

Omgevingsvergunning

Zaaknummer 2764774

1. Inleiding

Op 15 november 2021 hebben wij uw aanvraag om een omgevingsvergunning ontvangen voor het plaatsen van transparante en wegschuifbare balkonbeglazing op het perceel Paardenkamp 14 in Valkenburg bestaande uit het volgende onderdeel:

- Bouwen (art. 2.1 lid 1a) van de Wet algemene bepalingen omgevingsrecht

2. Procedureel

2.1 Bevoegd gezag

Gelet op de projectomschrijving en op artikel 2.4 van de Wabo zijn wij in dit geval het bevoegde gezag om op de aanvraag te beslissen.

2.2 Ontvankelijkheid

Wij hebben de aanvraag getoetst aan de indieningsvereisten van de Regeling omgevingsrecht (Mor). Daarbij is gebleken dat de aanvraag voldoende informatie bevat voor een goede beoordeling van de gevolgen van de activiteit op de fysieke leefomgeving. De aanvraag is daarom ontvankelijk.

2.3 Voorbereidingsprocedure

Wij hebben dit besluit voorbereid overeenkomstig de reguliere voorbereidingsprocedure als bedoeld in paragraaf 3.2 van de Wabo.

Wij beslissen omtrent een aanvraag om omgevingsvergunning, waarbij de reguliere procedure van toepassing is, binnen acht weken na ontvangst van de aanvraag. Op grond van artikel 3.9, lid 2 van de Wabo kunnen wij de beslissing omtrent een aanvraag om een omgevingsvergunning eenmaal met ten hoogste zes weken verlengen. Van deze mogelijkheid is bij verlengingsbesluit van 10 januari 2022 gebruik gemaakt. Hierdoor is de fatale termijn waarbinnen moet worden beslist opgeschoven naar 21 februari 2022.

3 Besluit

Gelet op artikel 2.1 van de Wabo besluiten wij de omgevingsvergunning te verlenen voor de volgende activiteit:

- Bouwen (art. 2.1 lid 1a) van de Wet algemene bepalingen omgevingsrecht

Wij verlenen de omgevingsvergunning overeenkomstig de bij dit besluit behorende en als zodanig gewaarmerkte stukken:

1. Aanvraagformulier omgevingsvergunning;
2. 17551_Glasberekening;
3. 17551_Constructieprofielen;
4. 17551_Constructieberekeningen.
5. 17551_Bijlage



Formuliertersie
2020.01

Aanvraaggegevens

Algemeen

Aanvraagnummer	6516017
Aanvraagnaam	Balkonbeglazing 9347 de Meer - Valkenburg (ZH)
Uw referentiecode	-
Ingediend op	15-11-2021
Soort procedure	Reguliere procedure
Projectomschrijving	Het plaatsen van Metalura transparante en wegschuifbare balkonbeglazing.
Opmerking	-
Gefaseerd	Nee
Blokkerende onderdelen weglaten	Nee
Kosten openbaar maken	Nee
Bijlagen die later komen	-
Bijlagen n.v.t. of al bekend	-
Bevoegd gezag	
Naam:	Gemeente Katwijk
Bezoekadres:	Koningin Julianalaan 3 2224 EW KATWIJK ZH
Postadres:	Postbus 589 2220 AN KATWIJK ZH
Telefoonnummer:	0714065000
Faxnummer:	0714065065
E-mailadres:	info@katwijk.nl
Website:	www.katwijk.nl
Contactpersoon:	Team vergunningen
Bereikbaar op:	Ma. t/m Vr. 09.00 - 17.00 uur



Behoort bij besluit van
burgemeester en wethouders
van de gemeente Katwijk.
d.d. 13-01-2022
no. 2764774

GEMEENTE KATWIJK
Afdeling Veiligheid
Team Vergunningen
Gezien  d.d. 10-01-2022

Mij bekend, hoofd cluster
vergunningen, toezicht &
handhaving.

Project: Aluminium profielen balkonbeglazing

Ordernummer: 20111015

Opdrachtgever:

Onderwerp: berekening onder en bovenprofiel

Aantal bladen: 18

Bijbehorende tekeningen: --

Berekend:

Berekening no. B.002

Rev.:	Opmerkingen:	Datum:
0		20 april 2012
A	Document aangepast naar EC	17 november 2014
B	Aangepaste bovenregel verwerkt	10 mei 2016
C	Bevestiging op hoekprofiel toegevoegd	10 oktober 2017
D	Document aangepast i.v.m. nieuwe geleideprofielen	18 december 2018
E	Aangepaste onderrail toegevoegd	12 juli 2021
F	Conclusie aangevuld	5 oktober 2021

Inhoudsopgave

1- Projectomschrijving	-3-
2- Conclusies	-3-
3- Toegepaste normen	-4-

Bijlage:

Bijlage A- berekening aluminium profielen	A1-A12
Bijlage B- tekeningen aluminium profielen	B1-B2

1- Projectomschrijving

Voor het berekenen/controleren van de balkonafschiding is een standaard document opgezet voor het bepalen van de glasdikten en de verankeringen en voor de controle van de aluminium profielen.

Voor het glas en de verankering verwezen naar berekening 20111015-B01 bepaling glasdikte en verankering van de balkon beglazingssystemen.

In dit rapport worden de aluminium onder en bovenregel gecontroleerd.

Dit zijn de profielen als bijgevoegd in bijlage B.

Bovenrail 6200 ML25 Update

Onderrail 6200 ML25 Update

In de berekening is aangegeven wat de max. windbelasting en lijnbelasting is die op de balkonafschiding aangebracht mag worden.

Voor het bepalen van de belastingfactoren is uitgegaan van ad. B in de tabel NB.20 van de NB:2011.

Het gewicht van 1 paneelscherm is $2,6 \times 0,64 \times 12 \times 2,5 = 50$ kg. Dit is < 1 kN.

Maatgevend is de windbelasting i.v.m. met een aanwezige balustrade.

Op basis van ad. B mag een lagere gevolgklasse aangehouden worden. De balkonafschidingen vallen volgens tabel NB.21 in gevolgklasse CC2. Gezien het bovenstaande mag de balkonafschiding naar gevolgklasse CC1.

Deze waarden zijn vermeld in het voornoemde berekening 20111015-B01

In paragraaf 4 van het genoemde document wordt de optredende windbelasting $p_{rep;wind}$ bepaald.

In paragraaf 6 van het genoemde document wordt een lijnlast $F_{d;wind}$ bepaald.

Deze waarde moet lager zijn dan de in dit document vermelde lijnlast.

2- Conclusies

Maatgevende lijnlast op het aluminium profiel is: (zie ook bijlage A)

Zonder verstijving met het U-profiel :

Bovenzijde $2,38 \text{ kN/m}^1$

Onderzijde $1,69 \text{ kN/m}^1$

Met verstijving door middel van het U-profiel 40x60x40x4 :

Bovenzijde 4,09 kN/m¹

(Gebaseerd op een paneelbreedte van 680 mm)

Bij een breder paneel moet de lijnlast minder gekozen worden.

Maximale lijnlast is 1,392x2/ breedte van het paneel (in meters)

Met verstijving door middel van het U-profiel 40x60x40x4

Onderzijde 7,13 kN/m¹

Bij een balkonafscheiding op een bestaande borstwering zal door derden aangetoond moeten worden of de bestaande borstwering de optredende belastingen kan opnemen.

Bij toepassing van een hoekprofiel op de borstwering is de maatgevende lijnlast gebaseerd op de toegepaste verankering in het metselwerk

Maatgevende lijnlast ter plaatse van de onderzijde is:

Zonder u-profiel 40x60x40x4

maximale belasting 1,69 kN/m¹

h.o.h. ≤ 180 mm

hoekprofiel 180x70x8 aluminium

Met u-profiel 40x60x40x4

maximale belasting 1,95 kN/m¹

h.o.h. ≤ 180 mm

hoekprofiel 180x70x8 aluminium

Bovengenoemde waarden voor de lijnlast moet overeen komen met de lijnlast welke uitgerekend is in berekening 20111015-B01 par. 6 (verankering gesloten wand).

Bij gelijke waarde of een waarde < dan bovengenoemde waarden voldoet het aluminium beglazingssysteem.

3- Toegepaste normen

NEN-EN 1990	Grondslagen van het constructief ontwerp
NEN-EN 1991-1-1	Belastingen op constructies - algemene belastingen
NEN-EN 1993-1-4	Windbelastingen
NEN-EN 1993-1-1	Algemene regels en regels voor gebouwen
NEN-EN 1993-1-8	Ontwerp en berekening van verbindingen
NEN-EN 1999-1-1	Ontwerp en berekening van aluminiumconstructies

Project:	Aluminium profielen balkonbeglazing
Ordernummer:	20111015
Opdrachtgever:	
Onderwerp:	Bijlage A. Controle aluminium profielen

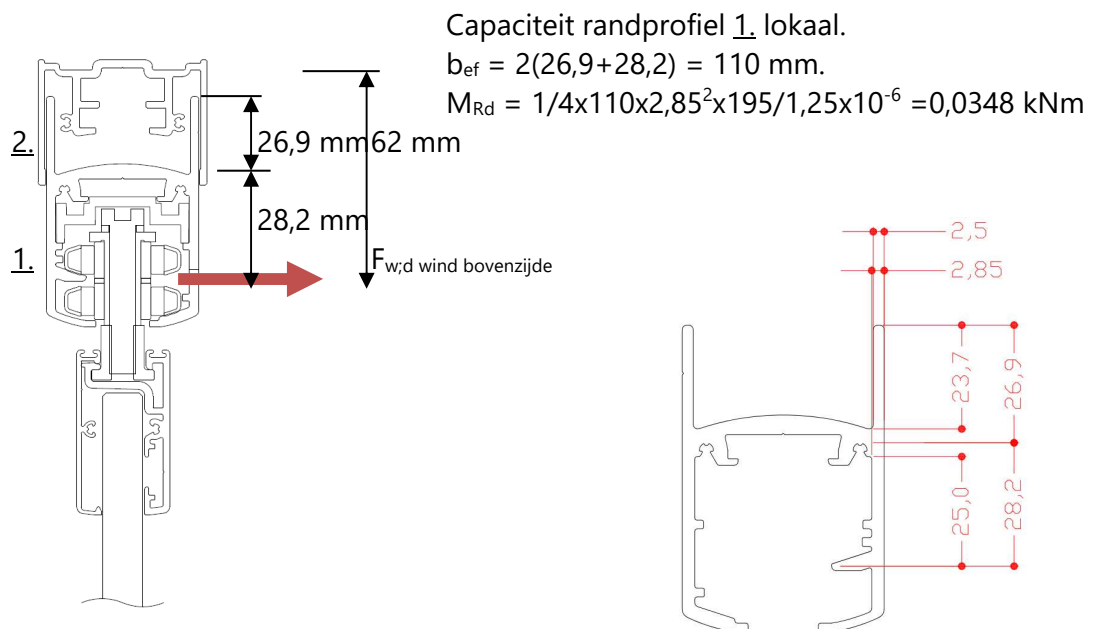
Controle bovenprofiel.

In onderstaande afbeelding (principeafbeelding) is aangegeven waar de windbelasting afgedragen wordt aan het bovenprofiel. Aangenomen is dat de belasting door de loopwielen overgebracht wordt op het aluminium profiel. Per glaspaneel zijn er 2 looprollen.

Wanddikte randprofiel 1. 2,85 mm

Wanddikte u-profiel stelraam 2. 2 mm

Controle randprofiel 1.



Maximaal optredende windlast

$$F_{w;d} \text{ wind bovenzijde} = 0,0348 / 0,025 = 1,392 \text{ kN}$$

Bij een paneelbreedte zoals hieronder genoemd is dit een lijnlast van:

$$F_d \text{ wind bovenzijde} = 1,392 \times 2 / 0,6 = 4,64 \text{ kN/m}^1$$

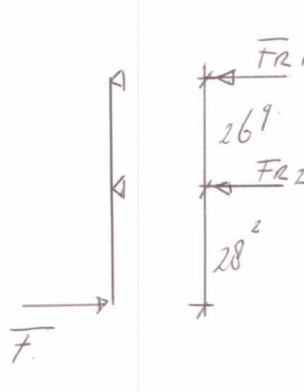
$$F_d \text{ wind bovenzijde} = 1,392 \times 2 / 0,68 = 4,09 \text{ kN/m}^1$$

De breedte waarde kan variëren tussen de 0,6 meter en de 0,68 meter.

Bij bredere panelen dient een lagere lijnlast aangehouden te worden als hierboven genoemd i.v.m. het overschrijden van de maximale puntlast in het geleidewiel.

Voor de controle van het profiel is met de lijnlast van 4,64 kN/m gerekend met een breedte van het paneel van 0,6 m.

Controle opstaande ribben van het randprofiel



$$F_{R1} = 4,64 \times 28,2 / 26,9 = 4,86 \text{ kN/m}$$

$$F_{R2} = 4,64 \times 55,1 / 26,9 = 9,50 \text{ kN/m}$$

Reactiekracht F_{R1} zal een moment gaan veroorzaken in de opstaande ribben van het profiel.
 Reactiekracht F_{R2} zal een moment gaan veroorzaken in de opstaande ribben van het stelraamprofiel.

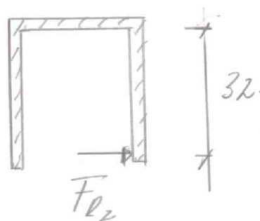
De minimale dikte die nodig is om de ribben niet maatgevend te laten zijn voor bovenstaande lijnlast $t_{\min} = \sqrt{(4,86 \times 0,0238) \times 10^6 \times 4 / (195 / 1,25) \times 1000} = 1,722 \text{ mm}$

Een wanddikte van de opstaande ribben $\geq 1,725 \text{ mm}$ zorgt er voor dat de opstaande ribben niet maatgevend worden.

Controle u-profiel stelraam 2.

Door het stijve rugprofiel is aan te nemen dat de belasting uit het randprofiel 1. Gelijk verdeeld wordt over het stelraam.

Als uitgangspunt is de capaciteit van randprofiel 1. aangehouden.



De minimale dikte die nodig is om de ribben niet maatgevend te laten zijn voor bovenstaande lijnlast $t_{\min} = \sqrt{9,50 \times 32 \times 10^3 \times 4 / (195 / 1,25) \times 1000} = 2,792 \text{ mm}$

Het stelraam heeft een capaciteit: (gebaseerd op een wanddikte van 2 mm.

$$M_{Rd} = 1/4 \times 1000 \times 2^2 \times 195 / 1,25 \times 10^{-6} = 0,156 \text{ kNm/m}^1$$

Maximale lijnlast welke overgedragen kan worden door het stelraam aan de bovenzijde is:

$$F_d \text{ wind bovenzijde} = 0,156 / 0,032 / (55,1 / 26,9) = 2,38 \text{ kN/m}^1$$

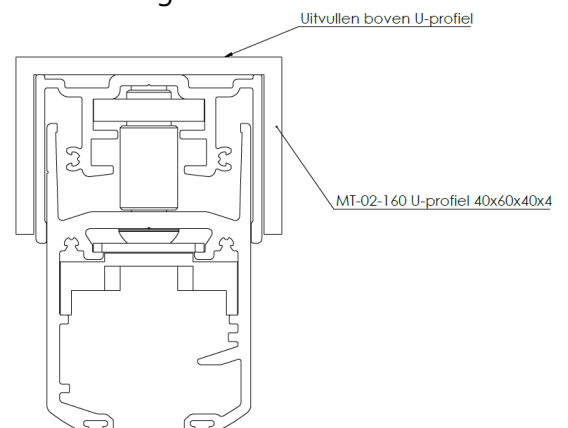
Bovengenoemde waarde is kleiner dan de capaciteit van het randprofiel en zal als maatgevende belasting aangehouden moeten worden voor het totale systeem.

Het stelraam kan voorzien worden van een extra u-profiel welke strak om het stelraam heen gemonteerd wordt. Hierdoor wordt de capaciteit van het stelraam vergroot.

Uitgangspunt: U-profiel 40x60x40x4.

Aandachtspunt:

Het extra u-profiel dient strak om het stelraam heen aangebracht te worden om een samenwerking van de wanden te realiseren.



Voor het bepalen van de capaciteit is de helft van de wanddikte van het u-profiel meegerekend. (wandikte is dan > dan de eerder uitgerekende minimale wanddikte)

$$M_{Rd} = 1/4 \times 1000 \times 4^2 \times 195 / 1,25 \times 10^{-6} = 0,624 \text{ kNm/m}^1$$

Maximale lijnlast welke overgedragen kan worden door het stelraam met u-profiel aan de bovenzijde is:

$$F_d \text{ wind bovenzijde} = 0,624 / 0,032 / (55,1 / 26,9) = 9,52 \text{ kN/m}^1$$

Bovengenoemde waarde is groter dan de capaciteit van het randprofiel. Het randprofiel zal als maatgevende belasting aangehouden moeten worden voor het totale systeem.

Conclusie:

Zonder u-profiel 40x60x40x4

maximale belasting

2,38 kN/m¹

(maximale elementbreedte is hier dan 1,15 mm)

Met u-profiel 40x60x40x4

lijnlast is 1,392x2/ breedte van het paneel (in meters)

4,09 kN/m¹

(gebaseerd op een paneelbreedte van 680 mm)

Bovengenoemde waarde voor de lijnlast moet overeen komen met de lijnlast welke uitgerekend is in berekening 20111015-B01 par. 6 (verankering gesloten wand).

Bij gelijke waarde of een waarde < dan bovengenoemde waarden voldoet het aluminium profiel.

