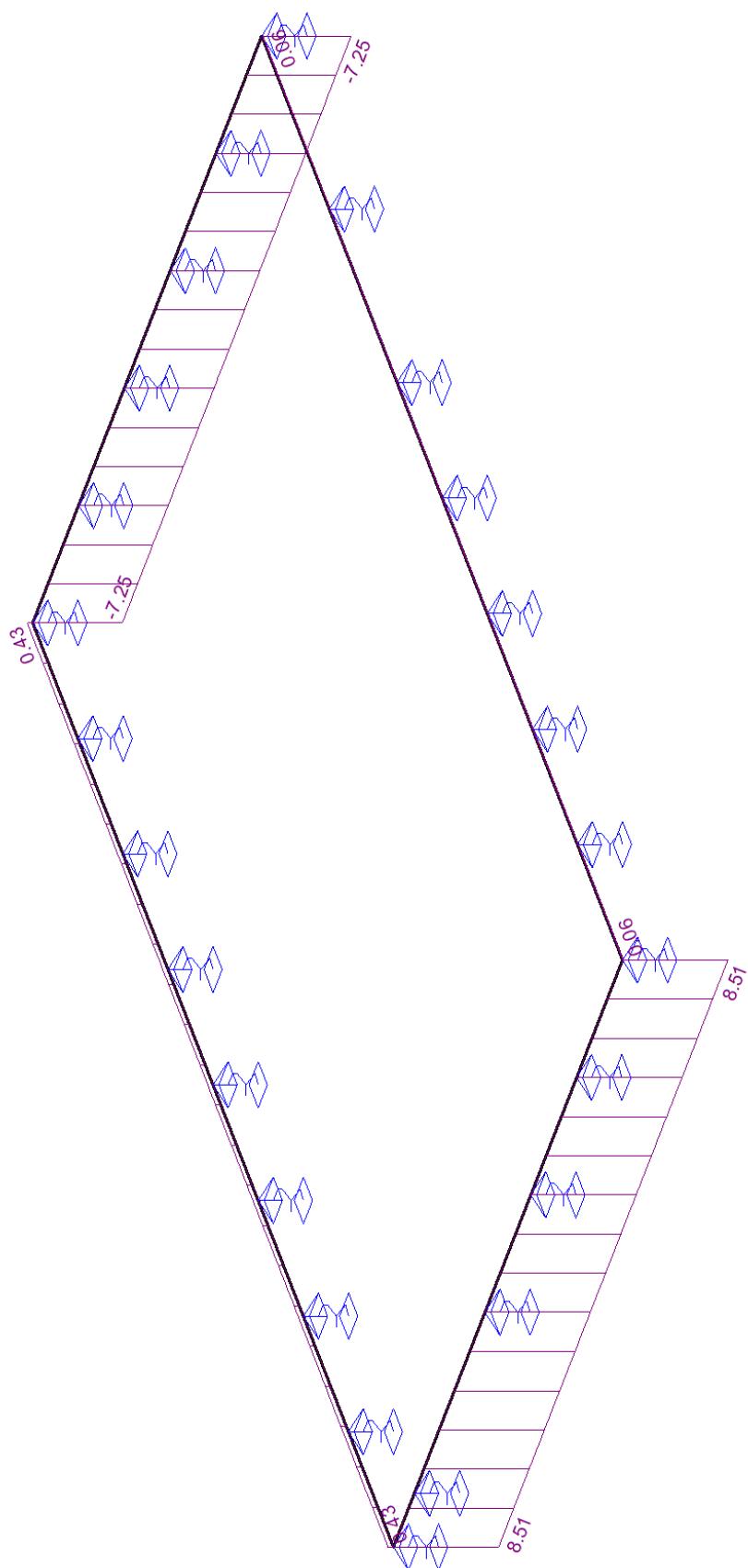
B.G.	Omschrijving	Fr.C.(w1)
BG1	Eigen gewicht	1 00
BG2	Permanent	1 00
BG3	Sneeuw	1 00
BG4	Wind	1 00

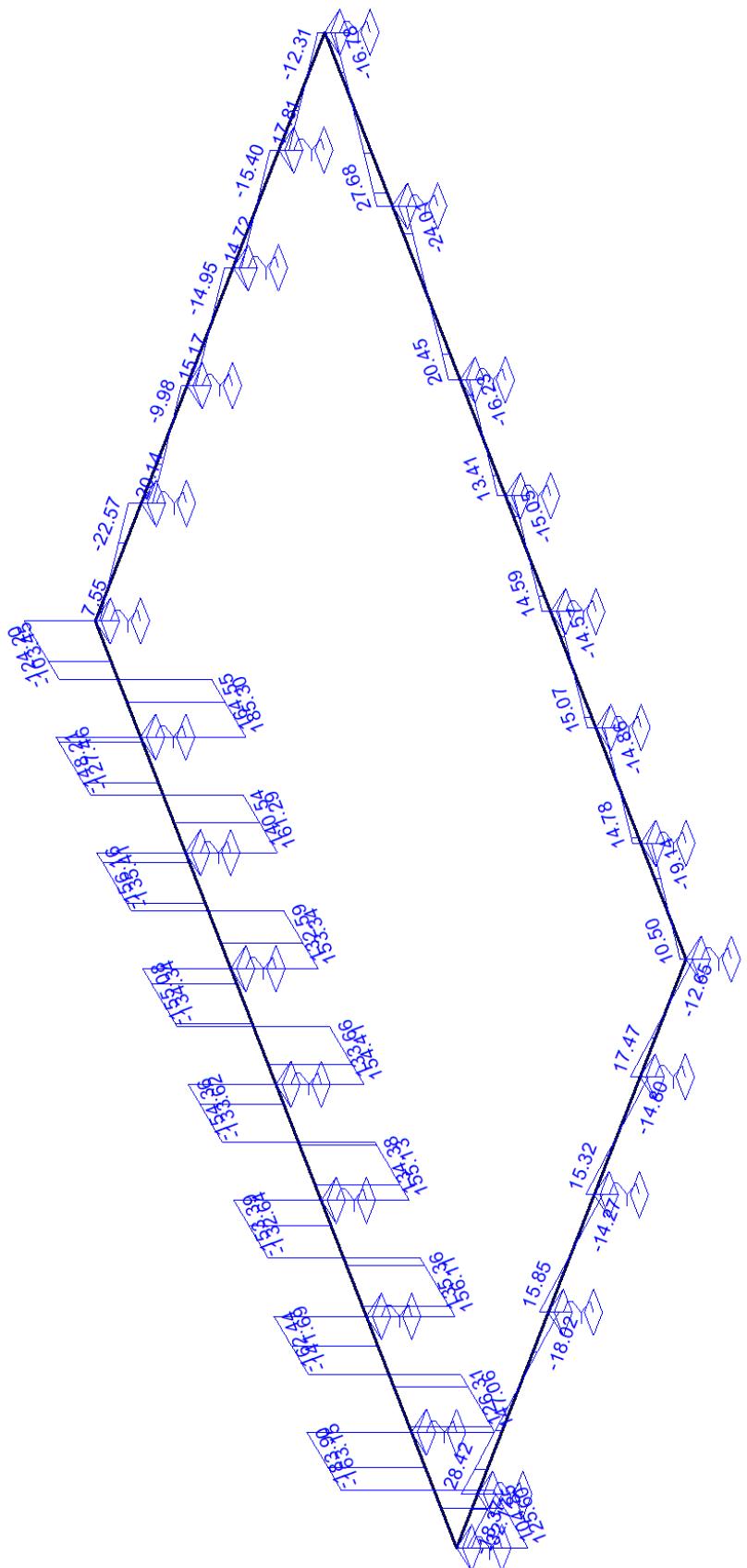
Quasi-permanent

B.G.	Omschrijving	Qu.C.1
BG1	Eigen gewicht	1 00
BG2	Permanent	1 00
BG3	Sneeuw	1 00
BG4	Wind	1 00

