

Publiceerbare aanvraag/melding omgevingsvergunning

Behoort bij besluit van
burgemeester en wethouders
van de gemeente Katwijk

d.d. 02-07-2021

no. 19950

Mij bekend, hoofd cluster
vergunningen, toezicht &
handhaving

Formuliersversie
2020.01

Aanvraaggegevens

Algemeen

Aanvraagnummer	6070685
Aanvraagnaam	Seinpoststraat 13
Uw referentiecode	-

Ingediend op	10-05-2021
Soort procedure	Reguliere procedure

Projectomschrijving	Uitbreiding woning
Opmerking	-
Gefaseerd	Nee
Blokkerende onderdelen weglaten	Nee
Kosten openbaar maken	Nee
Bijlagen die later komen	n.v.t.
Bijlagen n.v.t. of al bekend	n.v.t.

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

Overzicht bijgevoegde modulebladen

Aanvraaggegevens

Locatie van de werkzaamheden

Werkzaamheden en onderdelen

 Bijbehorend bouwwerk bouwen

- Bouwen

Bijlagen



Locatie

1 Adres

Postcode	2225JG
Huisnummer	13
Huisletter	-
Huisnummertoevoeging	-
Straatnaam	Seinpoststraat
Plaatsnaam	Katwijk
Gelden de werkzaamheden in deze aanvraag/melding voor meerdere adressen of percelen?	☐ Ja ☒ Nee



Bouwen

Bijbehorend bouwwerk bouwen

1 Woning

Gaat het om de bouw van één of meer woningen?

- ☐ Ja
☒ Nee

2 De bouwwerkzaamheden

Wat is er op het bouwwerk van toepassing?

- ☐ Het wordt geheel vervangen
☐ Het wordt gedeeltelijk vervangen
☒ Het wordt nieuw geplaatst

Eventuele toelichting

plaatsen dakopbouw

Hebt u voor deze bouwwerkzaamheden al eerder een vergunning aangevraagd?

- ☐ Ja
☒ Nee

3 Plaats van het bouwwerk

Waar gaat u bouwen?

Hoofdgebouw

4 Bruto vloeroppervlakte bouwwerk

Verandert de bruto vloeroppervlakte van het bouwwerk door de bouwwerkzaamheden?

- ☒ Ja
☐ Nee

Wat is de bruto vloeroppervlakte van het bouwwerk in m2 voor uitvoering van de bouwwerkzaamheden?

112

Wat is de bruto vloeroppervlakte van het bouwwerk in m2 na uitvoering van de bouwwerkzaamheden?

143

5 Bruto inhoud bouwwerk

Verandert de bruto inhoud van het bouwwerk door de bouwwerkzaamheden?

- ☒ Ja
☐ Nee

Wat is de bruto inhoud van het bouwwerk in m3 voor uitvoering van de bouwwerkzaamheden?

376

Wat is de bruto inhoud van het bouwwerk in m3 na uitvoering van de bouwwerkzaamheden?

393

6 Oppervlakte bebouwd terrein

Verandert de bebouwde oppervlakte van het terrein na uitvoering van de bouwwerkzaamheden?

☐ Ja
☒ Nee

7 Seizoensgebonden en tijdelijke bouwwerken

Gaat het om een seizoengebonden bouwwerk?

☐ Ja
☒ Nee

Gaat het om een tijdelijk bouwwerk?

☐ Ja
☒ Nee

8 Gebruik

Waar gebruikt u het bouwwerk en/of terrein momenteel voor?

☒ Wonen
☐ Overige gebruiksfuncties

Waar gaat u het bouwwerk voor gebruiken?

☒ Wonen
☐ Overige gebruiksfuncties

Wat wordt de gebruiksoppervlakte van de woning in m2 na uitvoering van de bouwwerkzaamheden?

142

Wat wordt de vloeroppervlakte van het verblijfsgebied van de woning in m2 na uitvoering van de bouwwerkzaamheden?

97

9 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	baksteen / stucwerk	geel / wit
- Plint gebouw	-	-
- Gevelbekleding	kunststof	grijs
- Borstweringen	gelaagd glas	doorzichtig
- Voegwerk	-	-
Kozijnen	hardhout	zwart
- Ramen	hardhout	zwart
- Deuren	hardhout	zwart
- Luiken	-	-
Dakgoten en boeidelen	trespa	wit
Dakbedekking	APP-bitumen	leislag

Vul hier overige onderdelen en bijbehorende materialen en kleuren in.

-

10 Mondeling toelichten

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

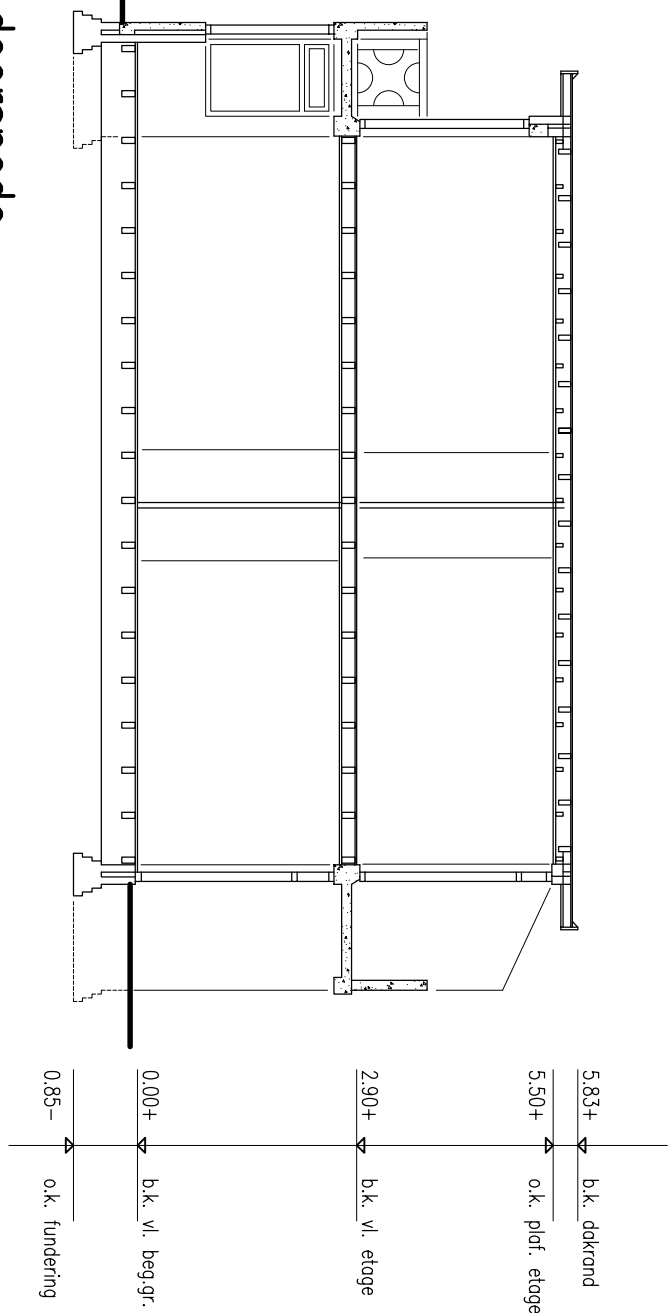
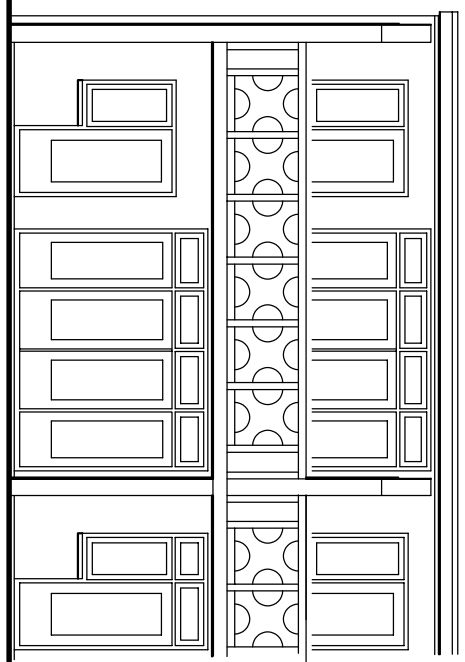
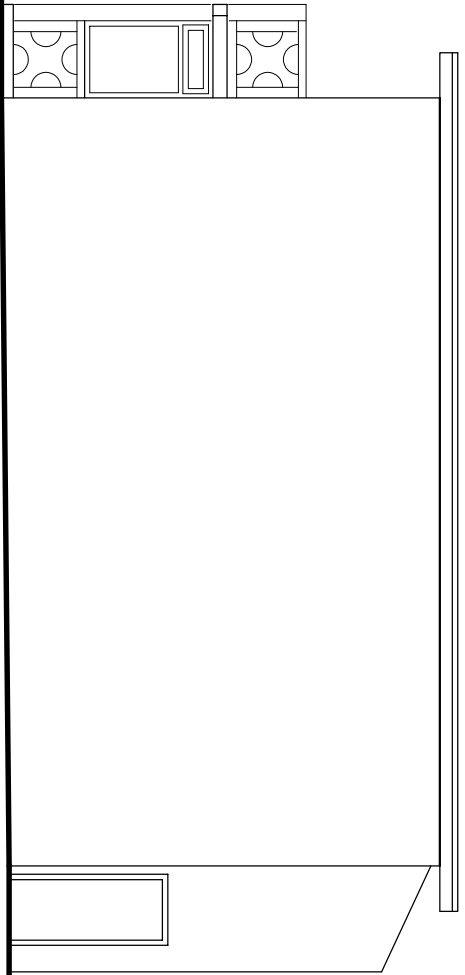
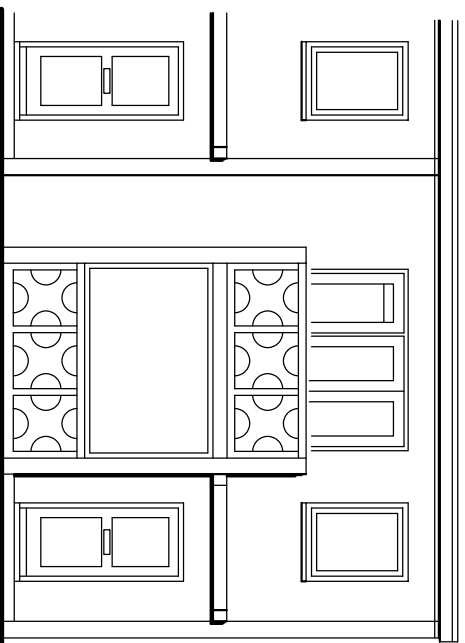
☒ Ja
☐ Nee

Bijlagen

Formele bijlagen

Naam bijlage	Bestandsnaam	Type	Datum ingediend	Status document
Seinpoststr13-2_jpg	Seinpoststr13-2.jpg	Welstand	10-05-2021	In behandeling
Seinpoststr13-3_jpg	Seinpoststr13-3.jpg	Welstand	10-05-2021	In behandeling
Seinpoststr13-4_jpg	Seinpoststr13-4.jpg	Welstand	10-05-2021	In behandeling
Seinpoststr13-1_jpg	Seinpoststr13-1.jpg	Welstand	10-05-2021	In behandeling
seinpoststr13-besta-and_pdf	seinpoststr13-besta-and.pdf	Plattegronden, doorsneden en detailtekeningen bouwen	10-05-2021	In behandeling
seinpoststr13-gewijz_pdf	seinpoststr13-gewijz.pdf	Installaties Bestemmingsplan, beheersverordening en bouwverordening Welstand Gezondheid Constructieve veiligheid Kwaliteitsverklaringen Plattegronden, doorsneden en detailtekeningen bouwen	10-05-2021	In behandeling
seinpoststr13-details_pdf	seinpoststr13-details.pdf	Welstand Constructieve veiligheid Plattegronden, doorsneden en detailtekeningen bouwen	10-05-2021	In behandeling
Seinpoststr13-constr_pdf	Seinpoststr13-constr.pdf	Constructieve veiligheid	10-05-2021	In behandeling

- | | |
|---------------------|-----------------|
| houten boedelen | – wit |
| baksteen metselwerk | – geel |
| beton balkonhekken | – grijs |
| houten kozijnen | – wit / naturel |
| houten dr. deuren | – naturel |