Controle profielen met optredende maximale belastingen:

Zonder u-profiel

Lijnlast is 2,38 kN/m1

Optredende kracht in het loopwiel $F_d = 2,38 \times 0,68 / 2 = 0,81$ kN

Optredende reactiekrachten aan onderzijde profiel 1.

$$F_{R1} = 2,38 \times 28,2 / 26,9 = 2,495 \text{ kN/m1}$$

$$F_{R2} = 2,38 \times 55,1 / 26,9 = 4,875 \text{ kN/m1}$$

Op tredende spanning in staande flenzen van 24 mm bij profiel 1.

$$\sigma_M = 2,495 \times 0,0237 / 0,1625 \times 195 / 1,25 = 56,8 \text{ N/mm}^2$$

$$\tau = 2945 / 2,5 \times 1000 = 1,18 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_{vergl} = \sqrt{56,8^2 + 3 \times 1,18^2} = 56,84 \text{ N/mm}^2 < 195 / 1,25 \quad \text{voldoet.}$$

Optredende spanning in staande flenzen van 32 mm bij profiel 2.

Zoals aangegeven wordt er van uitgegaan dat door de stijve rug de reactiekracht gelijk verdeeld wordt over het stelraam 2.

Lijnlast aan bovenzijde is

$$F_{R2} = 4,875 \text{ kN/m1}$$

$$\sigma_M = 4,875 \times 0,032 / 0,156 \times 195 / 1,25 = 156 \text{ N/mm}^2$$

$$\tau = 4,89 \times 1000 / 2 \times 1000 = 2,45 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_{vergl} = \sqrt{156^2 + 3 \times 2,45^2} = 156,06 \text{ N/mm}^2 \geq 195 / 1,25 \quad \text{voldoet.}$$

Met u-profiel

Lijnlast is 4,64 kN/m1

Optredende kracht in het loopwiel $F_d = 4,64 \times 0,6 / 2 = 1,39$ kN

Optredende reactiekrachten aan onderzijde profiel 1.

$$F_{R1} = 4,64 \times 28,2 / 26,9 = 4,864 \text{ kN/m1}$$

$$F_{R2} = 4,64 \times 55,1 / 26,9 = 9,504 \text{ kN/m1}$$

Op tredende spanning aan de loopzijde van het profiel 1.

$$\sigma_M = 1,39 \times 0,025 / 0,0348 \times 195/1,25 = 155,77 \text{ N/mm}^2$$

$$\tau = 1390/110 \times 2,85 = 4,43 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_{\text{vergl}} = \sqrt{155,77^2 + 3 \times 4,43^2} = 155,99 \text{ N/mm}^2 < 195/1,25$$

voldoet.

Optredende spanning in staande flenzen van 32 mm bij profiel 2.

Zoals aangegeven wordt er van uitgegaan dat door de stijve rug de reactiekracht gelijk verdeeld wordt over het stelraam 2.

Lijnlast aan bovenzijde is

$$F_{R2} = 9,504 \text{ kN/m}$$

$$\sigma_M = 9,504 \times 0,032 / 0,4778 \times 195/1,25 = 99,3 \text{ N/mm}^2$$

$$\tau = 9,504/3,5 = 2,72 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_{\text{vergl}} = \sqrt{99,3^2 + 3 \times 2,72^2} = 99,41 \text{ N/mm}^2 \geq 195/1,25$$

voldoet.

Controle onderprofiel.

In onderstaande afbeelding is aangegeven waar de windbelasting afgedragen wordt aan het onderprofiel. Aangenomen is dat de belasting door de loopwielen overgebracht wordt op het aluminium profiel. Per glaspaneel zijn er 2 looprollen.

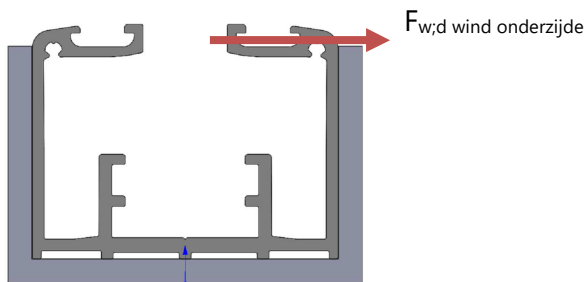
Wanddikte onderprofiel

2 mm

Capaciteit onderprofiel lokaal.

$$b_{ef} = 12 + (2 \times 18,75) + (2 \times 37,3) = 124,1 \text{ mm.}$$

$$M_{Rd} = 1/4 \times 124,1 \times 2^2 \times 195 / 1,25 \times 10^{-6} = 0,0194 \text{ kNm}$$



Uitleg bij b_{ef} (maten bij 45° spreiding)

12 is de as diameter van de looprol

2x 18,75 is de bovenrand van het profiel

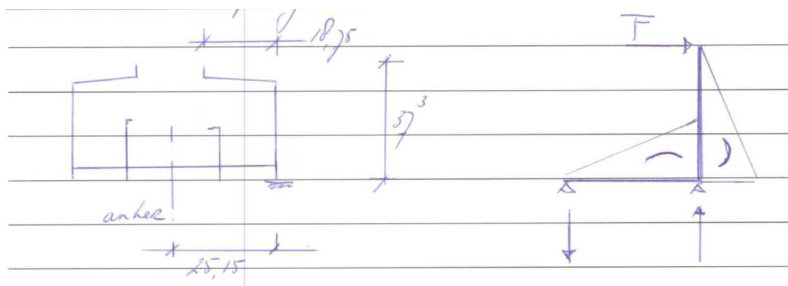
2x 37,3 is 2x de hoogte van het profiel

Maximaal optredende windlast $F_{w,d \text{ wind onderzijde}} = 0,0194 / 0,03395 = 0,57 \text{ kN}$

Bij een paneelbreedte van 64 cm geeft dit een lijnlast van:

$$F_{d \text{ wind onderzijde}} = 0,57 \times 2 / 0,64 = 1,78 \text{ kN/m}^1$$

De waarde 0,64 m is de breedte van het glaspaneel. Deze waarde kan variëren tussen de 0,6 meter en de 0,68 meter. Hiervoor is een gemiddelde aangehouden.



De optredende reactiekracht in het drukpunt $F_{Rd;drp} = 1,78 \times 37,3 / 25,15 = 2,64 \text{ kN/m}^1$.

Optredende spanningen in het profiel:

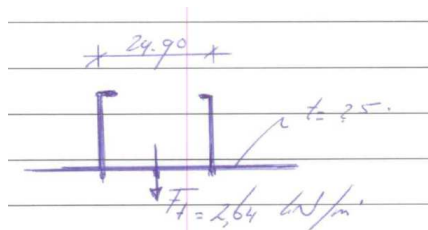
$$\sigma_D = 2640 / 2 \times 1000 = 1,32 \text{ N/mm}^2$$

$$\tau_D = 570 / 2 \times 124,2 = 2,3 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_D = 570 \times 33,95 / (1/4 \times 124,1 \times 2^2) = 155,9 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_{\text{vergl}} = \sqrt{(1,32 + 155,9)^2 + 3 \times 2,3^2} = 157 \text{ N/mm}^2 \quad \text{u.c.} = 157 / 156 = 1,006 = 1 \text{ akkoord}$$

Bepaling capaciteit ter plaatse van de verankering.



$$M_{Ed} = 1/4 \times 2,64 \times 0,249 = 0,0164 \text{ kNm}$$

$$M_{Rd} = 1/4 \times 1000 \times 2,5^2 \times 195 / 1,25 \times 10^{-6} = 0,243 \text{ kNm/m}^1$$

$$\text{u.c.} = 0,0164 / 0,243 = 0,067 < 1$$

$$M_{Rd, \text{lokaal}} \Rightarrow b_{\text{eff}} = 2 \times 24,9 + 6 = 55,8 \text{ mm}$$

$$M_{Rd} = 1/4 \times 55,8 \times 2,5^2 \times 195 / 1,25 \times 10^{-6} = 0,0136 \text{ kNm/m}^1$$

$$F_{T,D; \text{max}} = 0,0136 / (1/4 \times 0,249) = 2,18 \text{ kN}$$

Bij zijwand verjongd het profiel naar 1,95 mm.

$$M_{Rd} = 1/4 \times 124,1 \times 1,95^2 \times 195 / 1,25 \times 10^{-6} = 0,0184 \text{ kNm/m}^1$$

$$F_{T,D; \text{max}} = 0,0184 / 0,03395 = 0,542 \text{ kN}$$

$$F_d \text{ wind onderzijde} = 0,542 \times 2 / 0,64 = 1,69 \text{ kN/m}^1$$

$$F_{T,D} = 1,69 \times 37,3 / 25,15 = 2,51 \text{ kN/m}^1$$

h.o.h. afstand verankering

$$2,18 = 2,51 \times 1,14 \times \text{h.o.h.}$$

$$\text{max. h.o.h. afstand is } 0,76 \text{ m}^1$$

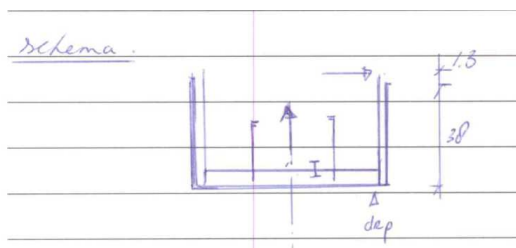
Bij een balkonafschieding met open balustrade of een balkonafschieding op de balustrade/borstwering zal de windbelasting aan de onderzijde gelijk zijn als aan de bovenzijde.

De boven berekende windlast is kleiner dan de waarde die berekend is voor het onverstijfde bovenprofiel. Zonder toepassing van een u-profiel is de toelaatbare windbelasting op het

gehele systeem als lijnlast 1,69 kN/m¹. Dit geldt in de situatie als er geen gesloten balkon voor de panelen staat.

Bij een balkonafschieding met open balustrade zal de windbelasting aan de onderzijde gelijk zijn als aan de bovenzijde. Om de onderzijde niet maatgevend te laten worden kan ook hier gewerkt worden met een extra u-profiel welke strak om het stelraam heen gemonteerd wordt. Hierdoor wordt de capaciteit van het onderprofiel vergroot.

Uitgangspunt: U-profiel 40x60x40x4.



Maatgevend is snede I, hier kan een maximale kracht optreden van 2,18 kN.

Door verkleining van de h.o.h. afstand kan de lijnlast verhoogd worden.
Door toepassing van het u-profiel kan de wand meer belasting opnemen.

$$M_{Rd} = 1/4 \times (2+2)^2 \times 1,241 \times 195 / 1,25 \times 10^{-6} = 0,07744$$

$$\text{Maximaal optredende windlast } F_{w;d \text{ wind onderzijde}} = 0,07744 / 0,03395 = 2,28 \text{ kN}$$

Bij een paneelbreedte van 64 cm geeft dit een lijnlast van:

$$F_{d \text{ wind onderzijde}} = 2,28 \times 2 / 0,64 = 7,13 \text{ kN/m}^1$$

Met stijfheidsverhoudingen is bepaald hoe de belasting verdeeld wordt over de beide profielen.

$$\begin{aligned} EI_{u\text{-prof}} &= 70000 \times 1/12 \times 124,1 \times 4^3 = 46330667 \\ EI_{\text{onderprof}} &= 70000 \times 1/12 \times 124,1 \times 2^3 = \frac{5791333}{52122000} \end{aligned}$$

Het u-profiel neemt 88,9% van de belasting op en het onderprofiel neemt 11,1% van de belasting op.

Het onderprofiel kan een belasting opnemen van 1,69 kN/m¹

Bij een versterkt profiel is dit $7,13 \times 11,1\% = 0,79 \text{ kN/m}^1 < 1,69 \text{ kN/m}^1$

$$F_{d \text{ wind onderzijde}} = 0,542 \times 2 / 0,64 = 7,13 \text{ kN/m}^1$$

h.o.h. afstand verankering

$$4,7 = 9,5 \times 1,14 \times \text{h.o.h.}$$

max. h.o.h. afstand is 0,43 m¹

Conclusie:

Zonder u-profiel 40x60x40x4

maximale belasting 1,69 kN/m¹

Met u-profiel 40x60x40x4

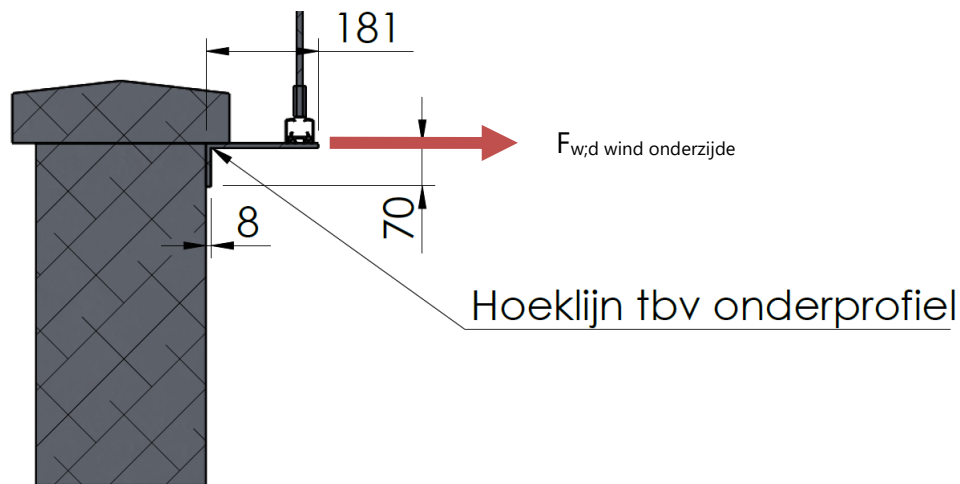
maximale belasting 7,13 kN/m¹

Bovengenoemde waarde voor de lijnlast moet overeen komen met de lijnlast welke uitgerekend is in berekening 20111015-B01 par. 6 (verankering gesloten wand).

Bij gelijke waarde of een waarde < dan bovengenoemde waarden voldoet het aluminium profiel.

Controle onderprofiel gemonteerd op hoeklijn.

In onderstaande afbeelding is aangegeven waar de windbelasting afgedragen wordt aan het onderprofiel.



De maximaal toelaatbare winddruk op de onderregel is hierboven gecontroleerd.

Deze heeft een waarde van $1,69 \text{ kN/m}^1$ zonder U-profiel.

Deze heeft een waarde van $7,13 \text{ kN/m}^1$ met een U-profiel.

Uitgangspunt bij de bevestiging van het hoekprofiel is dat deze bevestigd wordt met schroefpluggen van Hilti HRD 10-50

Gegevens verankering in metselwerk.

Design resistance					
Anchor size		HRD 8		HRD 10	
		$h_{\text{nom}} = 50 \text{ mm}$	$h_{\text{nom}} = 50 \text{ mm}$	$h_{\text{nom}} = 70 \text{ mm}$	$h_{\text{nom}} = 90 \text{ mm}$
Concrete C 12/15	N_{Rd} [kN]	1,1	1,7	3,3	-
	V_{Rd} [kN]	5,5 / 5,2 ^{b)}	8,5 / 8,1 ^{b)} / 8,5 ^{c)}	-	-
Concrete C 16/20 – C 50/60	N_{Rd} [kN]	1,7	2,5	4,7	-
	V_{Rd} [kN]	5,5 / 5,2 ^{b)}	8,5 / 8,1 ^{b)} / 8,5 ^{c)}	-	-
Solid clay brick Mz 2,0 DIN V 105-100 / EN 771-1	$f_b \geq 20 \text{ N/mm}^2$	F_{Rd} [kN]	0,6	1,2 ^{d)} 1,8 ^{e)}	^{f)}
					-
	$f_b \geq 10 \text{ N/mm}^2$	F_{Rd} [kN]	0,48	0,8 ^{d)} 1,2 ^{e)}	^{f)}

^{a)} With overall partial safety factor for action $\gamma = 1,4$. The partial safety factors for action depend on the type of loading and shall be taken from national regulations.

^{b)} Values for hot-dip galvanized carbon steel

^{c)} Values for stainless steel

^{d)} Valid for edge distance $c \geq 150 \text{ mm}$, intermediate values can be interpolated

^{e)} Specification of hollow base material brick types see separate table below

^{f)} Data can be determined by job-site testing, data for $h_{\text{nom}} = 50 \text{ mm}$ can be applied.

Minimale randafstand volgens opgave Hilti voor de verankering is 100 mm.
Dit houdt in dat het toe te passen hoekprofiel lager gemonteerd moet worden als vermeld op de tekening.
Minimale tussenafstand volgens opgave Hilti voor de verankering is 100 mm

Optredende trekkracht op de ankergroep $F_{t,d} = 1,69 \times 0,07 / 0,035 = 3,38 \text{ kN/m}^1$
 $F_{t,d} = 7,13 \times 0,07 / 0,035 = 14,26 \text{ kN/m}^1$

De minimaal toe te passen h.o.h. afstand bij de verschillende optredende krachten:

$h.o.h. \leq 0,8 / 1,14 \times 3,38 \leq 0,208 \text{ m}$
 $h.o.h. \leq 0,8 / 1,14 \times 14,26 \leq 0,049 \text{ m}.$

Praktisch gekozen h.o.h. afstand voor beide hoekprofielen $\leq 180 \text{ mm}$ zodat er 1 type hoekprofiel gebruikt kan worden voor beide situaties.

Maximaal toegestane lijnlast door wind is dan

$F_{t,d} = 0,8 / 1,14 \times 0,18 = 3,90 \text{ kN/m}^1$

Belasting door wind is dan

$F_{w,d} = 3,90 \times 0,035 / 0,07 = 1,95 \text{ kN/m}^1$. Dit is de maximaal toegestane lijnlast door wind aan de onderzijde voor het hoekprofiel.

$M_{Ed} = 1,95 \times 0,035 = 0,0683 \text{ kNm/m}$

$t_{min} = \sqrt{0,0683 \times 10^6 \times 6 / 1000 \times 156} = 1,62 \text{ mm}$

Lokaal met de toelaatbare kracht in het anker.

$M_{Ed} = 0,8 \times 0,035 = 0,028 \text{ kNm}$

Het spreidingsgebied in het hoekprofiel is $\sim 75 \text{ mm}$

$t_{min} = \sqrt{0,028 \times 10^6 \times 6 / 75 \times 156} = 3,79 \text{ mm}$

Toegepast hoekprofiel met een dikte van 8 mm voldoet.