Fu.C. Omhu ende Momenten (My)



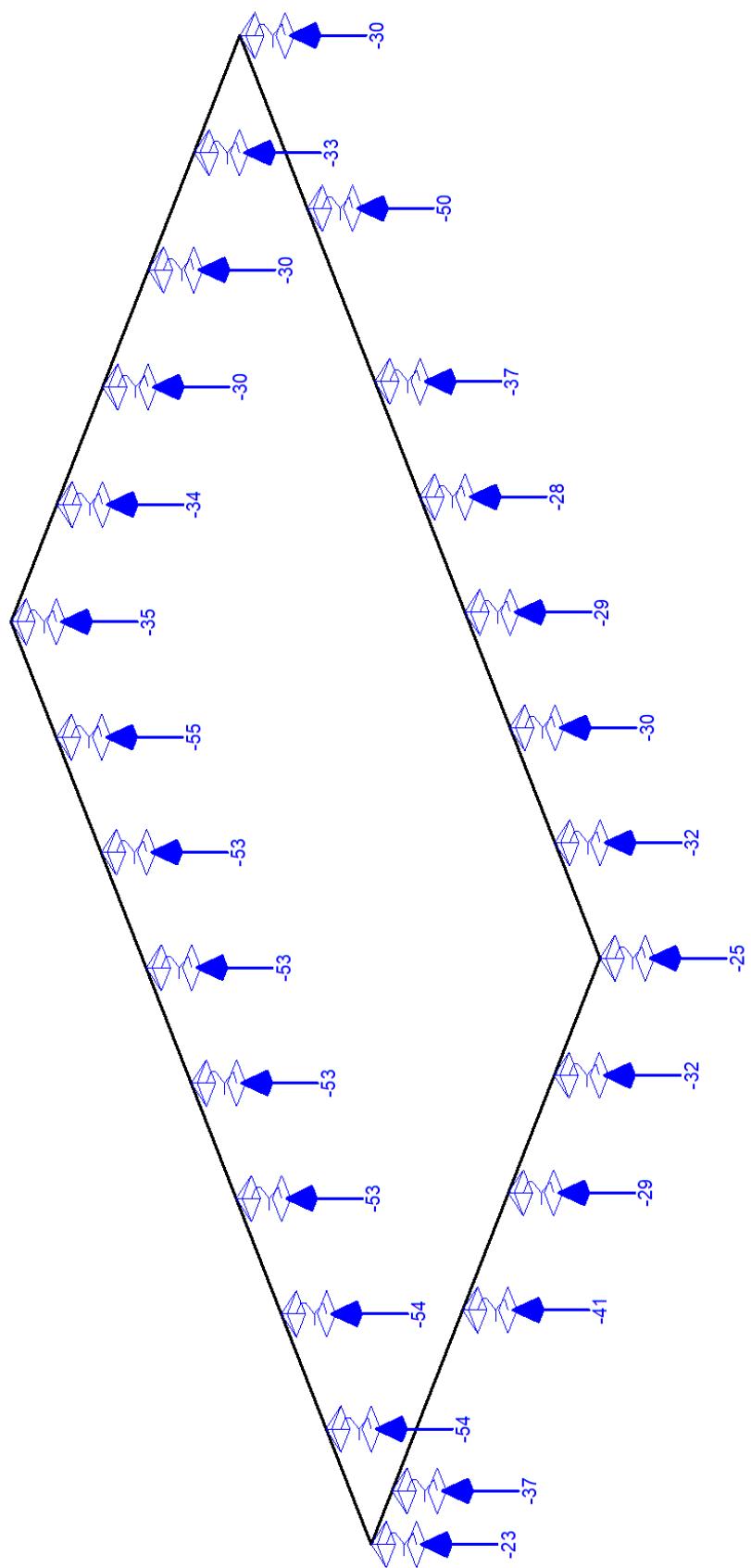
Fu.C. Omhu ende Tors emomenten

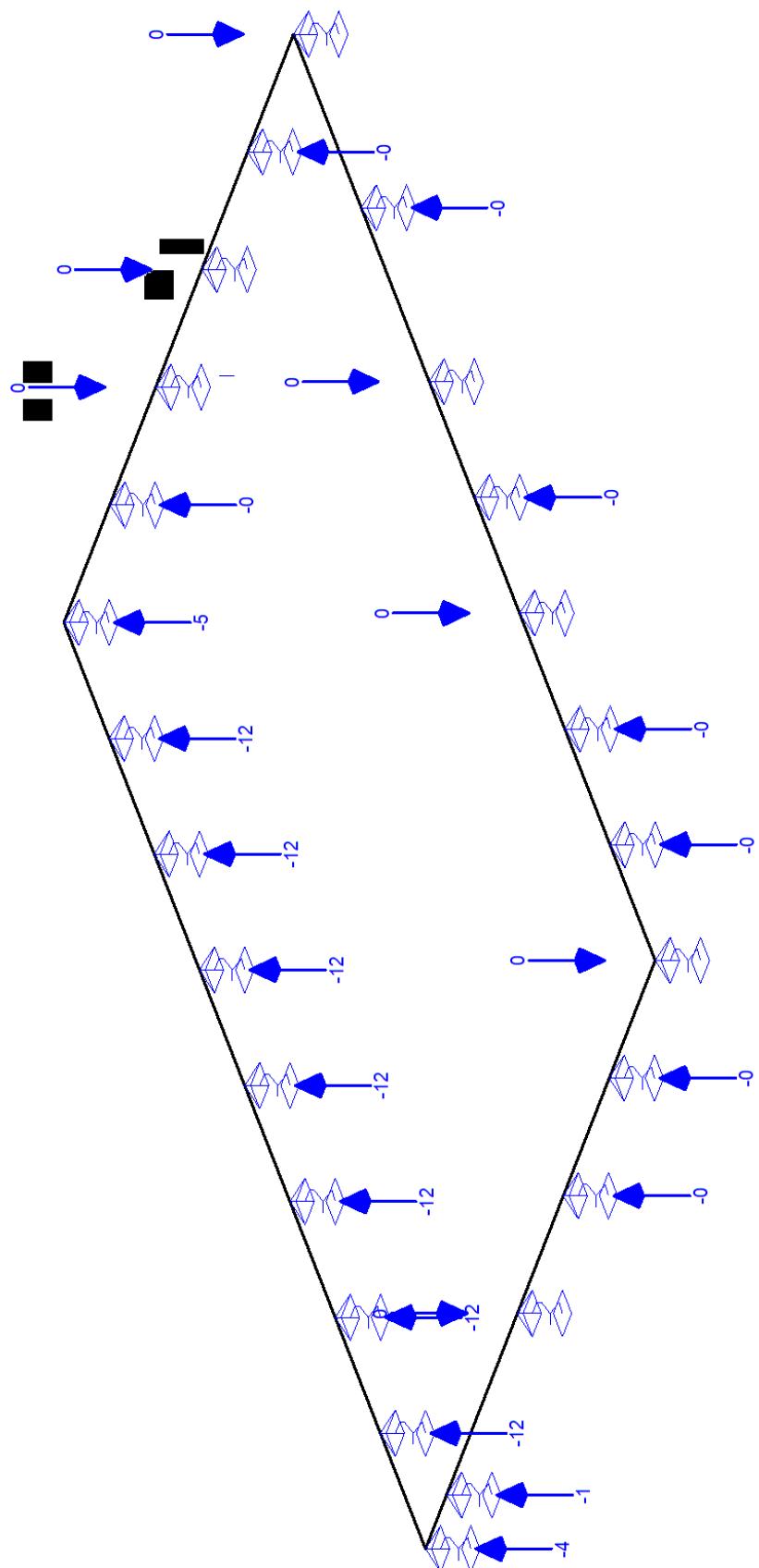
Fu.C. Omhu ende Dwarskracht (Vz)