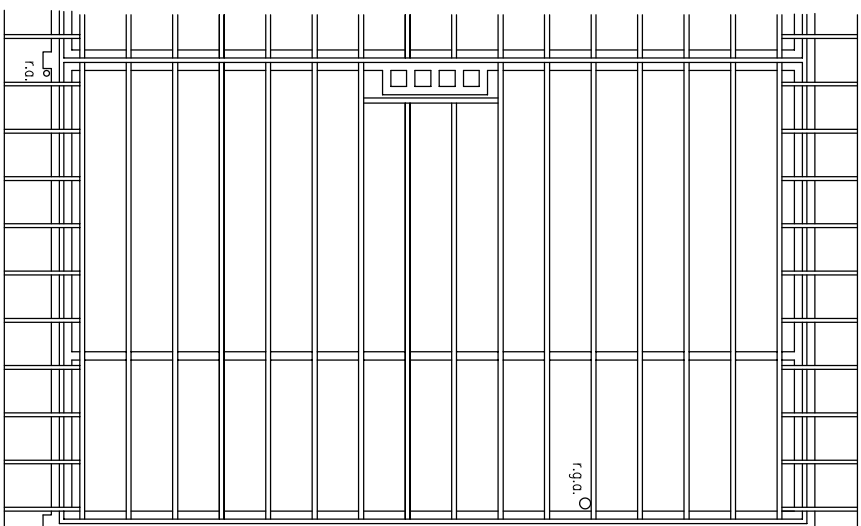
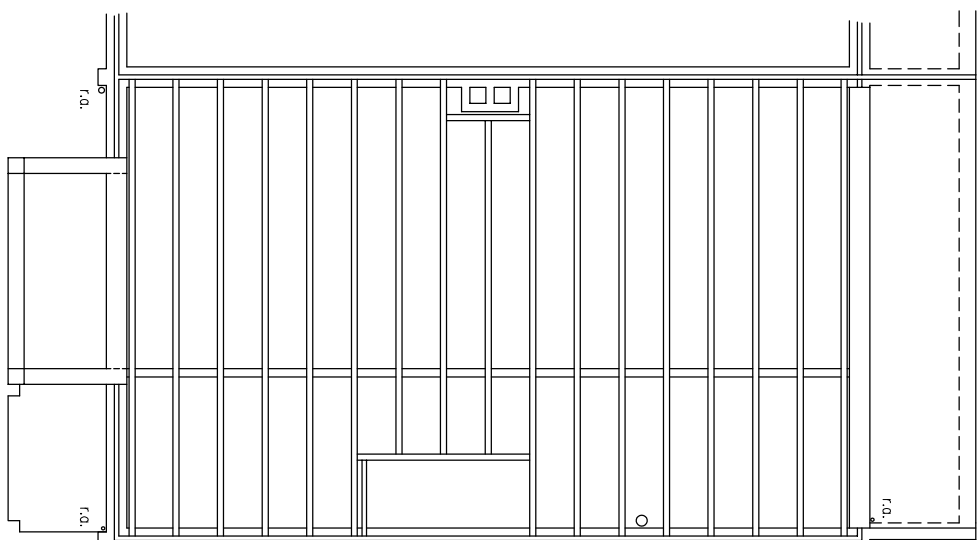
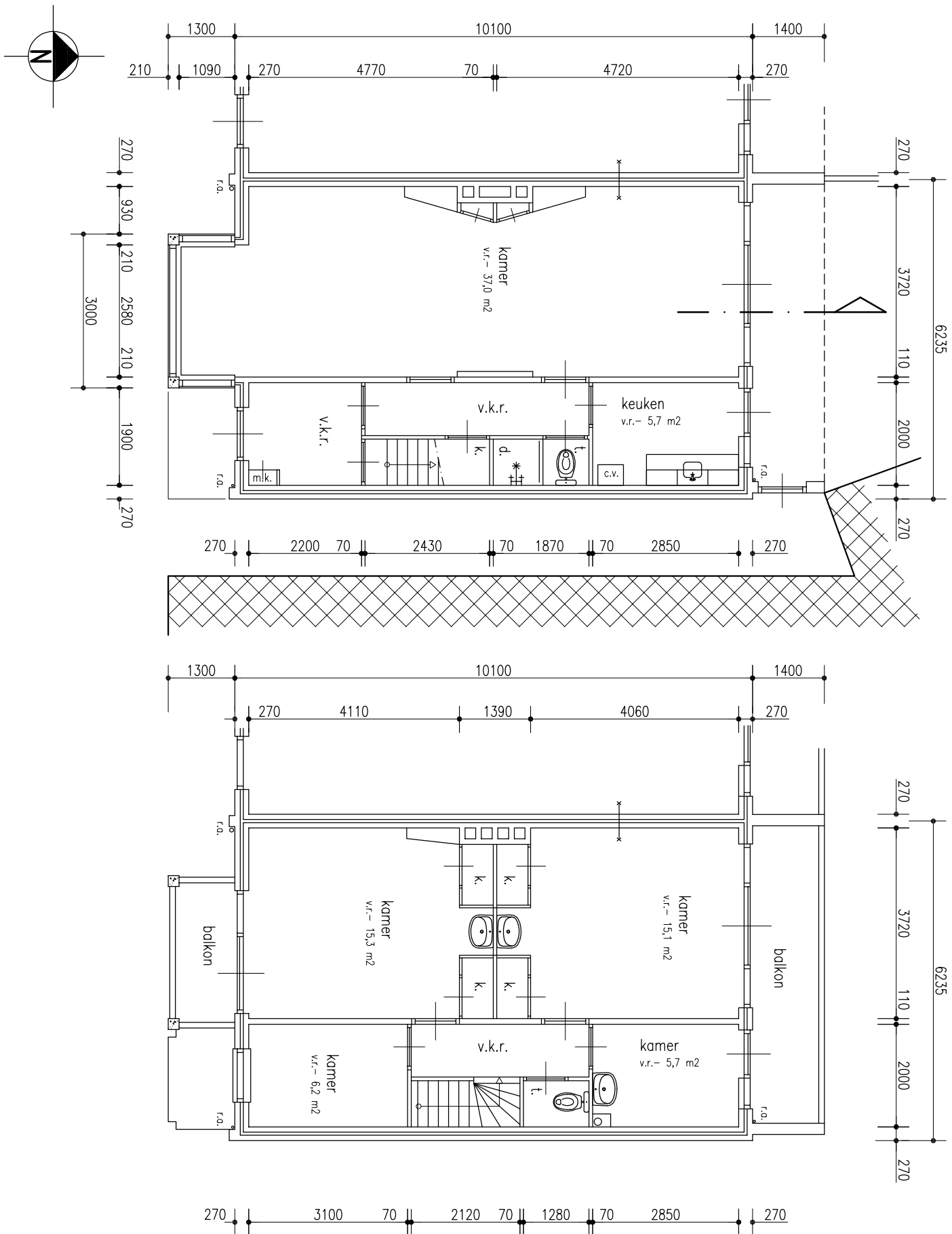


voorgevel

zijgevel

achtergevel

doorsnede



Behoort bij besluit van
burgemeester en wethouders
van de gemeente Katwijk
d.d. 02-07-2021
no. 19950
Mij bekend, hoofd cluster
vergunningen, toezicht &
handhaving

bestaande situatie

vloerplan etage

g.g.delen, dik 21 mm
balken, zw. 80 x 180 mm + verankeringen
gipsplaten op rachsels
balken van gew. beton

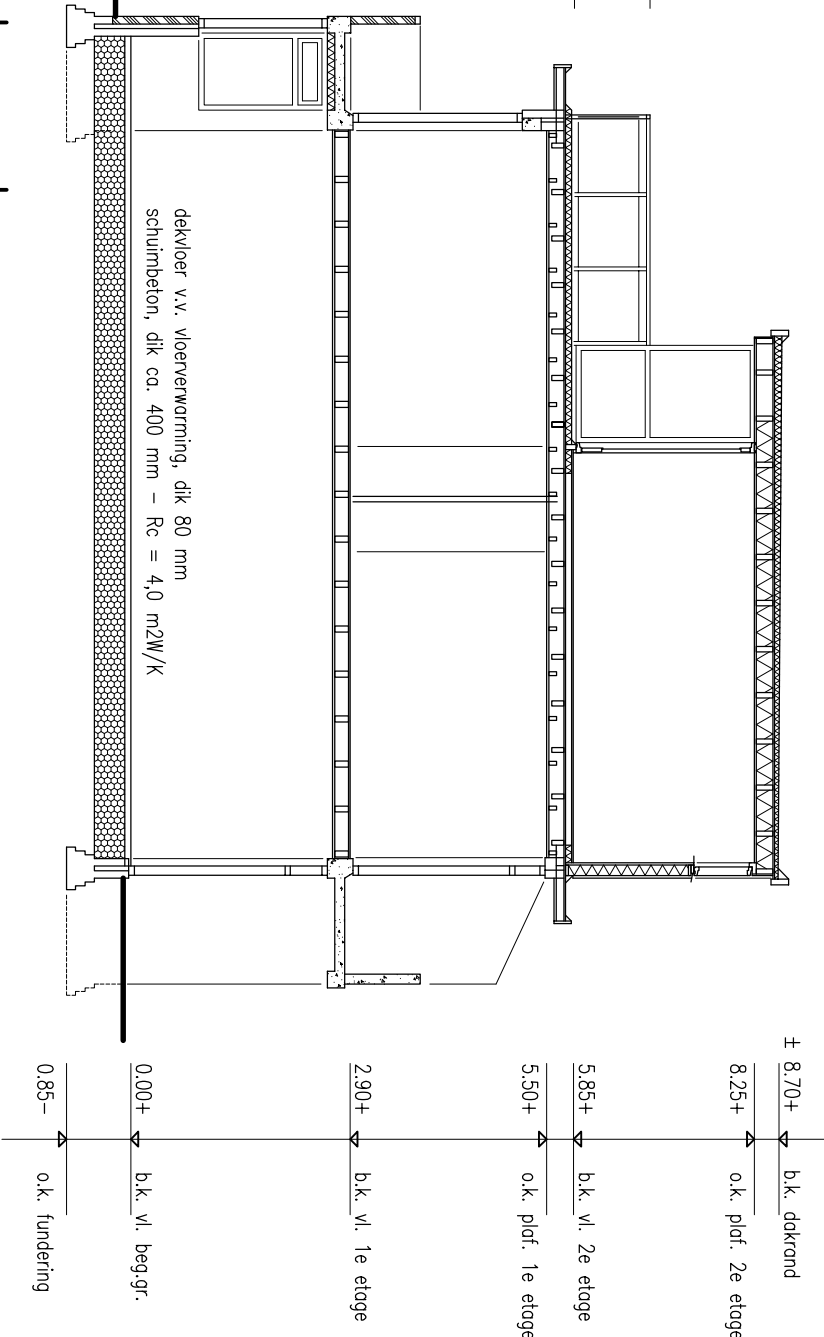
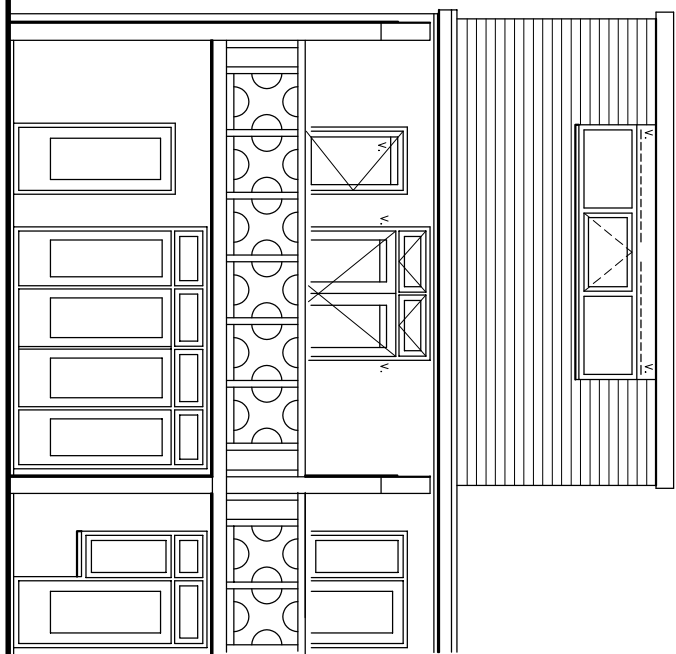
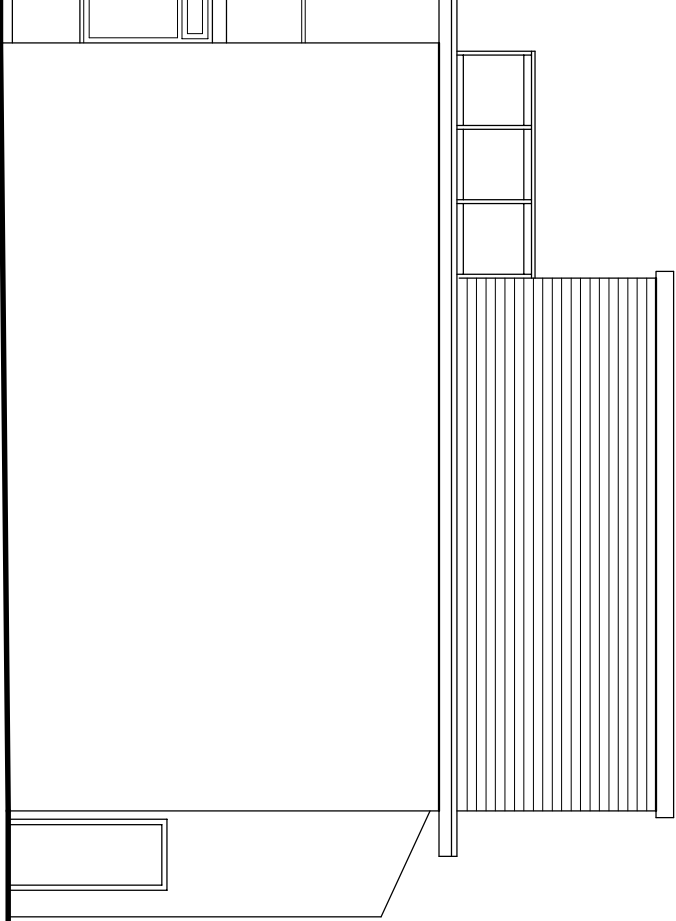
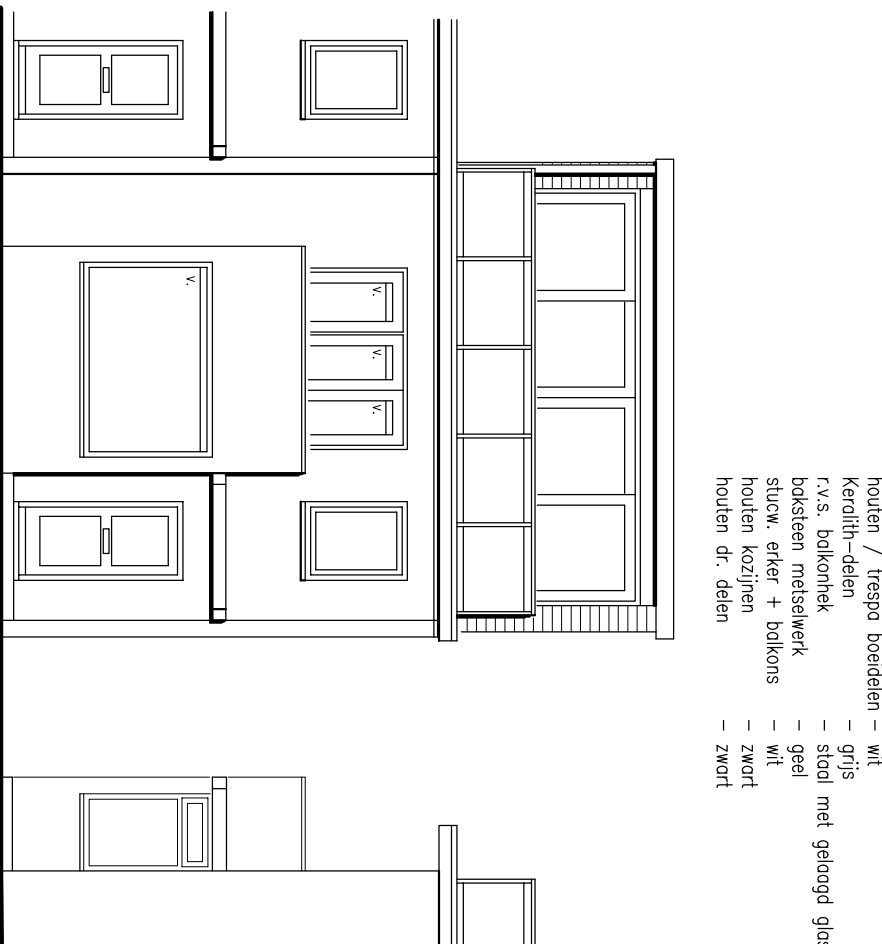
dakplan

mostiek dakbedekking + grind
g.g.deeln, dik 21 mm
balken, zw. 65 x 165 mm + verankering
gootklossen, zw. 50 x 165 / 100 mm
zachtbord op rachsels en plafondhangers

plattegrond begane grond

plategrond etage

alle maten en constructies in het werk te controleren !!