Conclusie:

Zonder u-profiel 40x60x40x4

maximale belasting $1,69 \text{ kN/m}^1$

h.o.h. $\leq 180 \text{ mm}$

hoekprofiel 180x70x8 aluminium

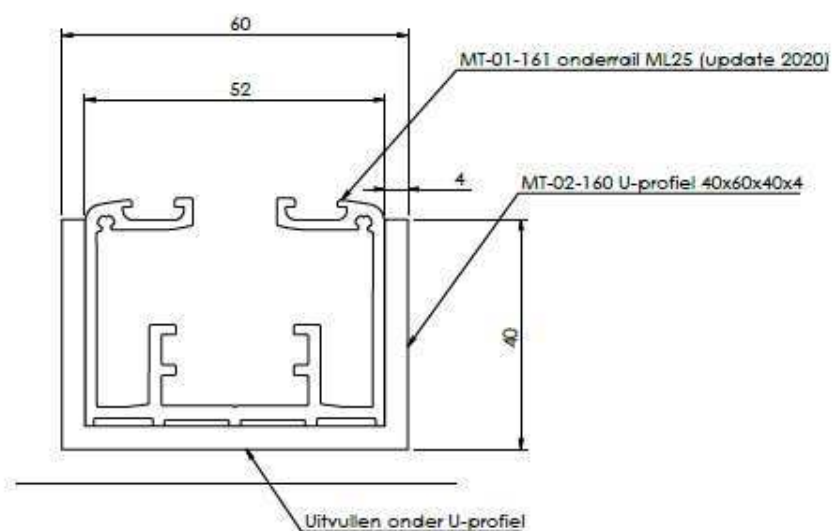
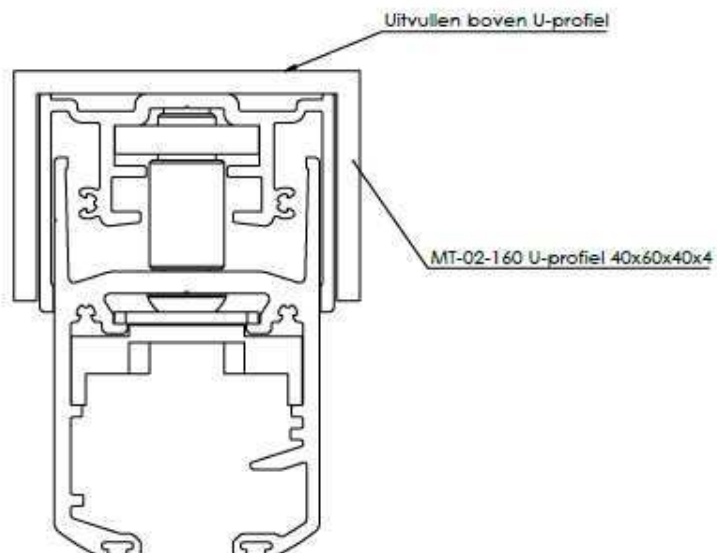
Met u-profiel 40x60x40x4

maximale belasting $1,95 \text{ kN/m}^1$

h.o.h. $\leq 180 \text{ mm}$

hoekprofiel 180x70x8 aluminium

Project:	Aluminium profielen balkonbeglazing
Ordernummer:	20111015
Opdrachtgever:	
Onderwerp:	Bijlage B. Tekeningen van de profielen



Omschrijving: Versteving railen balkonbeglazing		Product: ML25 BB		Rev. Beschrijving:	
Klant:	Behandeling:	Rev.:	Door	Datum	
Plaats:	Kleur:	Getekend	RS	11-5-2021	
	Materiaal:	Goedgekeurd			
	Gewicht:	Schaal: 1:5	Eenheid: mm		
	Tek. Nr.: ML25 Versteving railen				
	Artikel Nr.:	Project Nr.:		Blad: 1/1	Fm: A4

Deze tekening is het eigendom van Metalura en mag zonder haar toestemming niet geheel of gedeeltelijk worden gekopieerd of aan derden ter inzage worden gegeven.

	project:	9347 de Meer - Valkenburg (ZH)
	Etage	3e
	rev:	1
	datum:	15-11-2021

1. OMSCHRIJVING BEREKENINGSRAPPORT

Voor het berekenen/controleren van de balkonafdeling is een standaard document opgezet.

de inhoud van het document is:

- bepaling van de windbelasting op de balkonafdeling
- bepaling van de minimaal benodigde glasdikte
- bepaling van de verankering van de balkonafdeling

Voor het berekenen van de balkonafdeling zijn de normen gebruikt welke genoemd worden in het hoofdstuk gebruikte normen.

Voor de verankering van de balkonafdeling wordt onderscheid gemaakt tussen:

- verankering aan de bovenzijde
- verankering aan de onderzijde
- verankering t.p.v. de parkeerstand

In het rapport zijn een aantal uitgangspunten aangegeven. Deze dienen in acht genomen te worden en op de bijbehorende tekeningen te worden vermeld.

Voor de controle van de gebruikte aluminium profielen wordt verwezen naar het standaard rekendocument B002-revD controle aluminium profielen balkonafdelingen.

Het rekendocument is specifiek opgezet voor beglazing systemen op en voor een balustrade.

Indien er een gesloten balustrade aanwezig is kan het rekendocument **alleen** gebruikt worden bij een balustrade hoogte tussen de 1000 mm en de 1300 mm en een balkonhoogte van ≥ 2600 mm.

Bij een open balustrade is de hoogte van de balustrade niet van belang en bij een beglazing systeem op de balustrade kan elke gewenste hoogte van de balustrade ingevoerd worden.

2. GEBRUIKTE NORMEN

NEN-EN 1990	Grondslagen van het constructief ontwerp
NEN-EN 1991-1-1	Belastingen op constructies - algemene belastingen
NEN-EN 1991-1-4	Belastingen op constructies - windbelasting
NEN 2608:2011	Vakglas voor gebouwen - Eisen en bepalingmethoden
NEN 3569:2011	Vakglas voor gebouwen - Risicobepaling van lichamelijk letsel door brekend en vallend glas
CUR 25	korte ankers in beton. (opgegeven waarden bij de ankers zijn overgenomen uit opgaven van Hilti, deze voldoen aan de gestelde eisen in de CUR25)

3. CONCLUSIE

De in dit rapport berekende minimale glasdikte en het aantal ankers met de daarbij behorende h.o.h. afstanden voldoen aan de gestelde eisen in de genoemde normen.

Behoort bij besluit van
burgemeester en wethouders
van de gemeente Katwijk.

d.d. 13-01-2022

no. 2764774

Mij bekend, hoofd cluster
vergunningen, toezicht &
handhaving.

GEMEENTE KATWIJK

Afdeling Veiligheid
Team Vergunningen

Gezien



d.d. 10-01-2022

	project:	9347 de Meer - Valkenburg (ZH)
	Etage	3e
	rev:	1
	datum:	15-11-2021

4. BEPALING WINDRUK

hoogte gebouw 26 (in meters)
 terreincategorie II (zie naaststaande overzicht)
 windgebied II

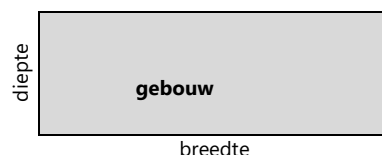
voorwaarde bij hoogte - min. hoogte uit onderstaande tabel invoeren			
			min. hoogte
terreincat.	0	zee of kust	1 m
	II	onbebouwd	4 m
	III	bebouwd	7 m

q_p 1,15 kN/m² $(1+7 \times l(z)) \times 1/2 \times \rho \times v_w^2$

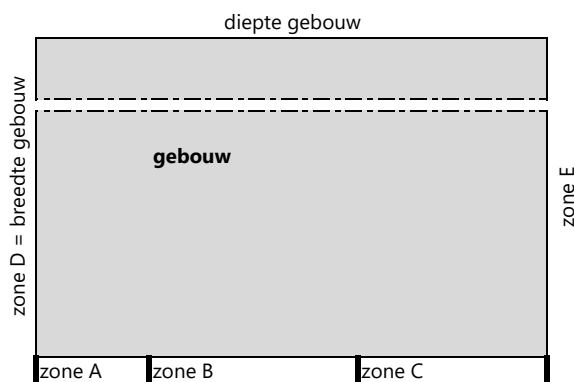
c_{pi} -0,3 gerekend met 'dichte situatie'
 0,2 μ is niet in te schatten dus is er uitgegaan van opm2 bij art. 7.2.9

bepaling c_{pe}

gebouw afmeting
 breedte 63 (in meters) (aangeblazen breedte gevel)
 hoogte 26 (in meters)
 diepte 20 (in meters)



afbeelding met zones gebouw



zone A 10,4 meter
 zone B 9,6 meter
 zone C 0 meter

afscheiding valt in zone B

afmeting glaspanelen
 breedte 0,59 (in meters)
 hoogte 2,703 (in meters)

c_{pe} -1,1

windbelasting kan van alle zijden komen.
 In de praktijk zullen alleen de zones A, B en C gebruikt worden.

Als in bovenstaande tabel de zones op 0 staan kunnen deze niet gebruikt worden
 de afscheiding valt dan in de zone waar een waarde > 0 staat

invloed hoogte gebouw deze variabele moet aan de hand van onderstaande gegevens
 fig. 7.4 NEN-EN 1991-1-4 bepaald worden en handmatig ingevoerd worden

middengedeelte bij hoge gebouwen is conservatief aangenomen. Alleen de reductie aan de onderzijde is meegerekend

$h \leq d$ 1,15 kN/m² windbelasting over gehele hoogte gelijk
 $h > 2d$ 0,00 kN/m² windbelasting tot h_{diepte}
 1,15 kN/m² windbelasting boven h_{diepte}

	project:	9347 de Meer - Valkenburg (ZH)
	Etage	3e
	rev:	1
	datum:	15-11-2021

locatiehoogte balkonafdeling 12 m $h_{\text{diepte}} =$ 26 m

toe te passen winddruk q_p 1,15 kN/m^2

windbelasting op de balkonafdeling

$p_{\text{rep;uitw}}$	-1,2461 kN/m^2	$q_p \times c_{pe}$
$p_{\text{rep;inw}}$	-0,2307 kN/m^2	$q_p \times c_{pi}$
$q_{\text{rep;uitw}}$	-0,74 kN/m^1	$p_{\text{rep;uitw}} \times \text{br paneel}$
$q_{\text{rep;inw}}$	-0,14 kN/m^1	$p_{\text{rep;inw}} \times \text{br paneel}$

belastingsfactoren: volgens bijlage A van de NEN-EN 1990

veranderlijke belasting eis ingedeeld in groep C

volgens bijlage H NEN 2608:2011 opm. (1) valt het glaspaneel in gevolgklasse CC1, belastingsfactor $\gamma = 1,35$

eigen gewicht van de afdeling is ingedeeld in groep B i.v.m. glastype A en C

verg. 1	$1,35 \times G_{k,\text{sup}}$	$G = \text{eigen gewicht}$
vergl.2	$1,2 \times G_{k,\text{sup}} + 1,35 Q_{k,1}$	$Q = \text{veranderlijke belasting}$

	project:	9347 de Meer - Valkenburg (ZH)
	Etage	3e
	rev:	1
	datum:	15-11-2021

5. BEPALING GLASAFMETING BALKONAFSCHEIDING

uitgangspunt bij berekening glaspanelen:

- glaspaneel is boven en onder scharnierend gevat in aluminium profiel.
- er is geen doorvalleis op de glaswand (er is ten allen tijde een bestaande borstwering).
- bestaande borstwering heeft een hoogte van 1 of 1,2 meter.
- balkonafschieding bestaat uit gehard glas. Rondom geslepen

gegevens bestaande borstwering

hoogte	1100	hoogte dicht gedeelte borstwering in mm; NOOIT < 600 mm. Geldt alleen voor schema 1;
verdiepingshoogte	2800	(in mm) anders totale hoogte borstwering invoeren
open uitvoering	ja	(t.b.v. de windbelasting)
positie afscheiding	voor	de borstwering

rekenmodel schema: 2

rekenregels voor :

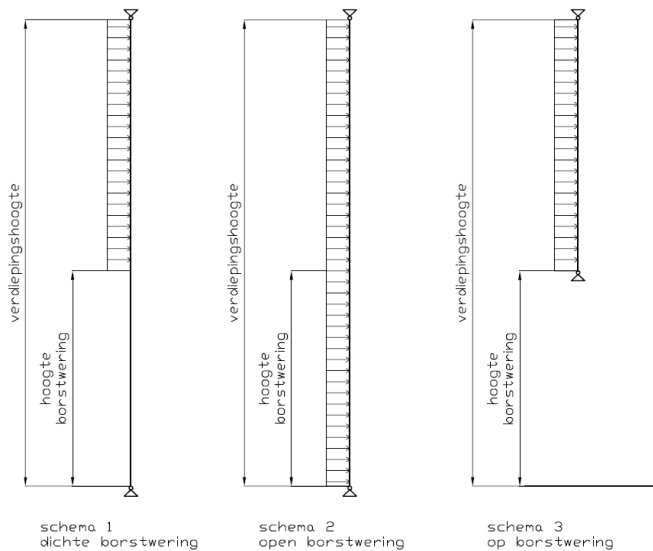
schema 2 en 3	$1/8 \times q \times l^2$
schema 1	$(q_{uitw} \times l^2) \times (l/2) \times (b+l/2) / h +$ $1/8 \times q_{inw} \times l^2$

l = ruimte boven borstwering/glaslengte
 b = hoogte borstwering
 h = glashoogte

$M_{rep} =$	0,74 kNm	
$M_{Rd} =$	1,00 kNm	$M_{rep} \times 1,35$

gegevens glaspaneel

glasdikte t_{pli}	11,5	mm
breedte	590	mm
hoogte	2614	mm



$W_{el,pli}$	13004,583 mm ³	$1/6 \times b \times t_{pli}^3$
$\sigma_{pl,mt,i;d}$	77,26 N/mm ²	$\sigma_{pl,mt,i;d} = M_{Rd} / W_{el,pli}$
$f_{mt,u;d}$	82,40 N/mm ²	$f_{mt,u;d} = (k_e \cdot k_a \cdot k_{mod} \cdot k_{sp} \cdot f_{g,k}) / \gamma_{m,A} + (k_e \cdot k_z \cdot (f_{b,k} - k_{sp} \cdot f_{g,k})) / \gamma_{m,V}$

u.c. 0,94 ≤ 1 $\sigma_{pl,mt,i;d} / f_{mt,u;d}$
(of bij schema 1 ≤ 0,93)

bepaling max. toel. spanning volgens NEN 2608:2011
benodigde factoren

k_e	k_a	k_{mod}	k_{sp}	k_z
1	0,929769958	1	1	0,9

minimale glasdikte 11,5 akkoord

	project:	9347 de Meer - Valkenburg (ZH)
	Etage	3e
	rev:	1
	datum:	15-11-2021

(bij X-X-X in veld u.c. is hoogte balustrade te laag)

(bij XXX is verdiepingshoogte verkeerd ingevoerd)

(bij niet verschijnen glasdikte voldoet het glas niet)

$f_{g,k}$ 45 N/mm²

$f_{b,k} \cdot k_{spk} \cdot f_{g,k}$ 75 N/mm²

$\gamma_{m,A}$ 1,6

$\gamma_{m,V}$ 1,2

versterkingen conform rekendocument 20111015-B002 rev F

aluminium profiel bovenzijde :

versterkingsprofiel U40-60-40-4 toepassen

aluminium profiel onderzijde:

versterkingsprofiel U40-60-40-4 toepassen

6. BEPALING VERANKERING BALKONAFSCHEIDING

uitgangspunt bij berekening verankering:

- randafstand van de ankers ≥ 100 mm en tussenafstanden ≥ 125 mm
- minimale betonkwaliteit C20/25.
- toegepaste verankering van het type HRD Frame anchor van Hilti
- betondikte moet minimaal 120 mm zijn

gegevens verankering:

type HRD-HR 10x70

randafst. ≥ 100 mm

asafst. ≥ 125 mm zie ook vervolg berekening

N_{Rd} 4,7 kN

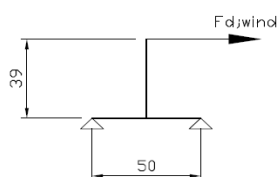
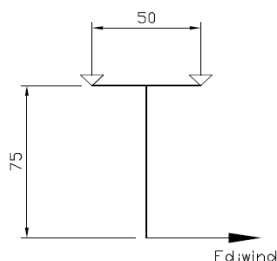
V_{Rd} 8,5 kN

opmerking bij berekening verankering:

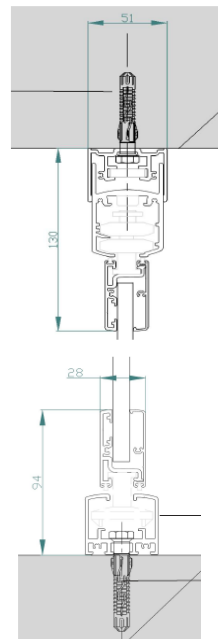
Bij schema 3 (zie voor schema blz.) , balkonafscheiding op de bestaande balustrade, moet de berekende belasting aan de onderzijde op de bestaande balustrade/borstwering aangebracht worden.

De bestaande balustrade wordt niet berekend/gecontroleerd in dit document.

schematisering t.b.v. verankering



onder en bovendetail wand



verankering bij gesloten glaswand.