EXTREME STAAFKRACHTEN

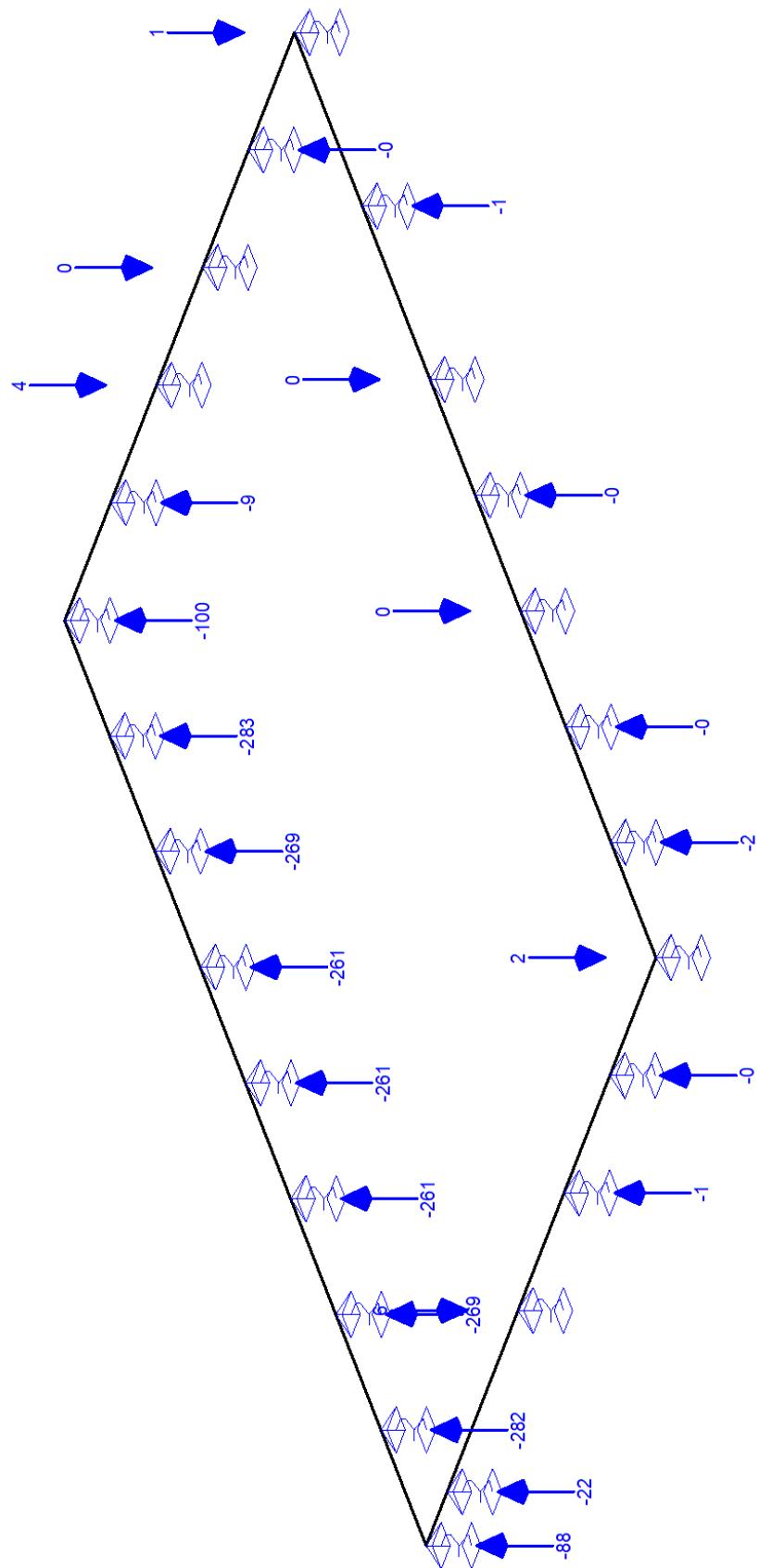
Staaf	Veld	B.C.	M _b	M _{max}	xM _{max}	M _e	xM ₀	xM ₀	V _b	V _{max}	V _e	Mx _b	Mx _e
Fundamenteel													
S1	Veld 1 (0 000 4 940)	FuC1	8.51	17 69	1 749	12 85	4 178		10 50	19 14	19 14	0.06	0.06
	Veld 6 (24 700 32 110)	FuC1	19 92	14 92	28 108	-33.13	25 878	30 338	20 45	-24.01	-24.01	0 06	0 06
	Veld 7 (32 110 39 520)	FuC1	-33.13	30.71	36 723	7.25	33 523		27.68	27.68	16 78	0 06	0 06
S2	Veld 1 (0 000 4 940)	FuC1	7 25	273 89	2 470	158 17	0 058	4 069	124 20	185.30	185.30	0.43	0.43
	Veld 2 (4 940 9 880)	FuC1	158 17	182 27	7 410	190.49	6 042	8 660	148 21	161 29	161 29	0 43	0 43
	Veld 3 (9 880 14 820)	FuC1	190.49	169 60	12 350	183 51	11 143	13 581	156 16	156 16	153 34	0 43	0 43
	Veld 8 (34 580 39 520)	FuC1	152 51	-276.10	37 050	8 51	35 426	39 452	-183.90	-183.90	125 60	0 43	0 43
S3	Veld 1 (0 000 2 300)	FuC1	0.43		-57.70	0 023			-18.37	-32.17	-32.17	8.51	8.51
	Veld 2 (2 300 10 040)	FuC1	-57.70	9 61	7 037	17 44	5 247	8 827	28.42	28.42	18 02	8 51	8 51
	Veld 5 (20 080 25 100)	FuC1	12 17	13.27	22 992	0 06	20 889	25 095	17 47	17 47	12 65	8 51	8 51
S4	Veld 1 (0 000 5 020)	FuC1	-0.06	-12.69	2 052	13 74	4 109		12 31	17 81	17 81	-7.25	-7.25
	Veld 4 (15 060 20 080)	FuC1	12 61	4.31	16 723	38.12			9 98	20.14	20.14	7 25	7 25
	Veld 5 (20 080 25 100)	FuC1	38.12	4 32	23 841	0 43	22 641	25 042	-22.57	-22.57	7 55	7 25	7 25
	m		kNm	kNm	m	kNm	m	m	kN	kN	kN	kNm	kNm