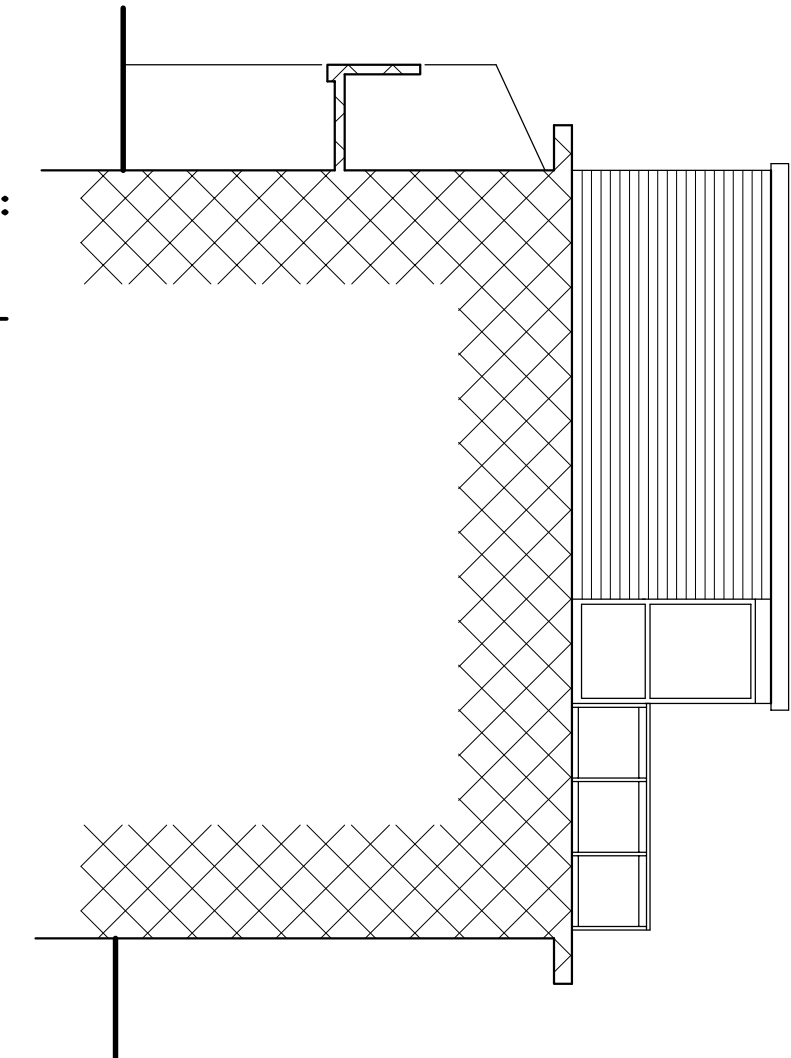
voorgevel

zijgevel

achtergevel

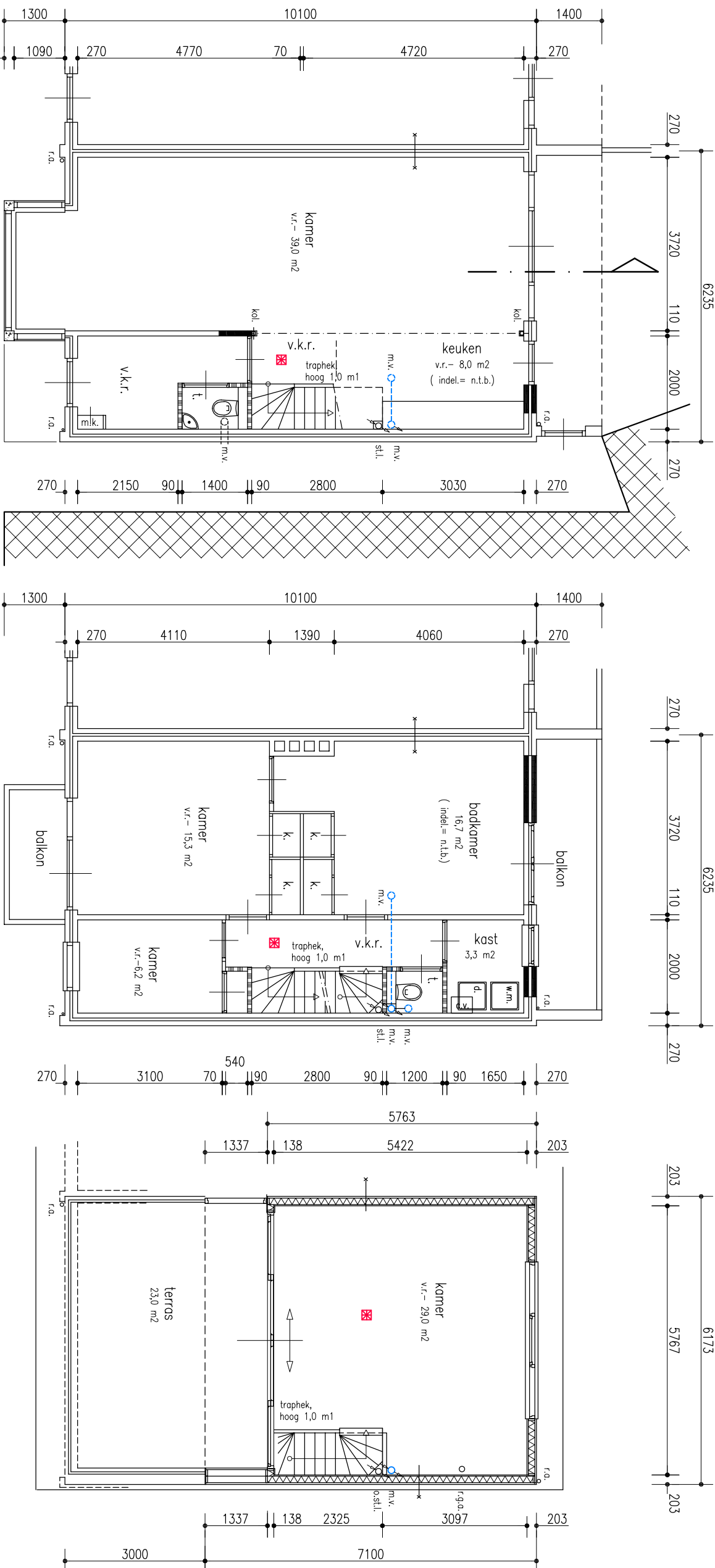
doorsnede

zijgevel



Behoort bij besluit van
burgemeester en wethouders
van de gemeente Katwijk
d.d. 02-07-2021
no. 19950
Mij bekend, hoofd cluster
vergunningen, overzicht &
handhaving

Renvooi :



plattegrond begane grond

plattegrond 1e etage

plattegrond 2e etage

vloerplan 1e etage

g.g.deel, dik 21 mm
balken, zw. 80 x 180 mm + verankeringen
stalen balk HE 260B met kolommen 80-6 mm,
op betondeer 1.0 m² l.p.v. best. fundering,
gepolden op roetes
balken + luitel van gew. beton ompassen

vloerplan 2e etage (v/h dak)

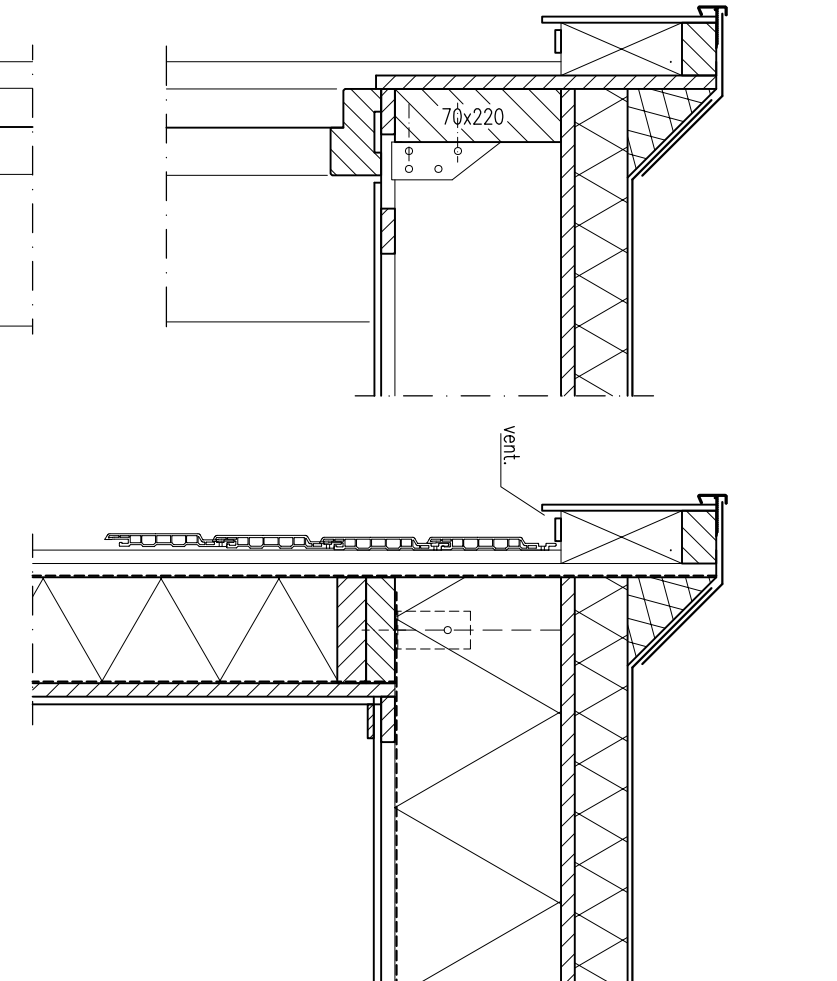
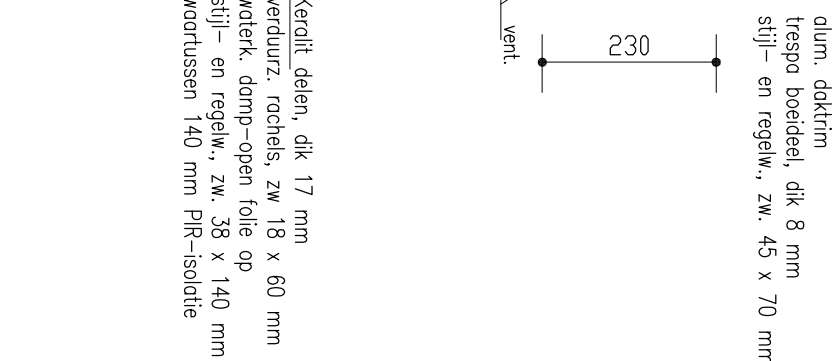
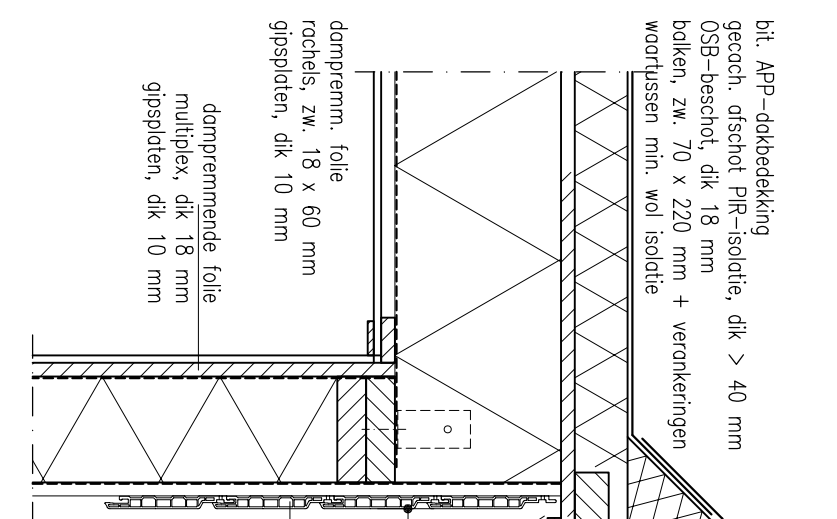
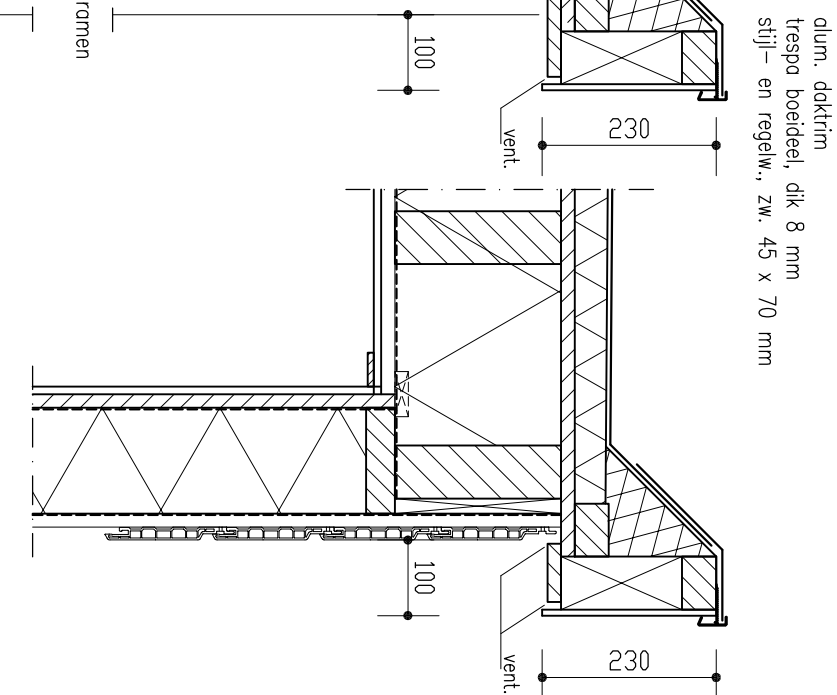
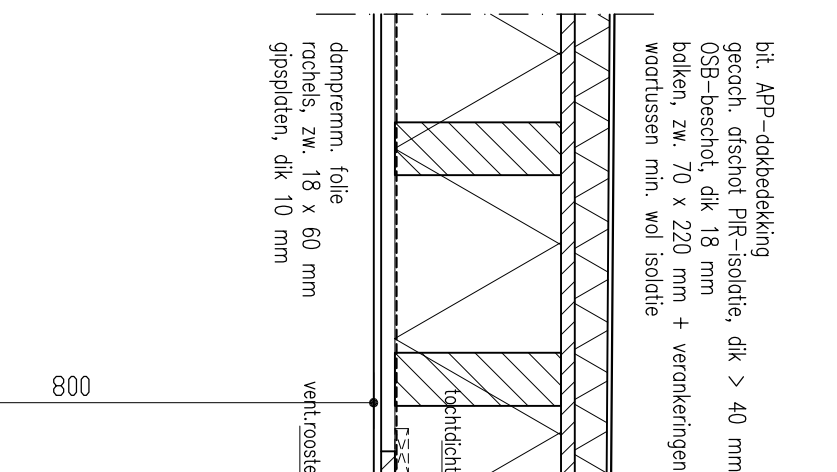
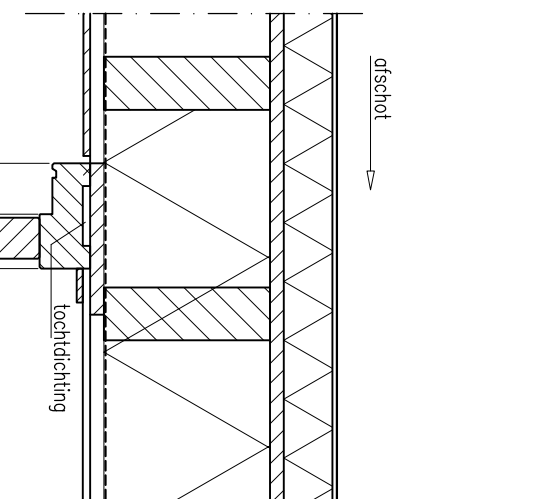
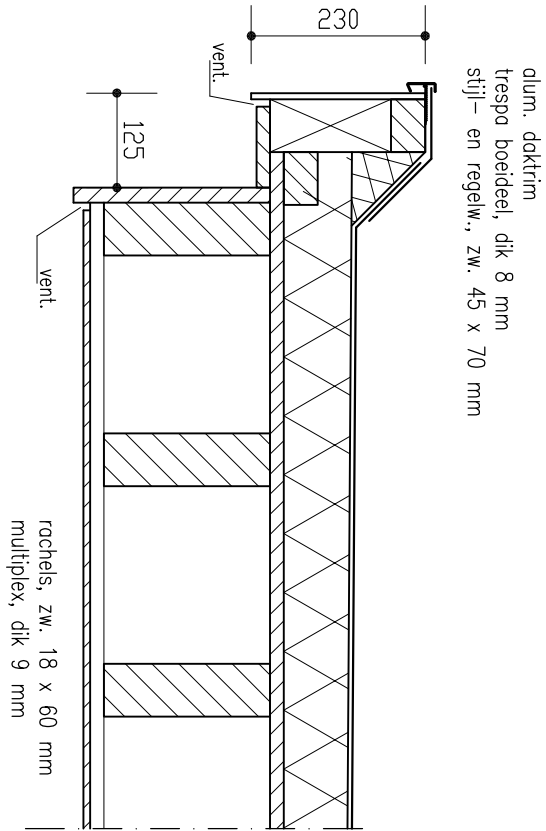
* tresso :
– vanders op 2-lagse blt. APF-dakbedekking
– gecocht. PR-isoatie, dik 80 mm – Rc = 3.5 m²W/K,
wortussen regels, dik 40 mm l.p.v. de balken
– op bestonde g.g.deel, balken en gootkossen
* woning :
– vloer uitvallen m.b.v. multiplex beplating, dik 18 mm + schleggen,
– dak min. 40 mm
– roestbalken, zw. 70 x 170 mm + verankeringen
– dak min. 40 mm
– best. balken, zw. 65 x 165 mm + verankeringen
– gepolden op roetes en pildondangens

dakplan

2-lagse blt. APF-dakbedekking met isolag
geocht. afschietisatie, dik 30 -> 80 mm
OSB-besnot, dik 18 mm
balken, zw. 70 x 220 mm, h.o.b. 305 + verankeringen
wortussen minde wai isolatie – Rc ≥ 6.3 m²W/K
dampremende folie
gepolden op roetes

gewijzigde situatie

alle maten en constructies in het werk te controleren !!



