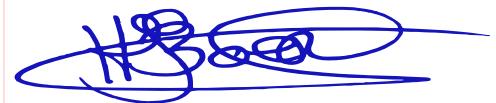


Behoort bij beschikking

d.d. 15-04-2015

nr.(s) ZK15000108

Juridisch beleidsmedewerker
Publiekszaken / vergunningen



Hoofdberekening Constructie

Garageboxen

Steenbergen

Projectnummer

56834

Datum

16-02-2015

Opdrachtgever

Muller Ontwerp & Advies

Kenmerk

IBT Papendrecht b.v.
Brederodelaan 7
3353 GG Papendrecht
T (078) 641 23 00
papendrecht@bouwtechniek.nl
www.bouwtechniek.nl



utiliteitsbouw



woningbouw



bijzondere constructies

Hoofdberekening Constructie

Garageboxen
Steenbergen

Projectnummer **56834**

Rapport 1
Onderdeel

Datum **16 februari 2015**

Status Definitief

Opdrachtgever Muller Ontwerp & Advies
Wiedhaak 18a
3371 KD HARDINXVELD-GIESSENDAM

Kenmerk
opdrachtgever

Opgesteld door: ing. E.D. de Vries

Gecontroleerd: ing. A. Groeneveld

Goedgekeurd: ir. A. van 't Land

Inhoudsopgave

1. INLEIDING / UITGANGSPUNTEN	4
1.1. DOEL VAN DE BEREKENING.....	4
1.2. BIJBEHORENDE TEKENINGEN EN ADVIEZEN	4
1.3. REVISIEWIJZIGINGEN.....	4
1.4. UITGANGSPUNTEN VOOR DE BEREKENING	4
1.5. GEBRUIKTE SOFTWARE	4
1.6. TOEGEPASTE VOORSCHRIFTEN EN RICHTLIJNEN (VOOR ZOVER VAN TOEPASSING).....	5
1.7. GEVOLGKLASSE, ONTWERPLEVENSDUUR EN VEILIGHEIDSFACTOREN.....	6
1.8. TOEGEPASTE MATERIALEN	7
2. SAMENVATTING / OVERZICHTEN	8
2.1. OVERZIKT PLAT DAK.....	8
2.2. OVERZIKT FUNDERING.....	9
3. BELASTINGEN.....	10
3.1. ALGEMENE BELASTINGEN	10
3.2. SNEEUWBELASTING	10
3.3. WATERACCUMULATIE	10
4. STABILITEIT	11
4.1. ALGEMEEN	11
5. BEREKENING BOVENBOUW	12
5.1. BALKLAAG PLAT DAK	12
5.2. BALKLAAG PLAT DAK	12
5.3. STALEN LIGGER IN DAK	12
5.4. CONTROLE OPLEGGING	12
6. GEWICHTSBEREKENING	13
6.1. ALGEMEEN	13
6.2. VLOERSTROOK IN LANGSRICHTING	13
6.3. VLOERSTROOK IN DWARSRICHTING	14
BIJLAGE 1: COMPUTERINVOER EN -UITVOER BOVENBOUW	101
Balklaag plat dak Lt = 3000 mm'	101
Balklaag plat dak Lt = 3600 mm'	103
Stalen ligger in dak as A' en E'	105
BIJLAGE 2: COMPUTERINVOER EN -UITVOER FUNDERING	109
Vloerstrook in langsrichting	109
Vloerstrook in dwarsrichting.....	121

1. Inleiding / uitgangspunten

1.1. Doel van de berekening

Deze berekening bevat de uitgangspunten en belastingen t.b.v. de dimensionering en sterkeberekening van de constructie van genoemd project.

1.2. Bijbehorende tekeningen en adviezen

Onderdeel	Kenmerk	Partij	Datum	Status
Tekening	15730	Muller Ontwerp en Advies	29-01-2015	

De projectbescheiden van IBT Papendrecht zijn vermeld in de berekeningen- en de tekeningenlijst.
De actuele lijst is verkrijgbaar bij IBT Papendrecht b.v.

1.3. Revisiewijzigingen

Geen revisies.

1.4. Uitgangspunten voor de berekening

Deze berekening omvat de dimensionering van 19 garageboxen te Steenbergen.

1.5. Gebruikte software

Bij het opstellen van deze berekening is gebruik gemaakt van de rekenprogrammatuur van Technosoft Deventer BV. De betreffende versie staat steeds vermeld in de uitvoer.

1.6. Toegepaste voorschriften en richtlijnen (voor zover van toepassing)

Norm	Titel
Eurocode 0	Grondslagen
<input checked="" type="checkbox"/> NEN-EN 1990	Grondslagen van het constructief ontwerp
<input type="checkbox"/> NEN 8700	Grondslagen voor het beoordelen / afkeuren van bestaande bouwwerken
Eurocode 1	Belastingen op constructies
<input checked="" type="checkbox"/> NEN-EN 1991-1-1	Dichthesden, eigen gewicht, opgelegde belastingen
<input type="checkbox"/> NEN-EN 1991-1-2	Belastingen bij brand
<input checked="" type="checkbox"/> NEN-EN 1991-1-3	Sneeuwbelastingen
<input checked="" type="checkbox"/> NEN-EN 1991-1-4	Windbelasting
<input type="checkbox"/> NEN-EN 1991-1-5	Thermische belasting
<input type="checkbox"/> NEN-EN 1991-1-7	Buitengewone belastingen (botsing, explosie)
<input type="checkbox"/> NEN-EN 1991-3	Belastingen veroorzaakt door kranen en machines
Eurocode 2	Betonconstructies
<input checked="" type="checkbox"/> NEN-EN 1992-1-1	Algemene regels en regels voor gebouwen
<input type="checkbox"/> NEN-EN 1992-1-2	Ontwerp en berekening van betonconstructies bij brand
Eurocode 3	Staalconstructies
<input checked="" type="checkbox"/> NEN-EN 1993-1-1	Algemene regels en regels voor gebouwen
<input type="checkbox"/> NEN-EN 1993-1-2	Staalconstructies bij brand
<input type="checkbox"/> NEN-EN 1993-1-8	Aanvullende regels voor verbindingen
<input type="checkbox"/> NEN-EN 1993-1-10	Aanvullende regels voor taaiheid en eigenschappen in dikterichting
Eurocode 4	Staal-betonconstructies
<input type="checkbox"/> NEN-EN 1994-1-1	Algemene regels en regels voor gebouwen
<input type="checkbox"/> NEN-EN 1994-1-2	Staal-betonconstructies bij brand
Eurocode 5	Houtconstructies
<input checked="" type="checkbox"/> NEN-EN 1995-1-1	Algemene regels en regels voor gebouwen
<input type="checkbox"/> NEN-EN 1995-1-2	Houtconstructies bij brand
Eurocode 6	Constructies van metselwerk
<input checked="" type="checkbox"/> NEN-EN 1996-1-1	Algemene regels voor constructies van gewapend en ongewapend metselwerk
<input type="checkbox"/> NEN-EN 1996-1-2	Ontwerp en berekening van metselwerkconstructies bij brand
<input type="checkbox"/> NEN-EN 1996-2	Ontwerp, materiaalkeuze en uitvoering van constructies van metselwerk
<input checked="" type="checkbox"/> NEN-EN 1996-3	Vereenvoudigde berekeningsmethoden voor constructies van ongewapend metselwerk
Eurocode 7	Geotechnisch ontwerp
<input checked="" type="checkbox"/> NEN-EN 1997-1	Algemene regels
Eurocode 9	Aluminiumconstructies
<input type="checkbox"/> NEN-EN 1999-1-1	Algemene regels
<input type="checkbox"/> NEN-EN 1999-1-2	Ontwerp en berekening van constructies bij brand

1.7. Gevolgklasse, ontwerplevensduur en veiligheidsfactoren

Ontwerplevensduur

Ontwerplevensduurklaasse: 3
 Ontwerplevensduur: 50 jaar

vlgs NEN-EN 1990, bijlage A1.1 NB
Gevolgclassificatie

Gevolgklasse: NEN-EN 1990 CC1

vlgs NEN-EN 1990, bijlage B NB
Gebruiksclassificatie

Categorie: E: Opslagruimte / Industrieel gebruik

vlgs NEN-EN 1990, tabel A1.1 NB
Fundamentele belastingcombinaties
vlgs NEN-EN 1990, bijlage A NB

Groep	Vgl.	Gunstig/ ongunstig	Blijvende belasting		Overheersende veranderlijke belasting	Veranderlijke belastingen gelijktijdig met de overheersende
A: EQU	6.10	Ongunstig	1.1 $G_{kj,sup}$	+	1.5 $Q_{k,1}$	+ 1.5 $\Psi_{0,i} Q_{k,i}$ ($i > 1$)
	6.10	Gunstig	0.9 $G_{kj,inf}$			
B: STR/GEO	6.10a	Ongunstig	1.2 $G_{kj,sup}$			+ 1.35 $\Psi_{0,i} Q_{k,i}$ ($i \geq 1$)
	6.10a	Gunstig	0.9 $G_{kj,inf}$			
B: STR/GEO	6.10b	Ongunstig	1.1 $G_{kj,sup}$	+	1.35 $Q_{k,1}$	+ 1.35 $\Psi_{0,i} Q_{k,i}$ ($i > 1$)
	6.10b	Gunstig	0.9 $G_{kj,inf}$			
C: STR/GEO	6.10	Ongunstig	1.0 $G_{kj,sup}$	+	1.3 $Q_{k,1}$	+ 1.3 $\Psi_{0,i} Q_{k,i}$ ($i > 1$)
	6.10	Gunstig	1.0 $G_{kj,inf}$			

Belastingcombinaties bruikbaarheidsgrenstoestanden
vlgs NEN-EN 1990, art. 6.5 en bijlage A

Combinatie	Vgl.	Gunstig/ ongunstig	Blijvende belasting		Overheersende veranderlijke belasting	Veranderlijke belastingen gelijktijdig met de overheersende
Karakteristiek	6.14b	Ongunstig	1.0 $G_{kj,sup}$	+	1.0 $Q_{k,1}$	+ 1.0 $\Psi_{0,i} Q_{k,i}$
	6.14b	Gunstig	1.0 $G_{kj,inf}$			
Frequent	6.15b	Ongunstig	1.0 $G_{kj,sup}$	+	1.0 $\Psi_{1,1} Q_{k,i}$	+ 1.0 $\Psi_{2,i} Q_{k,i}$
	6.15b	Gunstig	1.0 $G_{kj,inf}$			
Quasi-blijvend	6.16b	Ongunstig	1.0 $G_{kj,sup}$	+	1.0 $\Psi_{2,1} Q_{k,i}$	+ 1.0 $\Psi_{2,i} Q_{k,i}$
	6.16b	Gunstig	1.0 $G_{kj,inf}$			

1.8. Toegepaste materialen

In de onderstaande tabel zijn per toegepast materiaal de bijbehorende eigenschappen vermeld.
De keuze van het materiaal is bij de uitwerking van het onderdeel c.q. in de bijlagen weergegeven.

Beton

C20/25	$f_{ck} = 20 \text{ N/mm}^2$	$f_{cd} = a_{cc} f_{ck}/y_c = 1,0 \times 20 / 1,5 = 13.3 \text{ N/mm}^2$
C30/37	$f_{ck} = 30 \text{ N/mm}^2$	$f_{cd} = a_{cc} f_{ck}/y_c = 1,0 \times 30 / 1,5 = 20.0 \text{ N/mm}^2$

Staal

Walsprofielen en Buzen : S235JR	$f_{yd} = 235/1,0$	= 235 N/mm ²
	S355JR	$f_{yd} = 355/1,0$
Kokers : S275J0H	$f_{yd} = 275/1,0$	= 275 N/mm ²
Hoedliggers : S355JR	$f_{yd} = 355/1,0$	= 355 N/mm ²

Hout

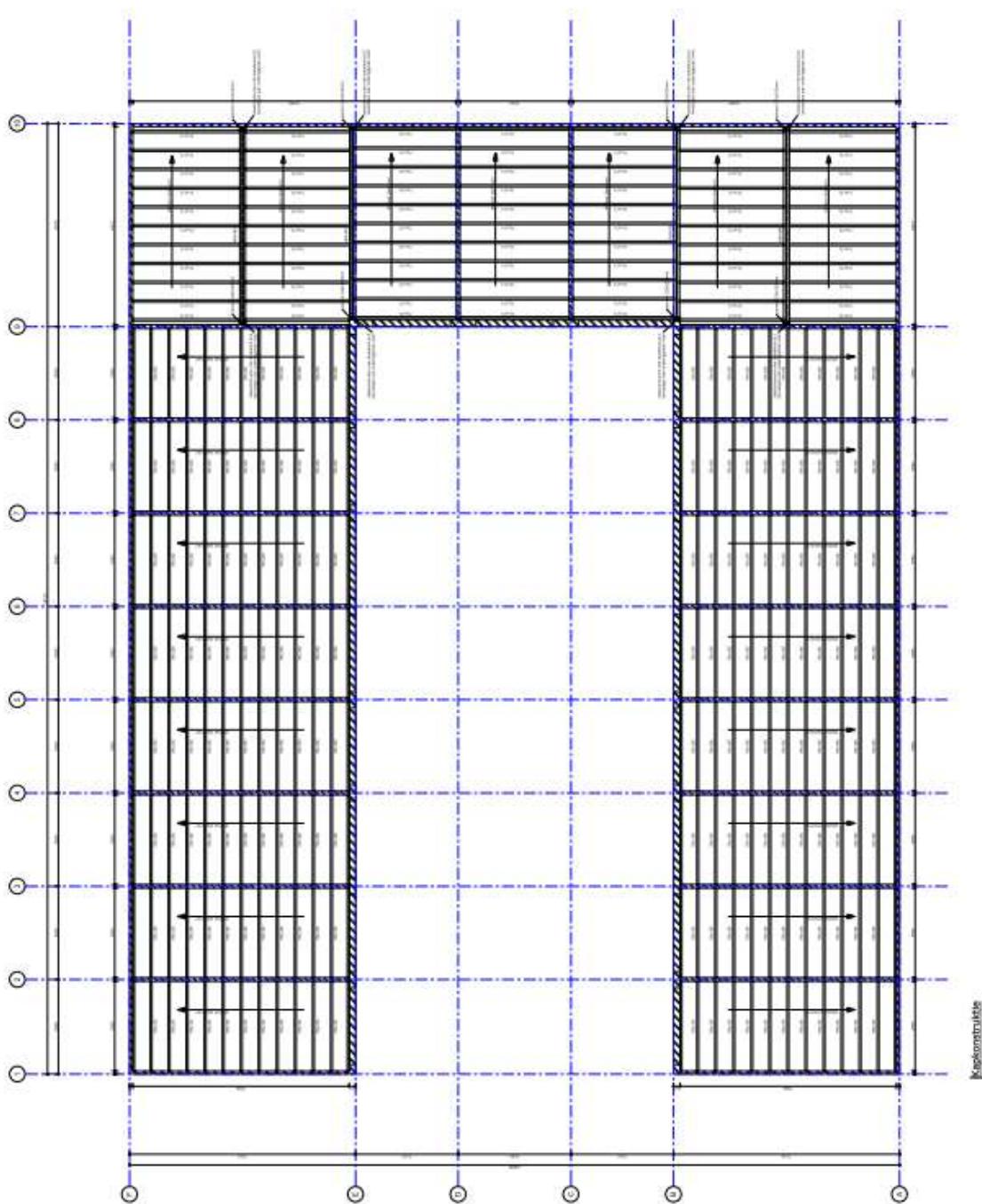
Standaard bouwhout C18	$f_{m,d} = 0,8 \times 18 / 1,3$	= 11.1 N/mm ²
Constructiehout C24	$f_{m,d} = 0,8 \times 24 / 1,3$	= 14.8 N/mm ²
Gelamineerd GL24h	$f_{m,d} = 0,8 \times 24 / 1,25$	= 15.4 N/mm ²
GL32h	$f_{m,d} = 0,8 \times 32 / 1,25$	= 20.5 N/mm ²