B.G.1 Op egreect es

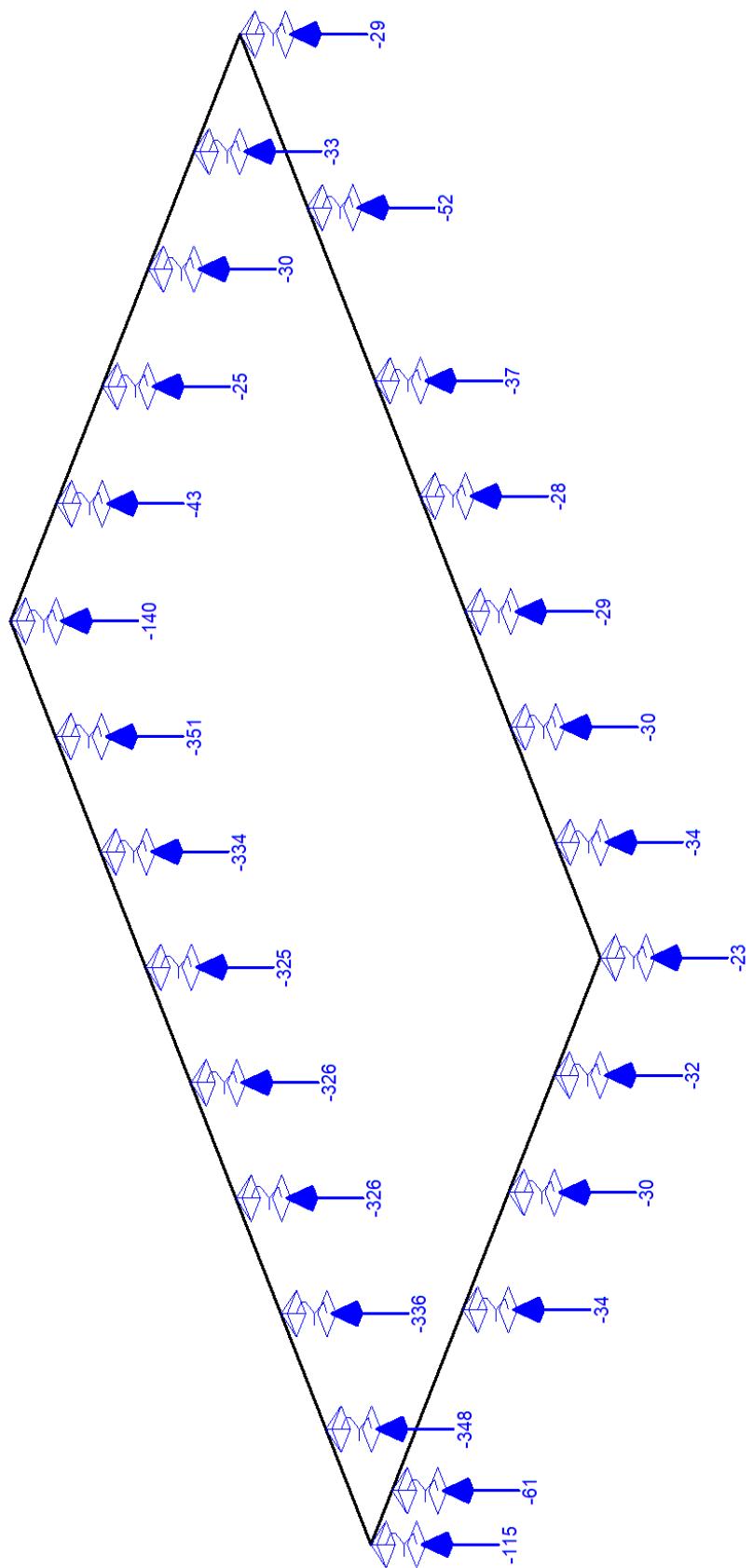


B.G.2 Op egreect es

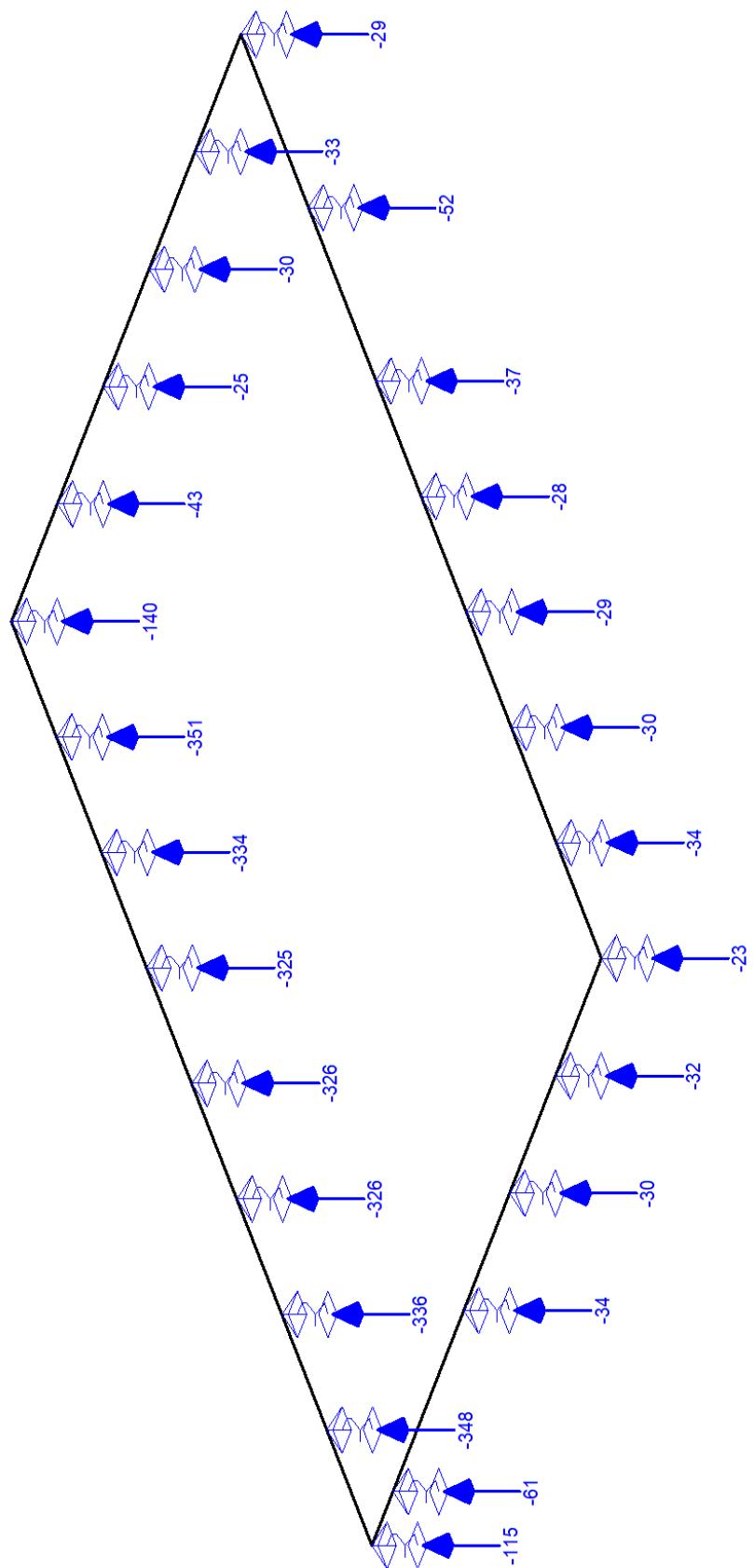
B.G.4 Op egract es