hardh. kozijn + schuifdeuren v.v. HR-beglazing

gecon. gips, dik 6-1-5 mm
roestvrij stalen bolsters 50-4 mm
roestvrij stalen leuning 50-4 mm

verzinkt stalen voet 40-4 mm op verz. stalen vloerplaat, dik 8 mm
bevestiging aan best. dak-/gevelconstructie

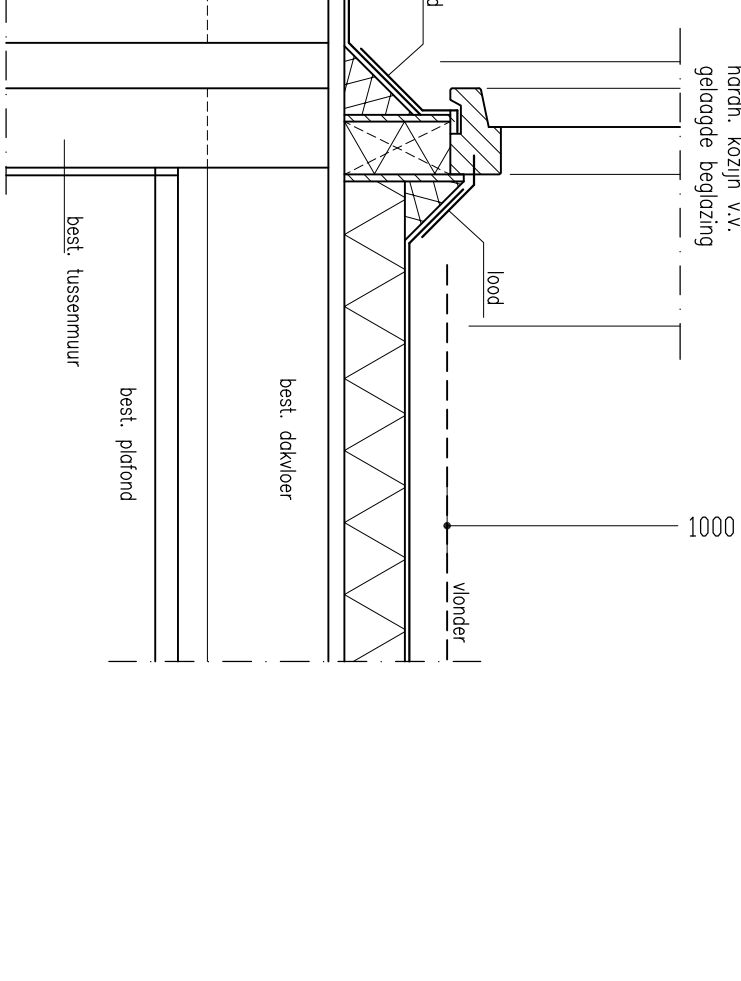
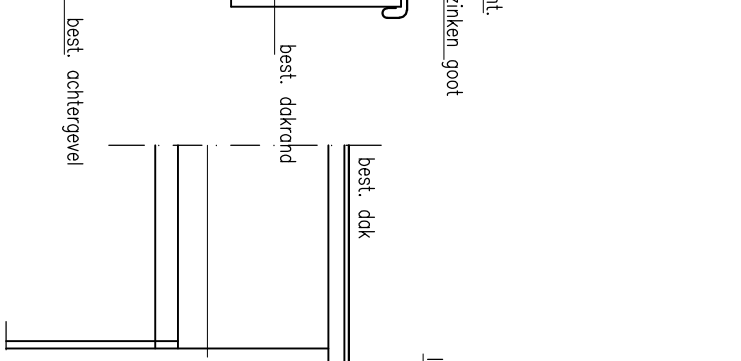
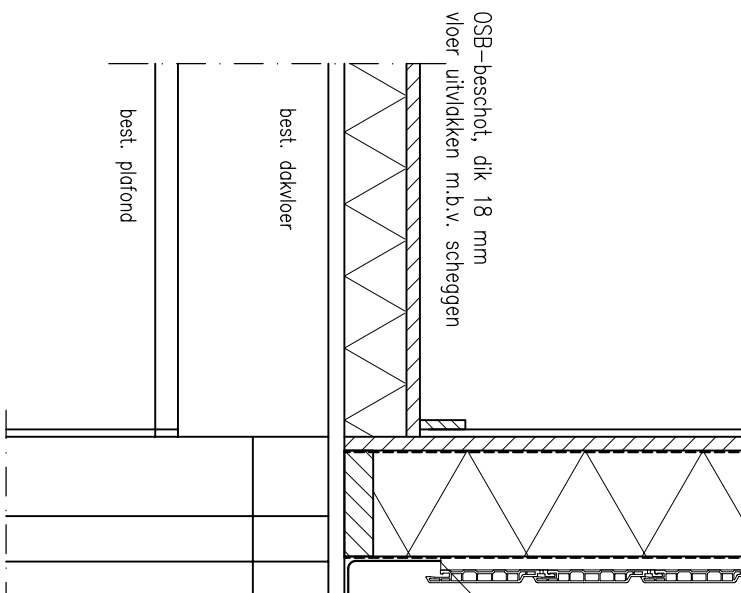
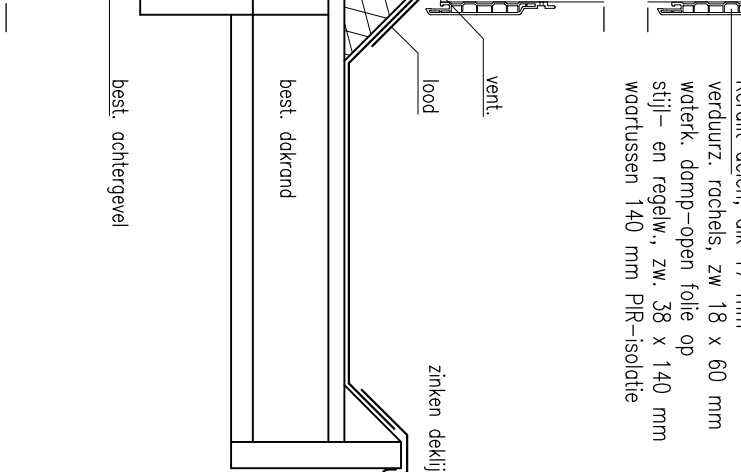
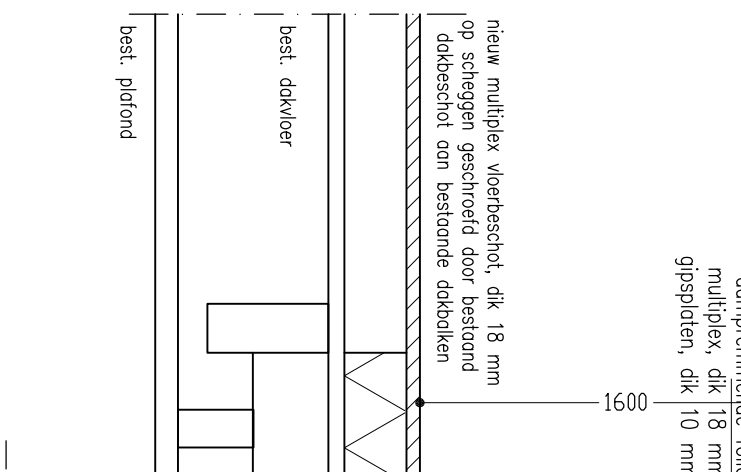
silpstele vorderen (betonwood o.g.)
bit. APF-dakbedekking
PIR-isolatie, dik 80 mm,
wortelussen regels, dik 40 mm,
op bestaand dakbeschoot

loot
vonder

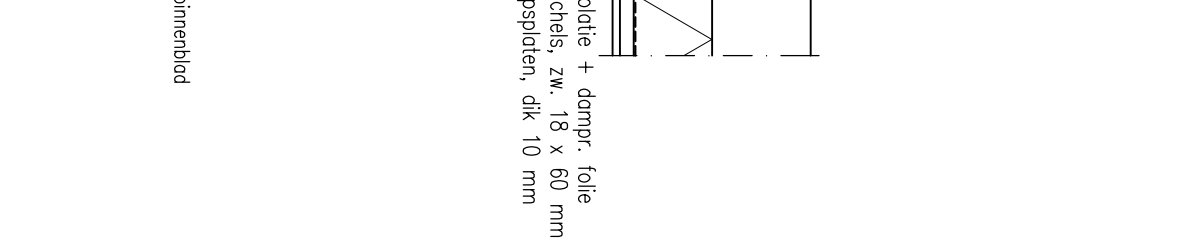
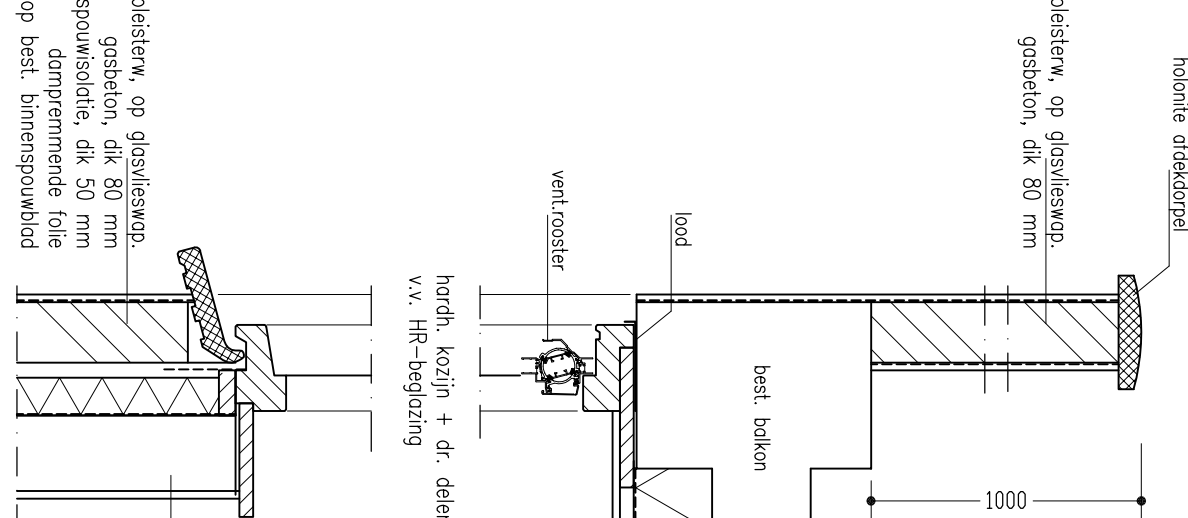
best. dakvloer