Steen

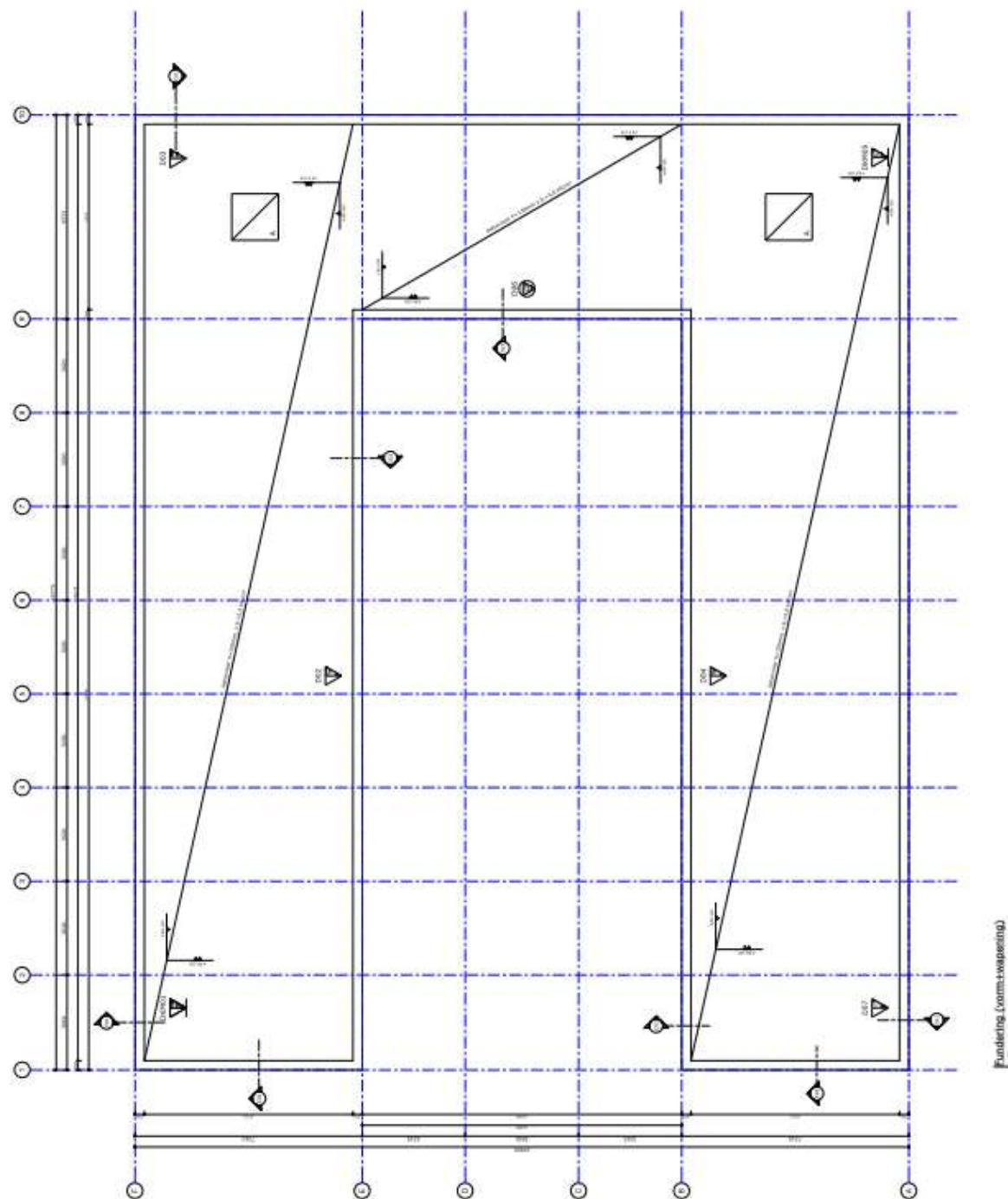
Steentype	Groep	Morteltype	f_b N/mm ²	f_m N/mm ²	K	α	β	$f_k = K f_b^\alpha f_m^\beta f_d$	$\gamma_M = 1.5$
								N/mm ²	
Kalkzandsteen	1	gelijmd	CS 12	-	0.80	0.85	-	6.61	4.41
	1	gelijmd	CS 20	-	0.80	0.85	-	10.21	6.81
	1	gelijmd	CS 36	-	0.80	0.85	-	16.82	11.22
	1	gemetseld	CS 16	10	0.60	0.65	0.25	6.47	4.31
Poroustuc o.g.	1	gelijmd	15	10.0	0.75	0.75	0.10	7.20	4.80
Poroustuc o.g.	1	gemetseld	15	5.0	0.60	0.65	0.25	5.22	3.48
Baksteen	1	gemetseld	10	5.0	0.60	0.65	0.25	4.01	2.67
								$\gamma_M = 2.0$	
Bestaand MW	2	gemetseld	10	7.5	0.60	0.65	0.25	4.44	2.22

2. Samenvatting / overzichten

2.1. Overzicht plat dak



2.2. Overzicht fundering



3. Belastingen

3.1. Algemene belastingen

Belastingen:	volgens NEN-EN 1991-1-1	permanent	veranderlijk	
Plat dak				
H Daken - niet toegankelijk			1.00 kN/m ²	
Dakbedekking + isolatie normaal		0.15 kN/m ²		
Dakbeschot + balken		0.20 kN/m ²		
Plafond + leidingen		0.15 kN/m ²		
		0.50 kN/m²	1.00 kN/m²	$\Psi_0 \quad 0.00$
Begane grondvloer				
E1 Opslagruimte - winkels (min.)			5.00 kN/m ²	
Betonvloer	180 mm	4.32 kN/m ²		
		4.32 kN/m²	5.00 kN/m²	$\Psi_0 \quad 1.00$

3.2. Sneeuwbelasting

Sneeuwbelasting op daken

conform NEN - EN 1991-1-3

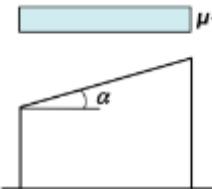
$$\begin{aligned} \rho &= 2.0 \text{ kN/m}^3 && \text{Volumiek gewicht van sneeuw (compacte sneeuw)} \\ s_k &= 0.7 \text{ kN/m}^2 && \text{De karakteristieke waarde van sneeuwbelasting op de grond} \\ a_{t,sneeuw} &= 1.00 && a_{t,sneeuw} = \{ 1 - V\sqrt{6/\pi} * [\ln(-\ln(1-p_n)) + 0,57222] / (1+2,5923 V) \} \end{aligned}$$

Plat dak / Lessenaardak

Dakhelling: **0.0** °

conform NEN - EN 1991-1-3 Art 5.3.2

$$\begin{aligned} \mu_1 &= \mathbf{0.80} \\ q_1 &= \mathbf{0.56} \text{ kN/m}^2 \end{aligned}$$



3.3. Wateraccumulatie

Bij toepassing dakrand <70 mm geen noodafvoeren benodigd.

4. Stabiliteit

4.1. Algemeen

De stabiliteit van de garageboxen wordt ontleend aan de schijfwerking van het metselwerk in combinatie met de schijfwerking van het houten dak.

5. Berekening bovenbouw

5.1. Balklaag plat dak

Lt = 3,0 m'

Kies balklaag 59x156, h.o.h. 600 mm'

Zie computer in-en uitvoer pagina 101 en verder.

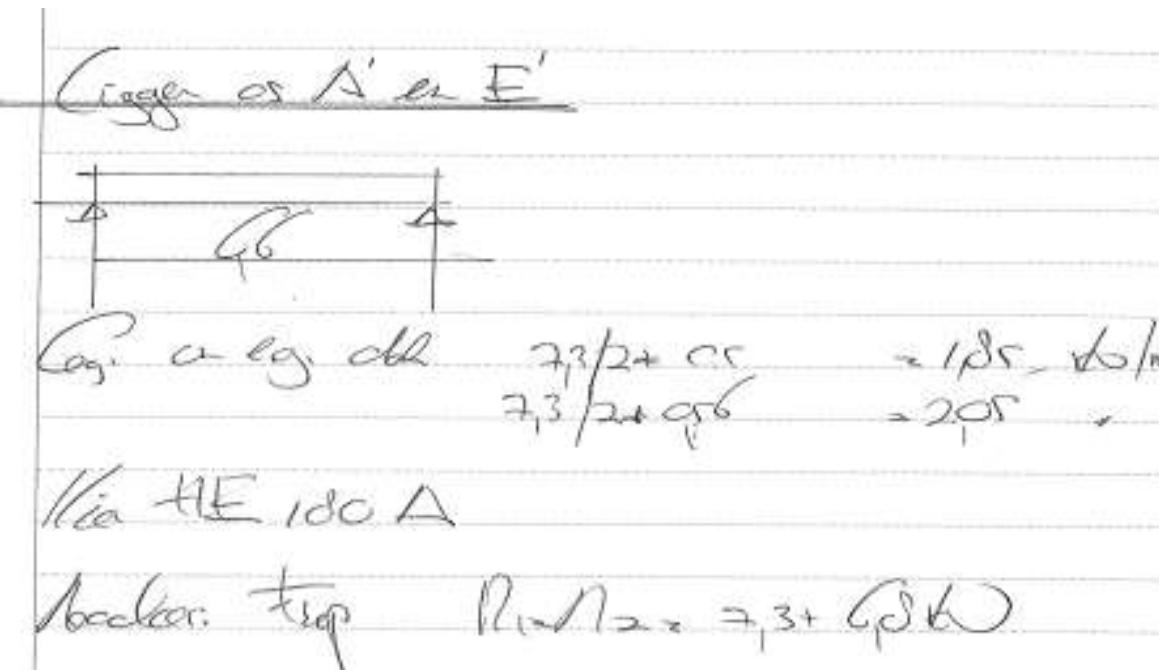
5.2. Balklaag plat dak

Lt = 3,6 m'

Kies balklaag 71x171, h.o.h. 600 mm'

Zie computer in-en uitvoer pagina 103 en verder.

5.3. Stalen ligger in dak



Zie computer in-en uitvoer pagina 105 en verder.

5.4. Controle oplegging

Oplegvlak 100x180

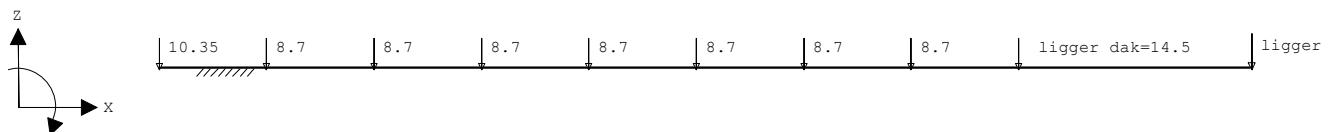
$$\sigma = (1,2 \times 7,3 + 1,35 \times 6,8) \times 10^3 / 100 \times 180 = 0,99 \text{ N/mm}^2 \leq 2,2 \text{ N/mm}^2, \text{ dus accoord.}$$

6. Gewichtsberekening

6.1. Algemeen

Het geheel wordt op staal gefundeerd. Er wordt een strook in de langsrichting en een strook in de dwarsrichting bekeken. Er wordt gerekend met een bedingsconstante van 10000 kN/m³.

6.2. Vloerstrook in langsrichting



Qg1	van e.g. vloer		= 3,6 kN/m'
Qq1	van v.v.b. vloer		= 5,0 kN/m'
F'g1	uit voorstrand	0,5x0,3x24,0	= 3,6 kN/m'
	uit mw	3,0x2,0	= 6,0 kN/m'
	uit plat dak	1,5x0,5	= 0,75 kN/m'
			F'g = 10,35 kN
F'g2	uit mw	3,0x2,4	= 7,2 kN/m'
	uit plat dak	3,0x0,5	= 1,50 kN/m'
			F'g = 8,7 kN
F'g3	uit mw	3,0x2,4	= 7,2 kN/m'
	uit stalen ligger		= 7,3 kN/m'
			F'g = 14,5 kN/m'
F'g4	uit voorstrand	0,5x0,3x24,0	= 3,6 kN/m'
	uit mw	3,0x2,0	= 6,0 kN/m'
	uit stalen ligger		= 7,30 kN/m'
			F'g = 16,9 kN/m'

De maximaal optredende grondspanning bedraagt 0,068 N/mm², wat aanvaardbaar is gezien de grondopbouw.

Kies # 8-150 onder/boven + # 8-150

Zie computer in-en uitvoer pagina 109 en verder.

6.3. Vloerstrook in dwarsrichting



Qg1	van e.g. vloer	= 3,6 kN/m'
Qq1	van v.v.b. vloer	= 5,0 kN/m'

F'g1	uit voorstrand	= 3,6 kN/m'
	uit mw	= 6,0 kN/m'
	F'g	= 9,6 kN

De maximaal optredende grondspanning bedraagt 0,051 N/mm², wat aanvaardbaar is gezien de grondopbouw.

Kies # 8-150 onder/boven + # 8-150

Zie computer in-en uitvoer pagina 109 en verder.