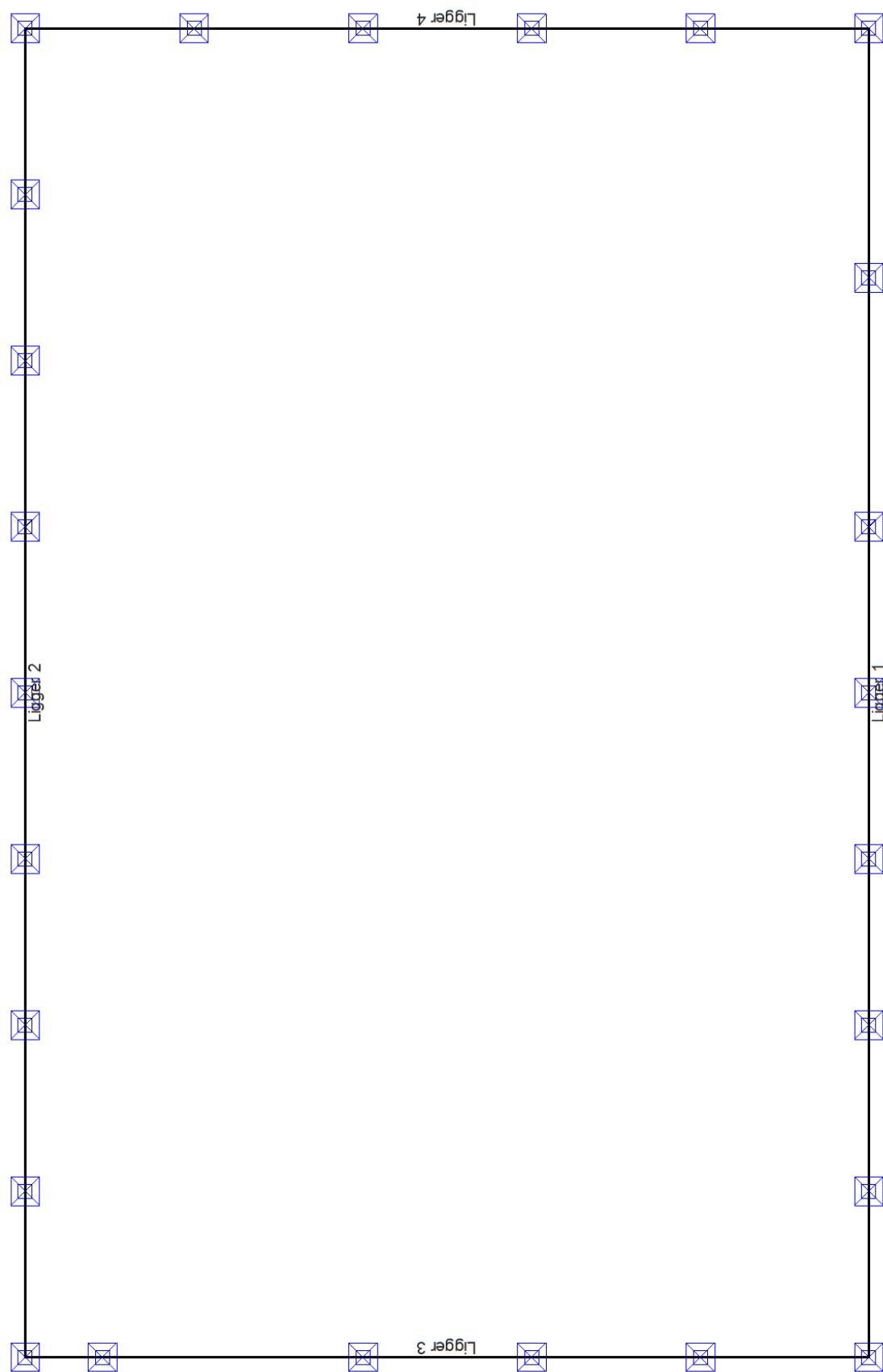


Fu.C. Omhu ende Opegreacties



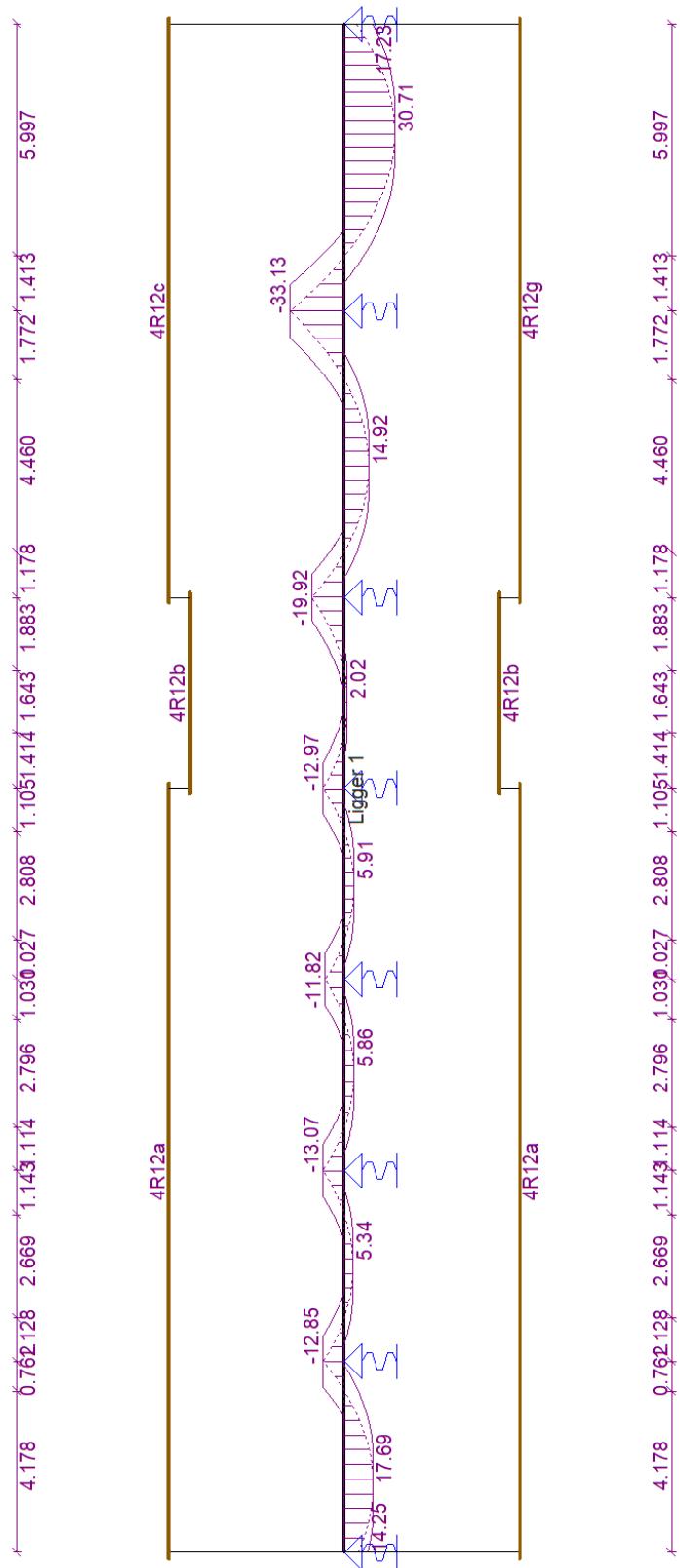
Fu.C.1 Op egreect es



Betondefn te