Optredende belasting $F_{d,wind}$

$F_{d,wind}$ bovenzijde -2,79 kN/m

$F_{d,wind}$ onderzijde -2,79 kN/m

(1/2 $q_{tot} \times l$)/br glaspaneel of bij schema 1 ($q_{uitw}/(1/2l+b)/h + q_{inw} \times h/2$)/br glaspaneel

(1/2 $\times q_{tot} \times l$)/br glaspaneel of bij schema 1 ($q_{uitw}/(1/2l)/h + q_{inw} \times h/2$)/br glaspaneel

afkortingen zie rekenblad glasdikte bij schema's

optredende belasting eigen gewicht

het gewicht van de glaspalen komt alleen op de bovenste ankerail

onderrail is alleen een geleiderail voor de wand

s.g. glas 2550 kg/m³

$F_{t,rep,G}$ 0,77 kN/m

(hoogte $\times t \times s.g._{glas}$)/100 (maten in meters)

	project:	9347 de Meer - Valkenburg (ZH)
	Etage	3e
	rev:	1
	datum:	15-11-2021

$F_{t,d;G}$	0,92 kN/m	$F_{t,rep;G} \times Y_{G,kj}$
$q_{d;t;anker\ boven}$	8,37 kN/m	$F_{d;wind\ bovenzijde} \times 75/25$
$q_{d;t;anker\ onder}$	4,11 kN/m	$F_{d;wind\ onderzijde} \times 37/25,15$
gekozen h.o.h. afstand boven	0,35 m	waarde ≥ 125 mm invullen
gekozen h.o.h. afstand onder	0,59 m	waarde ≥ 125 mm invullen

$N_{Sd;t;anker\ boven}$	3,71 kN	$(q_{d;t;anker;boven} + F_{t,d;G}) \times 1,14 \times h.o.h.$	u.c. 1	0,79	<1	$N_{d;t;anker\ boven}/N_{Rd} \leq 1$
$V_{Sd;t;anker\ boven}$	1,11 kN	$F_{d;wind\ bovenzijde} \times 1,14 \times h.o.h.$	u.c. 2	0,13	<1	$V_{d;t;anker\ boven}/V_{Rd} \leq 1$
			u.c. 3	0,92	<1,2	$N_{d;t;anker\ boven}/N_{Rd} + V_{d;t;anker\ boven}/V_{Rd} \leq 1,2$
$N_{Sd;t;anker\ onder}$	2,76 kN	$(q_{d;t;anker;onder} + F_{t,d;G}) \times 1,14 \times h.o.h.$	u.c. 1	0,59	<1	$N_{d;t;anker\ onder}/N_{Rd} \leq 1$
$V_{Sd;t;anker\ onder}$	1,88 kN	$F_{d;wind\ onderzijde} \times 1,14 \times h.o.h.$	u.c. 2	0,22	<1	$V_{d;t;anker\ onder}/V_{Rd} \leq 1$
			u.c. 3	0,81	<1,2	$N_{d;t;anker\ onder}/N_{Rd} + V_{d;t;anker\ onder}/V_{Rd} \leq 1,2$

verankering bovenzijde h.o.h. 0,35 m akkoord
verankering onderzijde h.o.h. 0,59 m akkoord

verankering bij parkeerstand panelen

Hierbij is het aantal panelen een variabele omdat dit afhankelijk is van de afmeting de balkonafscheiding

aantal panelen in parkeerstand	4
totale breedte geparkeerde panelen	120 mm

gewicht panelen parkeerstand	$F_{t,d;G}$	2,44 kN	$F_{t,d;G} \times br. \text{ Glaspaneel} \times \text{aantal}$
$N_{Sd;t;anker}$	2,44 kN	bovenstaande waarde mag niet boven 5 kN uitkomen.	
$V_{Sd;t;anker}$	0,26 kN	gebaseerd op q_k bij vrije rand van 5 kN op 1 meter vermeld bij tabel 6.2 in de NB:2007	
		als waarde boven de 5 kN (=xxx.) uitkomt het aantal panelen aanpassen	

aantal ankers parkeerstand	2	u.c. 1	0,26	<1	$N_{d;t;anker\ boven}/N_{Rd} \leq 1$
(minimaal 2 ankers toepassen)		u.c. 2	0,02	<1	$V_{d;t;anker\ boven}/V_{Rd} \leq 1$
		u.c. 3	0,27	<1,2	$N_{d;t;anker\ boven}/N_{Rd} + V_{d;t;anker\ boven}/V_{Rd} \leq 1,2$

verankering park.stand h.o.h. 120 mm akkoord



Constructiegegevens t.b.v. project 9347 Paardenkamp 14, 2235 TD Valkenburg (ZH)

In een eerder stadium zijn er constructieberekeningen opgesteld voor het plaatsen van transparante en wegschuifbare balkonbeglazing voor de adressen Paardenkamp 10 en 18 te Valkenburg (ZH).

Huisnummer 14 gelegen tussen de nummers 10 en 18 beschikt over een identiek balkon en wenst nu ook plaatsing van identieke balkonbeglazing met dezelfde specificaties.

Derhalve hierbij de constructieberekeningen van huisnummer 10 en 18 opgesteld door de firma
d.d. 14-01-2020.

Alblasserdam, 15-11-2021



Behoort bij besluit van
burgemeester en wethouders
van de gemeente Katwijk.

d.d. 13-01-2022

no. 2764774

Mij bekend, hoofd cluster
vergunningen, toezicht &
handhaving.

GEMEENTE KATWIJK

Afdeling Veiligheid
Team Vergunningen

Gezien  d.d. 10-01-2022

Bijlage:

- Ingediende constructiegegevens d.d. 14-01-2020

Balkonbeglazing huisnummer 10+18 Oude Rijn Duyfrak Valkenburg

controleberekening balkons

Opdrachtgever

Architect

Projectnummer 1720002

Documentnummer 1

Datum 14-01-2020

Laatste datum 14-01-2020

Pagina 1 t/m 14 en bijlagen C1 t/m C6

Constructeur

Algemeen

Toegepaste Normen en Voorschriften

Eurocode 0: Grondslagen

NEN-EN 1990 Grondslagen van het constructief ontwerp

Eurocode 1: Belastingen op constructies

NEN-EN 1991-1-1 Volumieke gewichten, eigengewicht en opgelegde belastingen voor gebouwen

NEN-EN 1991-1-2 Belasting bij brand

NEN-EN 1991-1-3 Sneeuwbelasting

NEN-EN 1991-1-4 Windbelasting

NEN-EN 1991-1-5 Thermische belasting

NEN-EN 1991-1-7 Buitengewone belastingen (botsing, explosie)

Eurocode 2: Betonconstructies

NEN-EN 1992-1-1 Algemene regels en regels voor gebouwen

NEN-EN 1992-1-2 Ontwerp en berekening van constructies bij brand

Eurocode 3: Staalconstructies

NEN-EN 1993-1-1 Algemene regels en regels voor gebouwen

NEN-EN 1993-1-2 Ontwerp en berekening van constructies bij brand

NEN-EN 1993-1-8 Ontwerp en berekening van verbindingen

Eurocode 4: Staal-betonconstructies

NEN-EN 1994-1-1 Algemene regels en regels voor gebouwen

NEN-EN 1994-1-2 Ontwerp en berekening van constructies bij brand

Eurocode 5: Houtconstructies

NEN-EN 1995-1-1 Algemene regels en regels voor gebouwen

NEN-EN 1995-1-2 Ontwerp en berekening van constructies bij brand

Eurocode 6: Metselwerkconstructies

NEN-EN 1996-1-1 Algemene regels voor constructies van gewapend en ongewapend metselwerk

NEN-EN 1996-1-2 Ontwerp en berekening van metselwerkconstructies bij brand

Eurocode 7: Geotechnische ontwerp

NEN-EN 1997-1-1 Algemene regels

Indeling gebouw

Omschrijving : Woongebouw

Gevolgklasse : CC2

Betrouwbaarheidsklasse : RC2 $K_{FI} = 1$

Ontwerplevensduur : 50 jaar

Brandwerendheid : 90 minuten (hoofddraagconstructie)

Controleberekening balkons

Controle van balkons t.g.v. extra belasting uit balkonbeglazing plus hekwerk.

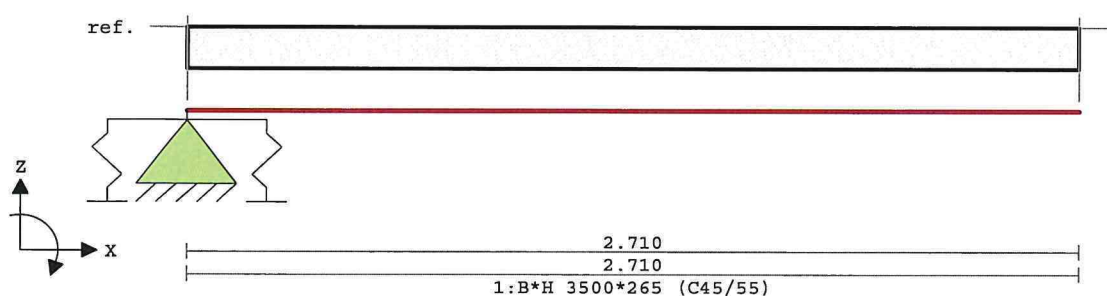
Zie bijlage A voor positie balkons en de belastingopgaven, document *Metalura d.d. 13-01-2020 rev.1*

Zie bijlage B voor de constructieve gegevens van de balkons.

Zie bijlage C voor computeruitvoer van de controleberekening.

Balkon 4500 2710 x 5050

Voorgevel - 1e en 4e verdieping resp. huisnummer 10 en 18



				r.b. [kN, kN/m]	v.b. [kN, kN/m]
q	=	balkonplaat	$5,05 * 0,275 * 25,0$	[2,50]	34,8
	=	glasscherf + hek	$2 * (0,8 + 0,3)$	2,2	-
				37,0	12,6
F	=	glasscherf + hek	$5,05 * (0,8 + 0,3)$	5,6	-
F	=	mw op balkon	$5,05 * 3,0 * 2,0 * 20\%$	6,0	-
		pui	$5,05 * 2,7 * 0,5$	6,8	-
		prefab balk	$5,05 * 0,28 * 0,12 * 25,0$	4,2	-
				17,0	0,0

Totaal moment volgens controleberekening

$$M_{Ed} = 253,7 \text{ kNm}$$

Optredend moment isokorf $L=2000$

$$M_{Ed} = 145,0 \text{ kNm}$$

Optredend moment isokorf $L=1500$

$$M_{Ed} = 108,7 \text{ kNm}$$

Capaciteit isokorf $L=2000$ volgens opgave leverancier

$$M_{ud} = 174,4 \text{ kNm}$$

$$M_{Ed} \leq M_{ud} \quad \text{voldoet} \quad [\text{u.c.} \quad 0,83 \quad]$$

Capaciteit isokorf $L=1500$ volgens opgave leverancier

$$M_{ud} = 130,8 \text{ kNm}$$

$$M_{Ed} \leq M_{ud} \quad \text{voldoet} \quad [\text{u.c.} \quad 0,83 \quad]$$

Controleberekening balkons

Benodigde wapening volgens controleberekening

$$A_{s \text{ ben}} = 2499 \text{ mm}^2$$

Aanwezige wapening

$$A_{s \text{ aanw}} = 3751 \text{ mm}^2 \quad [\text{Ø}10\text{-}200 + 21\text{Ø}12]$$

$$A_{s \text{ ben}} \leq A_{s \text{ aanw}} \quad \text{voldoet} \quad [\text{u.c.} \quad 0,67 \quad]$$

Projectnr : 17200 02

Project : Balkonbeglazing Appartementen Duyfrak te Valkenburg

Bijlage A

Metalura balkonbeglazing d.d. 10-07-2019 rev.1



Project Duyfrak - Valkenburg

Omgevingsvergunning

Betreft: Projectrapport
balkonbeglazing

Getekend:

Datum: 13-01-2020

Revisie: 1



ML25 Draai-/schuifsysteem



ML25 balkonbeglazing

Er was eens... een lig dat er geen ML25 bestond. Geen schuif-/draaisysteem van aluminium en glas dat mensen uit de wind heldt. Het hele jaar door ballen zitten op het balkon en terre was daardoor onmogelijk. Een balkon werd gereserveerd met box, wind en regen. De veranda was alleen bij hoogzomer en windstilte in gebruik. Toen Melara de ML25 introduceerde was dat dan ook een zeer aangename verrassing voor balkon- en veranda-bezitters.

In de winterzon buiten zitten is nu mogelijk. De vogels heren fluiten, een ongehoord uitzicht en een maximale flexibiliteit in het openen en sluiten van de glas-wand. Dat blijkt een fantastische ervaring! Meer ballen leven, minder stoken, meer comfort, minder geluid. In deze brochure leggen we u graag uit wat de mogelijkheden zijn van dit systeem en hoe dit ook voor uw balkon of veranda een aanwinst is.

Technische informatie

Systeemafmetingen

- hoogte max. 5000mm
- paneelbreedte max. 800mm
- systeembreedte onbeperkt

Design

- soepele profielcontouren
- verfrijze techniek
- roestvaste beslagonderdelen

Glas

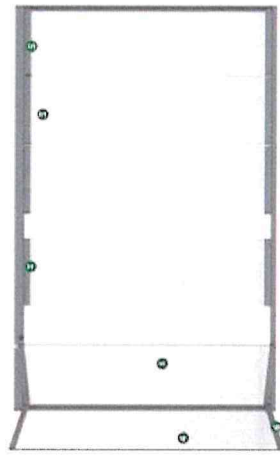
- veiligheidsglazing van getruurd glas, met standaard hardheidsgraad
- glasdiktes van 6, 8, 10 of 12mm,
- afhankelijk van hoogte en windbelasting
- gepaard met voldoende opsluiting middels houtdoos, steking en inkomning.

Techniek

- hoogtecompensatie tot 24mm in de bovenzak
- geluidreductie tot 18 dB
- geïsoleerd systeem, dus eenvoudig te verwarmen
- ontsluiting kan worden verzonden in de vloer
- verstuiktoeken mogelijk van tot tot 180 graden
- paneelafdeling en draaifunctie vrij te kiezen
- naar binnen of naar buiten draaibare panelen mogelijk
- in het in situ van de woning gewandheid
- hogere toediening door optimale kierafsluiting
- dichte toediening
- geïsoleerd op maat aanpassing
- dichte verdeling
- A-klasse horizontaal gesegreerd loopwerk
- te combineren met vaste onderbeglazing

Mogelijkheden oppervlaktebehandeling

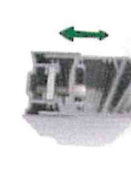
- paneelcoating in alle RAL kleuren
- volgens Qualicoat
- technische afdruk
- hardlaag, in corrosiebestendige gelaten



1. De ML25 draai-/schuif systeem is geschikt voor balkonbeglazing van 6 tot 12mm glasdikte.

2. Het draai-/schuif systeem is geschikt voor balkonbeglazing van 6 tot 12mm glasdikte.

3. Het draai-/schuif systeem is geschikt voor balkonbeglazing van 6 tot 12mm glasdikte.

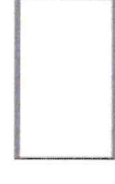


4. Het draai-/schuif systeem is geschikt voor balkonbeglazing van 6 tot 12mm glasdikte.

5. Het draai-/schuif systeem is geschikt voor balkonbeglazing van 6 tot 12mm glasdikte.

6. Het draai-/schuif systeem is geschikt voor balkonbeglazing van 6 tot 12mm glasdikte.

Bekleding



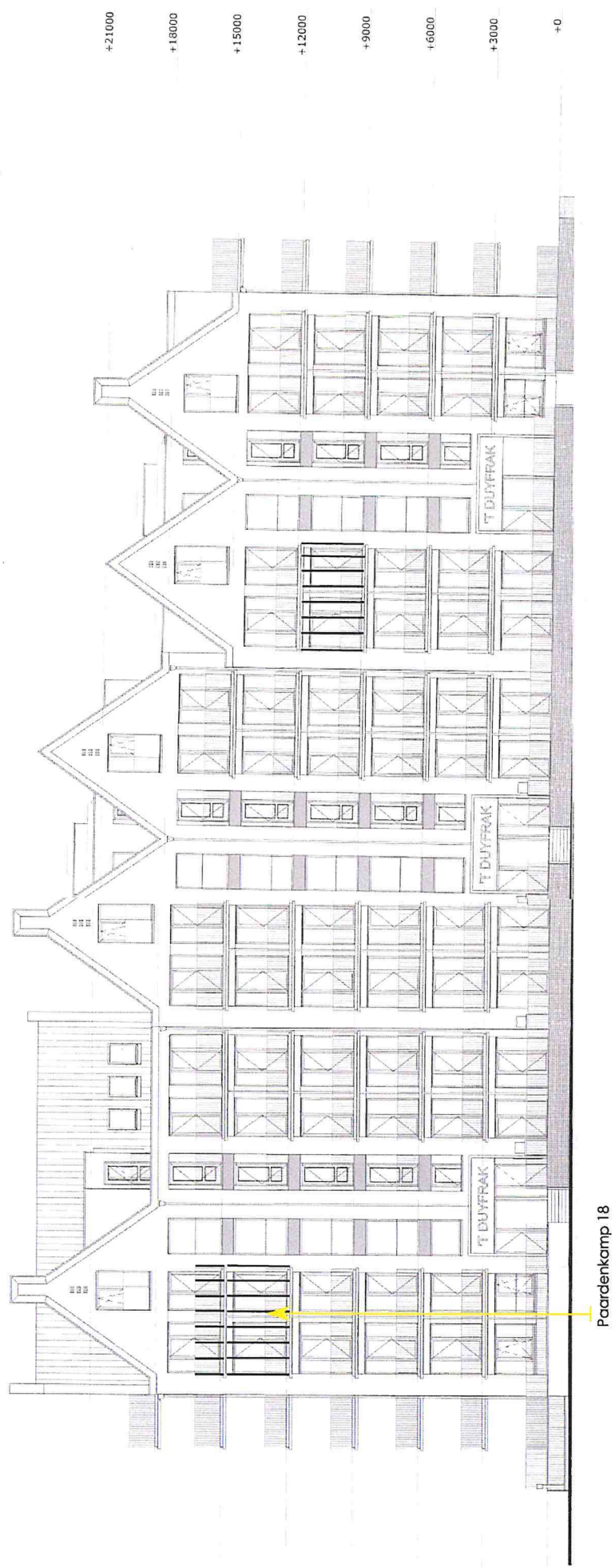
7. Het draai-/schuif systeem is geschikt voor balkonbeglazing van 6 tot 12mm glasdikte.