Bijlage 1: Computerinvoer en -uitvoer bovenbouw

Balklaag plat dak Lt = 3000 mm'

TS/Construct

Rel: 5.27a 16 feb 2015

Project : Garageboxen Steenbergen
 Onderdeel : Balklaag plat dak Lt = 3,0 m'
 Datum : 16/02/2015
 Eenheden : kN/m/rad

Toegepaste normen volgens TGB 1990

Belastingen	NEN 6702:2007	C1:2007
Hout	NEN 6760:2001	C1:2002

Gording berekening. (H)

platdak

Algemene gegevens

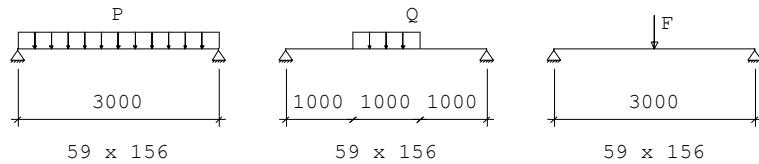
B x H [mm]	:	59 x 156	Sterkteklasse	:	C18
Overspanning [mm]	:	3000	Klimaatklasse	:	I
Aantal zijdl. steunen	:	-	Belastingsduur [jaar]	:	50
Opleglengte [mm]	:	100			
Hoh in het dakvlak [mm]	:	600			
Helling	:	0.00			
Beschot sterkteklasse	:	C18			
Dikte beschot [mm]	:	18	E0;ser;rep x I [Nm]	:	4374.0
Gevelopening [m ²]	:	10.00	Aangehouden gevelopervlakte: L x H		
Gebouw L x B x H [m]	:	20.00 x 10.00 x 3.00			

Permanente belastingen G_{rep}

EG balklaag	:	0.20
Isolatie	:	0.10
Extra gewicht	:	0.20
Totaal [kN/m ²]	:	0.50

Veranderlijke belastingen

P _{rep} [kN/m ²]	:	1.00
Q _{rep} [kN/m]	:	2.00
F _{rep} [kN]	:	1.50
F _{rep} oppervlak [m ²]	:	0.10 x 0.10
Reductiefactor φ _r	:	0.76
Wind P _w [kN/m ²]	:	1.02
Sneeuw dakvormfactor C2:		0.80



Belastingfactoren (NEN 6702 - Art.5.2.1)

Perm.bel. fund. 1 : 1.20 Ver.bel. : 1.35

Perm.bel. fund. 2 : 1.35

Perm.bel. gunstig : 0.90

Resultaten (maatgevende combinaties)	eis	u.c.
Lijnlast frm (25) $\sigma_{m;0;d} = 8.74 < 12.75 \text{ [N/mm}^2\text{]}$	0.69	
Geconc. belasting frm (54) $\sigma_{v;d} = 0.36 < 1.42 \text{ [N/mm}^2\text{]}$	0.26	
Geconc. belasting frm (23) $\sigma_{c;90;d} = 0.43 < 3.12 \text{ [N/mm}^2\text{]}$	0.14	
Let op: bij 1 of meerdere belastingcombinaties wind treedt een opwaartse oplegreactie op. Houdt hiermee rekening in het ontwerp van de oplegverbinding.		
Verdeelde belasting $U_{bij} = 5.65 < 12.00 \text{ [mm]}$	0.47	
Verdeelde belasting $U_{eind} = 7.53 < 12.00 \text{ [mm]}$	0.63	

Balklaag plat dak Lt = 3600 mm'

TS/Construct
2015

Rel: 5.27a 16 feb

Project : Garageboxen Steenbergen
 Onderdeel : Balklaag plat dak Lt = 3,6 m'
 Datum : 16/02/2015
 Eenheden : kN/m/rad

Toegepaste normen volgens TGB 1990

Belastingen	NEN 6702:2007	C1:2007
Hout	NEN 6760:2001	C1:2002

Gording berekening. (H)

platdak

Algemene gegevens

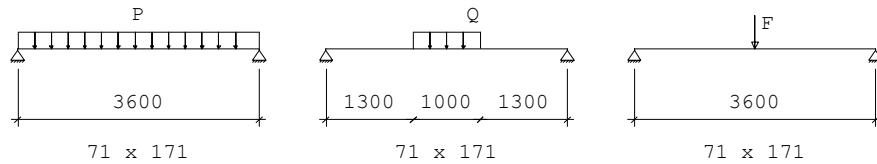
B x H [mm]	:	71 x 171	Sterkteklasse	:	C18
Overspanning [mm]	:	3600	Klimaatklasse	:	I
Aantal zijdl. steunen	:	-	Belastingsduur [jaar]	:	50
Opleglengte [mm]	:	100			
Hoh in het dakvlak [mm]	:	600			
Helling	:	0.00			
Beschot sterkteklasse	:	C18			
Dikte beschot [mm]	:	18	E0;ser;rep x I [Nm]	:	4374.0
Gevelopening [m ²]	:	10.00	Aangehouden gevelopervlakte: L x H		
Gebouw L x B x H [m]	:	20.00 x 10.00 x 6.00			

Permanente belastingen G_{rep}

EG balklaag	:	0.20
Isolatie	:	0.10
Extra gewicht	:	0.20
Totaal [kN/m ²]	:	0.50

Veranderlijke belastingen

P _{rep} [kN/m ²]	:	1.00
Q _{rep} [kN/m]	:	2.00
F _{rep} [kN]	:	1.50
F _{rep} oppervlak [m ²]	:	0.10 x 0.10
Reductiefactor φ _r	:	0.76
Wind P _w [kN/m ²]	:	1.02
Sneeuw dakvormfactor C2:		0.80



Belastingfactoren (NEN 6702 - Art.5.2.1)

Perm.bel. fund. 1 : 1.20 Ver.bel. : 1.35

Perm.bel. fund. 2 : 1.35

Perm.bel. gunstig : 0.90

Resultaten (maatgevende combinaties)	eis	u.c.
Lijnlast frm (25) $\sigma_{m;0;d} = 7.73 < 12.75 \text{ [N/mm}^2\text{]}$	0.61	
Geconc. belasting frm (54) $\sigma_{v;d} = 0.29 < 1.42 \text{ [N/mm}^2\text{]}$	0.21	
Geconc. belasting frm (23) $\sigma_{c;90;d} = 0.38 < 3.12 \text{ [N/mm}^2\text{]}$	0.12	
Let op: bij 1 of meerdere belastingcombinaties wind treedt een opwaartse oplegreactie op. Houdt hiermee rekening in het ontwerp van de oplegverbinding.		
Verdeelde belasting $U_{bij} = 7.39 < 14.40 \text{ [mm]}$	0.51	
Verdeelde belasting $U_{eind} = 9.86 < 14.40 \text{ [mm]}$	0.68	

Stalen ligger in dak as A' en E'

TS/Raamwerken
feb 2015

Rel: 5.31c 16

Project...: Garageboxen Steenbergen
Onderdeel: Liggers in dak
Dimensies: kN; m; rad (tenzij anders aangegeven)
Datum....: 08/04/2013
Bestand...: O:\Berekenen\Projecten\56800-56899\56834 Garageboxen te Steenbergen\Reken\constructie\dakliggers.rww

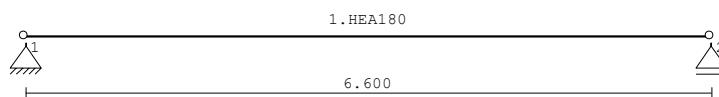
Belastingbreedte.: 4.200
Rekenmodel.....: 1e-orde-elastisch.
Theorie voor de bepaling van de krachtsverdeling:
Geometrisch lineair.
Fysisch lineair.

Gunstige werking van de permanente belasting wordt automatisch verwerkt

Toegepaste normen volgens Eurocode met Nederlandse NB

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

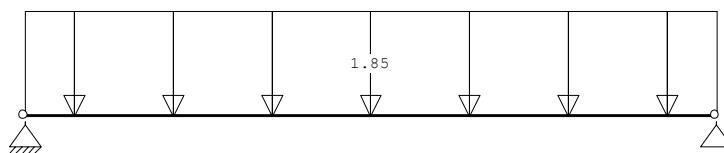
GEOMETRIE



BELASTINGEN

B.G:1 Permanente belasting

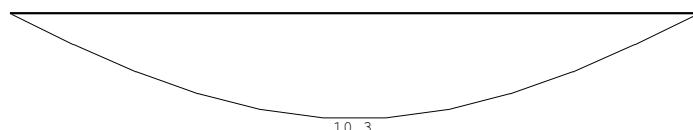
Eigen gewicht van alle staven is meegenomen in berekening. Richting:↓



VERPLAATSINGEN

[mm]

B.G:1 Permanente belasting



REACTIES

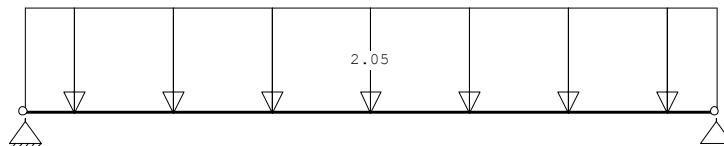
B.G:1 Permanente belasting

Kn.	X	Z	M	
1	0.00	7.28		
2		7.28		
	0.00	14.56	: Som van de reacties	
	0.00	-14.56	: Som van de belastingen	

Project...: Garageboxen Steenbergen
 Onderdeel: Liggers in dak

BELASTINGEN

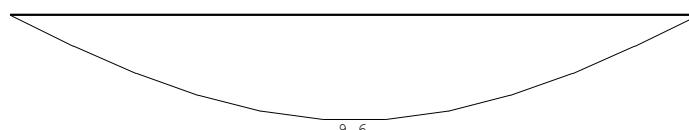
B.G:2 Veranderlijke belasting



VERPLAATSINGEN

[mm]

B.G:2 Veranderlijke belasting



REACTIES

B.G:2 Veranderlijke belasting

Kn.	X	Z	M
1	0.00	6.76	
2		6.76	
	0.00	13.53	: Som van de reacties
	0.00	-13.53	: Som van de belastingen

BELASTINGCOMBINATIES

BC Type	BG Gen. Factor	BG Gen. Factor	BG Gen. Factor	BG Gen. Factor
1 Fund.	1 Perm	1.22		
2 Fund.	1 Perm	0.90		
3 Fund.	1 Perm	1.22	2 psi0	1.35
4 Fund.	1 Perm	1.22	2 Extr	1.35
5 Fund.	1 Perm	1.08	2 Extr	1.35
6 Fund.	1 Perm	1.08	2 Extr	1.35
7 Fund.	1 Perm	0.90	2 psi0	1.35
8 Fund.	1 Perm	0.90	2 Extr	1.35
9 Kar.	1 Perm	1.00	2 Extr	1.00
10 Kar.	1 Perm	1.00	2 Extr	1.00
11 Kar.	1 Perm	1.00	2 Extr	1.00
12 Quas.	1 Perm	1.00		
13 Quas.	1 Perm	1.00	2 psi2	1.00
14 Quas.	1 Perm	1.00	2 Extr	1.00
15 Freq.	1 Perm	1.00		
16 Freq.	1 Perm	1.00	2 Extr	1.00
17 Freq.	1 Perm	1.00	2 psil	1.00
18 Blij.	1 Perm	1.00		
19 Blij.	1 Perm	1.00		

GUNSTIGE WERKING PERMANENTE BELASTINGEN

BC Staven met gunstige werking

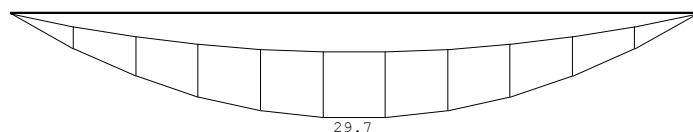
- 1 Geen
- 2 Alle staven de factor:0.90
- 3 Geen
- 4 Geen
- 5 Geen
- 6 Geen
- 7 Alle staven de factor:0.90
- 8 Alle staven de factor:0.90

Project...: Garageboxen Steenbergen
 Onderdeel: Liggers in dak

OMHULLENDE VAN DE FUNDAMENTELE COMBINATIES

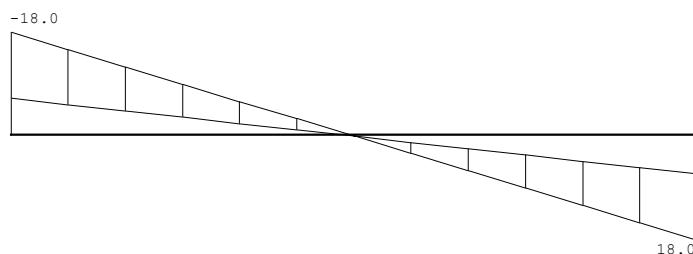
MOMENTEN

Fundamentele combinatie



DWARSKRACHTEN

Fundamentele combinatie



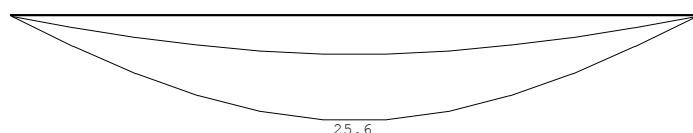
NORMAALKRACHTEN

Fundamentele combinatie

VERPLAATSINGEN

[mm]

Fundamentele combinatie



REACTIES

Fundamentele combinatie

Kn.	X-min	X-max	Z-min	Z-max	M-min	M-max
1	0.00	0.00	6.55	18.01		
2			6.55	18.01		

Project...: Garageboxen Steenbergen
 Onderdeel: Liggers in dak

STAALPROFIELEN - ALGEMENE GEGEVENS

Stabiliteit: Classificatie gehele constructie: Geschoord

MATERIAAL

Mat nr.	Profielnaam	Vloeisp. [N/mm ²]	Productie methode	Min. drsn. klasse
1	HEA180	235	Gewalst	1
2	K70/70/4	235	Warmgewalst	1

Partiële veiligheidsfactoren:

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

KNIKSTABILITEIT

Staaf	l _{sys} [m]	Classif. y sterke as	Extra		Extra	
			aanp. y [kN]	Classif. z zwakke as	l _{knik; z} [m]	aanp. z [kN]
1	6.600	Geschoord	6.600	0.0	Geschoord	6.600

KIPSTABILITEIT

Staaf	Plts. aangr.	l gaffel [m]	Kipsteunafstanden [m]
1	1.0*h	boven: 6.60 onder: 6.60	6.6 6.6

TOETSING SPANNINGEN

Staaf nr.	Mat	BC	Sit	Kl	Plaats	Norm	Artikel	Formule	Hoogste U.C. [N/mm ²]	Opm.
1	1	4	1	1	Staaf	EN3-1-1	6.3.2	(6.54)	0.467	110

TOETSING DOORBUIGING

Staaf	Soort	Mtg	Lengte [m]	Overst I	Zeeg J	u _{tot} [mm]	BC	Sit	u [mm]	Toelaatbaar [mm]	*1
1	Vloer	db	6.60	N	N	0.0	-19.9	9	1 Eind	-19.9	±26.4 0.004
		db						9	1 Bijk	-9.6	±19.8 0.003

Bijlage 2: Computerinvoer en -uitvoer fundering

Vloerstrook in langsrichting

TS/Liggers
mrt 2015

Rel: 5.30b 26

Project.....: - Garageboxen Steenbergen
 Onderdeel....: Vloerstrook langsdoorsnede
 Constructeur.:
 Opdrachtgever:
 Dimensies....: kN/m/rad
 Datum.....: 26/05/2005
 Bestand.....: o:\berekenen\projecten\56800-56899\56834 garageboxen a d
 oudlandsestraat te steenbergen\reken\constructie\vloerstrook 1
 op staal.dlw



Betrouwbaarheidsklasse : 1 Referentieperiode : 50
 Toevallige inklemmingen begin : geen Toevallige inklemming eind : geen
 Herverdelen van momenten : nee Maximale deellengte : 0.000
 Ouderdom bij belasten : 28 Relatieve vochtigheid : 80%
 Doorbuigingen(beton) zijn dmv gecorrigeerde stijfthes berekend.