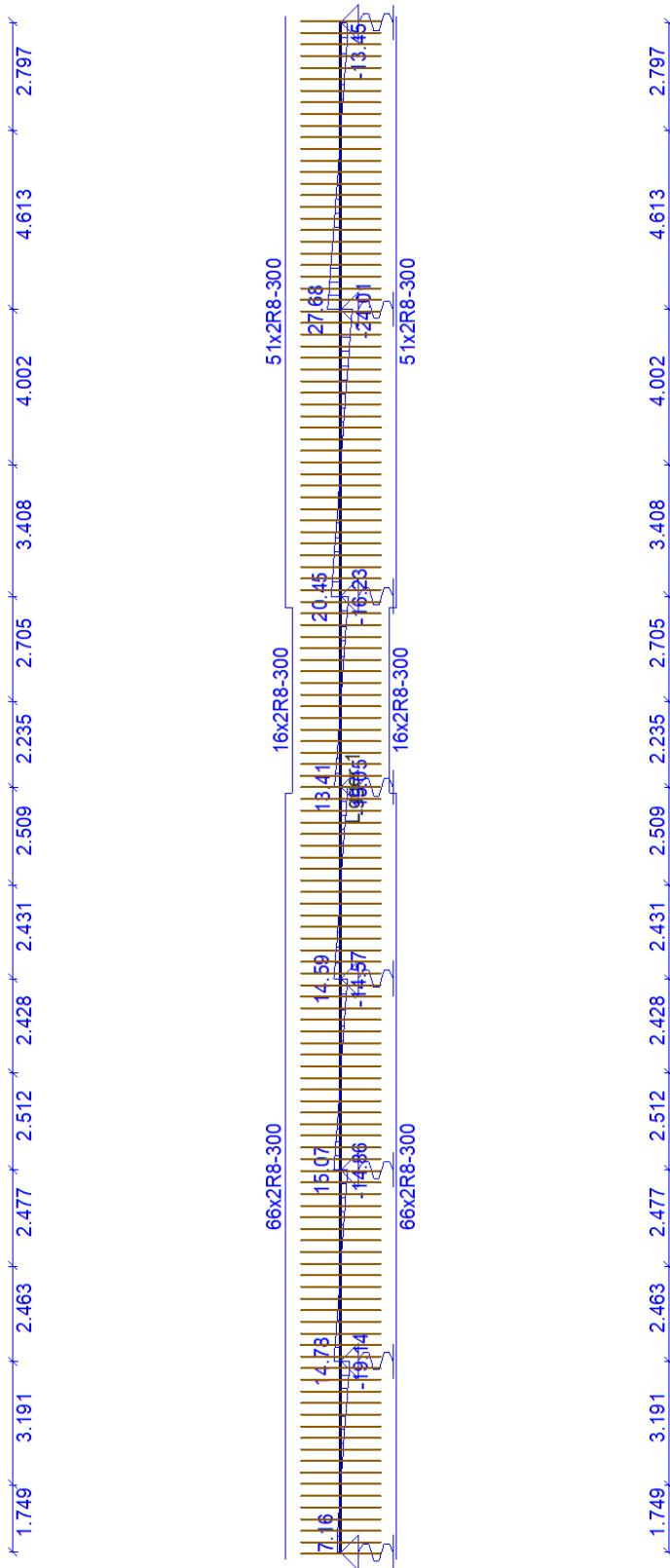
Langswap. (Afbouw)

Logger 1



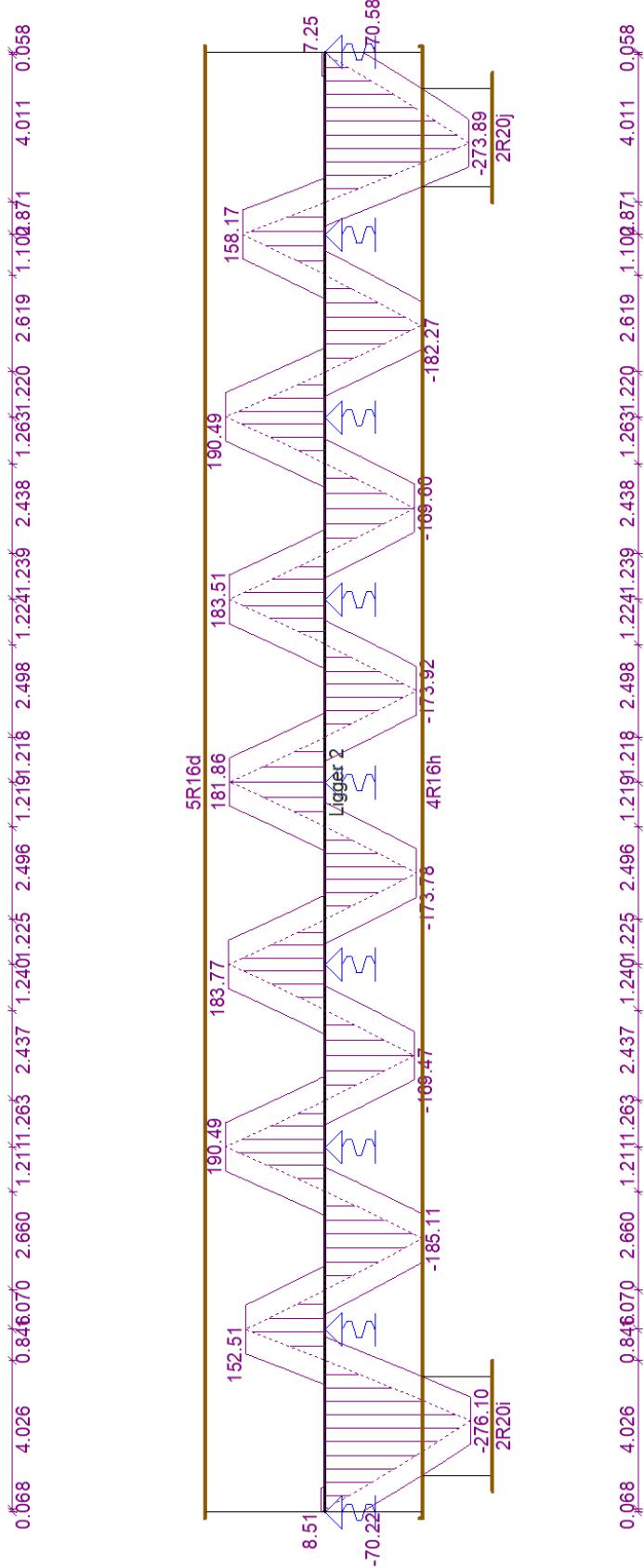
Dwarskrachtwap. (Afbouw)