best. pldond

best. dakvloer

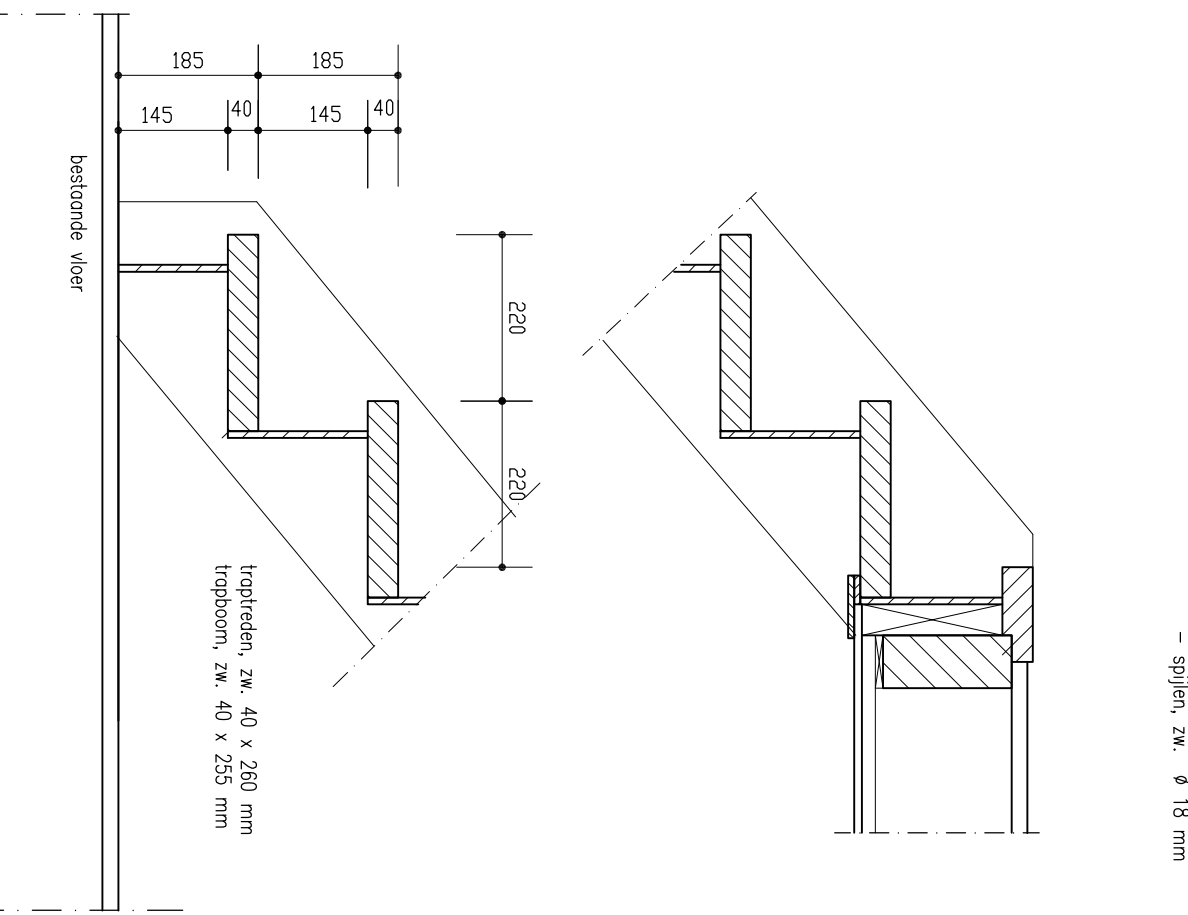


doorsneden voorgevel

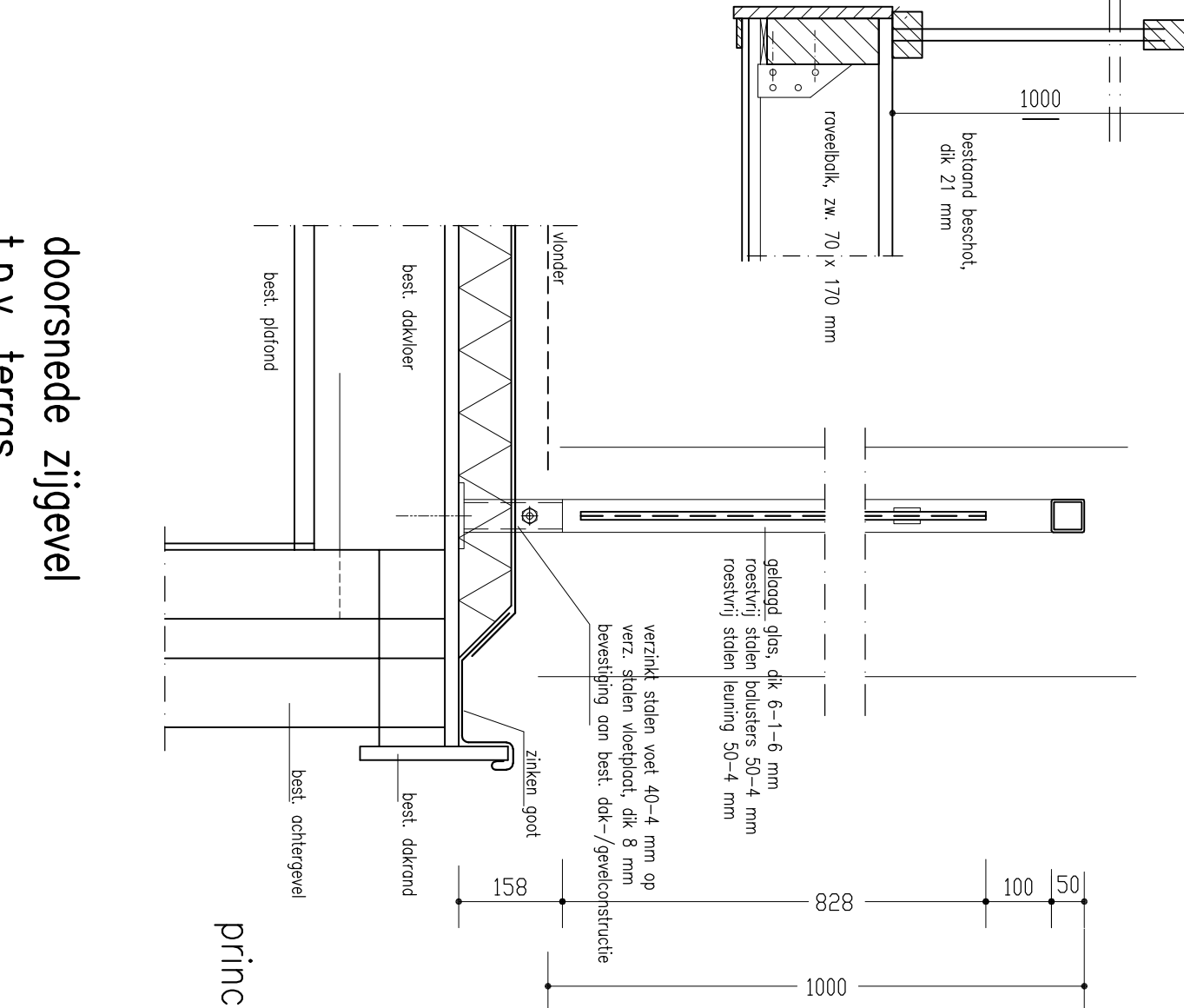


doorsnede erker voorgevel

doorsneden achtergevel

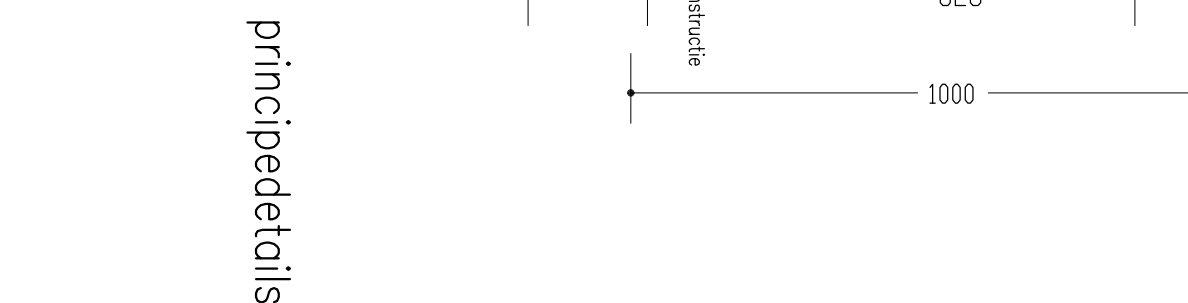


doorsneden zijgevel



doorsneden zijgevel met bure

doorsnede zijgevel t.p.v. terras



Behoort bij besluit van burgemeester en wethouders van de gemeente Katwijk
d.d. 02-07-2021
no. 19950
Mij bekend, hoofd cluster vergunningen, toezicht & handhaving

GEMEENTE KATWIJK
Afdeling Veiligheid
Team Vergunningen
Gezien d.d. 24-06-2021

details t.b.v. trap en traphek

SEINPOSTSTRAAT 13 te KATWIJK

Verbouw woning

Berekening houten dakverhoging en wanddoorbraak begane grond

Projectnummer opdrachtgever	:	...
Status	:	DEFINITIEF
Projectnummer Andeweg Bouwtechniek	:	2021-083
Documentnummer	:	B21083-01
Versie	:	1
Datum	:	7 mei 2021

Behoort bij besluit van
burgemeester en wethouders
van de gemeente Katwijk

d.d. 02-07-2021

no. 19950

Mij bekend, hoofd cluster
vergunningen, toezicht &
handhaving

INHOUDSOPGAVE

1	INLEIDING	3
1.1	ALGEMEEN	3
1.2	BIJBEHORENDE DOCUMENTEN	3
1.2.1	CONSTRUCTIEVE OPBOUW DAKVERHOOGING	3
1.2.2	BESTAANDE FUNDERING EN DRAAGKRACHT GROND	3
2	UITGANGSPUNTEN	4
2.1	VOORSCHRIFTEN	4
2.2	SOFTWARE	4
2.3	BEREKENINGSGEGEVENS	5
2.3.1	ALGEMEEN	5
2.3.2	MATERIALEN	5
2.3.3	BELASTINGFACTOREN	5
2.3.4	BELASTINGEN	5
2.3.4.1	BLIJVENDE BELASTINGEN	5
2.3.4.2	OPGELEGDE BELASTINGEN	5
3	BEREKENING CONSTRUCTIEDELEN	6
3.1	HOUTEN DAKBALKLAAG DAKOPBOUW – 69 X 219 MM	6
3.1.1	BELASTINGEN OP HOUTEN DAKBALKLAAG DAKOPBOUW	6
3.1.1.1	BEREKENING HOUTEN DAKBALKLAAG DAKOPBOUW $L_t = 6,0 \text{ m}$ HOH $0,305 \text{ m}$	6
3.2	HOUTEN BALKLAAG VLOER WONING VAN 2 ^E VERDIEPING – 65 X 200 MM	10
3.2.1	BELASTINGEN OP HOUTEN BALKLAAG VLOER WONING VAN 2 ^E VERDIEPING	10
3.2.1.1	BEREKENING HOUTEN BALKLAAG VLOER WONING VAN 2 ^E VERDIEPING $L_t = 4 \text{ m}$ HOH $0,61 \text{ m}$	10
3.3	HOUTEN BALKLAAG TERRAS OP 2 ^E VERDIEPING – 65 X 200 MM	13
3.3.1	BELASTINGEN OP HOUTEN BALKLAAG TERRAS OP 2 ^E VERDIEPING	13
3.3.1.1	BEREKENING HOUTEN BALKLAAG VLOER WONING VAN 2 ^E VERDIEPING $L_t = 4 \text{ m}$ HOH $0,61 \text{ m}$	13
3.4	STALEN PORTAAL IN VERDIEPINGVLOER TPV DOORBRAAK BEGANE GROND	16
3.4.1	BELASTINGEN OP STALEN PORTAAL	16
3.4.1.1	BEREKENING STALEN PORTAAL MET KOLOMMEN	16

1 INLEIDING

1.1 ALGEMEEN

In opdracht van _____ wordt in deze constructieberekening de verbouw van de woning aan de Seinpoststraat 13, 2225 JG Katwijk beschouwd.

Het betreft de berekening van de houten dakverhoging en een stalen portaal voor een wanddoorbraak op de begane grond met de daarbij behorende controles van de bestaande constructie.

1.2 BIJBEHORENDE DOCUMENTEN

Bij deze berekening behoren de tekeningen van

- Tekening 01 Bestaande toestand
- Tekening 02 Gewijzigde toestand
- Tekening 03 Principedetails

1.2.1 CONSTRUCTIEVE OPBOUW DAKVERHOGING

De dakconstructie wordt uitgevoerd met houten balken, geïsoleerde dakplaten.
De verdieping is vrij indeelbaar.

De houten balken van het nieuwe dak liggen op van woningscheidende HSB wand naar woningscheidende HSB wand en worden halverwege niet ondersteund.

In de achtergevel wordt een HSB gevel toegepast. Deze dient tevens voor de stabiliteit in dwarsrichting.
De stabiliteit in de lengterichting wordt gerealiseerd door de woningscheidende HSB wanden.
Het houten dakvlak dient constructief bevestigd te worden aan de beide woningscheidende HSB wanden en de HSB wand in de achtergevel.

Het balkon en de luifel in de voorgevel wordt samengevoegd tot één balkon.
Daartoe wordt tbv robuustheid een dragende stalen kolom rond 101x8 mm op de hoek van de luifel bijgeplaatst.

1.2.2 BESTAANDE FUNDERING EN DRAAGKRACHT GROND

Bij een aantal van dezelfde woningen in deze straat is eerder een gelijke dakverhoging uitgevoerd.
Hierbij hebben zich geen problemen met de fundering voorgedaan.
Uitgangspunt is dat de fundering draagkrachtig genoeg is om het extra gewicht van de dakverhoging te dragen.
Hierbij speelt tevens dat de houten balklaag van de begane grondvloer vervangen wordt door een schuimbetonvloer.
De houten balklaag ligt op in de woningscheidende wanden en wordt verwijderd.
De schuimbetonvloer wordt direct op een verdicht zandbed voorzien.
Per saldo zal de belasting op de fundatie ca. gelijk blijven.

Conclusie: het is verantwoord de dakopbouw te voorzien.

2 UITGANGSPUNTEN

2.1 VOORSCHRIFTEN

EN 1990	Grondslagen van het constructief ontwerp
EN1991-1-1	Algemene belastingen – Vol. gewichten, eigen gewicht, opgelegde belastingen voor gebouwen
EN1991-1-3	Algemene belastingen – Sneeuwbelasting
EN1991-1-4	Algemene belastingen – Windbelasting
EN1992-1-1	Betonconstructies - Algemene regels voor gebouwen
EN1993-1-1	Staalconstructies - Algemene regels voor gebouwen
EN1995-1-1	Houtconstructies - Algemene regels voor gebouwen
EN1996-1-1	Metselwerk - Algemene regels voor constructies van gewapend en ongewapend metselwerk

Toepassing van genoemde normen en richtlijnen inclusief Nationale Bijlagen en eventuele wijzigingsbladen.

2.2 SOFTWARE

T.b.v. deze berekening is van de volgende gecertificeerde software gebruik gemaakt:

- Microsoft Word Office
- Microsoft Excel Office
- Matrix Frame versie 5.5 SP5

2.3 BEREKENINGSGEGEVENS

2.3.1 ALGEMEEN

Soort bouwwerk:	Woning
Gevolgklasse:	CC1
Betrouwbaarheidsklasse:	RC1
Referentieperiode	50 jaar

2.3.2 MATERIALEN

Staal:			
- Walsprofielen	S235	$f'_y =$	235 N/mm ²
- Warmgewalste kokerprofielen	S275	$f'_y =$	275 N/mm ²
Hout:			
- Standaard bouwhout	C20	$f_{m,d} =$	12,0 N/mm ²
- Constructiehout	C24	$f_{m,d} =$	14,0 N/mm ²

2.3.3 BELASTINGFACTOREN

Blijvende belastingen	γ_G	= 1,1 / 1,2
Opgelegde belastingen	γ_Q	= 1,35

2.3.4 BELASTINGEN

2.3.4.1 Blijvende belastingen

Eigen Gewicht	volgens rekensoftware
Verdiepingvloer	0,50 kN/m ²
Platdak met dakbedekking	0,40 kN/m ²

2.3.4.2 Opgelegde belastingen

Veranderlijke belasting verdiepingvloer	1,75 kN/m²				
Lichte scheidingswanden	0,8 kN/m²				
Veranderlijke belasting platdak	1,0 kN/m²				
Windbelasting	Gebied II, onbebouwd	0,72 kN/m²	windfactor druk	0,7	0,42 kN/m²
			windfactor zuiging	0,5	0,30 kN/m²

3 BEREKENING CONSTRUCTIEDELEN

3.1 HOUTEN DAKBALKLAAG DAKOPBOUW – 69 X 219 MM

De maximale overspanning is 6,0 meter.
Het betreft balken als ligger op 2 steunpunten.
Balken hoh 0,305 m.