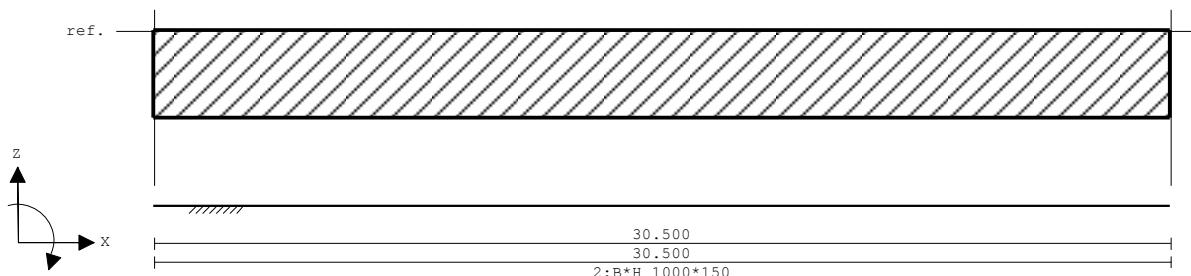
Fysisch lineair : Er is gerekend met de e-modulus uit de materiaaltabel.
 Fys.NLE.kort : Er is gerekend met een gecorrigeerde e-modulus (korte duur).
 Deze e-mod. is berekend mbv de krachten uit de fysisch lineair berekening.

Toegepaste normen volgens Eurocode met Nederlandse NB

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

GEOMETRIE

Ligger:1



VELDLENGTEN

Ligger:1

Veld	Vanaf	Tot	Lengte
1	0.000	30.500	30.500

MATERIALEN

Mt Omschrijving E-mechanica[N/mm ²]	Cement	Kruipcoef.	S.M.	S.M.verh.	Pois.
1 C20/25	7480 N	3.01	24.0		0.20

PROFIELEN [mm]

Prof. Omschrijving	Materiaal	Oppervlak	Traagheid
1 B*H 1000*180	1:C20/25	1.8000e+005	4.8600e+008
2 B*H 1000*150	1:C20/25	1.5000e+005	2.8125e+008

PROFIELEN vervolg [mm]

Prof. Vormf.	Breedte	Hoogte	ey	Type	b1	h1	b2	h2
1	0.00	1000	180	90.0	0:RH			
2	0.00	1000	150	75.0	0:RH			

DOORSNEDEN

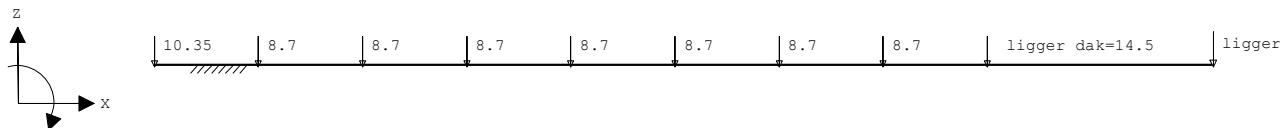
sector	Vanaf	Tot	Lengte	Profiel begin	z-begin	Profiel eind	z-eind	Ligger:1
1	0.000	30.500	30.500	2:B*H 1000*150	0.000	2:B*H 1000*150	0.000	
sector	Vanaf	Tot	Lengte	Eindcode	Bedding	Br. [mm]		
1	0.000	30.500	30.500	1:Vast	10000	1000		

BELASTINGGEVALLEN

B.G.	Omschrijving	Belast/onbelast	Ψ_0	Ψ_1	Ψ_2	e.g.
1	Permanent	2:Permanent EN1991				-1.00
2	Veranderlijk	1:Schaakbord EN1991	0.40	0.40	0.40	0.00

VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:1 Permanent

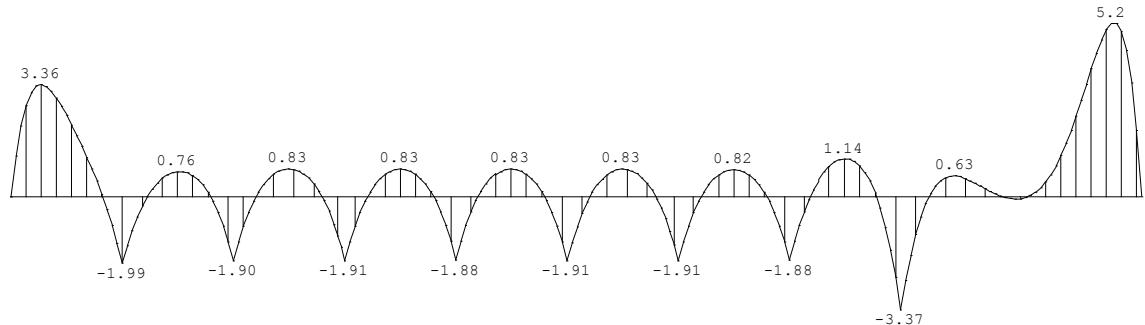
**VELDBELASTINGEN**

Ligger:1 B.G:1 Permanent

Last Ref.	Type	Omschrijving	q1/p/m	q2	psi	Afstand	Lengte	Ligger:1 B.G:1 Permanent
1	8:Puntlast		-10.350			0.000		
2	8:Puntlast		-8.700			3.000		
3	8:Puntlast		-8.700			6.000		
4	8:Puntlast		-8.700			9.000		
5	8:Puntlast		-8.700			12.000		
6	8:Puntlast		-8.700			15.000		
7	8:Puntlast		-8.700			18.000		
8	8:Puntlast		-8.700			21.000		
9	8:Puntlast	ligger dak	-14.500			24.000		
10	8:Puntlast	ligger dak	-16.900			30.500		

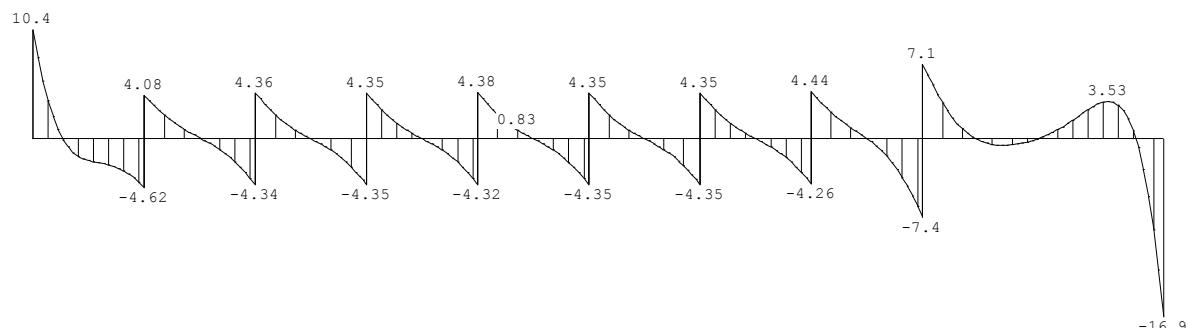
MOMENTEN Fysisch lineair

Ligger:1 B.G:1 Permanent



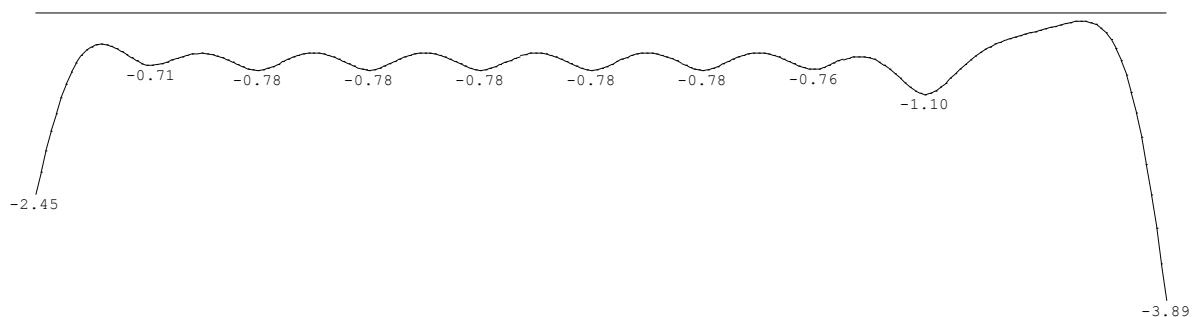
DWARSKRACHTEN Fysisch lineair

Ligger:1 B.G:1 Permanent



VERPLAATSINGEN [mm] Fysisch lineair

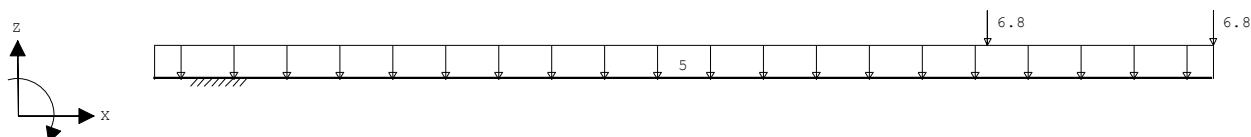
Ligger:1 B.G:1 Permanent



0.00 : (absoluut) grootste som reacties
 -212.45 : (absoluut) grootste som belastingen

VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:2 Veranderlijk



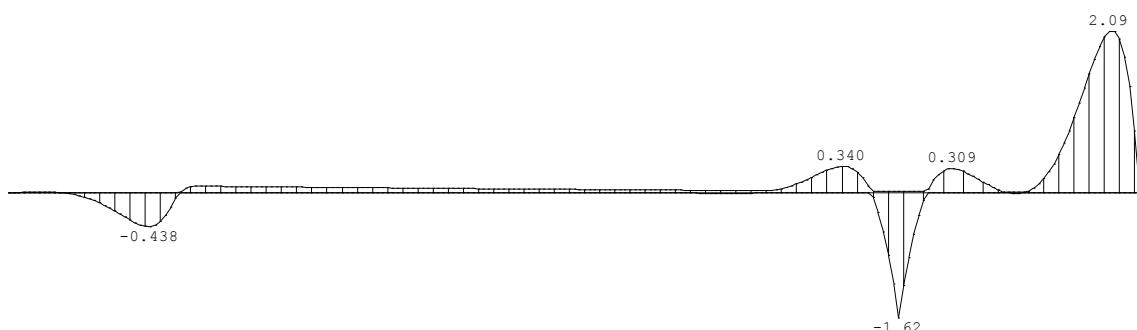
VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:2 Veranderlijk

Last Ref.	Type	Omschrijving	q1/p/m	q2	psi	Afstand	Lengte
1	1:q-last		-5.000	-5.000		0.000	30.500
2	8:Puntlast		-6.800			24.000	
3	8:Puntlast		-6.800			30.500	

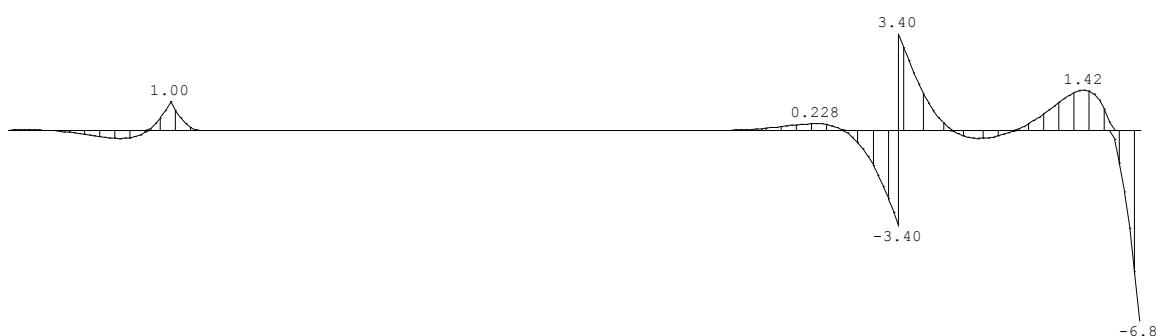
MOMENTEN Fysisch lineair

Ligger:1 B.G:2 Veranderlijk



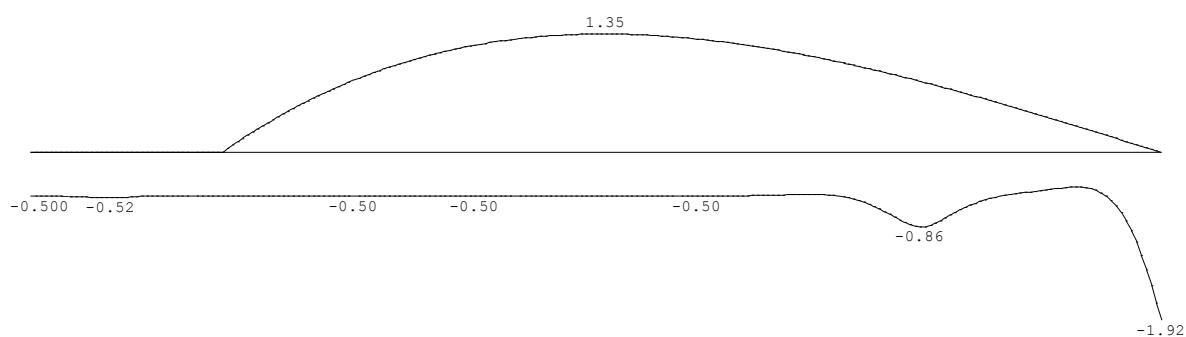
DWARSKRACHTEN Fysisch lineair

Ligger:1 B.G:2 Veranderlijk



VERPLAATSINGEN [mm] Fysisch lineair

Ligger:1 B.G:2 Veranderlijk



BELASTINGCOMBINATIES

BC Type	BG Gen. Factor				
1 Fund.	1 Perm	1.22	2 psi0	1.35	
2 Fund.	1 Perm	1.08	2 Extr	1.35	
3 Kar.	1 Perm	1.00	2 Extr	1.00	
4 Freq.	1 Perm	1.00	2 psil1	1.00	
5 Quas.	1 Perm	1.00	2 psi2	1.00	
6 Blij.	1 Perm	1.00			