Logger 1



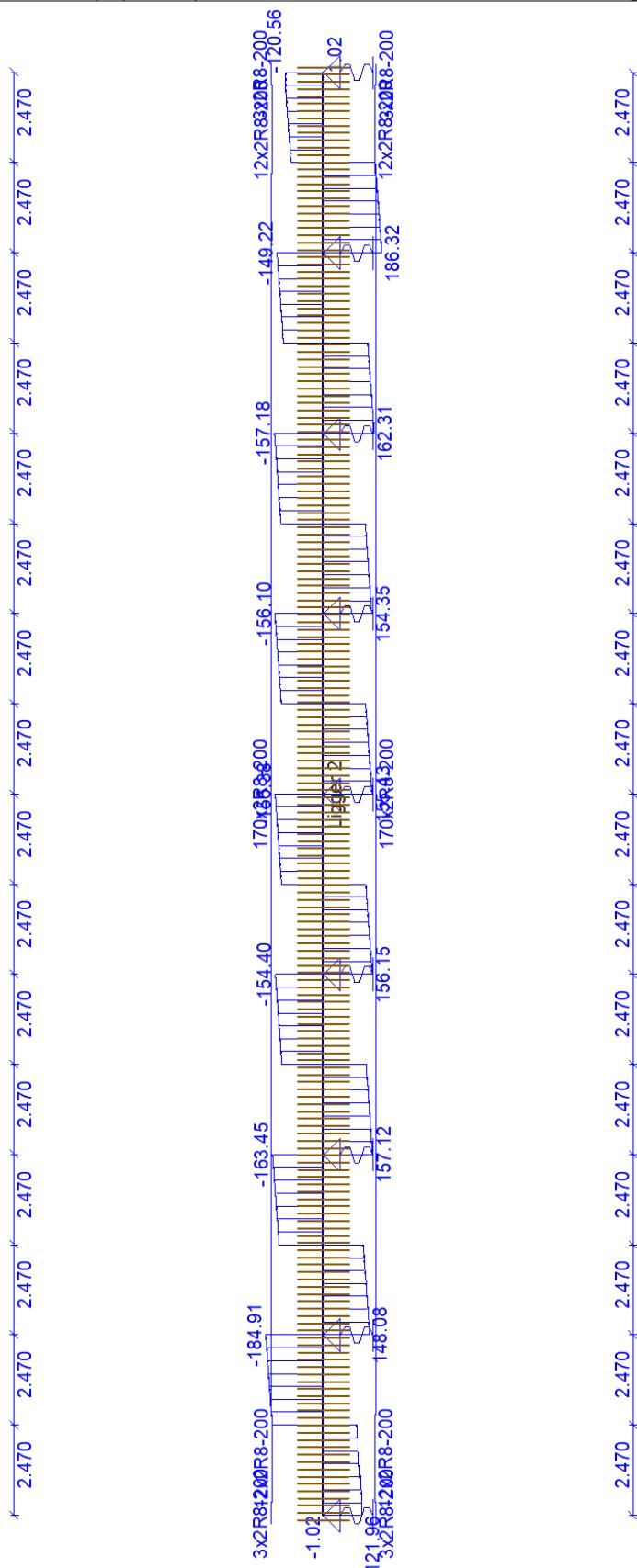
Langswap. (Afbouw)

Logger 2



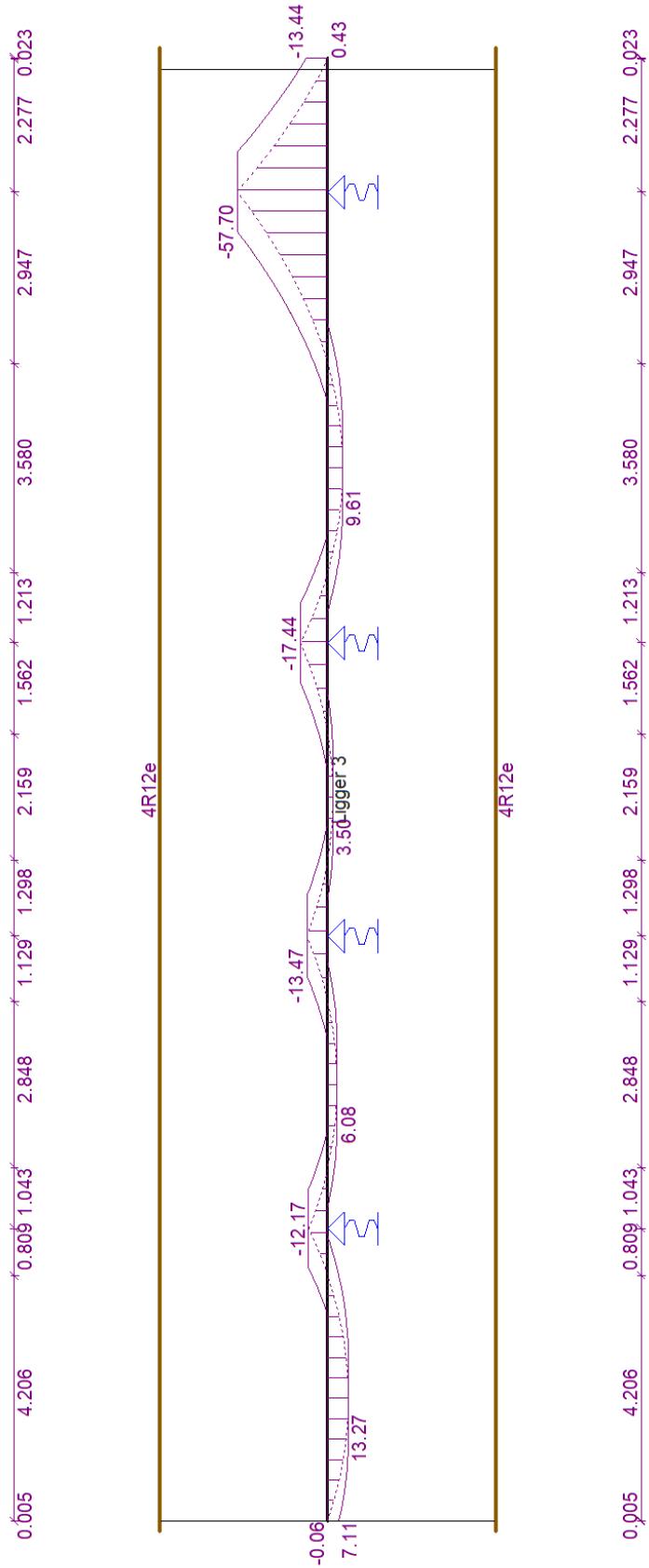
Dwarskrachtwap. (Afbouw)