3.1.1 BELASTINGEN OP HOUTEN DAKBALKLAAG DAKOPBOUW

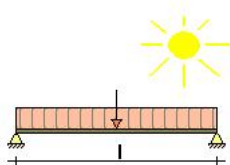
BG 1	eigen gewicht	door software gegenereerd
BG 2	permanente belasting	0,50 kN/m ² beschot en plafond
BG 3	veranderlijke belasting	1,00 kN/m ²

3.1.1.1 Berekening Houten Dakbalklaag Dakopbouw Lt = 6,0 m hoh 0,305 m

Dakbalken dakopbouw (NEN-EN1995-1-1:2011/NB:2013)

PROFIELGEGEVENS: HT-GS 69 X 219

Breedte	b	69 mm	Oppervlak	A	15111 mm ²
Hoogte	h	219 mm			
Weerstandsmoment	Wy	5516e+02 mm ³	Traagheidsmoment	Itor	1922e+04 mm ⁴
Weerstandsmoment	Wz	1738e+02 mm ³	Traagheidsmoment	Iy	6039e+04 mm ⁴
			Traagheidsmoment	Iz	5995e+03 mm ⁴
Sterkte klasse		C20			
	f _{m,0,k}	20.0 N/mm ²		f _{c,0,k}	19.0 N/mm ²
	f _{t,0,k}	12.0 N/mm ²		f _{v,0,k}	3.6 N/mm ²
Elasticiteitsmodulus	E _{0;mean}	9500.0 N/mm ²		G _{mean}	590.0 N/mm ²



Klimaatklasse		II		Gamma;M	1.30
	k;h	1.00	I (Permanent)	k;mod	0.60
			II (Lange termijn)	k;mod	0.70
	Beta;c	0.2	III (Middellange termijn)	k;mod	0.80
Ontwerplevensduur		50 Jaar	IV (Korte termijn)	k;mod	0.90
Betrouwbaarheidsklasse		1	V (Onmiddellijk)	k;mod	1.10
Isys		6.000 m	Beschot kwaliteit		C20
hoh afstand	Lt	0.305 m	Beschot dikte		18 mm
Zeeg		0 mm			
Doorbuigingen beschouwen		Ja			
Stootbelasting		Nee			
Reductiefactor spreiding		0.52			

BELASTINGEN

Permanent	Eigen gewicht	0.19 kN/m ²
	Isolatie	0.10 kN/m ²
	beschot	0.10 kN/m ²
	plafond	0.20 kN/m ²
	overig	0.10 kN/m ²
	Totaal	0.69 kN/m²
Opgelegd	q;k	1.00 kN/m ² 1.00
	psi (-)_0; psi (-)_1; psi (-)_2	0.00; 0.00; 0.00
	Q;k	1.50 kN

CPROB

Wind	Winddruk	0.36 kN/m ²	1.00
	Windzuiging	-2.40 kN/m ²	
Sneeuw	p_sneeuw	0.56 kN/m ²	1.00
Regenwater	Niveau dhw	0.100 m	
Bijzonder	Bijzonder; Fbijz	0.00 kN	
	Bijzonder; pbijz	0.00 kN/m ²	

BELASTINGSCOMBINATIES VOOR UITERSTE GRENSTOESTAND (610A + 6.10B)

Fu.C.1	$p = yG * G_{rep}$	$1.22 * 0.69$	0.85 kN/m ²
Fu.C.2	$p = yG * G_{rep}$	$0.90 * 0.69$	0.62 kN/m ²
Fu.C.3	$p = yG * G_{rep} + yQ * Q_{rep}$	$1.08 * 0.69 + 1.35 * 1.00$	2.10 kN/m ²
Fu.C.4	$p = yG * G_{rep} + yQ * Q_{wind_druk}$	$1.08 * 0.69 + 1.35 * 0.36$	1.23 kN/m ²
Fu.C.5	$p = yG * G_{rep} + yQ * Q_{wind_zuiging}$	$0.90 * 0.69 + 1.35 * (-2.40)$	-2.62 kN/m ²
Fu.C.6	$p = yG * G_{rep} + yQ * Q_{sneeuw}$	$1.08 * 0.69 + 1.35 * 0.56$	1.50 kN/m ²
Fu.C.7	$p = yG * G_{rep} + yQ * Q_{water}$	$1.08 * 0.69 + 1.35 * 1.13$	2.27 kN/m ²
Fu.C.8	$p = yG * G_{rep}$	$1.08 * 0.69$	0.75 kN/m ²
	$F = yQ * F_{rep}$	$1.35 * 1.50$	2.03 kN
Bi.C.1	$p = yG * G_{rep}$	$1.00 * 0.69$	0.69 kN/m ²
Bi.C.2	$p = yG * G_{rep} + yQ * Q_{wind_druk}$	$1.00 * 0.69 + 0.20 * 0.36$	0.77 kN/m ²
Bi.C.3	$p = yG * G_{rep} + yQ * Q_{wind_zuiging}$	$1.00 * 0.69 + 0.20 * (-2.40)$	0.21 kN/m ²

MAATGEVENDE SNEDEKRACHTEN

Comb.	Nc;Ed, Nt;Ed	Vy;Ed	Vz;Ed	My;Ed	Mz;Ed
Fu.C.1	0.00	0.00	0.77	1.16	0.00
Fu.C.2	0.00	0.00	0.57	0.86	0.00
Fu.C.3	0.00	0.00	1.92	2.88	0.00
Fu.C.4	0.00	0.00	1.13	1.69	0.00
Fu.C.5	0.00	0.00	2.39	-3.59	0.00
Fu.C.6	0.00	0.00	1.38	2.07	0.00
Fu.C.7	0.00	0.00	2.08	3.12	0.00
Fu.C.8	0.00	0.00	2.71	2.61	0.00
Bi.C.1	0.00	0.00	0.63	0.95	0.00
Bi.C.2	0.00	0.00	0.70	1.05	0.00
Bi.C.3	0.00	0.00	0.20	0.29	0.00
	kN	kN	kN	kNm	kNm

MAX UC SNEDEKRACHT

Comb.	Nc;Ed, Nt;Ed	Vy;Ed	Vz;Ed	My;Ed	Mz;Ed
Fu.C.1	0.00	0.00	0.00	1.16	0.00
Fu.C.2	0.00	0.00	0.00	0.86	0.00
Fu.C.3	0.00	0.00	0.00	2.88	0.00
Fu.C.4	0.00	0.00	0.00	1.69	0.00
Fu.C.5	0.00	0.00	0.00	-3.59	0.00
Fu.C.6	0.00	0.00	0.00	2.07	0.00
Fu.C.7	0.00	0.00	0.00	3.12	0.00
Fu.C.8	0.00	0.00	0.53	2.61	0.00
Bi.C.1	0.00	0.00	0.00	0.95	0.00
Bi.C.2	0.00	0.00	0.00	1.05	0.00
Bi.C.3	0.00	0.00	0.00	0.29	0.00
	kN	kN	kN	kNm	kNm

REKENSTERKTE

Comb.	Belasting duurklasse	f;m,y,d	f;m,z,d	f;t,0,d	f;c,0,d	f;v,0,d
Fu.C.1	I (Permanent)	9.23	10.78	5.54	8.77	1.66
Fu.C.2	I (Permanent)	9.23	10.78	5.54	8.77	1.66
Fu.C.3	III (Middellange termijn)	12.31	14.38	7.38	11.69	2.22
Fu.C.4	IV (Korte termijn)	13.85	16.17	8.31	13.15	2.49
Fu.C.5	IV (Korte termijn)	13.85	16.17	8.31	13.15	2.49
Fu.C.6	IV (Korte termijn)	13.85	16.17	8.31	13.15	2.49
Fu.C.7	IV (Korte termijn)	13.85	16.17	8.31	13.15	2.49
Fu.C.8	III (Middellange termijn)	12.31	14.38	7.38	11.69	2.22
Bi.C.1	I (Permanent)	9.23	10.78	5.54	8.77	1.66
Bi.C.2	IV (Korte termijn)	13.85	16.17	8.31	13.15	2.49
Bi.C.3	IV (Korte termijn)	13.85	16.17	8.31	13.15	2.49

	N/mm ²	N/mm ²	N/mm ²	N/mm ²	N/mm ²
REKENSPANNING					
Comb.	sigma;m,y,d	sigma;m,z,d	tau;v,y,d	tau;v,z,d	sigma;c(t),0,d
Fu.C.1	2.10	0.00	0.00	0.00	0.00
Fu.C.2	1.55	0.00	0.00	0.00	0.00
Fu.C.3	5.22	0.00	0.00	0.00	0.00
Fu.C.4	3.07	0.00	0.00	0.00	0.00
Fu.C.5	6.51	0.00	0.00	0.00	0.00
Fu.C.6	3.74	0.00	0.00	0.00	0.00
Fu.C.7	5.65	0.00	0.00	0.00	0.00
Fu.C.8	4.74	0.00	0.00	0.05	0.00
Bi.C.1	1.73	0.00	0.00	0.00	0.00
Bi.C.2	1.90	0.00	0.00	0.00	0.00
Bi.C.3	0.53	0.00	0.00	0.00	0.00
	N/mm ²	N/mm ²	N/mm ²	N/mm ²	N/mm ²

UC DOORSNEDE PER BELASTINGSCOMBINATIE

Fu.C.1	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	2.105 / 9.231 + 0.7 x 0 / 10.782	0.23 Ok
Fu.C.2	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	1.553 / 9.231 + 0.7 x 0 / 10.782	0.17 Ok
Fu.C.3	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	5.222 / 12.308 + 0.7 x 0 / 14.376	0.42 Ok
Fu.C.4	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	3.072 / 13.846 + 0.7 x 0 / 16.173	0.22 Ok
Fu.C.5	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	6.51 / 13.846 + 0.7 x 0 / 16.173	0.47 Ok
Fu.C.6	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	3.744 / 13.846 + 0.7 x 0 / 16.173	0.27 Ok
Fu.C.7	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	5.654 / 13.846 + 0.7 x 0 / 16.173	0.41 Ok
Fu.C.8	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	4.736 / 12.308 + 0.7 x 0 / 14.376	0.38 Ok
Fu.C.8	NEN-EN1995-1-1#6.1.7 (6.13)	Vz 0.052 / 2.215	0.02 Ok
Bi.C.1	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	1.725 / 9.231 + 0.7 x 0 / 10.782	0.19 Ok
Bi.C.2	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	1.904 / 13.846 + 0.7 x 0 / 16.173	0.14 Ok
Bi.C.3	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	0.531 / 13.846 + 0.7 x 0 / 16.173	0.04 Ok

BELASTINGSCOMBINATIES VOOR BRUIKBAARHEIDSGRENSTOESTAND

Ka.C.1	p = yG * G_rep	1.00 * 0.69	0.69 kN/m ²
Ka.C.2	p = yG * G_rep + yQ * Q_rep	1.00 * 0.69 + 1.00 * 1.00	1.69 kN/m ²
Ka.C.3	p = yG * G_rep + yQ * Q_wind_druk	1.00 * 0.69 + 1.00 * 0.36	1.05 kN/m ²
Ka.C.4	p = yG * G_rep + yQ * Q_wind_zuiging	1.00 * 0.69 + 1.00 * (-2.40)	-1.71 kN/m ²
Ka.C.5	p = yG * G_rep + yQ * Q_sneeuw	1.00 * 0.69 + 1.00 * 0.56	1.25 kN/m ²
Ka.C.6	p = yG * G_rep + yQ * Q_water	1.00 * 0.69 + 1.00 * 1.13	1.82 kN/m ²
Qu.C.1	p = yG * G_rep	1.00 * 0.69	0.69 kN/m ²
Ka.C.(w1)	p = yG * G_rep	1.00 * 0.69	0.69 kN/m ²

UC DOORBUIGINGEN PER BELASTINGSCOMBINATIE

L/250	Limiet w;max	24.0 mm	L/250	Limiet w;2+w;3	24.0 mm
E;mean	E;0;ser;d;inst	9500.0 N/mm ²	E;mean / Kdef	E;0;ser;d;cr	11875.0 N/mm ²
			E-Mod/E;0;ser;d;cr		0.80
Ka.C.(w1)	w;1	6.2 mm		w;c	0.0 mm
Qu.C.1	w;2	5.0 mm			

Comb.	w;3	w;tot	w;max	w;2+w;3	UC(w;max)	UC(w;2+w;3)
Ka.C.1	0.0	11.2	11.2	5.0	0.47	0.21
Ka.C.2	9.0	20.2	20.2	13.9	0.84	0.58
Ka.C.3	3.2	14.4	14.4	8.2	0.60	0.34
Ka.C.4	-21.5	-10.3	-10.3	-16.6	0.43	0.69
Ka.C.5	5.0	16.2	16.2	10.0	0.68	0.42
Ka.C.6	10.1	21.3	21.3	15.1	0.89	0.63
	mm	mm	mm	mm		

MAATGEVENDE KRACHTEN (FU.C.5)

Normaalkracht	Nt;Ed	0.00 kN
Dwarskracht	Vy;Ed	0.00 kN
Dwarskracht	Vz;Ed	0.00 kN
Torsie	Mx;Ed	0.00 kNm
Moment	My;Ed	-3.59 kNm
Moment	Mz;Ed	0.00 kNm

MAATGEVENDE DOORBUIGINGEN (KA.C.6)

Ka.C.(w1)	w;1	6.2 mm
Qu.C.1	w;2	5.0 mm
Ka.C.6	w;3	10.1 mm
	w;tot	21.3 mm
	w;max	21.3 mm
	w;2+w;3	-16.6 mm

Limiet w;max	24.0 mm
Limiet w;2+w;3	24.0 mm
UC(w;max)	0.89
UC(w;2+w;3)	0.69

UITGEVOERDE CONTROLES

Doorsnede	NEN-EN1995-1-1#6.1.7 (6.13)	Vz	0.269 / 2.215	0.12	Ok
Doorsnede	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)		6.51 / 13.846 + 0.7 x 0 / 16.173	0.47	Ok
Doorbuigingen	NEN-EN1995#7.2 NEN-EN1990#A1.4.3 (4)		21.3 / 24.0	0.89	Ok

Ligger gecontroleerd op sterkte en doorbuiging
Ligger Ok

3.2 HOUTEN BALKLAAG VLOER WONING VAN 2^E VERDIEPING – 65 x 200 mm

De houten dakbalklaag voor de vloer van de woning op de 2^e verdieping is een ligger op 3 steunpunten en overspant 4,0 meter resp. 2 meter.

LET OP: De balken liggen hoh 0,61 m en dienen constructief met minimaal 40 mm opgehoogd te worden.

In onderstaande berekening wordt de balk berekend voor de overspanning van 4 meter.

De doorbuiging wordt daarbij dan niet beschouwd omdat het een balk op 3 steunpunten betreft.