GUNSTIGE WERKING PERMANENTE BELASTINGEN

Ligger:1

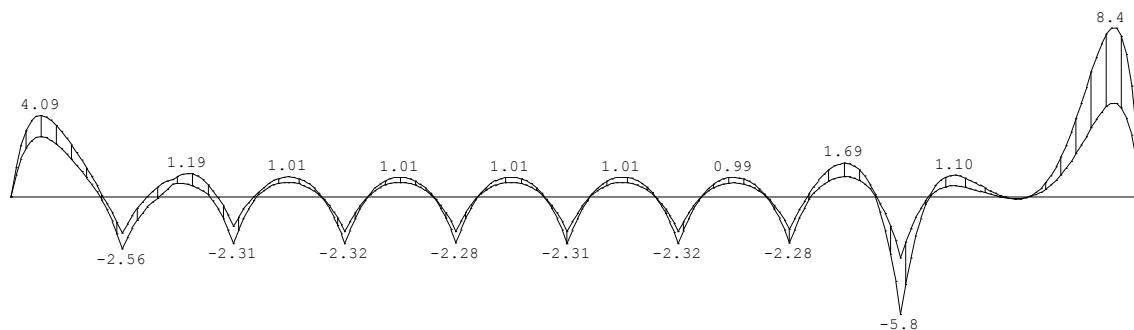
BC Velden met gunstige werking

1 1
2 1

OMHULLENDE VAN DE FUNDAMENTELE COMBINATIES

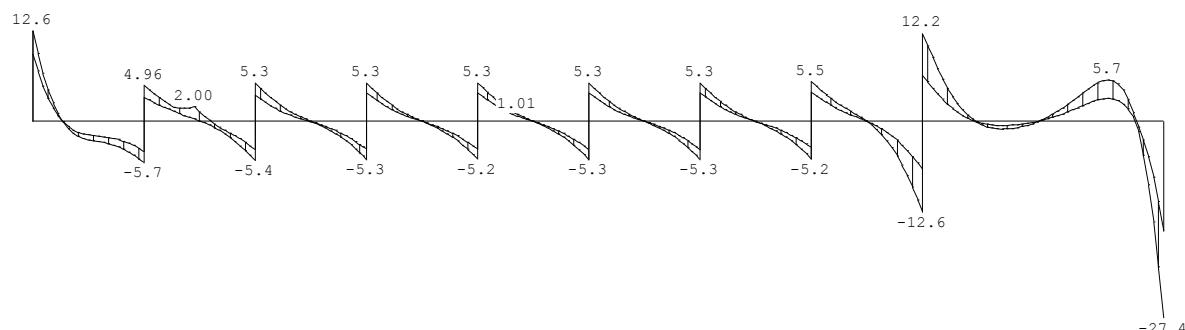
MOMENTEN Fysisch lineair

Ligger:1 Fundamentele combinatie



DWARSKRACHTEN Fysisch lineair

Ligger:1 Fundamentele combinatie



TUSSENPUNTEN Fysisch lineair

Ligger:1 Fundamentele combinatie

Veld	Pos.	Grondspan. [N/mm ²]		Dwarskr		Moment	
		min.	max.	min.	max.	min.	max.
1	0.000	0.022	0.033	9.32	12.58	0.00	0.00
1	0.436	0.014	0.024	2.96	4.01	2.53	3.41
1	0.871	0.008	0.017	-0.44	-0.32	3.00	4.06
1	1.307	0.005	0.013	-2.23	-1.63	2.52	3.41
1	1.743	0.004	0.012	-2.80	-2.03	1.67	2.31
1	2.179	0.004	0.012	-3.27	-2.35	0.64	1.03
1	2.614	0.006	0.014	-4.30	-3.09	-0.73	-0.40
1	3.050	0.006	0.014	3.20	4.75	-2.35	-1.62
1	3.486	0.006	0.014	2.09	2.97	-0.94	-0.37
1	3.921	0.005	0.013	1.13	1.84	-0.09	0.46
1	4.357	0.005	0.013	0.32	2.00	0.66	0.89
1	4.793	0.005	0.013	-0.58	0.05	0.63	1.19
1	5.229	0.006	0.014	-1.90	-1.37	0.25	0.79
1	5.664	0.007	0.015	-3.75	-2.68	-0.84	-0.23
1	6.100	0.007	0.015	3.23	4.79	-1.82	-1.10

TUSSENPUNTEN Fysisch lineair

Ligger:1 Fundamentele combinatie

Veld	Pos.	Grondspan. [N/mm ²]		Dwarskr		Moment	
		min.	max.	min.	max.	min.	max.
1	6.536	0.006	0.014	1.83	2.78	-0.18	-0.01
1	6.971	0.005	0.013	0.81	1.29	0.51	0.70
1	7.407	0.005	0.013	0.09	0.20	0.74	1.00
1	7.843	0.005	0.013	-0.80	-0.59	0.63	0.87
1	8.279	0.006	0.014	-2.08	-1.53	0.18	0.27
1	8.714	0.007	0.015	-3.86	-2.85	-1.01	-0.74
1	8.714	0.007	0.015	-3.88	-2.86	-1.02	-0.75
1	9.150	0.007	0.015	3.36	4.54	-1.59	-1.18
1	9.586	0.006	0.014	1.92	2.59	-0.08	-0.03
1	10.021	0.005	0.013	0.86	1.16	0.54	0.74
1	10.457	0.005	0.013	0.08	0.10	0.74	1.00
1	10.893	0.005	0.013	-0.90	-0.67	0.62	0.84
1	11.329	0.006	0.014	-2.23	-1.65	0.12	0.17
1	11.764	0.007	0.015	-4.08	-3.02	-1.19	-0.88
1	12.200	0.007	0.015	3.20	4.33	-1.33	-0.99
1	12.636	0.006	0.014	1.78	2.41	0.08	0.13
1	13.071	0.005	0.013	0.71	0.96	0.63	0.85
1	13.071	0.005	0.013	0.75	1.01	0.59	0.80
1	13.507	0.005	0.013	-0.02	-0.00	0.74	1.01
1	13.943	0.005	0.013	-1.05	-0.78	0.58	0.78
1	14.379	0.006	0.014	-2.45	-1.81	0.01	0.05
1	14.814	0.007	0.015	-4.36	-3.23	-1.43	-1.06
1	15.250	0.007	0.015	3.00	4.05	-1.16	-0.86
1	15.686	0.006	0.014	1.64	2.21	0.14	0.18
1	16.121	0.005	0.013	0.66	0.89	0.62	0.84
1	16.557	0.005	0.013	-0.12	-0.08	0.74	1.00
1	16.993	0.005	0.013	-1.17	-0.86	0.54	0.73
1	17.429	0.006	0.014	-2.60	-1.93	-0.07	-0.05
1	17.429	0.006	0.014	-2.64	-1.96	-0.09	-0.06
1	17.864	0.007	0.015	-4.61	-3.42	-1.66	-1.23
1	18.300	0.007	0.015	2.81	3.80	-0.97	-0.71
1	18.736	0.006	0.014	1.48	2.02	0.20	0.28
1	19.171	0.005	0.013	0.54	0.75	0.63	0.87
1	19.607	0.005	0.013	-0.25	-0.18	0.70	0.98
1	20.043	0.005	0.013	-1.32	-0.94	0.47	0.65
1	20.479	0.006	0.014	-2.80	-1.97	-0.24	-0.16
1	20.914	0.007	0.015	-4.76	-3.34	-1.87	-1.31
1	21.350	0.006	0.014	2.79	3.87	-0.70	-0.34
1	21.786	0.006	0.013	1.57	2.24	0.42	0.82
1	21.786	0.006	0.014	1.56	2.24	0.48	0.88
1	22.221	0.005	0.014	0.60	0.92	0.94	1.55
1	22.657	0.006	0.015	-0.64	-0.37	0.99	1.63
1	23.093	0.007	0.018	-3.11	-1.72	0.55	0.86
1	23.529	0.009	0.021	-6.98	-3.76	-1.29	-0.61
1	23.964	0.010	0.023	-12.17	-6.46	-5.42	-2.82
1	24.400	0.009	0.022	3.81	7.32	-1.95	-1.01
1	24.836	0.007	0.018	1.66	3.20	0.14	0.27
1	25.271	0.005	0.015	0.32	0.62	0.54	1.04
1	25.707	0.004	0.012	-0.68	-0.36	0.51	0.99
1	26.143	0.003	0.011	-1.10	-0.58	0.29	0.58
1	26.143	0.003	0.011	-1.05	-0.55	0.30	0.60
1	26.579	0.003	0.010	-0.85	-0.45	0.08	0.17
1	27.014	0.002	0.009	-0.23	-0.11	-0.08	-0.05
1	27.450	0.002	0.008	0.45	0.79	0.01	0.04
1	27.886	0.001	0.007	1.24	2.23	0.37	0.67
1	28.321	0.001	0.007	2.19	3.95	1.12	2.01
1	28.757	0.002	0.008	3.00	5.42	2.27	4.08
1	29.193	0.005	0.014	3.01	5.42	3.62	6.53
1	29.629	0.011	0.025	1.05	1.90	4.60	8.30

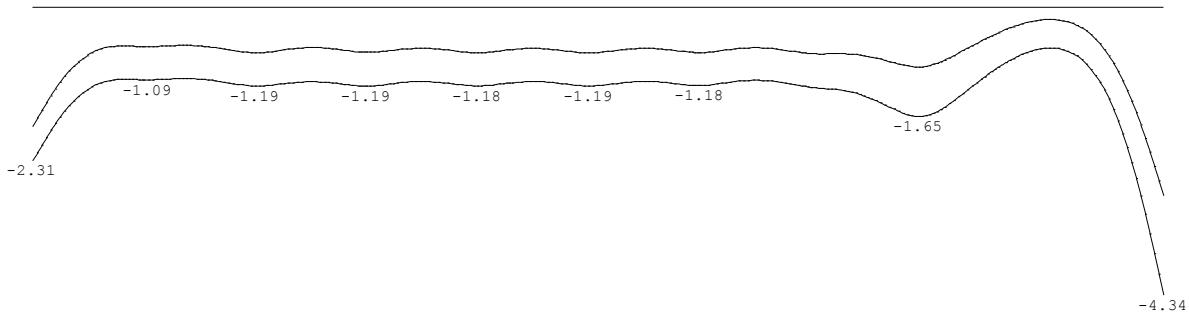
TUSSENPUNTEN Fysisch lineair

Ligger:1 Fundamentele combinatie

Veld	Pos.	Grondspan. [N/mm ²]		Dwarskr		Moment	
		min.	max.	min.	max.	min.	max.
1	30.064	0.021	0.043	-8.04	-4.46	4.03	7.27
1	30.500	0.035	0.068	-27.43	-15.21	0.00	0.00

OMHULLENDE VAN DE KARAKTERISTIEKE COMBINATIES
VERPLAATSINGEN [mm] Fys.NLE.kort

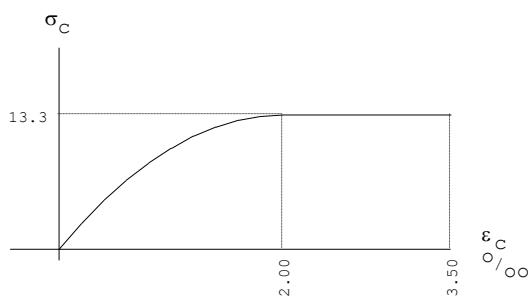
Ligger:1 Karakteristieke combinatie

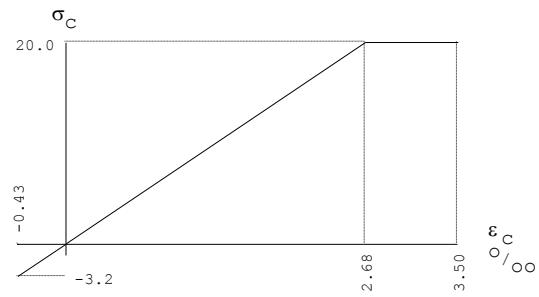
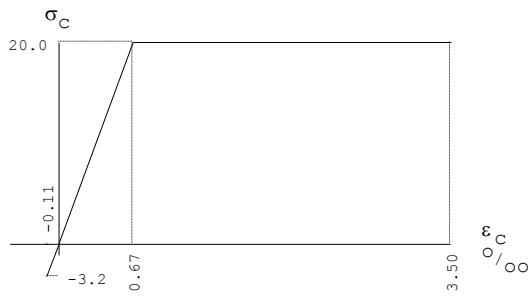


N.B. In deze verplaatsingen is de kruipvervorming (w2) niet verwerkt!

MATERIAALGEGEVENS [N] [mm]

t.b.v. materiaal:1 C20/25

 Spanning-rek diagrammen
 T.b.v sterkte
 E-modulus: 7619

 T.b.v korte-duur
 E-modulus: 29962

 lange-duur
 E-modulus: 7472


PROFIELGEGEVENS Vloer

[N] [mm]

t.b.v. profiel:1 B*H 1000*180

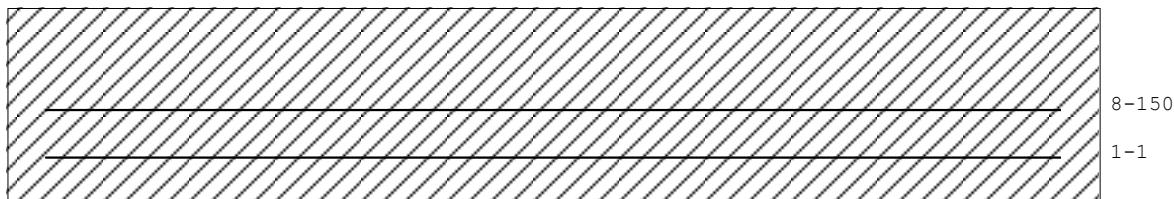
Algemeen

Materiaal : C20/25
Oppervlak : 1.800000e+005
Staafstype : 0:normaal

Traagheid : 4.8600e+008
Vormfactor : 0.00

Doorsnede

breedte : 1000 hoogte : 180 zwaartepunt tov onderkant : 90
Referentie : Boven



Fictieve dikte : 152.5
Breedte lastvlak a_b 6.1(10) : 1000

Betonkwaliteit element : C20/25 Kruipcoëf. : 3.010
 Soort spanningsrekdiagram : Parabolisch - rechthoekig diagram
 Staalkwaliteit hoofdwapening : 500 $\epsilon_{u,k}$: 2.50
 Soort spanningsrekdiagram : Bi-lineair diagram met klimmende tak
 Geprefabriceerd element : Nee

Betondekking

Betondrukking : **LOUVEN** **Onder**
Milieu : **XC1** **XC3**

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

Hoofdwapening	:		1ste laag		1ste laag
Nominale dekking	:		15		25
Toegepaste dekking	:		82		30
Gelijkwaardige diameter	:		8		1
$C_{min,b}$	$C_{min,dur}$	ΔC_{dur}	8	10	0
C_{min}	ΔC_{dev}	C_{nom}	10	5	15
				20	5
					25

Beugel / Verdeelwapening	:		2de laag		2de laag				
Nominale dekking	:		15		25				
Toegepaste dekking	:		90		31				
Gelijkwaardige diameter	:		6		6				
$C_{min,b}$	$C_{min,dur}$	ΔC_{dur}	:	6	10	0	6	20	0
C_{min}	ΔC_{dev}	C_{nom}	:	10	5	15	20	5	25

Wapening

Basiswapening	:	8-150	1-1
Hoofdwapening laag	:	1	1
Automatisch verhogen basiswap.	:	Nee	Nee
Art. 7.3.2 minimum wapening	:	Ja	Ja
Bijlegdiameters	:	8;10;12	8;10;12
Diameter nuttige hoogte	:	8.0	8.0
diameter verdeelwapening	:	6.0	6.0
Min.tussenruimte	:	50	50
Aanhechting	:	Automatisch	Automatisch

Opmerkingen

[72] Er wordt niet voldaan aan de minimale diameter voor vloerhoofdwapening volgens art. 9.3.1.1 (5).