8. Het draai-/schuif systeem is geschikt voor balkonbeglazing van 6 tot 12mm glasdikte.

9. Het draai-/schuif systeem is geschikt voor balkonbeglazing van 6 tot 12mm glasdikte.



Gevelaanzicht gewenste situatie voorgevel



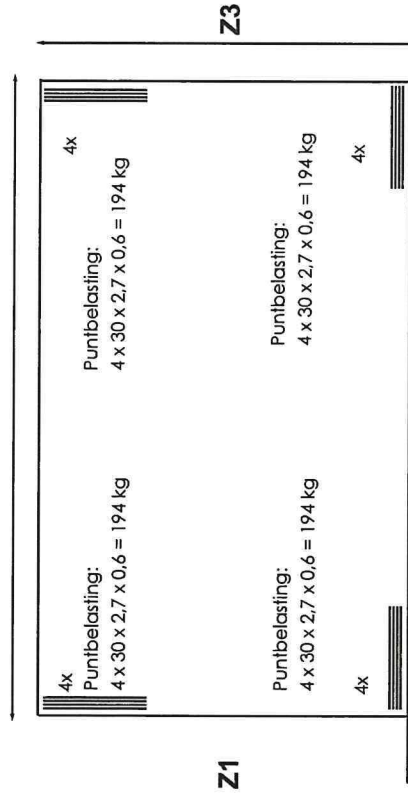


gymnasium rijn



Belasting balkon Paardenkamp 18

4750 mm **Z2**



Balkonbeglazing van nr 18 hangt aan het balkon van nr 22. Dit is verdiepingshoge beglazing.

De lijnbelasting hiervan bedraagt: 80 kg/m

De puntbelasting in de parkeerstanden is in de hoeken apart aangegeven. Dit geldt alleen wanneer de beglazing geopend is. Uitgangspositie is een gesloten systeem.

Balkonbeglazing van nr 22 staat op het balkon van nr 22. Dit is halfhoge , vaste beglazing. Deze beglazing is gemonteerd aan het hekwerk.

lijnbelasting: 29 kg/m (25 x 1,16 x 1)

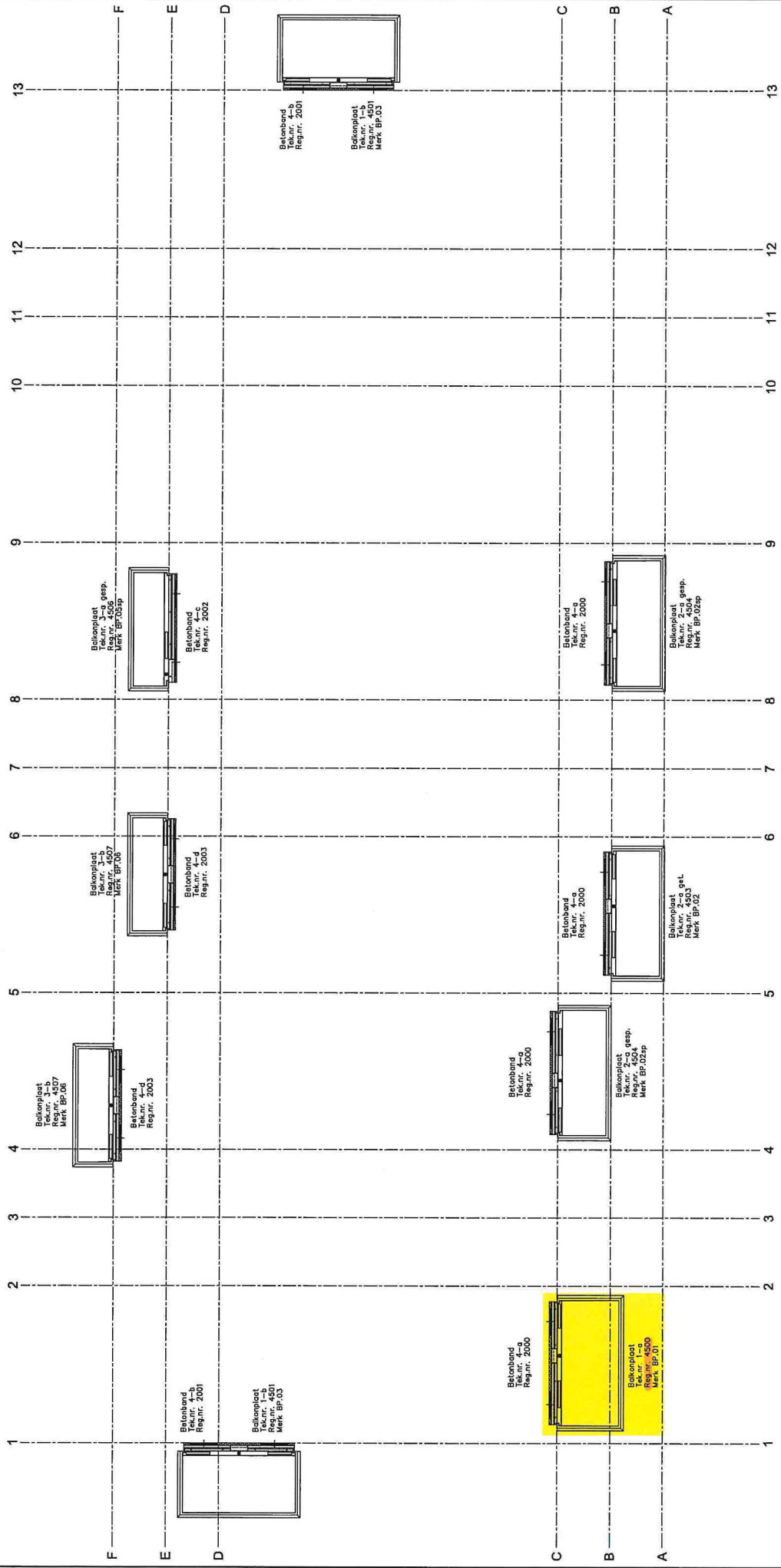
Op dit moment zijn er nog geen plannen voor beglazing bij nr 22, maar voor de volledigheid willen we graag bekend hebben of dit constructief mogelijk is.

Projectnr : 17200 02

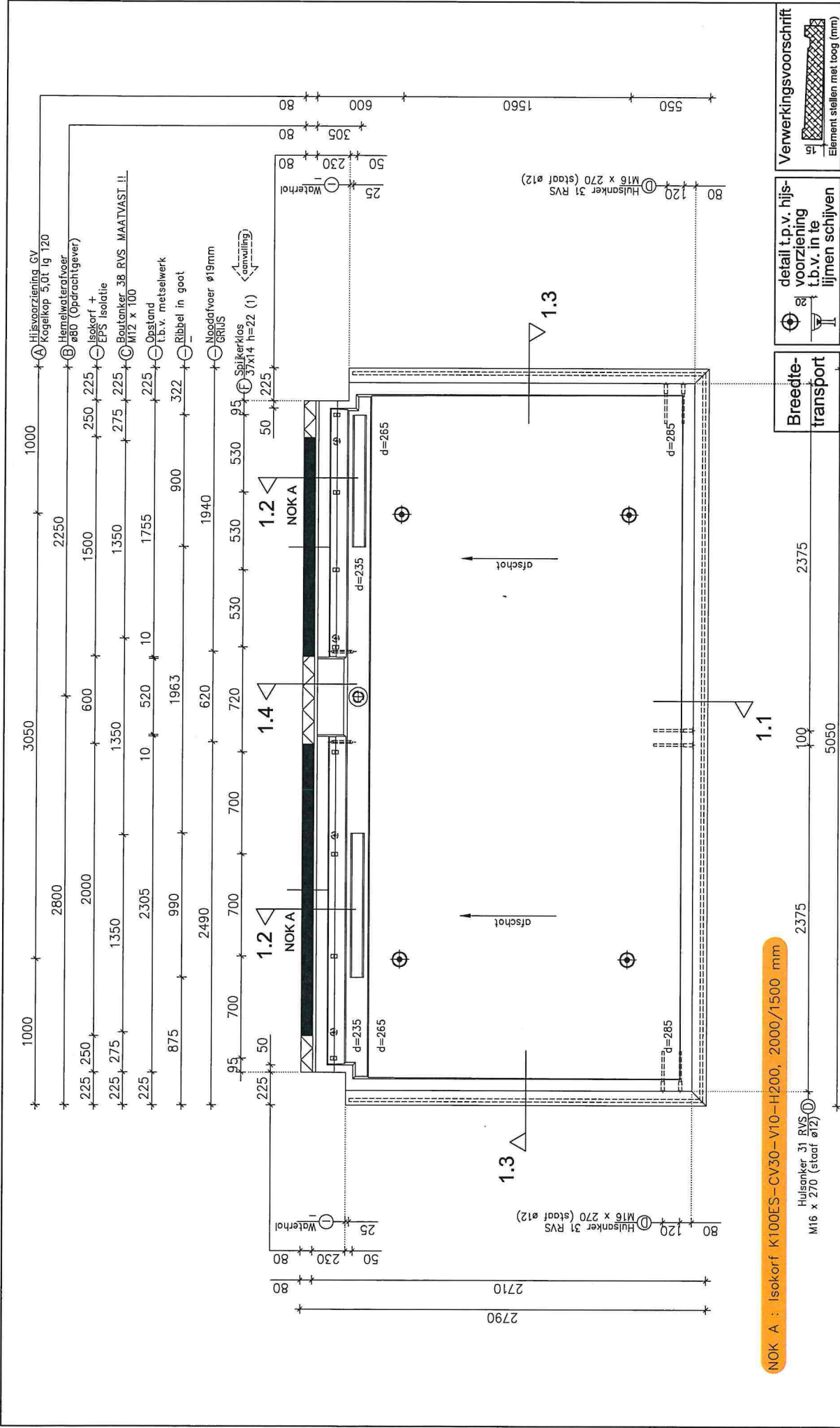
Project : Balkonbeglazing Appartementen Duyfrak te Valkenburg

Bijlage B

Constructieve gegevens balkons



PLATTEGROND 5e VERDIEPING



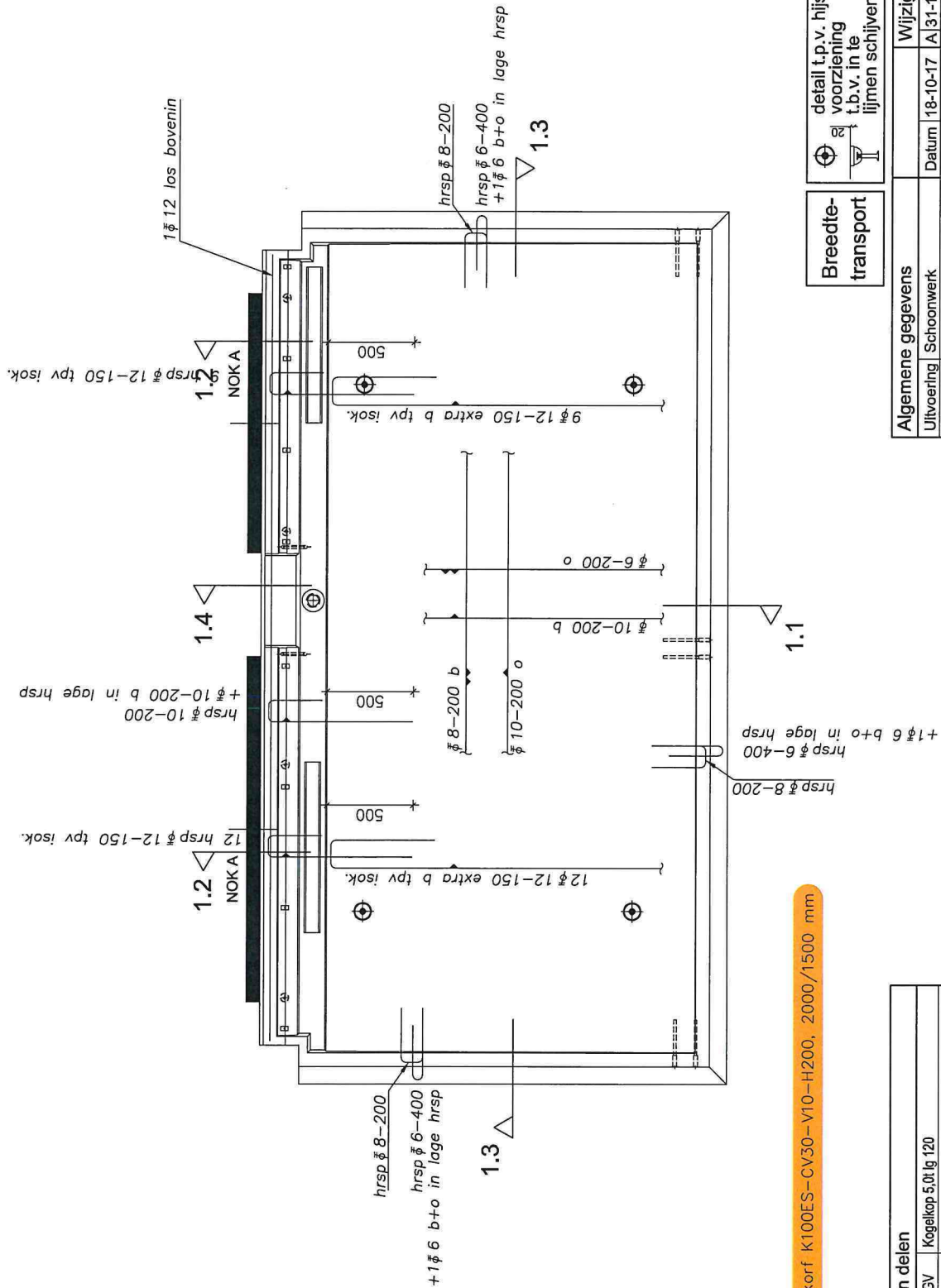
NOK A : Isokorf K100ES-CV30-V10-H200, 2000/1500 mm

Verwerkingsvoorschrift
Element stellen met toeg (mm)

Breedte-transport
detail t.p.v. h.ijs-voorziening t.b.v. in te lijmen schijven

Algemene gegevens				Wijzigingen	
Uitvoering	Schoonwerk	Datum	18-10-17	A	31-10-17
Afw.stortz.	Gerold (zichtwerk)	Wvb.	PKr	B	12-12-17 w
Gewicht	kg/m	Con.	MVe	C	18-12-17 w
Dekking	boven 30, rest 20	Form.	A3 L	D	09-01-18 w
Milieukl.	b:XC4, XD3, XF4, rest:XC3	Schaal	1:25	E	30-01-18
Offertenr.	B742420_3	Status	wac	F	
Onmschr.	Balkonplaat-Isokorf			G	
Malnr.	M009			H	

Aantal	In te storten delen	Regnr	Aantal (st)	Lengte	Kg/st	Merk	Pos
A 4	st Hulsanker 31 RVS						
B 1	st Hulsanker 31 RVS						
C 4	st Hulsanker 31 RVS						
D 6	st Hulsanker 31 RVS						
E 7	st Isokorf K ES						
F 8	st Spijkertlos						
G							
H							



NOK A : Isokorf K100ES-CV30-V10-H200, 2000/1500 mm

Breedte-transport

detail t.p.v. hijsvoorziening t.b.v. in te lijmen schijven

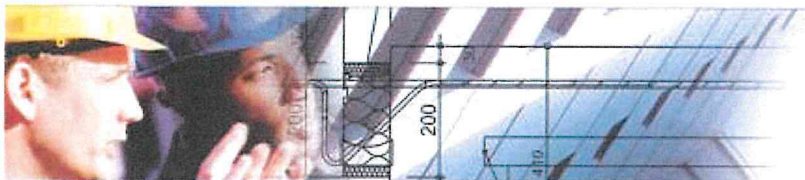
Verwerkingsvoorschrift

Element stellen met toeg (mm)

Algemene gegevens				Wijzigingen			
Uitvoering	Schoonwerk	Datum	18-10-17	A	31-10-17	PKr	
Afw. stortz.	Gerold (zichtwerk)	Wvb.	PKr	B	12-12-17 w	MVe	
Gewicht	kg/m	Con.	MVe	C	18-12-17 w	MVe	
Dekking	boven 30, rest 20	Form.	A3 L	D	09-01-18 w	PKr	
Milieukl.	b:XC4, XD3, XF4, rest:XC3	Schaal	1:25	E	30-01-18	PKr	
Offertenr.	B742420_3	Status	wac	F			
Onschr.	Balkonplaat-isokorf			G			
Mainr.	M009			H			

Regnr	Aantal (st)	Lengte	Kg/st	Merk	Pos
4500	5		8620	BP.01	40

Aantal	In te storten delen
A 4	st Hijsvoorziening GV Kogelkop 5,0t lg 120
B 1	st Hanehwaterafvoer ø80 (Oprachtgever)
C 4	st Boutanker 38 RVS M12 x 100
D 6	st Hulsanker 31 RVS M16 x 270 (slaaf ø12)
E 7	st Isokorf K ES K100ES-CV30-V10-H200-L500
F 8	st Spijkertlos 37x14 h=22 (1)
G	
H	



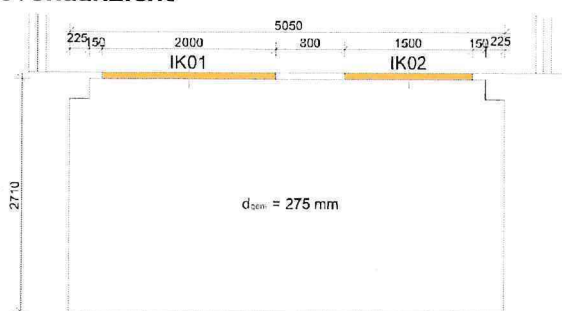
Client :
Project : 37 app. Duyfrak

Project nr. : 17NL0006
Plaats : Valkenburg (ZH)

Datum : 11-12-2017
Blad nr. : 6

Balkonplaat Regnr 4500 (5 st.)