3.2.1 BELASTINGEN OP HOUTEN BALKLAAG VLOER WONING VAN 2^E VERDIEPING

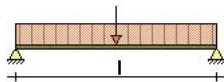
BG 1	eigen gewicht	door software gegenereerd
BG 2	permanente belasting	0,50 kN/m ² dakbeschot, dakbedekking, plafond
BG 3	veranderlijke belasting	2,55 kN/m ² incl. lichte scheidingswanden

3.2.1.1 Berekening Houten Balklaag Vloer Woning van 2^e verdieping Lt = 4 m hoh 0,61 m

Vloer 2e verdieping (NEN-EN1995-1-1:2011/NB:2013)

PROFIELGEGEVENS: R65X200

Breedte	b	65 mm	Oppervlak	A	13000 mm ²
Hoogte	h	200 mm			
Weerstandsmoment	Wy	4333e+02 mm ³	Traagheidsmoment	Itor	1456e+04 mm ⁴
Weerstandsmoment	Wz	1408e+02 mm ³	Traagheidsmoment	Iy	4333e+04 mm ⁴
			Traagheidsmoment	Iz	4577e+03 mm ⁴
Sterkte klasse		C20			
	f _{m,0,k}	20.0 N/mm ²		f _{c,0,k}	19.0 N/mm ²
	f _{t,0,k}	12.0 N/mm ²		f _{v,0,k}	3.6 N/mm ²
Elasticiteitsmodulus	E _{0,mean}	9500.0 N/mm ²		G _{mean}	590.0 N/mm ²



Klimaatklasse		I		Gamma;M	1.30
	k;h	1.00	I (Permanent)	k;mod	0.60
			II (Lange termijn)	k;mod	0.70
	Beta;c	0.2	III (Middellange termijn)	k;mod	0.80
Ontwerplevensduur		50 Jaar	IV (Korte termijn)	k;mod	0.90
Betrouwbaarheidsklasse		1	V (Onmiddellijk)	k;mod	1.10
Isys		4.000 m	Beschot kwaliteit		C20
hoh afstand	Lt	0.610 m	Beschot dikte		18 mm
Zeeg		0 mm			
Doorbuigingen beschouwen		Nee			
Stootbelasting		Nee			
Reductiefactor spreiding		0.77			

BELASTINGEN

Permanent	Eigen gewicht	0.08 kN/m ²
	Isolatie	0.10 kN/m ²
	beschot	0.10 kN/m ²
	plafond	0.20 kN/m ²
	overig	0.10 kN/m ²
	Totaal	0.58 kN/m²
Opgelegd	q;k	2.55 kN/m ² 1.00
	psi (-)_0; psi (-)_1; psi (-)_2	0.40; 0.50; 0.30
	Q;k	3.00 kN
Bijzonder	Bijzonder; Fbijz	0.00 kN
	Bijzonder; pbijz	0.00 kN/m ²

CPROB

BELASTINGSCOMBINATIES VOOR UITERSTE GRENSTOESTAND (610A + 6.10B)

Fu.C.1	$p = yG * G_{rep} + yQ * Q_{rep}$	$1.22 * 0.58 + 0.54 * 2.55$	2.09 kN/m ²
Fu.C.2	$p = yG * G_{rep} + yQ * Q_{rep}$	$1.08 * 0.58 + 1.35 * 2.55$	4.07 kN/m ²
Fu.C.3	$p = yG * G_{rep}$	$1.22 * 0.58$	0.71 kN/m ²
	$F = yQ * F_{rep}$	$0.54 * 3.00$	1.62 kN
Fu.C.4	$p = yG * G_{rep}$	$1.08 * 0.58$	0.63 kN/m ²
	$F = yQ * F_{rep}$	$1.35 * 3.00$	4.05 kN
Bi.C.1	$p = yG * G_{rep} + yQ * Q_{rep}$	$1.00 * 0.58 + 0.30 * 2.55$	1.35 kN/m ²

MAATGEVENDE SNEDEKRACHTEN

Comb.	Nc;Ed, Nt;Ed	Vy;Ed	Vz;Ed	My;Ed	Mz;Ed
Fu.C.1	0.00	0.00	2.55	2.55	0.00
Fu.C.2	0.00	0.00	4.97	4.97	0.00
Fu.C.3	0.00	0.00	2.49	2.11	0.00
Fu.C.4	0.00	0.00	4.82	3.87	0.00
Bi.C.1	0.00	0.00	1.64	1.64	0.00
	kN	kN	kN	kNm	kNm

MAX UC SNEDEKRACHT

Comb.	Nc;Ed, Nt;Ed	Vy;Ed	Vz;Ed	My;Ed	Mz;Ed
Fu.C.1	0.00	0.00	0.00	2.55	0.00
Fu.C.2	0.00	0.00	0.00	4.97	0.00
Fu.C.3	0.00	0.00	0.62	2.11	0.00
Fu.C.4	0.00	0.00	1.55	3.87	0.00
Bi.C.1	0.00	0.00	0.00	1.64	0.00
	kN	kN	kN	kNm	kNm

REKENSTERKTE

Comb.	Belasting duurklasse	f;m,y,d	f;m,z,d	f;t,0,d	f;c,0,d	f;v,0,d
Fu.C.1	III (Middellange termijn)	12.31	14.55	7.38	11.69	2.22
Fu.C.2	III (Middellange termijn)	12.31	14.55	7.38	11.69	2.22
Fu.C.3	III (Middellange termijn)	12.31	14.55	7.38	11.69	2.22
Fu.C.4	III (Middellange termijn)	12.31	14.55	7.38	11.69	2.22
Bi.C.1	III (Middellange termijn)	12.31	14.55	7.38	11.69	2.22
		N/mm ²	N/mm ²	N/mm ²	N/mm ²	N/mm ²

REKENSPANNING

Comb.	sigma;m,y,d	sigma;m,z,d	tau;v,y,d	tau;v,z,d	sigma;c(t),0,d
Fu.C.1	5.88	0.00	0.00	0.00	0.00
Fu.C.2	11.46	0.00	0.00	0.00	0.00
Fu.C.3	4.87	0.00	0.00	0.07	0.00
Fu.C.4	8.93	0.00	0.00	0.18	0.00
Bi.C.1	3.80	0.00	0.00	0.00	0.00
	N/mm ²	N/mm ²	N/mm ²	N/mm ²	N/mm ²

UC DOORSNEDE PER BELASTINGSCOMBINATIE

Fu.C.1	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	$5.88 / 12.308 + 0.7 \times 0 / 14.548$	0.48 Ok
Fu.C.2	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	$11.465 / 12.308 + 0.7 \times 0 / 14.548$	0.93 Ok
Fu.C.3	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	$4.865 / 12.308 + 0.7 \times 0 / 14.548$	0.40 Ok
Fu.C.3	NEN-EN1995-1-1#6.1.7 (6.13)	Vz $0.072 / 2.215$	0.03 Ok
Fu.C.4	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	$8.929 / 12.308 + 0.7 \times 0 / 14.548$	0.73 Ok
Fu.C.4	NEN-EN1995-1-1#6.1.7 (6.13)	Vz $0.179 / 2.215$	0.08 Ok
Bi.C.1	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	$3.795 / 12.308 + 0.7 \times 0 / 14.548$	0.31 Ok

MAATGEVENDE KRACHTEN (FU.C.2)

Normaalkracht	Nt;Ed	0.00 kN
Dwarskracht	Vy;Ed	0.00 kN
Dwarskracht	Vz;Ed	0.00 kN
Torsie	Mx;Ed	0.00 kNm
Moment	My;Ed	4.97 kNm
Moment	Mz;Ed	0.00 kNm

UITGEVOERDE CONTROLES

Doorsnede NEN-EN1995-1-1#6.1.7 (6.13)
Doorsnede NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)

Vz 0.573 / 2.215
11.465 / 12.308 + 0.7 x 0 / 14.548

0.26 Ok
0.93 Ok

Ligger gecontroleerd op sterkte
Ligger Ok

3.3 HOUTEN BALKLAAG TERRAS OP 2^E VERDIEPING – 65 X 200 MM

De houten dakbalklaag voor het terras van de woning op de 2^e verdieping is een ligger op 3 steunpunten en overspant 4,0 meter resp. 2 meter.

LET OP: De balken liggen hoh 0,61 m en dienen constructief met minimaal 40 mm opgehoogd te worden.

In onderstaande berekening wordt de balk berekend voor de overspanning van 4 meter.

De doorbuiging wordt daarbij dan niet beschouwd omdat het een balk op 3 steunpunten betreft.

3.3.1 BELASTINGEN OP HOUTEN BALKLAAG TERRAS OP 2^E VERDIEPING

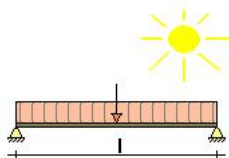
BG 1	eigen gewicht	door software gegenereerd
BG 2	permanente belasting	0,50 kN/m ² dakbeschoot, dakbedekking, plafond
BG 3	veranderlijke belasting	2,50 kN/m ²

3.3.1.1 Berekening Houten Balklaag Vloer Woning van 2^e verdieping Lt = 4 m hoh 0,61 m

Vloer dakterras (NEN-EN1995-1-1:2011/NB:2013)

PROFIELGEGEVENS: R65X200

Breedte	b	65 mm	Oppervlak	A	13000 mm ²
Hoogte	h	200 mm			
Weerstandsmoment	Wy	4333e+02 mm ³	Traagheidsmoment	Itor	1456e+04 mm ⁴
Weerstandsmoment	Wz	1408e+02 mm ³	Traagheidsmoment	Iy	4333e+04 mm ⁴
			Traagheidsmoment	Iz	4577e+03 mm ⁴
Sterkte klasse		C20			
	f _{m,0,k}	20.0 N/mm ²		f _{c,0,k}	19.0 N/mm ²
	f _{t,0,k}	12.0 N/mm ²		f _{v,0,k}	3.6 N/mm ²
Elasticiteitsmodulus	E _{0;mean}	9500.0 N/mm ²		G _{mean}	590.0 N/mm ²



Klimaatklasse		II		Gamma _M	1.30
	k;h	1.00	I (Permanent)	k;mod	0.60
			II (Lange termijn)	k;mod	0.70
	Beta;c	0.2	III (Middellange termijn)	k;mod	0.80
Ontwerplevensduur		50 Jaar	IV (Korte termijn)	k;mod	0.90
Betrouwbaarheidsklasse		1	V (Onmiddellijk)	k;mod	1.10
l _{sys}		4.000 m	Beschoot kwaliteit		C20
hoh afstand	Lt	0.610 m	Beschoot dikte		18 mm
Zeeg		0 mm			
Doorbuigingen beschouwen		Nee			
Stootbelasting		Nee			
Reductiefactor spreiding		0.77			

BELASTINGEN

Permanent	Eigen gewicht	0.08 kN/m ²
	Isolatie	0.10 kN/m ²
	beschoot	0.10 kN/m ²
	plafond	0.20 kN/m ²
	overig	0.10 kN/m ²
	Totaal	0.58 kN/m²
Opgelegd	q _k	2.50 kN/m ² 1.00
	psi (-)_0; psi (-)_1; psi (-)_2	0.40; 0.50; 0.30

CPROB

	Q;k	1.50 kN
Wind	Winddruk	0.36 kN/m ² 1.00
	Windzuiging	-2.40 kN/m ²
Sneeuw	p_sneeuw	0.56 kN/m ² 1.00
Regenwater	Niveau dhw	0.100 m
Bijzonder	Bijzonder; Fbijz	0.00 kN
	Bijzonder; pbijz	0.00 kN/m ²

BELASTINGSCOMBINATIES VOOR UITERSTE GRENSTOESTAND (610A + 6.10B)

Fu.C.1	$p = yG * G_{rep} + yQ * Q_{rep}$	$1.22 * 0.58 + 0.54 * 2.50$	2.06 kN/m ²
Fu.C.2	$p = yG * G_{rep} + yQ * Q_{rep}$	$0.90 * 0.58 + 0.54 * 2.50$	1.87 kN/m ²
Fu.C.3	$p = yG * G_{rep} + yQ * Q_{rep}$	$1.08 * 0.58 + 1.35 * 2.50$	4.00 kN/m ²
Fu.C.4	$p = yG * G_{rep} + yQ * Q_{wind_druk} + yQ * Q_{rep}$	$1.08 * 0.58 + 1.35 * 0.36 + 0.54 * 2.50$	2.47 kN/m ²
Fu.C.5	$p = yG * G_{rep} + yQ * Q_{wind_zuiging} + yQ * Q_{rep}$	$0.90 * 0.58 + 1.35 * (-2.40) + 0.54 * 2.50$	-1.37 kN/m ²
Fu.C.6	$p = yG * G_{rep} + yQ * Q_{sneeuw} + yQ * Q_{rep}$	$1.08 * 0.58 + 1.35 * 0.56 + 0.54 * 2.50$	2.74 kN/m ²
Fu.C.7	$p = yG * G_{rep} + yQ * Q_{water} + yQ * Q_{rep}$	$1.08 * 0.58 + 1.35 * 1.06 + 0.54 * 2.50$	3.42 kN/m ²
Fu.C.8	$p = yG * G_{rep}$	$1.22 * 0.58$	0.71 kN/m ²
	$F = yQ * F_{rep}$	$0.54 * 1.50$	0.81 kN
Fu.C.9	$p = yG * G_{rep}$	$1.08 * 0.58$	0.63 kN/m ²
	$F = yQ * F_{rep}$	$1.35 * 1.50$	2.03 kN
Bi.C.1	$p = yG * G_{rep} + yQ * Q_{rep}$	$1.00 * 0.58 + 0.30 * 2.50$	1.33 kN/m ²
Bi.C.2	$p = yG * G_{rep} + yQ * Q_{wind_druk} + yQ * Q_{rep}$	$1.00 * 0.58 + 0.20 * 0.36 + 0.30 * 2.50$	1.41 kN/m ²
Bi.C.3	$p = yG * G_{rep} + yQ * Q_{wind_zuiging} + yQ * Q_{rep}$	$1.00 * 0.58 + 0.20 * (-2.40) + 0.30 * 2.50$	0.85 kN/m ²

MAATGEVENDE SNEDEKRACHTEN

Comb.	Nc;Ed, Nt;Ed	Vy;Ed	Vz;Ed	My;Ed	Mz;Ed
Fu.C.1	0.00	0.00	2.51	2.51	0.00
Fu.C.2	0.00	0.00	2.29	2.29	0.00
Fu.C.3	0.00	0.00	4.89	4.89	0.00
Fu.C.4	0.00	0.00	3.01	3.01	0.00
Fu.C.5	0.00	0.00	1.67	-1.67	0.00
Fu.C.6	0.00	0.00	3.34	3.34	0.00
Fu.C.7	0.00	0.00	-4.17	4.17	0.00
Fu.C.8	0.00	0.00	1.68	1.49	0.00
Fu.C.9	0.00	0.00	2.79	2.32	0.00
Bi.C.1	0.00	0.00	1.63	1.63	0.00
Bi.C.2	0.00	0.00	1.71	1.71	0.00
Bi.C.3	0.00	0.00	1.04	1.04	0.00
	kN	kN	kN	kNm	kNm

MAX UC SNEDEKRACHT

Comb.	Nc;Ed, Nt;Ed	Vy;Ed	Vz;Ed	My;Ed	Mz;Ed
Fu.C.1	0.00	0.00	0.00	2.51	0.00
Fu.C.2	0.00	0.00	0.00	2.29	0.00
Fu.C.3	0.00	0.00	0.00	4.89	0.00
Fu.C.4	0.00	0.00	0.00	3.01	0.00
Fu.C.5	0.00	0.00	0.00	-1.67	0.00
Fu.C.6	0.00	0.00	0.00	3.34	0.00
Fu.C.7	0.00	0.00	-0.00	4.17	0.00
Fu.C.8	0.00	0.00	0.31	1.49	0.00
Fu.C.9	0.00	0.00	0.78	2.32	0.00
Bi.C.1	0.00	0.00	0.00	1.63	0.00
Bi.C.2	0.00	0.00	0.00	1.71	0.00
Bi.C.3	0.00	0.00	0.00	1.04	0.00
	kN	kN	kN	kNm	kNm

REKENSTERKTE

Comb.	Belasting duurklasse	f;m,y,d	f;m,z,d	f;t,0,d	f;c,0,d	f;v,0,d
Fu.C.1	III (Middellange termijn)	12.31	14.55	7.38	11.69	2.22
Fu.C.2	III (Middellange termijn)	12.31	14.55	7.38	11.69	2.22
Fu.C.3	III (Middellange termijn)	12.31	14.55	7.38	11.69	2.22
Fu.C.4	IV (Korte termijn)	13.85	16.37	8.31	13.15	2.49
Fu.C.5	IV (Korte termijn)	13.85	16.37	8.31	13.15	2.49