PROFIELGEGEVENS Vloer

[N] [mm]

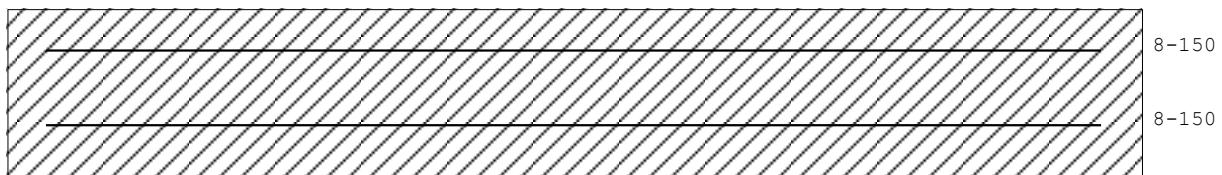
t.b.v. profiel:2 B*H 1000*150

Algemeen

Materiaal :	C20/25	Traagheid :	2.8125e+008
Oppervlak :	1.500000e+005	Vormfactor :	0.00
Staaftype :	0:normaal		

Dorsnede

breedte :	1000	hoogte :	150	zwaartepunt tov onderkant :	75
Referentie :	Boven				



Fictieve dikte :	130.4
Breedte lastvlak a _b 6.1(10) :	1000

Betonkwaliteit element :	C20/25	Kruipcoëf. :	3.010
Soort spanningsrekdiagram :	Parabolisch - rechthoekig diagram		
Staalkwaliteit hoofdwapening :	500	$\epsilon_{u,k}$:	2.50
Soort spanningsrekdiagram :	Bi-lineair diagram met klimmende tak		
Geprefabriceerd element :	Nee		

Betondekking

Milieu :	Boven	Onder
	XC1	XC3

Gestort tegen bestaand beton :	Nee	Nee
Element met plaatgeometrie :	Ja	Ja
Specifieke kwaliteitsbeheersing :	Nee	Nee
Oneffen beton oppervlak :	Nee	Nee
Ondergrond :	Glad / N.v.t.	Glad / N.v.t.
Constructieklaasse :	S3	S3
Grootste korrel :	31.5	

Hoofdwapening :	1ste laag			1ste laag		
Nominale dekking :	15			25		
Toegepaste dekking :	25			35		
Gelijkwaardige diameter :	8			8		
C _{min,b} C _{min,dur} ΔC _{dur}	8	10	0	8	20	0
C _{min} ΔC _{dev} C _{nom}	10	5	15	20	5	25

Beugel / Verdeelwapening :	2de laag			2de laag		
Nominale dekking :	15			25		
Toegepaste dekking :	33			43		
Gelijkwaardige diameter :	6			6		
C _{min,b} C _{min,dur} ΔC _{dur}	6	10	0	6	20	0
C _{min} ΔC _{dev} C _{nom}	10	5	15	20	5	25

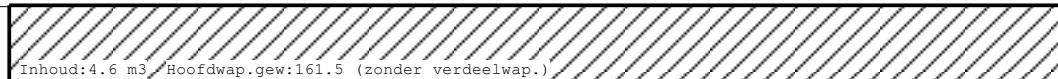
Wapening	Boven	Onder
Basiswapening :	8-150	8-150
Hoofdwapening laag :	1	1
Automatisch verhogen basiswap.	Nee	Nee
Art. 7.3.2 minimum wapening :	Ja	Ja
Bijlegdiameters :	8;10;12	8;10;12
Diameter nuttige hoogte :	8.0	8.0
diameter verdeelwapening :	6.0	6.0
Min.tussenruimte :	50	50
Aanhechting :	Automatisch	Automatisch

Hoofdwapening Fysisch lineair

Ligger:1 Fundamentele combinatie

8-150 a

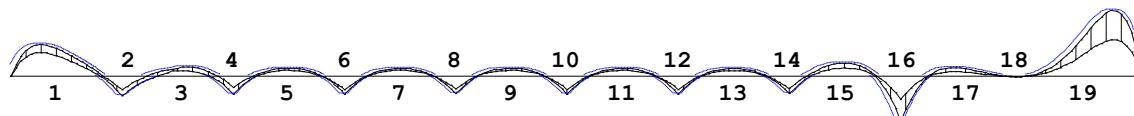
ref.



8-150 b

MED dekkingslijn Fysisch lineair

Ligger:1 Fundamentele combinatie

**Hoofdwapening**

Ligger:1

Geb.	Pos. [mm]	M _{E d} [kNm]	z [mm]	B/O	Ab [mm ²]	Aa [mm ²]	Basiswapening +Bijlegwapening	Opm.
1	818	4.09	73	Bov	133*	336	8-150	54
2	3000	-2.56	73	Ond	133*	336	8-150	54
3	4768	1.19	73	Bov	133*	336	8-150	54
4	6000	-2.31	73	Ond	133*	336	8-150	54
5	7493	1.01	73	Bov	133*	336	8-150	54
6	9000	-2.32	73	Ond	133*	336	8-150	54
7	10500	1.01	73	Bov	133*	336	8-150	54
8	12000	-2.28	73	Ond	133*	336	8-150	54
9	13485	1.01	73	Bov	133*	336	8-150	54
10	15000	-2.32	73	Ond	133*	336	8-150	54
11	16484	1.01	73	Bov	133*	336	8-150	54
12	18000	-2.32	73	Ond	133*	336	8-150	54
13	19500	0.99	73	Bov	133*	336	8-150	54
14	21000	-2.29	73	Ond	133*	336	8-150	54
15	22478	1.69	73	Bov	133*	336	8-150	54
16	24000	-5.83	73	Ond	150*	336	8-150	1
17	25473	1.10	73	Bov	133*	336	8-150	54
18	27096	-0.09	73	Ond	133*	336	8-150	54
19	29683	8.42	73	Bov	158	336	8-150	

Opmerkingen

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

[54] * = Eisen met betrekking tot minimum wapening ten behoeve van gecontroleerde scheurvorming zijn toegepast volgens art. 7.3.2.

Scheurvorming volgens artikel 7.3.3

Ligger:1

Geb.	Pos.	$M_E ; \text{freq}$	B/O	σ_s	art.	s	s	\varnothing_{km}	\varnothing_{km}	σ_b	σ_b	Opm.					
													opt.	max.	opt.	max.	
								[mm]	[mm]	[mm]	[mm]						
1	818	3.36	Bov	89.8	7.3.3	150	300	8.0	15.8								
2	3000	-2.10	Ond	62.3	7.3.3	150	300	8.0	11.7								
3	4768	0.84	Bov	22.4	7.3.3	150	300	8.0	15.8								
4	6000	-1.90	Ond	56.5	7.3.3	150	300	8.0	11.7								
5	7493	0.83	Bov	22.2	7.3.3	150	300	8.0	15.8								
6	9000	-1.91	Ond	56.8	7.3.3	150	300	8.0	11.7								
7	10500	0.83	Bov	22.2	7.3.3	150	300	8.0	15.8								
8	12000	-1.88	Ond	55.8	7.3.3	150	300	8.0	11.7								
9	13485	0.83	Bov	22.2	7.3.3	150	300	8.0	15.8								
10	15000	-1.91	Ond	56.7	7.3.3	150	300	8.0	11.7								
11	16484	0.83	Bov	22.2	7.3.3	150	300	8.0	15.8								
12	18000	-1.91	Ond	56.7	7.3.3	150	300	8.0	11.7								
13	19500	0.82	Bov	21.8	7.3.3	150	300	8.0	15.8								
14	21000	-1.88	Ond	55.9	7.3.3	150	300	8.0	11.7								
15	22478	1.28	Bov	34.0	7.3.3	150	300	8.0	15.8								
16	24000	-4.02	Ond	119.4	7.3.3	150	300	8.0	11.7								
17	25473	0.75	Bov	20.1	7.3.3	150	300	8.0	15.8								
18	27096	-0.07	Ond	2.1	7.3.3	150	300	8.0	11.7								
19	29683	6.02	Bov	160.7	7.3.3	150	300	8.0	15.7								

Verloop hoofdwapening

Ligger:1

Merk	B/O	Wapening	Vanaf	Tot	Lengte	$L_{bd; begin}$	$L_{bd; eind}$
			[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
a	Boven	8-150	-100	30600	30700	100	100
b	Onder	8-150	-100	30600	30700	100	100

Opmerkingen

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

Tussenresultaten hoofdwapening

Ligger:1

Positie	B/O	Basiswapening +Bijlegwapening	M_{EdV}	M_{Rd}	$M_E ; \text{freq}$	$M_R ; \text{freq}$	Opm.
[mm]			[kNm]	[kNm]	[kNm]	[kNm]	
0	B	8-150	1.32	20.04	1.09	11.99	
24000	B	8-150	0.00	20.04	0.00	11.99	
30500	B	8-150	2.87	20.04	2.05	11.99	
0	O	8-150	0.00	-16.92	0.00	-10.78	
24000	O	8-150	-5.83	-16.92	-4.02	-10.78	
30500	O	8-150	0.00	-16.92	0.00	-10.78	

Stijfthesen

Ligger:1

Veld	A_{bov}	A_{ond}	E_{totaal}	E_{on}	Pos	M_{Ek}	M_{Eqp}	M_{Eq}	Veld-lengte
	[mm ²]	[mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[mm]	[kNm]	[kNm]	[kNm]	[mm]
1	335	335	8291	30775	804	3.4	3.4	3.4	984
1	335	335	8292	30775	984	3.3	3.3	3.3	984
1	335	335	8284	30775	2952	-1.8	-1.9	-1.8	984
1	335	335	8284	30775	3000	-2.0	-2.1	-2.0	984
1	335	335	8284	30775	4548	0.8	0.8	0.8	984
1	335	335	8284	30775	5903	-1.5	-1.5	-1.5	984
1	335	335	8284	30775	6000	-1.9	-1.9	-1.9	984
1	335	335	8289	30775	7499	0.8	0.8	0.8	984
1	335	335	8284	30775	8855	-1.3	-1.3	-1.3	984
1	335	335	8284	30775	9000	-1.9	-1.9	-1.9	984
1	335	335	8286	30775	10504	0.8	0.8	0.8	984
1	335	335	8284	30775	11806	-1.1	-1.1	-1.1	984
1	335	335	8284	30775	12000	-1.9	-1.9	-1.9	984
1	335	335	8296	30775	13500	0.8	0.8	0.8	984
1	335	335	8284	30775	14758	-1.0	-1.0	-1.0	984
1	335	335	8284	30775	15000	-1.9	-1.9	-1.9	984
1	335	335	8302	30775	16505	0.8	0.8	0.8	984
1	335	335	8284	30775	17710	-0.8	-0.8	-0.8	984
1	335	335	8290	30775	18000	-1.9	-1.9	-1.9	984
1	335	335	8284	30775	19495	0.8	0.8	0.8	984

Stijfgheden

Ligger:1

Veld	A _{b o v}	A _{o n d}	E _{t o t a a l}	E _{o n}	Pos	M _{E k}	M _{E q p}	M _{E g}	Veld-lengte
	[mm ²]	[mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[mm]	[kNm]	[kNm]	[kNm]	[mm]
1	335	335	8284	30775	19677	0.8	0.8	0.8	984
1	335	335	8284	30775	21000	-1.8	-1.9	-1.9	984
1	335	335	9230	30775	22500	1.5	1.3	1.1	984
1	335	335	9740	30775	23613	-1.6	-1.3	-1.0	984
1	335	335	9660	30775	24000	-5.0	-4.0	-3.4	984
1	335	335	9718	30775	25431	0.9	0.8	0.6	984
1	335	335	9707	30775	25581	0.9	0.7	0.6	984
1	335	335	10012	30775	26565	0.2	0.1	0.1	984
1	335	335	9455	30775	28532	2.5	2.1	1.8	984
1	335	335	9488	30775	29516	6.9	5.7	4.9	984
1	335	335	9509	30775	29749	7.3	6.0	5.2	984

Wapeningsgewicht

Inhoud: 4.6 m³ Hoofdwap.gewicht: 161.5 kg, 35.3 kg/m³ (zonder verdeelwap.)

Vloerstrook in dwarsrichting

TS/Liggers

Rel: 5.30b 26 mrt 2015

Project.....: - garageboxen Steenbergen
 Onderdeel....: Vloerstrook in dwarsrichting
 Constructeur.:
 Opdrachtgever:
 Dimensies....: kN/m/rad
 Datum.....: 26/05/2005
 Bestand.....: o:\berekenen\projecten\56800-56899\56834 garageboxen a d
 oudlandsestraat te steenbergen\reken\constructie\vloerstrook 2
 op staal.dlw



Betrouwbaarheidsklasse : 1 Referentieperiode : 50
 Toevallige inklemmingen begin : geen Toevallige inklemming eind : geen
 Herverdelen van momenten : nee Maximale deellengte : 0.000
 Ouderdom bij belasten : 28 Relatieve vochtigheid : 80%
 Doorbuigingen(beton) zijn dmv gecorrigeerde stijfthes berekend.

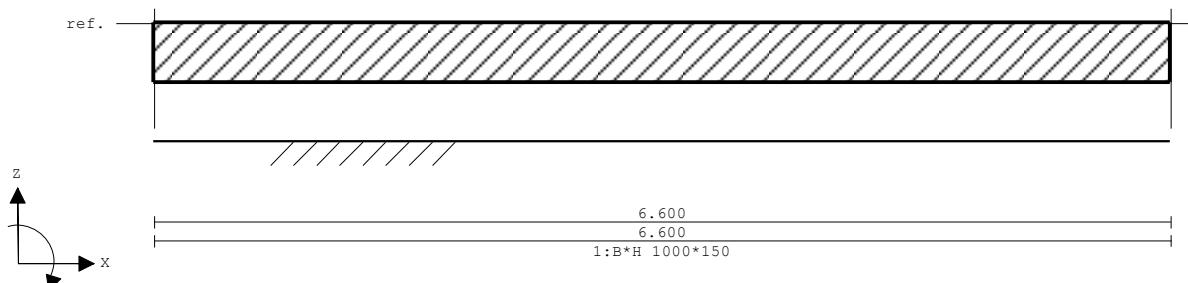
Fysisch lineair : Er is gerekend met de e-modulus uit de materiaaltabel.
 Fys.NLE.kort : Er is gerekend met een gecorrigeerde e-modulus (korte duur).
 Deze e-mod. is berekend mbv de krachten uit de fysisch lineair berekening.