Bovenaanzicht



Oplegpunten

IK01 Isokorf K100ES-CV30-V10-H200, 2000 mm
IK02 Isokorf K100ES-CV30-V10-H200, 1500 mm

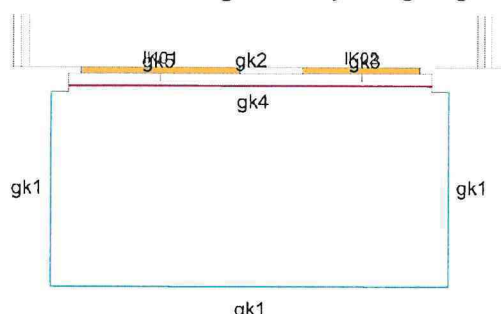
Detail

A
A

T.p.v. As C/1 aan de vloerzijde het volgende :
Vanaf de wand zal de 1^e meter van de vloer uitgevoerd moeten worden met een $E_{c,eff} = 15000 \text{ N/mm}^2$ (door bv extra wap.)
Dit i.v.m. vervorming vloer t.o.v. plaats van het Isokorf®-element.

Permanente belasting

Gelijkmatig: Eigen gewicht: $0,275 \text{ m} \times 25 \text{ kN/m}^3 = 6,88 \text{ kN/m}^2$ Afwerking: $0,0 \text{ kN/m}^2$



gk1 = 0,50 kN/m Balustrade
gk2 = 1,00 kN/m Prefab balk
gk3 = 1,50 kN/m Pui
gk4 = 5,40 kN/m MW
gk5 = 1,50 kN/m Pui

Veranderlijke belasting

Gelijkmatig: $q_k = 2,50 \text{ kN/m}^2$, $\psi_2 = 0,3$ of Geconcentreerd: $Q_k = 5,00 \text{ kN}$, $L_Q = 1,00 \text{ m}$

Belastingcombinaties

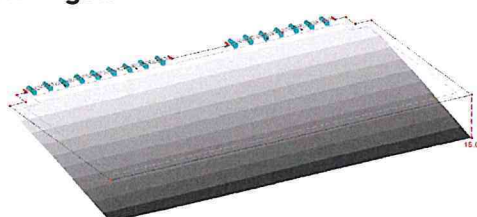
$1,2 p + 1,5 q$ of $1,35 p + 0,6 q$



Oplegreacties en elementkeuze

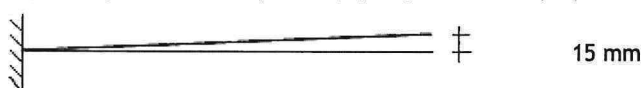
	V_g [kN]	M_g [kNm]	V_q [kN]	M_q [kNm]	$V_{Ed,min}$ [kN]	$V_{Ed,max}$ [kN]	$M_{Ed,min}$ [kNm]	$M_{Ed,max}$ [kNm]	Elementkeuze	V_{Rd} [kN]	u.c. [-]	M_{Rd} [kNm]	u.c. [-]
IK01	62,1	84,4	18,9	27,8	55,4	102,9	76,0	143,0	Isokorf K100ES-CV30-V10-H200, 2000 mm	0,0/248,8	41 %	0,0/174,4	82 %
IK02	50,2	64,6	15,1	21,3	43,9	82,8	58,2	109,4	Isokorf K100ES-CV30-V10-H200, 1500 mm	0,0/186,6	44 %	0,0/130,8	84 %

Vervormingen



Gerekend met beton buiten: C45/55, $E_{c,eff} = 15100 \text{ N/mm}^2$
Gerekend met beton binnen: C30/37, $E_{c,eff} = 11700 \text{ N/mm}^2$
Norm: EC2

vervorming door permanente belasting: 13,7 mm
vervorming door gebruiksbelasting: 4,5 mm
vervorming door quasi-permanente belasting: 15,1 mm
eigenfrequentie: $f_e = \sqrt{(384/15,1)} = 5,1 \text{ Hz} > 5 \text{ Hz}$ (OK)



Voorstel: 15 mm opzetten over grootste uitkraging
(vervormingen van vloer niet inbegrepen!)

Projectnr : 17200 02

Project : Balkonbeglazing Appartementen Duyfrak te Valkenburg

Bijlage C

Computeruitvoer balkons

Technosoft Liggers release 6.31b
 Constructeur.: Salih
 Dimensies.....: kN/m/rad
 Datum.....: 10/01/2020
 Bestand.....:

10 jan 2020

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

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

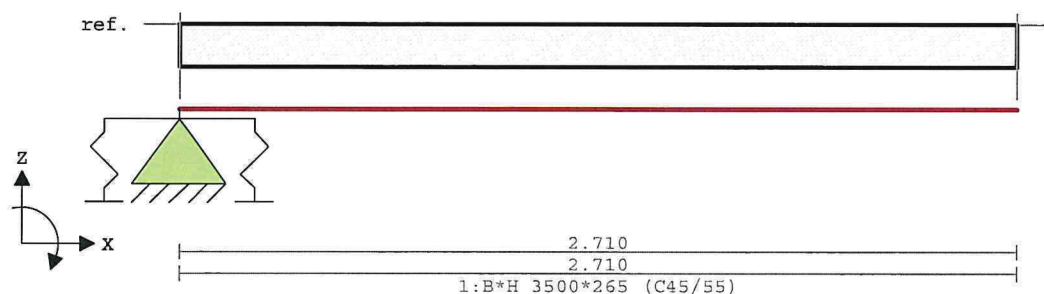
Toegepaste normen volgens Eurocode met Nederlandse NB

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



GEOMETRIE

Ligger:4500



VELDLENGHTEN

Ligger:4500

Veld	Vanaf	Tot	Lengte
1	0.000	2.710	2.710

MATERIALEN

Mt	Omschrijving	E-modulus [N/mm ²]	S.G.	Pois.	Uitz. coëff
1	C45/55	13121	25.0	0.20	1.0000e-05

MATERIALEN vervolg

Mt	Omschrijving	Cement	Kruipfac.
1	C45/55	N	1.77

PROFIELEN [mm]

Prof.	Omschrijving	Materiaal	Oppervlak	Traagheid	Vormf.
1	B*H 3500*265	1:C45/55	9.2750e+05	5.4278e+09	0.00

PROFIELEN vervolg [mm]

Prof.	Staaftype	Breedte	Hoogte	e	Type	b1	h1	b2	h2
1	0:Normaal	3500	265	132.5	0:RH				

VEREN

Ligger:4500

Veer	Steunpunt	Richting	Veerwaarde	Type	Ondergrens	Bovengrens
1	1	3:Rotatie	3.269e+04	Normaal	-1.000e+10	1.000e+10

BELASTINGGEVALLEN

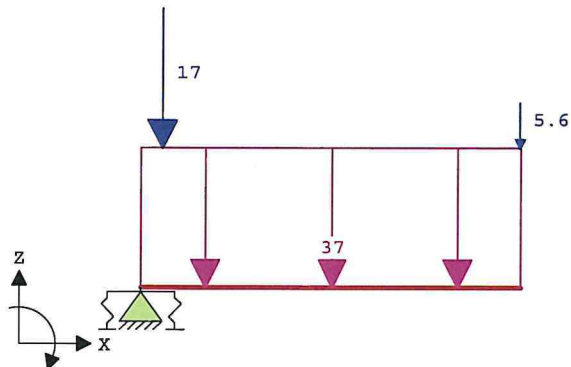
B.G.	Omschrijving	Belast/onbelast	ψ_0	ψ_1	ψ_2	e.g.
1	Permanent	2:Permanent EN1991				0.00
2	Veranderlijk	1:Schaakbord EN1991	0.40	0.50	0.30	0.00

BELASTINGGEVALLEN

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

VELDBELASTINGEN

Ligger:4500 B.G:1 Permanent

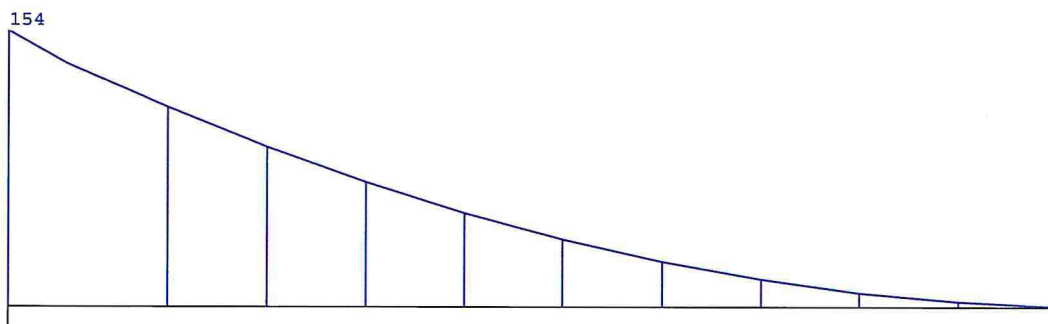
**VELDBELASTINGEN**

Ligger:4500 B.G:1 Permanent

Last Ref.	Type	Omschrijving	q1/p/m	q2	psi	Afstand	Lengte
1	1:q-last		-37.000	-37.000		0.000	2.710
2	8:Puntlast			-5.600			2.710
3	8:Puntlast			-17.000			0.150

MOMENTEN Fysisch lineair

Ligger:4500 B.G:1 Permanent

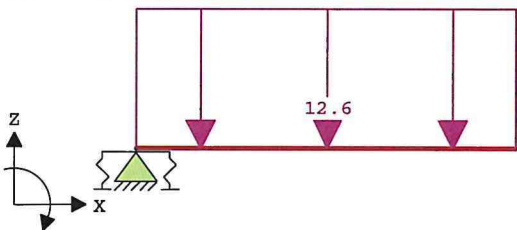
**REACTIES** Fysisch lineair

Ligger:4500 B.G:1 Permanent

Stp	F	M
1	122.87	-153.59
	122.87 :	(absoluut) grootste som reacties
	-122.87 :	(absoluut) grootste som belastingen

VELDBELASTINGEN

Ligger:4500 B.G:2 Veranderlijk

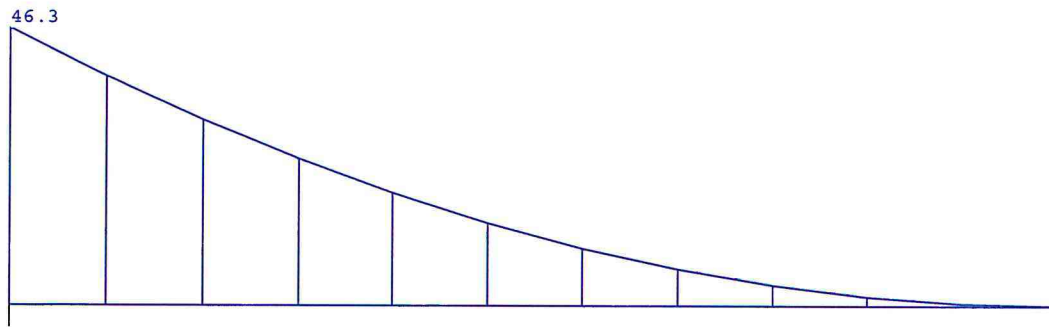
**VELDBELASTINGEN**

Ligger:4500 B.G:2 Veranderlijk

Last Ref.	Type	Omschrijving	q1/p/m	q2	psi	Afstand	Lengte
1	1:q-last		-12.600	-12.600		0.000	0.000

MOMENTEN Fysisch lineair

Ligger:4500 B.G:2 Veranderlijk

**REACTIES** Fysisch lineair

Ligger:4500 B.G:2 Veranderlijk

Stp	Fmin	Fmax	Mmin	Mmax
1	0.00	34.15	-46.27	0.00

BELASTINGCOMBINATIES

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

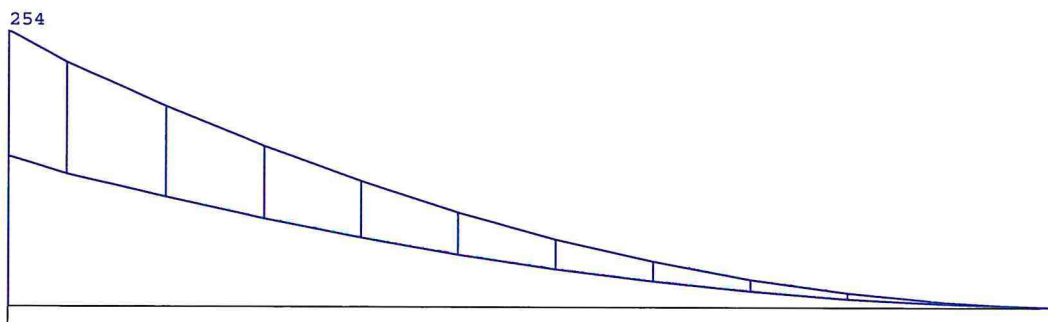
GUNSTIGE WERKING PERMANENTE BELASTINGEN

BC Velden met gunstige werking

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

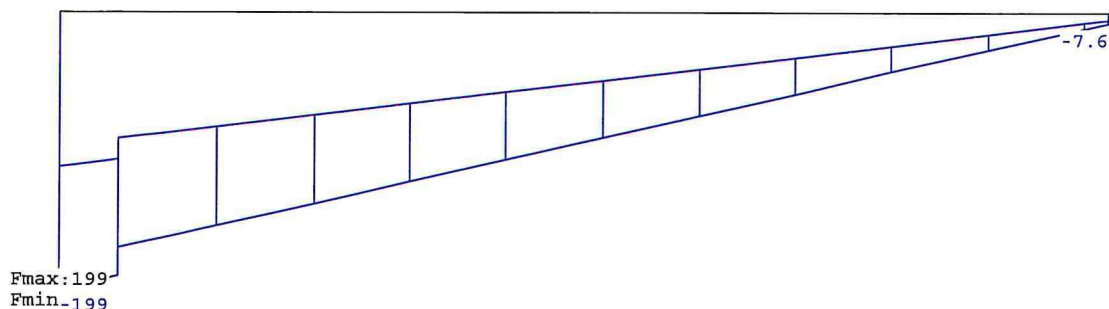
OMHULLENDE VAN DE FUNDAMENTELE COMBINATIES**MOMENTEN** Fysisch lineair

Ligger:4500 Fundamentele combinatie



DWARSKRACHTEN Fysisch lineair

Ligger:4500 Fundamentele combinatie

**VELDWAARDEN** Fysisch lineair

Ligger:4500 Fundamentele combinatie

Veld	Pos.	Verpl. [mm]		Dwarskr		Moment	
		min.	max.	min.	max.	min.	max.
1	0.000	0.00	0.00	-198.66	-110.58	138.23	253.71
1	0.150			-189.17	-105.59		
1	0.150			-168.77	-90.29		
1	2.710	-27.66	-15.09	-7.56	-5.04	0.00	0.00

REACTIES Fysisch lineair

Ligger:4500 Fundamentele combinatie

Stp	Fmin	Fmax	Mmin	Mmax
1	110.58	198.66	-253.71	-138.23

PROFIELGEGEVENS Vloer

[N] [mm]

t.b.v. profiel:1 B*H 3500*265

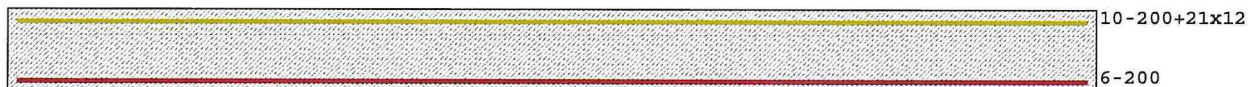
Algemeen

Materiaal : C45/55
 Oppervlak : 9.274999e+05
 Staaftype : 0:normaal

Traagheid : 5.4278e+09
 Vormfactor : 0.00

Doorsnede

breedte : 3500 hoogte : 265 zwaartepunt tov onderkant : 132
 Referentie : Boven



Fictieve dikte : 246.3
 Gedrongen inwendige hefboomsarm : Automatisch berekend
 Breedte lastvlak a_b 6.1(10) : 0

Betonkwaliteit element : C45/55 Kruipcoëf. : 1.770
 Treksterkte $f_{ct,eff}$ art. 7.1(2) : $f_{ctm,fl}$ (5.07 N/mm²)
 Soort spanningsrekdiagram : Parabolisch - rechthoekig diagram
 Doorbuiging volgens art.7.3.4(3) : Ja
 Langeduur scheurmogent begrensd : Ja
 Staalkwaliteit hoofdwapening : 500 ϵ_{uk} : 2.50
 Soort spanningsrekdiagram : Bi-lineair diagram met klimmende tak
 Staalkwaliteit beugels : 500
 Beugelwapening boven steunpunten : Ja
 Bundels toepassen : Nee
 Geprefabriceerd element : Nee

Betondekking

Milieu	:	Boven XD3	Onder 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	:	S2	S2
Grootste korrel	:	31.5	

Betondekking

		Boven			Onder		
Hoofdwapening	:	1ste laag			1ste laag		
Nominale dekking	:	30			20		
Toegepaste dekking	:	30			20		
Gelijkwaardige diameter	:	12			6		
$C_{min,b}$ $C_{min,dur}$ ΔC_{dur}	:	12	30	0	6	15	0
C_{min} ΔC_{dev} C_{nom}	:	30	0	30	15	5	20

Beugel / Verdeelwapening	:	2de laag			2de laag		
Nominale dekking	:	30			20		
Toegepaste dekking	:	42			26		
Gelijkwaardige diameter	:	8			10		
$C_{min,b}$ $C_{min,dur}$ ΔC_{dur}	:	8	30	0	10	15	0
C_{min} ΔC_{dev} C_{nom}	:	30	0	30	15	5	20