Lgger 2



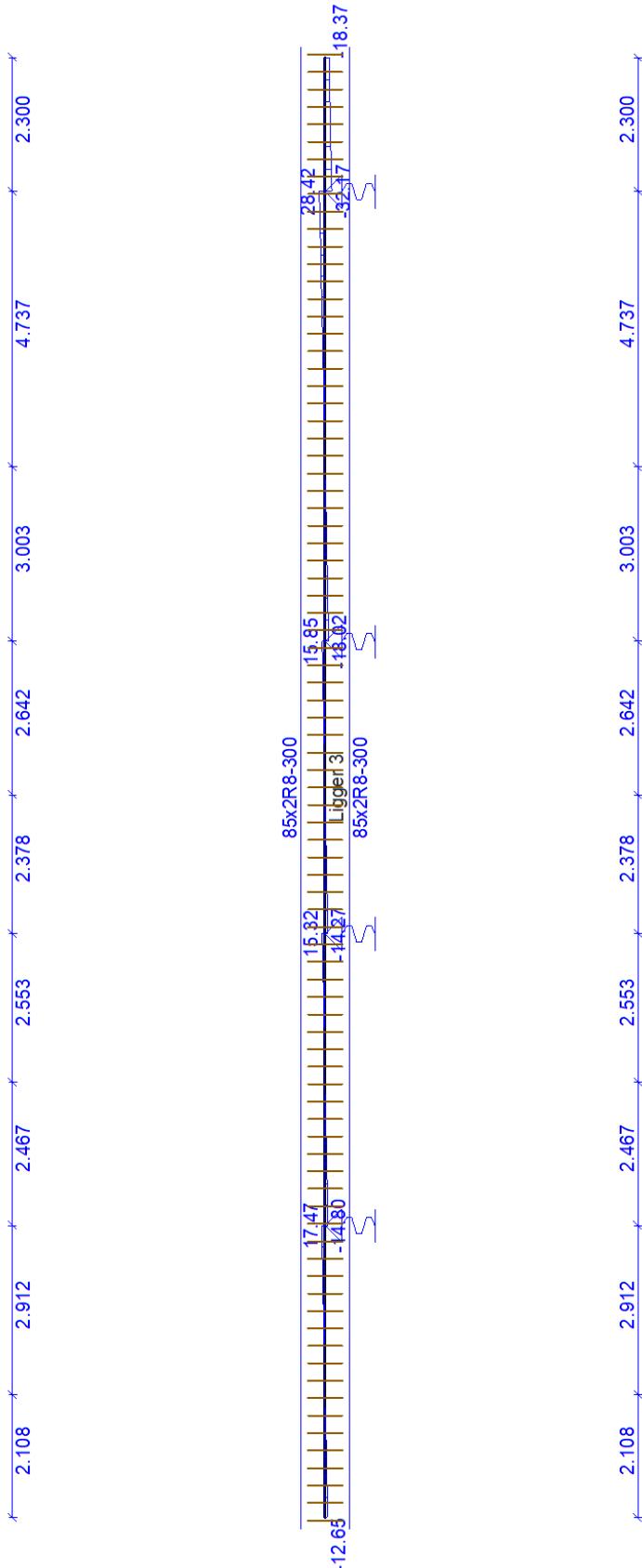
Langswap. (Afbouw)

Logger 3



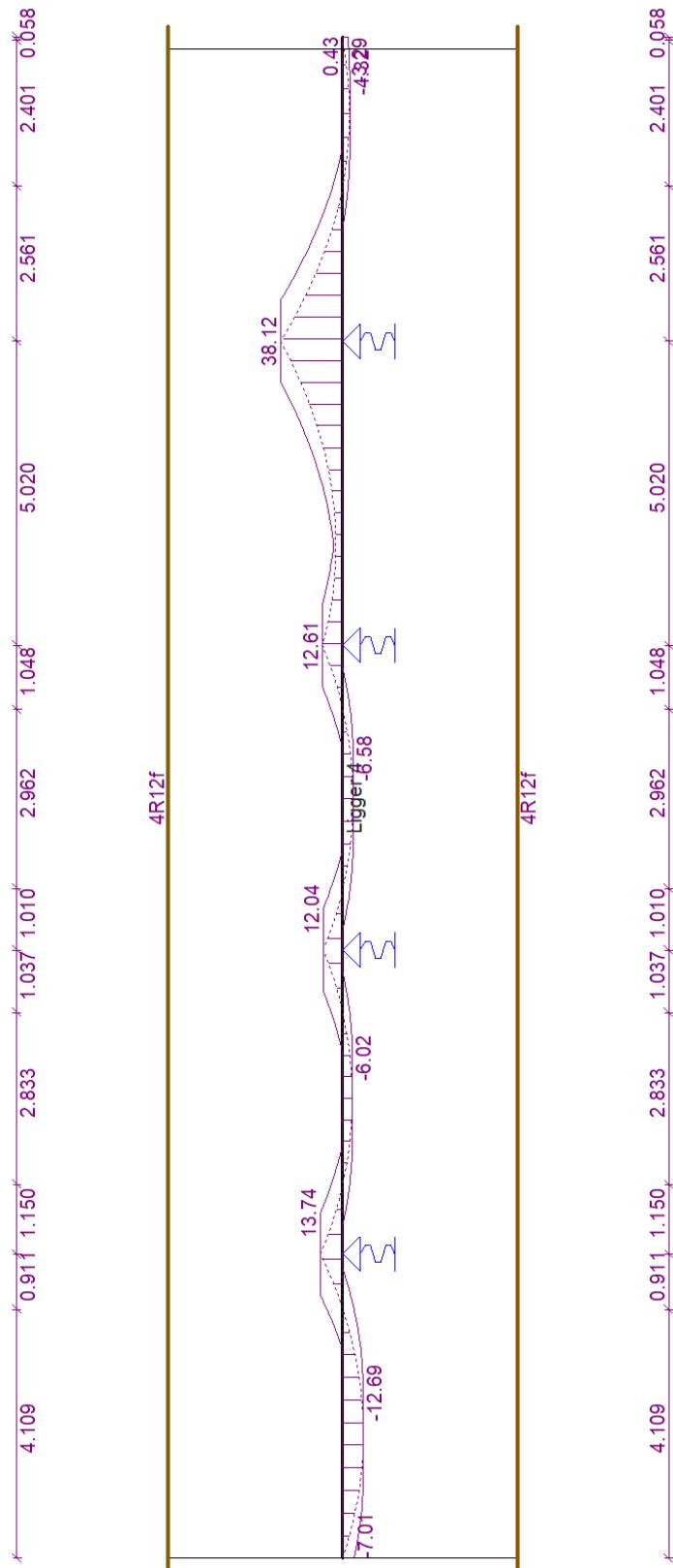
Dwarskrachtwap. (Afbouw)

Lgger 3



Langswap. (Afbouw)

Logger 4



Dwarskrachtwap. (Afbouw)

Lgger 4