Toegepaste normen volgens Eurocode met Nederlandse NB

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

GEOMETRIE

Ligger:1



VELDLENGTEN

Ligger:1

Veld	Vanaf	Tot	Lengte
1	0.000	6.600	6.600

MATERIALEN

Mt Omschrijving	E-mechanica[N/mm ²]	Cement	Kruipcoef.	S.M.	S.M.verh.	Pois.
1 C20/25	7480 N	3.01	24.0			0.20

PROFIELEN [mm]

Prof. Omschrijving	Materiaal	Oppervlak	Traagheid
1 B*H 1000*150	1:C20/25	1.5000e+005	2.8125e+008
2 B*H 1000*150	1:C20/25	1.5000e+005	2.8125e+008

PROFIELEN vervolg [mm]

Prof. Vormf.	Breedte	Hoogte	ey	Type	b1	h1	b2	h2
1	0.00	1000	150	75.0	0:RH			
2	0.00	1000	150	75.0	0:RH			

DOORSNEDEN

sector	Vanaf	Tot	Lengte	Profiel begin	z-begin	Profiel eind	z-eind	Ligger:1
1	0.000	6.600	6.600	1:B*H 1000*150	0.000	1:B*H 1000*150	0.000	
sector	Vanaf	Tot	Lengte	Eindcode	Bedding	Br. [mm]		
1	0.000	6.600	6.600	1:Vast	10000	1000		

BELASTINGGEVALLEN

B.G.	Omschrijving	Belast/onbelast	Ψ_0	Ψ_1	Ψ_2	e.g.
1	Permanent	2:Permanent EN1991				-1.00
2	Veranderlijk	1:Schaakbord EN1991	0.40	0.40	0.40	0.00

VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:1 Permanent

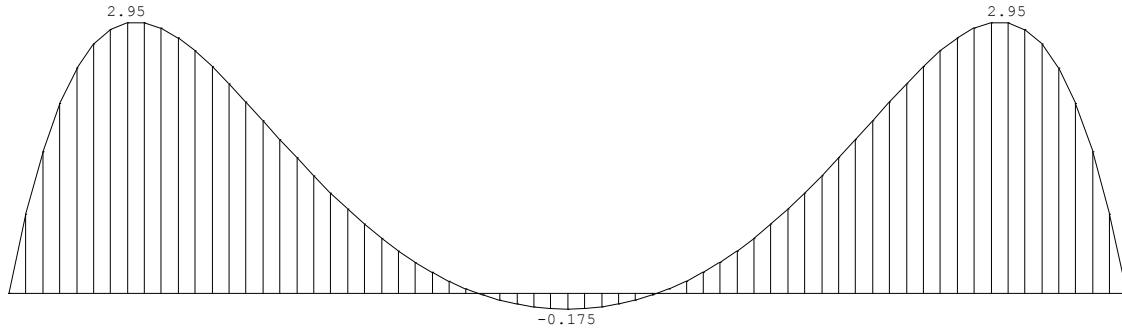
**VELDBELASTINGEN**

Ligger:1 B.G:1 Permanent

Last Ref.	Type	Omschrijving	q1/p/m	q2	psi	Afstand	Lengte
1	8:Puntlast	mw + vorstrand	-9.600			0.000	
2	8:Puntlast		-9.600			6.600	

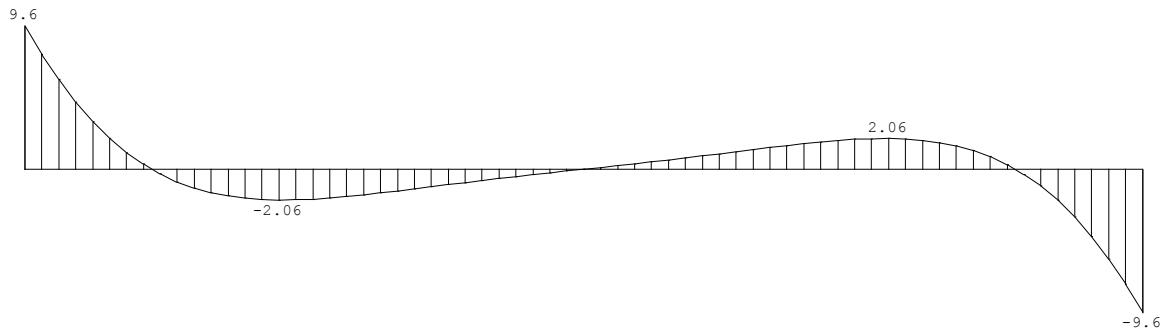
MOMENTEN Fysisch lineair

Ligger:1 B.G:1 Permanent



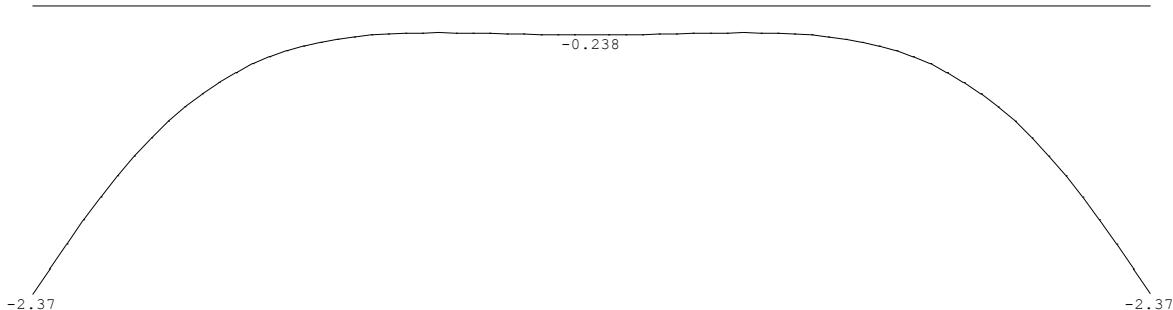
DWARSKRACHTEN Fysisch lineair

Ligger:1 B.G:1 Permanent



VERPLAATSINGEN [mm] Fysisch lineair

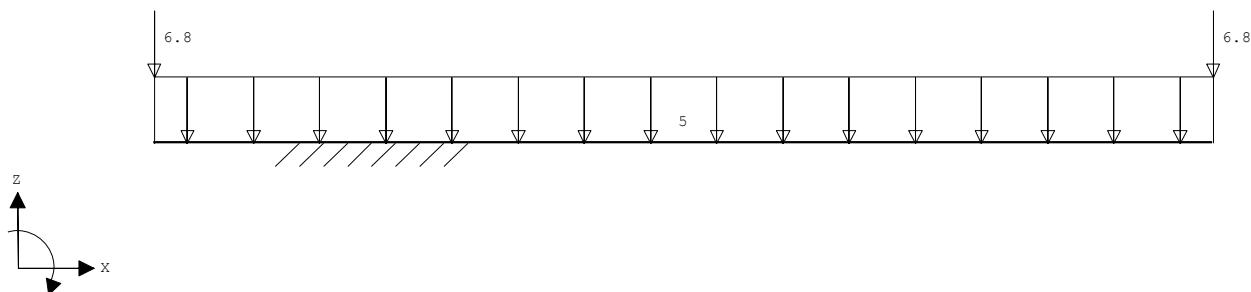
Ligger:1 B.G:1 Permanent



0.00 : (absoluut) grootste som reacties
 -42.96 : (absoluut) grootste som belastingen

VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:2 Veranderlijk



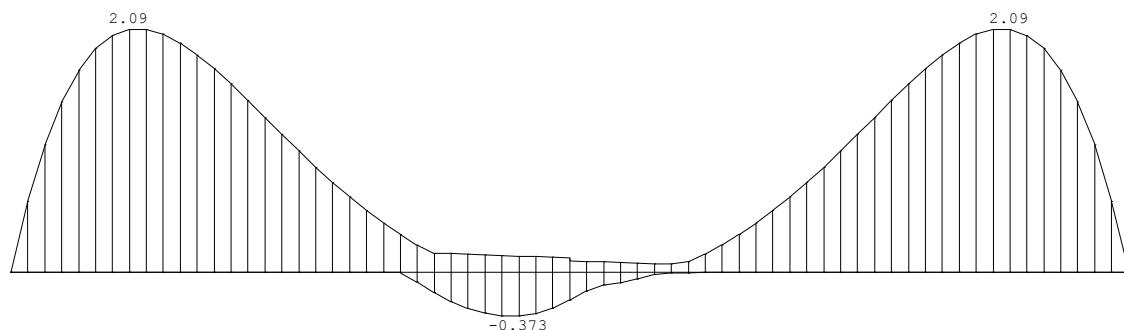
VELDBELASTINGEN

Ligger:1 B.G:2 Veranderlijk

Last Ref.	Type	Omschrijving	q1/p/m	q2	psi	Afstand	Lengte
1	1:q-last		-5.000	-5.000		0.000	6.600
2	8:Puntlast		-6.800		0.000		
3	8:Puntlast		-6.800		6.600		

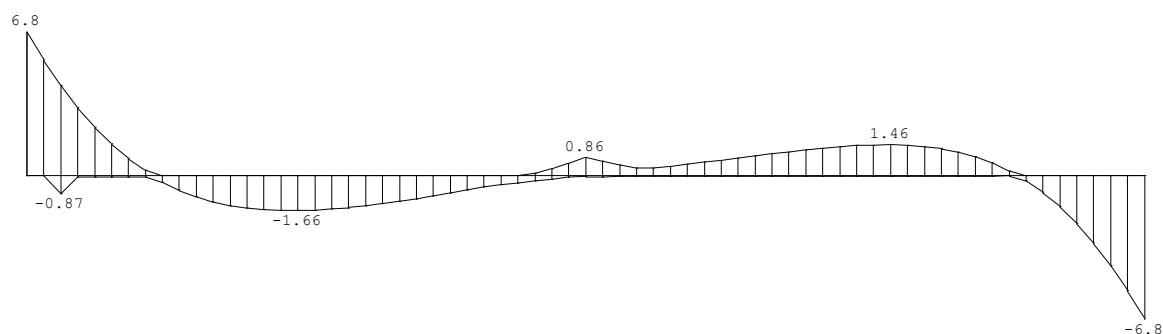
MOMENTEN Fysisch lineair

Ligger:1 B.G:2 Veranderlijk



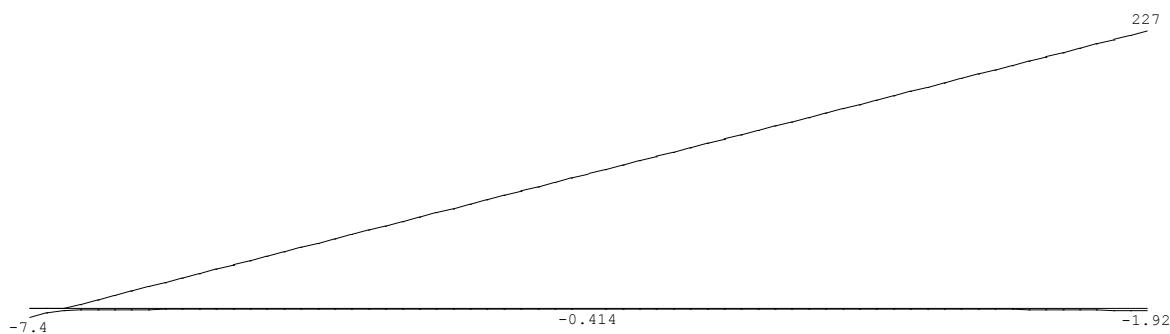
DWARSKRACHTEN Fysisch lineair

Ligger:1 B.G:2 Veranderlijk



VERPLAATSINGEN [mm] Fysisch lineair

Ligger:1 B.G:2 Veranderlijk



BELASTINGCOMBINATIES

BC Type	BG Gen. Factor				
1 Fund.	1 Perm	1.22	2 psi0	1.35	
2 Fund.	1 Perm	1.08	2 Extr	1.35	
3 Kar.	1 Perm	1.00	2 Extr	1.00	
4 Freq.	1 Perm	1.00	2 psil1	1.00	
5 Quas.	1 Perm	1.00	2 psi2	1.00	
6 Blij.	1 Perm	1.00			

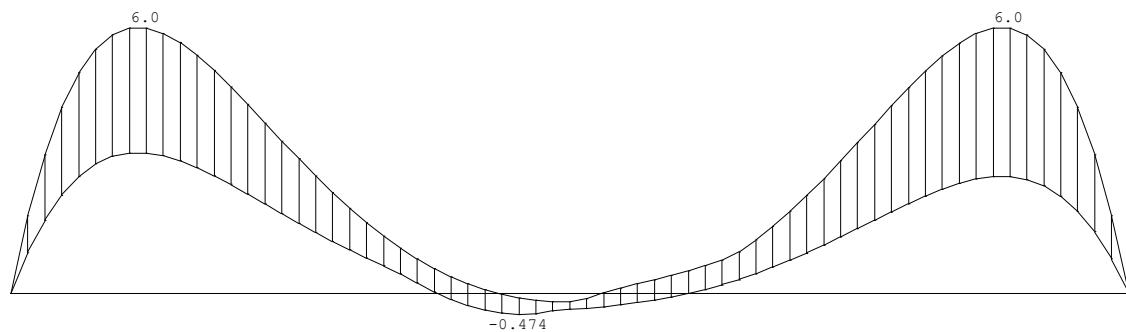
GUNSTIGE WERKING PERMANENTE BELASTINGEN

Ligger:1

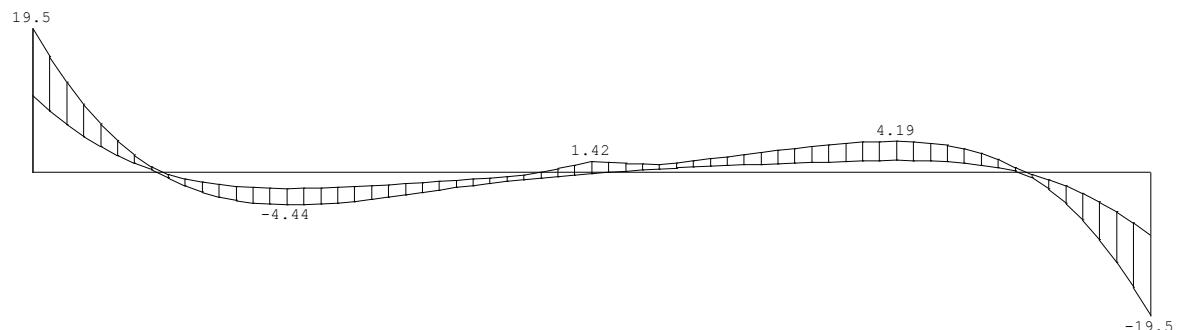
BC Velden met gunstige werking

1 1
2 1**OMHULLENDE VAN DE FUNDAMENTELE COMBINATIES****MOMENTEN** Fysisch lineair