Wapening

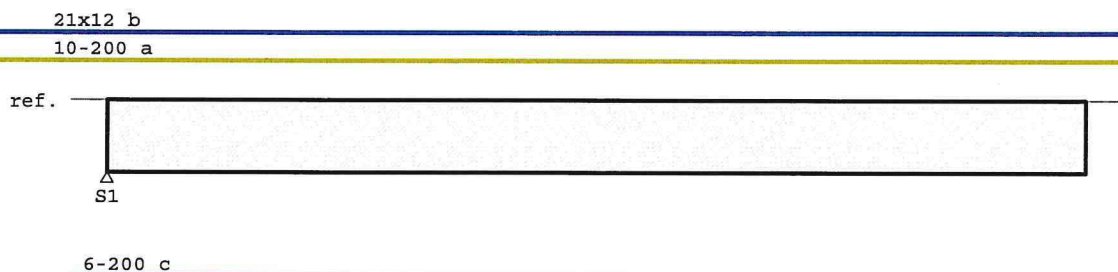
		Boven			Onder		
Basiswapening	:	10-200+21x12			6-200		
Hoofdwapening laag	:	1			1		
Automatisch verhogen basiswap.	:	Nee			Nee		
Art. 7.3.2 minimum wapening	:	Nee			Nee		
Bijlegdiameters	:	8;10;12			8;10;12		
Diameter nuttige hoogte	:	10.0			6.0		
Diameter verdeelwapening	:	8.0			10.0		
Min.tussenruimte	:	50			50		
Aanhechting	:	Automatisch			Automatisch		

Beugels

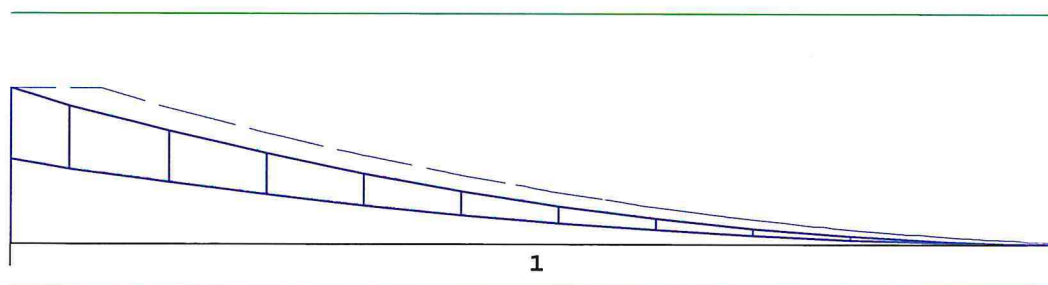
Voorkeur h.o.h. afstand	:	300;150;100;75;60;50			
Beugeldiameter	:	8			
Betonkwaliteit	:	C45/55			
Breedte t.b.v. dwarskracht	:	3500	Hoogte t.b.v. dwarskr:	265	
Aantal beugelsneden per beugel	:	2 Ontwerpen			
Min. hoek betondrukdiagonaal θ	:	21.8	z berekenen via:	MRd	

Hoofdwapening Fysisch lineair

Ligger:4500 Fundamentele combinatie

**MEd dekkingslijn** Fysisch lineair

Ligger:4500 Fundamentele combinatie

**Hoofdwapening**

Ligger:4500

Geb.	Pos. [mm]	M_{Ed} [kNm]	M_{Rd} [kNm]	z B/O [mm]	A_b [mm ²]	A_a [mm ²]	Basiswapening +Bijlegwapening	Opm.
1	S1+0	253.71	375.75	219 Bov	2499	3751	10-200 + 21x12	

Scheurvorming volgens artikel 7.3.3

Ligger:4500

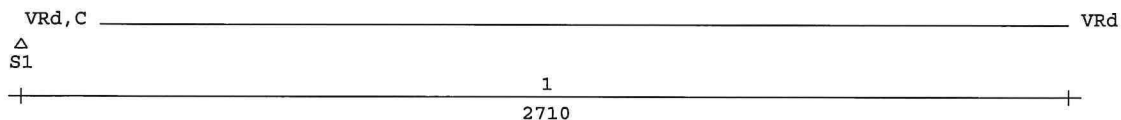
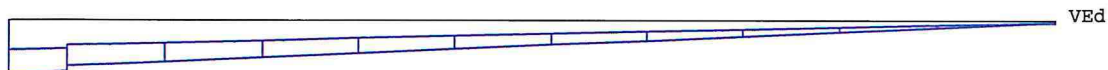
Geb.	Pos. [mm]	$M_{E,freq}$ [kNm]	B/O	σ_s [N/mm ²]	art.	s opt.	s max.	ϕ_{km} opt.	ϕ_{km} max.	σ_b opt.	σ_b max.	Opm.
1	S1+0	176.73	Bov	221.2	7.3.3	91	124	12.0	13.5			

DWARSKRACHTEN Fysisch lineair

Ligger:4500 Fundamentele combinatie

VRd,C

VRd

**Dwarskrachtwapening**

Ligger:4500

Geb.	Vanaf [mm]	Tot [mm]	Lengte [mm]	V_{Ed} [kN]	A_{opg} [mm ²]	Opm.
1	S1+0	S1+2710	2710	198	71	

Opmerkingen

[71] Er wordt voor platen geen minimale dwarskrachtwapening volgens art. 9.3.2 toegepast. Uitgangspunt hiervoor is dat er herverdeling van belastingen in dwarsrichting mogelijk is (zie art. 6.2.1(4)).

Schuifspanningen

Ligger:4500

Geb.	Vanaf [mm]	Tot [mm]	θ [°]	V_{Ed} [kN]	$V_{Ed} < V_{Rd} < V_{Rd,max}$ [N/mm ²]	V_{opg} [N/mm ²]	Opm.
1	S1+0	S1+2710	21.8	198	0.25	0.64	4.88
							71

Opmerkingen

[71] Er wordt voor platen geen minimale dwarskrachtwapening volgens art. 9.3.2 toegepast. Uitgangspunt hiervoor is dat er herverdeling van belastingen in dwarsrichting mogelijk is (zie art. 6.2.1(4)).

DOORBUIGINGEN

Quasi-blijvende combinatie

Veld	Zijde positie	l_{rep} [mm]	w_1 [mm]	w_2 [mm]	w_{bij} [mm]	w_{tot} [mm]	w_c [mm]	w_{max} [mm]
1	Neg.	/	5420	-14.1	-2.4	-3.7	1462	-17.8
1	Pos.	1.355	2710	0.2	0.4	0.4	7054	0.6



Paardenkamp 14, 2235 TD Valkenburg (ZH)

Omgevingsvergunning

Betreft: Projectrapport 9347
Balkonbeglazing

Datum: 15-11-2021
Revisie: 01

GEMEENTE KATWIJK

Afdeling Veiligheid
Team Vergunningen

Gezien  d.d. 10-01-2022

Behoort bij besluit van
burgemeester en wethouders
van de gemeente Katwijk.

d.d. 13-01-2022

no. 2764774

Mij bekend, hoofd cluster
vergunningen, toezicht &
handhaving.



Hermesweg 17
4382 ND Vlissingen
KvK 22037888

Tel: 0118-416763
www.atbwillems.nl

Gecontroleerd

Datum:
08-12-2021

Paraaf:



Inhoudsopgave

1. Toelichting
2. ML25 Draai- en schuifsystemen
3. Locatie en projectgegevens
4. Projectlocatie
5. Fotoblad
6. Gevelaanzicht
7. Technische details
8. Principedetails
9. Hilti specificatie



1. Toelichting

Geachte heer/mevrouw,

Bij deze ontvangt u de vergunningsaanvraag voor het in pandig plaatsen van balkonbeglazing. Metalura is specialist in het plaatsen van balkonbeglazing en heeft reeds door het hele land systemen geplaatst, waarvoor vergunning verleend is. We vertrouwen ook bij deze aanvraag op een spoedige afhandeling.

In dit document zijn de volgende onderdelen opgenomen:

- Kadastrale kaarten en relevante specificaties
- Tekening van alle gevels van het bouwwerk
- Kleurenfoto's van de bestaande situatie en de omliggende bebouwing
- Constructietekeningen en constructieve gegevens
- Gezichtsbepalende principedetails

Ik hoop u hiermee voldoende geïnformeerd te hebben. Mocht u vragen hebben, voelt u zich vrij om contact op te nemen.

Met vriendelijke groet,



2. ML25 Draai-/schuifstelsysteem



ML25 balkonbeglazing

Er was eens... een tijd dat er geen ML25 bestond. Geen schuif-/draaisysteem van aluminium en glas dat mensen uit de wind hield. Het hele jaar door buiten zitten op het balkon en terras was daardoor onmogelijk. Een balkon werd geassocieerd met kou, wind en regen. De veranda was alleen bij hoogzomer en windslille in gebruik. Toen Metalura de ML25 introduceerde was dat dan ook een zeer aangename verrassing voor balkon- en verandaberiters.

In de winterzon buiten zitten is nu mogelijk! De vogels horen buiten, een ongehinderd uitzicht en een maximale flexibiliteit in het openen en sluiten van de glaswand. Dat blijkt een fantastische ervaring! Meer buiten leven, minder stoken, meer comfort, minder geluid. In deze brochure leggen wij u graag uit wat de mogelijkheden zijn van dit systeem en hoe dit ook voor uw balkon of veranda een aanwinst is.

Technische informatie

Systeemaafmetingen

- hoogte max. 3000mm
- paneelbreedte max. 800mm
- systeembreedte onbeperkt

Design

- soefline profielcontouren
- verborgen techniek
- roestvaste bedieningsdelen

Glas

- veiligheidsbeglazing van gehard glas, met standaard hoektest
- glasdiktes van 6, 8, 10 of 12mm, afhankelijk van hoogte en windgebied
- gegarandeerd veilige ophanging middels boutdoorstek en inklemming

Techniek

- hoogtecompensatie tot 24mm in de bovenrail
- geluidsreductie tot 18 decibel
- geschroefd systeem, dus eenvoudig te vervangen
- onderail kan worden verzonken in de vloer
- verstekhoeken mogelijk van 60 tot 180 graden
- paneelindeling en draairichting vrij te kiezen
- naar binnen of naar buiten draaibare panelen mogelijk
- luchtcirculatie van de woning gewaarborgd
- hogere tochtwering door optionele kierafdichting
- dubbele borsteldichting
- getest op zware windbelasting
- dubbele vergrendeling
- A-kwaliteit horizontaal gelagerd loopwerk
- te combineren met vaste onderbeglazing

Mogelijkheden oppervlaktebehandeling

- poedercoating in alle RAL-kleuren volgens Qualicoatnorm
- technische anodisatie
- kustbehandeling in corrosiegevoelige gebieden



1. Snelte openen
In slechts een minuut is het gehele systeem te openen of te sluiten.



2. Eenvoudig in onderhoud
De buitenzijde van het glas is gemakkelijk van binnen schoon te maken.



3. Hoogwaardig loopwerk
Dubbelgelagde wielkasten garanderen een soepel en zeer licht transport.



4. In hoogte verstelbare bovenrails
Tot 24 mm in hoogte te compenseren voor de perfecte afwijking.



5. Dubbele fixatie
Inklemming en boutdoorsteek van het ESG-glas waarborgen de beveiliging in de rails.



6. Perkeensand
Met behulp van de versterker is de ML25 te voeren in open toestand.

Bediening



ML25 gesloten



1 paneel open



Alle panelen open



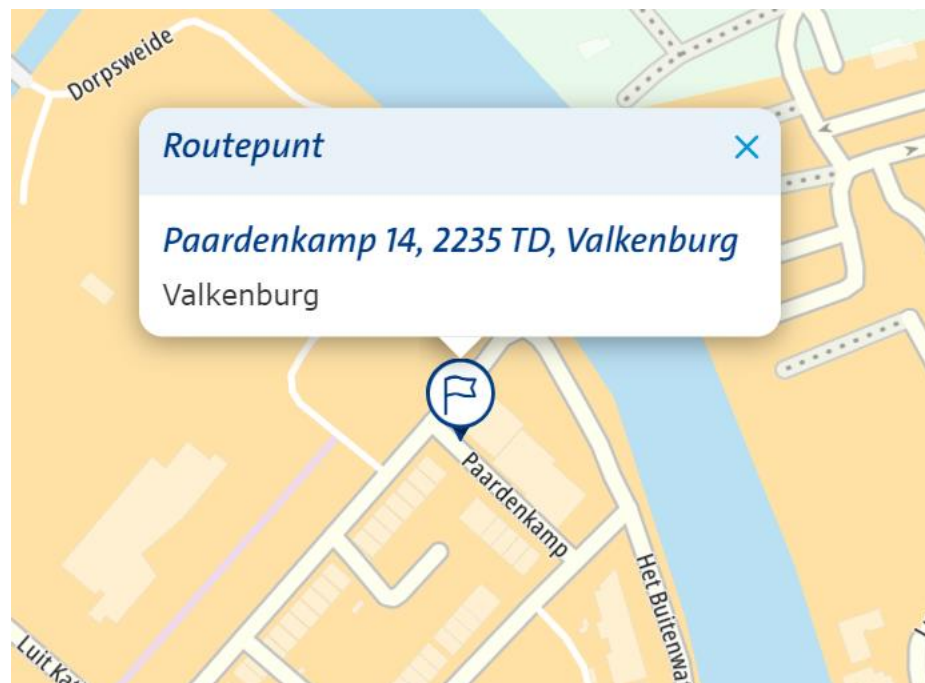
3. Locatie en projectgegevens

Projectgegevens

Systeem: ML25 schuif-/draaisysteem
Uitvoering: transparant
Kleur: RAL 7024 Sea Side Coating
(RAL-kleur aansluitend bij hekwerk)

Het te plaatsen balkonbeglazingsstelsel heeft als doel om een beschutte buitenruimte te creëren. Het schuif-/ draaisysteem bestaat uit wegschuifbare glazen panelen van ESG gehard veiligheidsglas. Dit betekent concreet dat de panelen van gehard veiligheidsglas in geopende toestand tegen de gevel staan geparkeerd. In gesloten toestand creëren ze een beschutte buitenruimte.

Tussen de panelen zitten verticale ventilatie sleuven, waardoor de beglazing geen invloed heeft op de luchtventilatie en isolatie van de bestaande bebouwing. De gevel van de bestaande bebouwing wordt intact gelaten en niet opengebroken.





4. Projectlocatie



Voorgevel Paardenkamp, Valkenburg (ZH)



3^e etage Paardenkamp 14, 2235 TD Valkenburg (ZH)



5. Fotoblad





6. Gevelaanzicht

Gevelaanzicht bestaande situatie





6. Gevelaanzicht

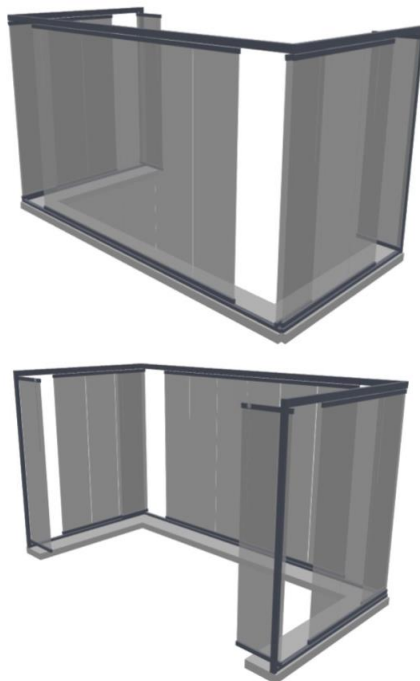
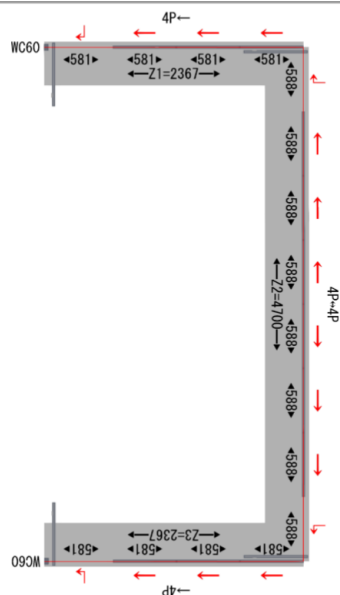
Gevelaanzicht gewenste situatie



3^e etage Paardenkamp 14



7. Technische details



Systeem 1 - Vouw-/draaisysteem - Hangend - 12mm - Transparant

Hoogte	2703 mm	Bovengrond	beton
Glas	ESG 12 mm Helder	Ondergrond	beton
Kleur(en)	RAL7024 Seaside		
Onderrail	Niet verzonken, zonder slijpwerk		
Lijnbelasting	82 kg per strekkende meter		

Technische details

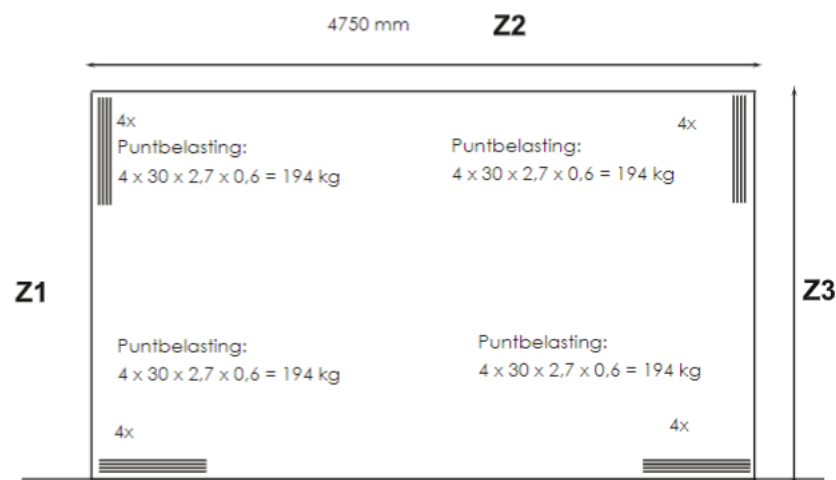
Glas	ESG gehard veiligheidsglas, 12 mm Transparant
Kleur profielen	RAL 7024 Sea Side Coating Identiek aan kleur kozijn / balustrade
Verankering	Bevestiging middels Hilti HRT ankers
Bovenzijde:	12 mm glas: H.o.h. afstand 0,35 m
Onderzijde	H.o.h. afstand: per paneel 1 anker 2 ankers in parkeerstand

Locatie waar balkonbeglazing komt in gesloten toestand. De beglazing wordt aan de binnenzijde van het bestaande hekwerk gemonteerd.