Ligger:1 Fundamentele combinatie

**DWARSKRACHTEN** Fysisch lineair

Ligger:1 Fundamentele combinatie

**TUSSENPUNTEN** Fysisch lineair

Ligger:1 Fundamentele combinatie

Veld	Pos.	Grondspan. [N/mm ²]		Dwarskr		Moment	
		min.	max.	min.	max.	min.	max.
1	0.000	0.026	0.052	10.37	19.55	0.00	0.00
1	0.330	0.018	0.038	4.45	8.39	2.36	4.45
1	0.660	0.012	0.027	0.71	1.35	3.15	5.95
1	0.990	0.008	0.018	-2.64	-1.31	3.02	5.70
1	1.320	0.005	0.013	-4.22	-2.12	2.43	4.60
1	1.650	0.002	0.010	-4.38	-2.18	1.70	3.25
1	1.980	0.001	0.008	-3.77	-1.87	1.03	2.01
1	2.310	0.001	0.008	-2.76	-1.40	0.42	1.01
1	2.640	0.001	0.008	-1.71	-0.91	-0.19	0.32
1	2.970	0.001	0.008	-0.87	-0.10	-0.47	-0.08
1	3.300	0.002	0.008	-0.19	1.42	-0.36	-0.19
1	3.300	0.002	0.008	-0.19	1.42	-0.36	-0.19
1	3.630	0.002	0.008	0.33	1.09	-0.23	0.15
1	3.960	0.002	0.008	0.77	1.71	-0.03	0.48
1	4.290	0.002	0.008	1.04	2.64	0.31	0.92
1	4.620	0.002	0.008	1.31	3.52	0.79	1.94

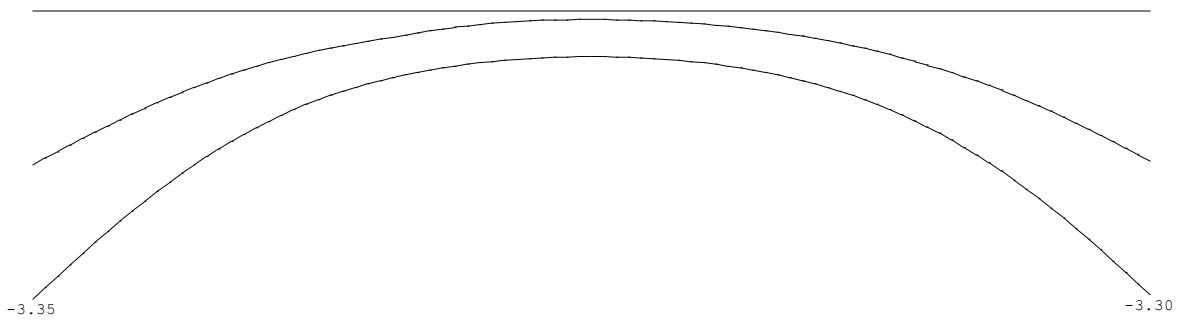
TUSSENPUNTEN Fysisch lineair

Ligger:1 Fundamentele combinatie

Veld	Pos.	Grondspan. [N/mm ²]		Dwarskr		Moment	
		min.	max.	min.	max.	min.	max.
1	4.950	0.003	0.010	1.56	4.12	1.37	3.21
1	5.280	0.004	0.013	1.54	3.99	2.00	4.58
1	5.610	0.006	0.018	0.93	2.47	2.50	5.69
1	5.940	0.010	0.027	-1.34	-0.57	2.62	5.95
1	6.270	0.015	0.038	-8.39	-3.70	1.97	4.45
1	6.600	0.021	0.051	-19.55	-8.64	0.00	0.00

OMHULLENDE VAN DE KARAKTERISTIEKE COMBINATIES**VERPLAATSINGEN** [mm] Fys.NLE.kort

Ligger:1 Karakteristieke combinatie



N.B. In deze verplaatsingen is de kruipvervorming (w2) niet verwerkt!

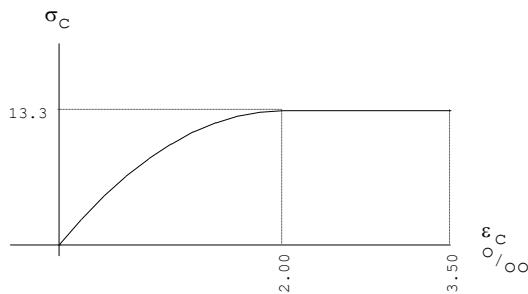
MATERIAALGEGEVENEN [N] [mm]

t.b.v. materiaal:1 C20/25

Spanning-rek diagrammen

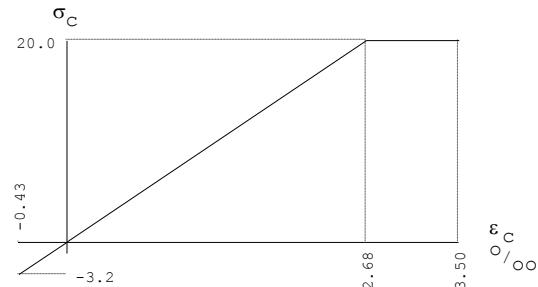
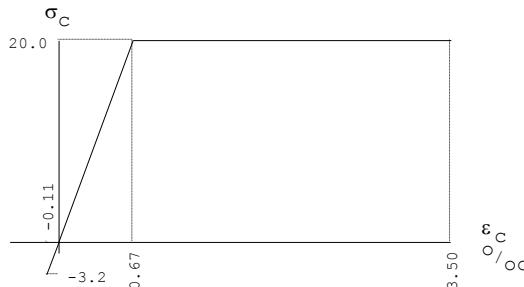
T.b.v sterkte

E-modulus: 7619



T.b.v korte-duur
E-modulus: 29962

lange-duur
E-modulus: 7472



PROFIELGEGEVENS VLOER

[N] [mm]

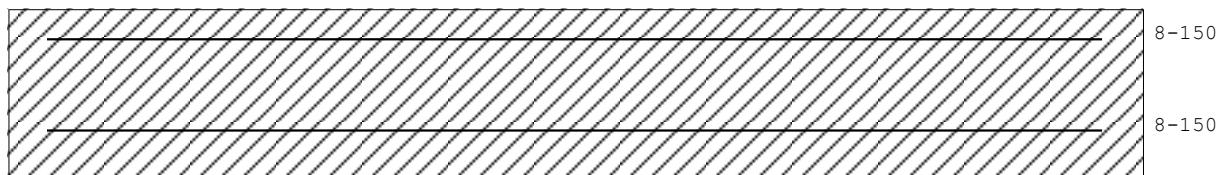
t.b.v. profiel:1 B*H 1000*150

Algemeen

Materiaal :	C20/25	
Oppervlak :	1.500000e+005	Traagheid : 2.8125e+008
Staaftype :	0:normaal	Vormfactor : 0.00

Doorschneide

breedte :	1000	hoogte :	150	zwaartepunt tov onderkant :	75
Referentie :	Boven				



Fictieve dikte :	130.4
Breedte lastvlak a _b 6.1(10) :	1000

Betonkwaliteit element :	C20/25	Kruipcoëf. :	3.010
Soort spanningsrekdiagram :	Parabolisch - rechthoekig diagram		
Staalkwaliteit hoofdwapening :	500	$\varepsilon_{u,k}$:	2.50
Soort spanningsrekdiagram :	Bi-lineair diagram met klimmende tak		
Geprefabriceerd element :	Nee		

Betondekking

Milieu :	Boven	Onder
	XC1	XC3

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

Hoofdwapening :	1ste laag	1ste laag
Nominale dekking :	15	25
Toegepaste dekking :	15	30
Gelijkwaardige diameter :	8	8
$C_{min,b} \quad C_{min,dur} \quad \Delta C_{dur}$:	8 10 0	8 20 0
$C_{min} \quad \Delta C_{dev} \quad C_{nom}$:	10 5 15	20 5 25

Betondekking

		Boven			Onder		
Beugel / Verdeelwapening	:		2de laag			2de laag	
Nominale dekking	:			15			25
Toegepaste dekking	:			23			38
Gelijkwaardige diameter	:			6			6
$C_{min,b}$ $C_{min,dur}$ ΔC_{dur}	:	6	10	0	6	20	0
C_{min} ΔC_{dev} C_{nom}	:	10	5	15	20	5	25

Wapening

	Boven	Onder
Basiswapening	:	8-150
Hoofdwapening laag	:	1
Automatisch verhogen basiswap.	:	Nee
Art. 7.3.2 minimum wapening	:	Ja
Bijlegdiameters	:	8;10;12
Diameter nuttige hoogte	:	8.0
diameter verdeelwapening	:	6.0
Min.tussenruimte	:	50
Aanhechting	:	Automatisch

PROFIELGEGEVENS VLOER

[N] [mm]

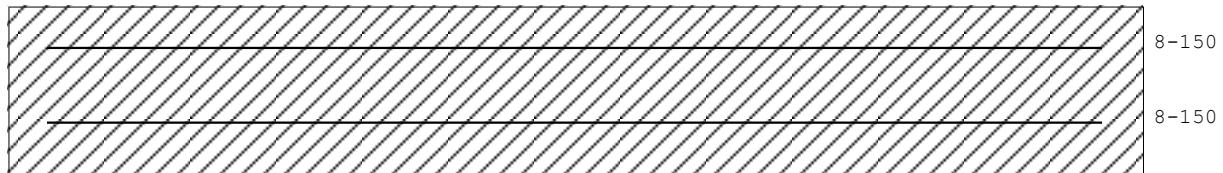
t.b.v. profiel:2 B*H 1000*150

Algemeen

Materiaal	:	C20/25		
Oppervlak	:	1.500000e+005	Traagheid	: 2.8125e+008
Staaftype	:	0:normaal	Vormfactor	: 0.00

Doorschijn

breedte : 1000 hoogte : 150 zwaartepunt tov onderkant : 75
Referentie : Boven



Fictieve dikte : 130.4
Breedte lastvlak ab 6.1(10) : 1000

Betonkwaliteit element	:	C20/25	Kruipcoëf.	:	3.010
Soort spanningsrekdiagram	:	Parabolisch - rechthoekig diagram			
Staalkwaliteit hoofdwapening	:	500	$\epsilon_{u,k}$:	2.75
Soort spanningsrekdiagram	:	Bi-lineair diagram met klimmende tak			

Geprefabriceerd element : Nee

		Boven	Onder
Milieu	:	XC3	XC3
Gestort tegen bestaand beton	:	Nee	Nee
Element met plaatgeometrie	:	Ja	Ja
Specifieke kwaliteitsbeheersing	:	Nee	Nee
Oneffen beton oppervlak	:	Nee	Nee
Ondergrond	:	Glad / N.v.t.	Glad / N.v.t.
Constructieklaasse	:	S3	S3
Grootste korrel	:	31.5	
Hoofdwapening	:	1ste laag	1ste laag
Nominale dekking	:	25	25
Toegepaste dekking	:	25	35
Gelijkwaardige diameter	:	8	8
$C_{min,b}$ $C_{min,dur}$ ΔC_{dur}	:	8 20 0	8 20 0
C_{min} ΔC_{dev} C_{nom}	:	20 5 25	20 5 25

Betondekking

		Boven			Onder		
Beugel / Verdeelwapening	:		2de laag			2de laag	
Nominale dekking	:		25			25	
Toegepaste dekking	:		33			43	
Gelijkwaardige diameter	:		6			6	
$C_{min,b}$ $C_{min,dur}$ ΔC_{dur}	:	6	20	0	6	20	0
C_{min} ΔC_{dev} C_{nom}	:	20	5	25	20	5	25

Wapening

		Boven	Onder
Basiswapening	:	8-150	8-150
Hoofdwapening laag	:	1	1
Automatisch verhogen basiswap.	:	Nee	Nee
Art. 7.3.2 minimum wapening	:	Ja	Ja
Bijlegdiameters	:	8;10;12	8;10;12
Diameter nuttige hoogte	:	8.0	8.0
diameter verdeelwapening	:	6.0	6.0
Min.tussenruimte	:	50	50
Aanhechting	:	Automatisch	Automatisch

Hoofdwapening Fysisch lineair

Ligger:1 Fundamentele combinatie



8-150 b

MED dekkingslijn Fysisch lineair

Ligger:1 Fundamentele combinatie

**Hoofdwapening**

Ligger:1

Geb.	Pos. [mm]	M_{Ed} [kNm]	z [mm]	B/O	Ab [mm ²]	Aa [mm ²]	Basiswapening +Bijlegwapening	Opm.
1	800	6.01	81	Bov	133*	336	8-150	54
2	3000	-0.47	92	Ond	133*	336	8-150	54
3	5900	6.01	81	Bov	133*	336	8-150	54

Opmerkingen

[54] * = Eisen met betrekking tot minimum wapening ten behoeve van gecontroleerde scheurvorming zijn toegepast volgens art. 7.3.2.

Scheurvorming volgens artikel 7.3.3

Ligger:1

Geb.	Pos.	M _E ; freq	B/O	σ _s	art.	s	s	Ø _{k,m}	Ø _{k,m}	σ _b	σ _b	Opm.
		[mm]	[kNm]			opt.	max.	opt.	max.	opt.	max.	
						[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	
1	800	3.79	Bov	94.4	7.3.3	150	300	8.0	24.1			
2	3000	-0.22	Ond	6.3	7.3.3	150	300	8.0	12.4			
3	5900	3.79	Bov	94.3	7.3.3	150	300	8.0	24.1			

Verloop hoofdwapening

Ligger:1

Merk	B/O	Wapening	Vanaf	Tot	Lengte	L _{bd; begin}	L _{bd; eind}
			[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
a Boven	8-150		-100	6700	6800	100	100
b Onder	8-150		-100	6700	6800	100	100

Opmerkingen

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

Tussenresultaten hoofdwapening

Ligger:1

Positie	B/O	Basiswapening	M _{E,d,V}	M _{R,d}	M _{E,freq}	M _{R,freq}	Opm.
		+Bijlegwapening	[kNm]	[kNm]	[kNm]	[kNm]	
0	B	8-150	2.19	20.71	1.38	12.84	
3000	B	8-150	0.01	20.71	0.00	12.84	
6600	B	8-150	2.19	20.71	1.38	12.84	
0	O	8-150	0.00	-16.88	0.00	-10.69	
3000	O	8-150	-0.47	-16.88	-0.24	-10.69	
6600	O	8-150	0.00	-16.88	0.00	-10.69	

Stijfhedens

Ligger:1

Veld	A _{b o v}	A _{o n d}	E _{t o t a a l}	E _{o n}	Pos	M _{E,k}	M _{E,q,p}	M _{E,g}	Veld-lengte
	[mm ²]	[mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[mm]	[kNm]	[kNm]	[kNm]	[mm]
1	335	335	10493	31109	660	5.0	3.7	2.9	660
1	335	335	10479	31109	741	5.0	3.8	2.9	660
1	335	335	10297	31109	1320	3.7	2.9	2.2	660
1	335	335	9356	31109	1980	1.4	1.2	1.0	660
1	335	335	12105	31109	3030	-0.4	-0.2	-0.1	660
1	335	335	12665	31109	3960	0.4	0.2	0.1	660
1	335	335	8617	31109	4620	1.2	1.2	1.0	660
1	335	335	8617	31109	5280	2.4	2.9	2.2	660
1	335	335	8617	31109	5837	3.0	3.8	2.9	660
1	335	335	8617	31109	5940	3.0	3.7	2.9	660

WapeningsgewichtInhoud:1.0 m³ Hoofdwap.gewicht:35.8 kg, 36.1 kg/m³ (zonder verdeelwap.)