Title: Balkonbeglazing gewenste situatie	File name: Balkonbeglazing	Size: mm	Annotation: mm
Material: Anodiseerbaar	Project: Last modified: Rev:	Aankomende project:	
Description:		TDK NR: FORM: A3	
Technical modifications and errors reserved		SHEET 1 OF 1	



7. Technische details



Title: Balkonbeglazing gewenste situatie	File name: Balkonbeglazing	Size: mm	Annotation: mm
Material:	Project:		
Quality: Anodiseerbaar	Drawn by:		
Tolerances:	Last modified:		
Description:	Rev:		
	Metalura BV Van Hennaertweg 2 2952 CA, Alblasterdam	TEC. NR:	FORM: A3
Technical modifications and errors reserved		SHEET 1 OF 1	



Technical cross-section diagram of a window frame assembly, showing dimensions in millimeters (mm) and component labels in Dutch.

Dimensions (mm):

- Top section: 31, 86, 38, 75, 130
- Middle section: 6, 50, 10, 30, 100
- Bottom section: 30, 10, 50, 6, 30, 40, 40, 100
- Overall height: 260 mm
- Bottom width: 60

Labels (Dutch):

- Aluminium profiel
- Logoprofiel met A-kwaliteit koppelers, met kunststof bandje voor geluïslame loep.
- ESG gehard veiligheidsglas 6 mm dik
- Parasolroede 600-700 mm
- Overbreng van glas met RVS beugel en montage
- Openerische behuizing aan binnenzijde van de raamopening
- Stofremmer
- Rechtsomgekeerde behuizing

Additional text:

- 100 mm hoog
- Beveiligd of aluminium en glas

1



9. Hiltispecificaties

Design resistance

Anchor size		HRD 10			
		h _{nom} =50mm	h _{nom} =50mm	h _{nom} =70mm	h _{nom} =90mm
Concrete C 12/15	N _{Rd} [kN]	1,1	1,7	3,3	-
	V _{Rd} [kN]	5,5 / 5,2 ^{b)}	8,5 / 8,1 ^{b)}	8,5 ^{c)}	-
Concrete C 16/20 –C 50/60	N _{Rd} [kN]	1,7	2,5	4,7	-
	V _{Rd} [kN]	5,5 / 5,2 ^{b)}	8,5 / 8,1 ^{b)}	8,5 ^{c)}	-
Solid clay brick Mz 2,0 DIN V 105-100 / EN 771-1	f _b ≥ 20 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	0,6	1,2 ^{d)}	-
	f _b ≥ 10 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	0,48	0,8 ^{d)}	-
Solid sand-lime brick KS 2,0 DIN V 106 / EN 771-2	f _b ≥ 20 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	1,0	1,2 ^{d)}	-
	f _b ≥ 10 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	0,8	0,8 ^{d)}	-
Lightweight solid block Vbl 0,9 DIN V 18151-100 / EN 771-3	f _b ≥ 20 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	-	1,4 ^{d)}	-
	f _b ≥ 10 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	-	1,0 ^{d)}	-
Ital. solid brick Tufo	f _b ≥ 20 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	0,2	-	-
	f _b ≥ 6 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	0,2	-	-
Hollow clay brick Hlz B 12/1,2 brick A ^{e)}	f _b ≥ 12 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	0,2	-	-
Vertically perforated clay brick Hlz 1,2-2DF brick F ^{e)}	f _b ≥ 8 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	-	0,6	-
	f _b ≥ 10 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	-	0,8	-
Vertically perforated clay brick Hlz 1,0-2DF brick G ^{e)}	f _b ≥ 12 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	-	0,8	-
	f _b ≥ 8 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	-	0,16	0,3
Vertically perforated clay brick Hlz 1,0-2DF brick G ^{e)}	f _b ≥ 10 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	-	0,2	0,36
	f _b ≥ 12 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	-	0,24	0,36
Vertically perforated clay brick VHlz 1,6-2DF brick H ^{e)}	f _b ≥ 20 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	-	0,36	0,6
	f _b ≥ 28 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	-	0,8	1,0
Vertically perforated clay brick Poroton T8 brick M ^{e)}	f _b ≥ 50 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	-	1,2	1,4
	f _b ≥ 6 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	-	0,3	0,6
Vertically perforated clay brick Hlz 1,0-9DF brick L ^{e)}	f _b ≥ 8 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	-	0,48	0,6
	f _b ≥ 10 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	-	0,6	0,6
Vertically perforated clay brick Hlz 1,0-9DF brick L ^{e)}	f _b ≥ 12 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	-	0,6	0,8
	f _b ≥ 16 N/mm ²	F _{Rd} [kN]	-	0,8	1,2

Overzicht bijgevoegde modulebladen

Aanvraaggegevens

Locatie van de werkzaamheden

Werkzaamheden en onderdelen

Overige veranderingen aan bestaande bouwwerken

- Bouwen

Bijlagen



Locatie

1 Adres

Postcode	2235TD
Huisnummer	14
Huisletter	-
Huisnummertoevoeging	-
Straatnaam	Paardenkamp
Plaatsnaam	Valkenburg
Gelden de werkzaamheden in deze aanvraag/melding voor meerdere adressen of percelen?	☐ Ja ☒ Nee



Bouwen

Overige veranderingen aan bestaande bouwwerken

1 Woonboten en drijvende objecten

Betreft het bouwwerk een drijvend object? ☐ Ja ☒ Nee

2 Woning

Gaat het om de bouw van één of meer woningen? ☐ Ja ☒ Nee

3 De bouwwerkzaamheden

Wat is er op het bouwwerk van toepassing? ☐ Het wordt geheel vervangen ☐ Het wordt gedeeltelijk vervangen ☒ Het wordt nieuw geplaatst

Eventuele toelichting Het plaatsen van transparante en wegschuifbare balkonbeglazing.

Hebt u voor deze bouwwerkzaamheden al eerder een vergunning aangevraagd? ☐ Ja ☒ Nee

4 Plaats van het bouwwerk

Waar gaat u bouwen? Hoofdgebouw

5 Seizoensgebonden en tijdelijke bouwwerken

Gaat het om een seizoensgebonden bouwwerk? ☐ Ja ☒ Nee

Gaat het om een tijdelijk bouwwerk? ☐ Ja ☒ Nee

6 Gebruik

Waar gebruikt u het bouwwerk en/of terrein momenteel voor? ☐ Wonen ☒ Overige gebruiksfuncties

Geef aan waar u het bouwwerk en/of terrein momenteel voor gebruikt. Huidig balkon.

Waar gaat u het bouwwerk voor gebruiken? ☐ Wonen ☒ Overige gebruiksfuncties

Geef aan waar u het bouwwerk voor gaat gebruiken. Huidig balkon.

7 Gebruiksfuncties

In onderstaande tabel staan in de eerste kolom mogelijke gebruiksfuncties die in een bouwwerk kunnen voorkomen. Vul voor alle gebruiksfuncties die voor u van toepassing zijn het aantal personen, de totale gebruiksoppervlakte en de totale vloeroppervlakte van het verblijfsgebied in m2 in hele getallen in.

Gebruiksfunctie	Aantal personen	Gebruiksoppervlakte (m2)	Verblijfsoppervlakte (m2)
Bijeenkomst	-	-	-
Cel	-	-	-
Gezondheidszorg	-	-	-
Industrie	-	-	-
Kantoor	-	-	-
Logies	-	-	-
Onderwijs	-	-	-
Sport	-	-	-
Winkel	-	-	-
Overige gebruiksfuncties	-	-	-

8 Uiterlijk bouwwerk/welstand

Beschrijf van de onderstaande onderdelen de materialen en kleuren die u voor het bouwwerk gebruikt. U mag het veld leeg laten als u materialen en kleuren in de bijlagen vermeldt

Onderdelen	Materiaal	Kleur
Gevels	-	-
- Plint gebouw	-	-
- Gevelbekleding	-	-
- Borstweringen	-	-
- Voegwerk	-	-
Kozijnen	-	-
- Ramen	-	-
- Deuren	-	-
- Luiken	-	-
Balkonhekken	-	-
Dakgoten en boeidelen	-	-
Dakbedekking	-	-

Vul hier overige onderdelen en bijbehorende materialen en kleuren in.

9 Mondeling toelichten

Ik wil mijn bouwplan mondeling toelichten voor de welstandscommissie/stadsbouwmeester.

- ☐ Ja
☒ Nee

Bijlagen

Formele bijlagen

Naam bijlage	Bestandsnaam	Type	Datum ingediend	Status document
elen_constructie_20-111015-B002_rev_F_PDF	9347 Alu profielen constructie 20111015-B002 rev F.PDF	Anders Overige gegevens veiligheid Bestemmingsplan, beheersverordening en bouwverordening Plattegronden, doorsneden en detailtekeningen bouwen Installaties Constructieve veiligheid Welstand Gezondheid Kwaliteitsverklaringen	15-11-2021	In behandeling
ingen_t_b_v_de_Meer_Paardenkamp_14_pdf	9347 Construciteber- ekeningen t.b.v. de Meer Paardenkamp 14.pdf	Anders Overige gegevens veiligheid Bestemmingsplan, beheersverordening en bouwverordening Plattegronden, doorsneden en detailtekeningen bouwen Installaties Constructieve veiligheid Welstand Gezondheid Kwaliteitsverklaringen	15-11-2021	In behandeling
g_balkonafschieding- _BD06_r5_12-07-21_pdf	9347 de Meer Glasberekening balkonafschieding BD06 r5 12-07-21.pdf	Anders Overige gegevens veiligheid Bestemmingsplan, beheersverordening en bouwverordening Plattegronden, doorsneden en detailtekeningen bouwen Installaties Constructieve veiligheid Welstand Gezondheid Kwaliteitsverklaringen	15-11-2021	In behandeling
_Meer_OMV_Bijlage_v- ergunningaanvraag_pdf	9347 de Meer_OMV_Bijla- ge_vergunningaa- nvraag.pdf	Anders Overige gegevens veiligheid Bestemmingsplan, beheersverordening en bouwverordening Plattegronden, doorsneden en detailtekeningen bouwen Installaties Constructieve veiligheid Welstand	15-11-2021	In behandeling

Naam bijlage	Bestandsnaam	Type	Datum ingediend	Status document
		Gezondheid Kwaliteitsverklaringen		

In de bij dit besluit behorende en als zodanig gewaarmerkte bijlage I zijn de op de activiteit betrekking hebbende overwegingen opgenomen. Deze bijlage maakt deel uit van de omgevingsvergunning.

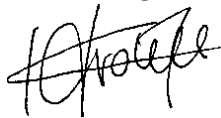
Eigen risico

Voor de goede orde wijzen wij u erop dat gebruik maken van de omgevingsvergunning voordat deze in rechte onaantastbaar is geworden voor eigen risico komt. Belanghebbenden kunnen immers binnen zes weken na de verzenddatum van dit besluit daartegen bezwaar maken. Vervolgens hebben zij na behandeling van hun bezwaarschrift nog de mogelijkheid om in beroep en daarna nog in hoger beroep te gaan.

Katwijk, 13 januari 2022

Hoogachtend,

Namens burgemeester en wethouders van Katwijk,



Mr Drs C.M.C Vrolijk
Clustermanager VTH

Verweermogelijkheden

Het besluit treedt in werking met ingang van de dag na verzending.

Tegen dit besluit kan binnen zes weken na de verzenddatum bezwaar worden gemaakt bij het college van burgemeester en wethouders van de gemeente Katwijk, postbus 589, 2220 AN Katwijk.

Het bezwaarschrift dient te voldoen aan een aantal voorschriften: het dient te worden ondertekend en bevat ten minste de naam en adres van de indiener, een dagtekening, een omschrijving van het besluit waartegen het bezwaar zich richt en de gronden van het bezwaar.

Een bezwaarschrift kan ook digitaal worden ingediend. Kijk hiervoor op www.katwijk.nl.

Het indienen van een bezwaarschrift schorst de werking van het besluit niet. Ingeval van onverwijlde spoed kan een verzoek om voorlopige voorziening worden ingediend bij de voorzieningenrechter van de sector bestuursrecht van de rechtbank Den Haag, postbus 20302, 2500 EH Den Haag. Een dergelijk verzoek dient vergezeld te gaan van een kopie van het bezwaarschrift.

Voor het indienen van een verzoek om voorlopige voorziening wordt een griffierecht geheven.

Digitaal indienen van een verzoek om voorlopige voorziening is ook mogelijk via

<http://loket.rechtspraak.nl/bestuursrecht>. De indiener moet wel beschikken over een elektronische handtekening (DigiD).

BIJLAGE I

Het volgende onderdeel hoort bij en maakt deel uit van de omgevingsvergunning met zaaknummer 2764774, voor het plaatsen van transparante en wegschuifbare balkonbeglazing op het perceel Paardenkamp 14 in Valkenburg.

Het bouwen van een bouwwerk

1. Toetsingsgronden

Op grond van artikel 2.10, lid 1, van de Wabo moet de omgevingsvergunning voor deze activiteit worden geweigerd indien:

- a. de aanvraag en de daarbij verstrekte gegevens en bescheiden het naar het oordeel van burgemeester en wethouders niet aannemelijk maken dat het bouwen van een bouwwerk waarop de aanvraag betrekking heeft, voldoet aan de voorschriften die zijn gesteld bij of krachtens het Bouwbesluit;
- b. de aanvraag en de daarbij verstrekte gegevens en bescheiden het naar het oordeel van burgemeester en wethouders niet aannemelijk maken dat het bouwen van een bouwwerk waarop de aanvraag betrekking heeft, voldoet aan de voorschriften die zijn gesteld bij de bouwverordening;
- c. de activiteit in strijd is met het bestemmingsplan, de beheersverordening of het exploitatieplan, of de regels die zijn gesteld krachtens een provinciale verordening of aanwijzingen van het Rijk, tenzij de activiteit niet in strijd is met een omgevingsvergunning die is verleend met toepassing van artikel 2.12;
- d. het uiterlijk of de plaatsing van het bouwwerk waarop de aanvraag betrekking heeft, met uitzondering van een tijdelijk bouwwerk dat geen seizoensgebonden bouwwerk is, zowel op zichzelf beschouwd als in verband met de omgeving of de te verwachten ontwikkeling daarvan, in strijd is met redelijke eisen van welstand, beoordeeld naar de criteria, bedoeld in de Welstandsnota Katwijk, tenzij burgemeester en wethouders van oordeel zijn dat de omgevingsvergunning niettemin moet worden verleend;
- e. de activiteit een wegtunnel als bedoeld in de Wet aanvullende regels veiligheid wegtunnels betreft en uit de aanvraag en de daarbij verstrekte gegevens en bescheiden blijkt dat niet wordt voldaan aan de in artikel 6, eerste lid, van die wet gestelde norm.

2. Overwegingen

2.1 Bouwbesluit

De aanvraag en de daarbij verstrekte gegevens en bescheiden zijn getoetst aan en in overeenstemming bevonden met het Bouwbesluit.

2.2 Bouwverordening

De aanvraag en de daarbij verstrekte gegevens en bescheiden zijn getoetst aan en in overeenstemming bevonden met de bouwverordening.

2.3 Bestemmingsplan, beheersverordening, exploitatieplan of regels gesteld door de provincie of het Rijk

Bestemmingsplan

De aangevraagde activiteit is in overeenstemming met het ter plaatse geldende bestemmingsplan “**t Duyfrak 2015**”, op grond waarvan op het perceel de bestemming “**Wonen-2**” rust.

Beheersverordening

Op het perceel is geen beheersverordening van kracht, waarmee de aangevraagde activiteit in strijd is.

Exploitatieplan

Omtrent de aangevraagde activiteit zijn geen regels gesteld in een exploitatieplan, waarmee de aangevraagde activiteit in strijd is.

Regels gesteld door provincie of Rijk

Er gelden ter plaatse van de aangevraagde activiteit geen regels die zijn gesteld krachtens een provinciale verordening of aanwijzingen van het Rijk, waarmee de aangevraagde activiteit in strijd is.

Vorbereidingsbesluit

Er geldt ter plaatse van de aangevraagde activiteit geen voorbereidingsbesluit.

2.4 Welstand

De aangevraagde activiteit is op 1 december 2021 voor advies voorgelegd aan de Stadsbouwmeester. De Stadsbouwmeester heeft zich bij deze advisering gebaseerd op het beleid van de gemeente zoals dat is vastgelegd in haar welstandsnota. Betreffende aanvraag is gelegen in welstandsgebied 1. Algemene criteria – Ontwikkelingslocatie 't Duyfrak (o.n. 10 Modern).

Motivering

Het bouwplan voldoet aan het door de raad vastgestelde beleid. De architectonische uitwerking en het kleur- en materiaalgebruik van de kozijnloze balkonbeglazing zijn voldoende hoogwaardig en verzorgd en afgestemd op het bestaande gebouw en de omgeving.

De kozijnloze balkonbeglazing wordt achter het bestaande balkonhek geplaatst waardoor de bestaande karakteristiek en openheid van het balkon voldoende goed worden benaderd. Er zijn eerder vergelijkbare balkonbeglazingen goedgekeurd, vergund en geplaatst.

Conclusie

Akkoord, niet strijdig met redelijke eisen van welstand.

Gelet op de positieve beoordeling van de aangevraagde activiteit volgt dat voldaan wordt aan redelijke eisen van welstand als bedoeld in artikel 12 van de Woningwet.

2.5 Tunnelveiligheid

De aangevraagde activiteit betreft geen wegtunnel.