Fu.C.6	IV (Korte termijn)	13.85	16.37	8.31	13.15	2.49
Fu.C.7	IV (Korte termijn)	13.85	16.37	8.31	13.15	2.49
Fu.C.8	III (Middellange termijn)	12.31	14.55	7.38	11.69	2.22
Fu.C.9	III (Middellange termijn)	12.31	14.55	7.38	11.69	2.22
Bi.C.1	III (Middellange termijn)	12.31	14.55	7.38	11.69	2.22
Bi.C.2	IV (Korte termijn)	13.85	16.37	8.31	13.15	2.49
Bi.C.3	IV (Korte termijn)	13.85	16.37	8.31	13.15	2.49
		N/mm²	N/mm²	N/mm²	N/mm²	N/mm²

REKENSPANNING

Comb.	sigma;m,y,d	sigma;m,z,d	tau;v,y,d	tau;v,z,d	sigma;c(t),0,d
Fu.C.1	5.80	0.00	0.00	0.00	0.00
Fu.C.2	5.28	0.00	0.00	0.00	0.00
Fu.C.3	11.27	0.00	0.00	0.00	0.00
Fu.C.4	6.94	0.00	0.00	0.00	0.00
Fu.C.5	3.84	0.00	0.00	0.00	0.00
Fu.C.6	7.70	0.00	0.00	0.00	0.00
Fu.C.7	9.62	0.00	0.00	0.00	0.00
Fu.C.8	3.43	0.00	0.00	0.04	0.00
Fu.C.9	5.35	0.00	0.00	0.09	0.00
Bi.C.1	3.75	0.00	0.00	0.00	0.00
Bi.C.2	3.96	0.00	0.00	0.00	0.00
Bi.C.3	2.40	0.00	0.00	0.00	0.00
	N/mm²	N/mm²	N/mm²	N/mm²	N/mm²

UC DOORSNEDE PER BELASTINGSCOMBINATIE

Fu.C.1	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	5.804 / 12.308 + 0.7 x 0 / 14.548	0.47 Ok
Fu.C.2	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	5.278 / 12.308 + 0.7 x 0 / 14.548	0.43 Ok
Fu.C.3	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	11.275 / 12.308 + 0.7 x 0 / 14.548	0.92 Ok
Fu.C.4	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	6.942 / 13.846 + 0.7 x 0 / 16.367	0.50 Ok
Fu.C.5	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	3.844 / 13.846 + 0.7 x 0 / 16.367	0.28 Ok
Fu.C.6	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	7.702 / 13.846 + 0.7 x 0 / 16.367	0.56 Ok
Fu.C.7	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	9.617 / 13.846 + 0.7 x 0 / 16.367	0.69 Ok
Fu.C.8	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	3.434 / 12.308 + 0.7 x 0 / 14.548	0.28 Ok
Fu.C.8	NEN-EN1995-1-1#6.1.7 (6.13)	Vz 0.036 / 2.215	0.02 Ok
Fu.C.9	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	5.351 / 12.308 + 0.7 x 0 / 14.548	0.43 Ok
Fu.C.9	NEN-EN1995-1-1#6.1.7 (6.13)	Vz 0.089 / 2.215	0.04 Ok
Bi.C.1	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	3.753 / 12.308 + 0.7 x 0 / 14.548	0.30 Ok
Bi.C.2	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	3.956 / 13.846 + 0.7 x 0 / 16.367	0.29 Ok
Bi.C.3	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	2.402 / 13.846 + 0.7 x 0 / 16.367	0.17 Ok

MAATGEVENDE KRACHTEN (FU.C.3)

Normaalkracht	Nt;Ed	0.00 kN
Dwarskracht	Vy;Ed	0.00 kN
Dwarskracht	Vz;Ed	0.00 kN
Torsie	Mx;Ed	0.00 kNm
Moment	My;Ed	4.89 kNm
Moment	Mz;Ed	0.00 kNm

UITGEVOERDE CONTROLES

Doorsnede	NEN-EN1995-1-1#6.1.7 (6.13)	Vz 0.564 / 2.215	0.25 Ok
Doorsnede	NEN-EN1995-1-1#6.1.6 (6.11)	11.275 / 12.308 + 0.7 x 0 / 14.548	0.92 Ok

Ligger gecontroleerd op sterkte
Ligger Ok

3.4 STALEN PORTAAL IN VERDIEPINGVLOER TPV DOORBRAAK BEGANE GROND

In onderstaande berekening wordt een stalen balk in de verdiepingvloer berekend.

Een HE-260-B, staalkwaliteit S235, voldoet bij de gerekende belastingen.

De balk steunt weerszijden op een stalen kolommen vierkant 80x80x6 mm die afdragen op de bestaande gemetselde fundering.

Uit onderstaande berekening blijkt dat de maximaal optredende oplegreactie 94 kN bedraagt.

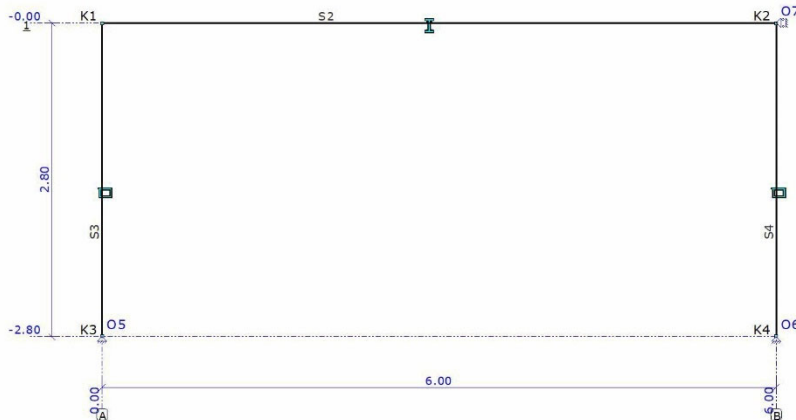
LET OP: Bij een toelaatbaar draagvermogen van 100 kN/m² houdt dit in dat er minimaal een funderingsoppervlak van 1 m² aanwezig moet zijn.

3.4.1 BELASTINGEN OP STALEN PORTAAL

BG 1		eigen gewicht	door software gegenereerd		
BG 2	PB	2 ^e Verdiepingvloer	$0,5 \text{ kN/m}^2 \times \frac{1}{2} \times 6,0 \text{ m (b)}$	=	1,5 kN/m
		1 ^e Verdiepingvloer	$0,5 \text{ kN/m}^2 \times \frac{1}{2} \times 6,0 \text{ m (b)}$	=	1,5 kN/m
		Metselwerk	$20 \text{ kN/m}^3 \times 0,1 \text{ m (d)} \times 3 \text{ m (h)}$	=	6,0 kN/m
		Totaal		=	9,0 kN/m
BG 3	VB	2 ^e Verdiepingvloer (incl l.s.)	$2,55 \text{ kN/m}^2 \times \frac{1}{2} \times 6,0 \text{ m (b)}$	=	7,65 kN/m
		Verdiepingvloer (incl l.s.)	$2,55 \text{ kN/m}^2 \times \frac{1}{2} \times 6,0 \text{ m (b)}$	=	7,65 kN/m
		Totaal		=	15,3 kN/m

3.4.1.1 Berekening Stalen portaal met kolommen

AFB. GEOMETRIE RAAMWERK



STAVEN

Staaf	Knoop B	Knoop E	X-B	Z-B	X-E	Z-E	Lengte Profiel	Positie
S2	K1	K2	0,000	0,000	6,000	0,000	6,000 P2	0,000 - L(6,000)
S3	K3	K1	0,000	2,800	0,000	0,000	2,800 P3	0,000 - L(2,800)
S4	K4	K2	6,000	2,800	6,000	0,000	2,800 P3	0,000 - L(2,800)
-	-	-	m	m	m	m	m -	-

PROFIELEN

Profiel	Profielnaam	Oppervlakte	Iy Materiaal	Hoek
P2	HE260B	1.1844e-02	1.4919e-04 S235	0,0
P3	KK80/6	1.6833e-03	1.4918e-06 S235H(EN10219-1)	0,0
-	-	m2	m4 -	°

MATERIALEN

Materiaal	Dichtheid	E-Modulus	Uitzettingcoeff
S235	78.50	2.1000e+08	12.0000e-06
S235H(EN10219-1)	78.50	2.1000e+08	12.0000e-06
-	kN/m3	kN/m2	C°m

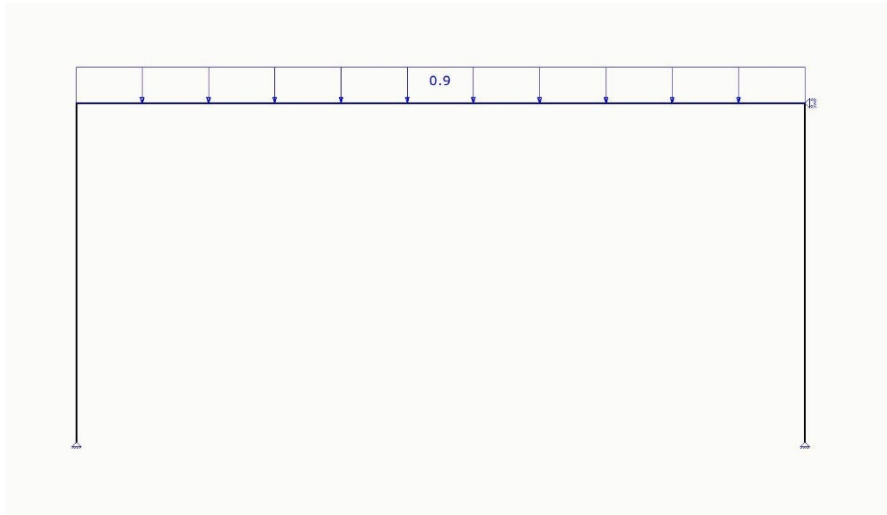
OPLEGGINGEN

Oplegging	Object	Positie		Z	Yr	HoekYr
O5	K3	0,000	Vast	Vast	Vrij	0
O6	K4	0,000	Vast	Vast	Vrij	0
O7	K2	0,000	Vast	Vrij	Vrij	0
-	-	m	kN/m	kN/m	kNm/rad	°

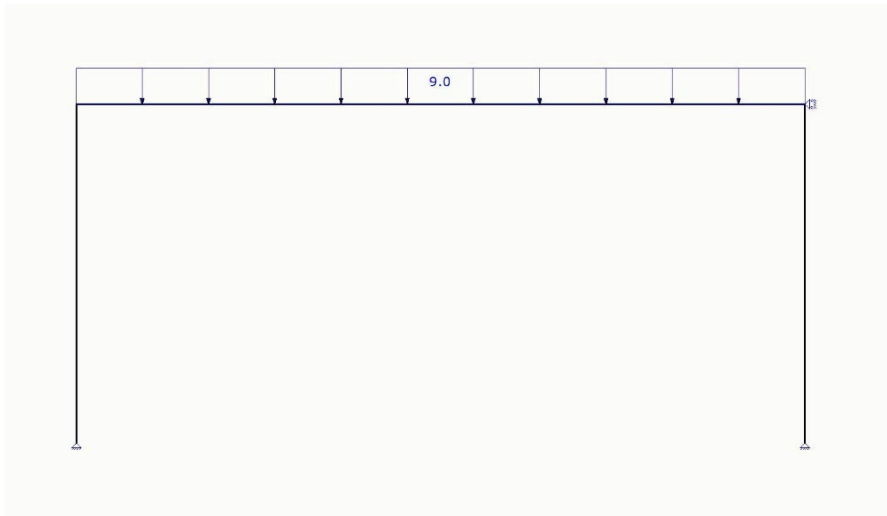
BELASTINGSGEVALLEN TYPEN

Oplegg.	Staven	B.G.Type	Gunstig/Ong.	Element	Niveau	Veld	Psi0	Psi1	Psi2	Cprob UGT/GGT
Oplegg.	Staven	B.G.Type	Gunstig/Ong.	Element	Niveau	Veld	Psi0	Psi1	Psi2	Cprob UGT/GGT
B.G.1	Eigen Gewicht	Permanent	-		N.v.t.	N.v.t.				
B.G.2	Permanente belasting	Permanent	-		N.v.t.	N.v.t.				
B.G.3	Verdeelde veranderlijke belasting (1)	Verdeelde veranderlijke belasting	-	Cat. A) Vloeren	1	1	0.40	0.50	0.30	1,00/1,00

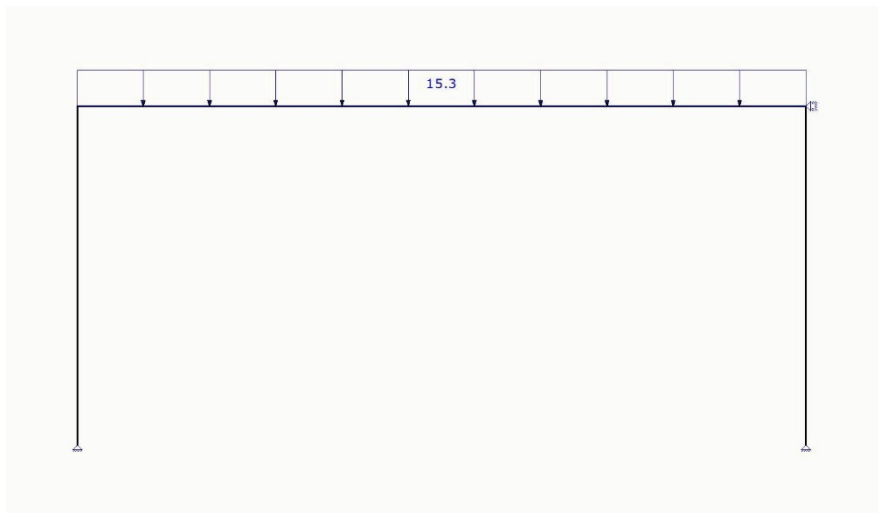
AFB. LASTEN B.G.1 EIGEN GEWICHT



AFB. LASTEN B.G.2 PERMANENTE BELASTING



AFB. LASTEN B.G.3 VERDEELDE VERANDERLIJKE BELASTING (1)



FUNDAMENTEEL BELASTINGSCOMBINATIES (TABEL)

B.G.	Omschrijving	Fu.C.1	Fu.C.2
B.G.1	Eigen Gewicht	1.08	1.22
B.G.2	Permanente belasting	1.08	1.22
B.G.3	Verdeelde veranderlijke belasting (1)	1.35	0.54

KARAKTERISTIEK BELASTINGSCOMBINATIES (TABEL)

B.G.	Omschrijving	Ka.C.(w1)	Ka.C.1	Ka.C.2
B.G.1	Eigen Gewicht	1.00	1.00	1.00
B.G.2	Permanente belasting	1.00	1.00	1.00
B.G.3	Verdeelde veranderlijke belasting (1)	-	0.40	1.00

FREQUENT BELASTINGSCOMBINATIES (TABEL)

B.G.	Omschrijving	Fr.C.(w1)	Fr.C.1
B.G.1	Eigen Gewicht	1.00	1.00
B.G.2	Permanente belasting	1.00	1.00
B.G.3	Verdeelde veranderlijke belasting (1)	-	0.50

QUASI-PERMANENT BELASTINGSCOMBINATIES (TABEL)

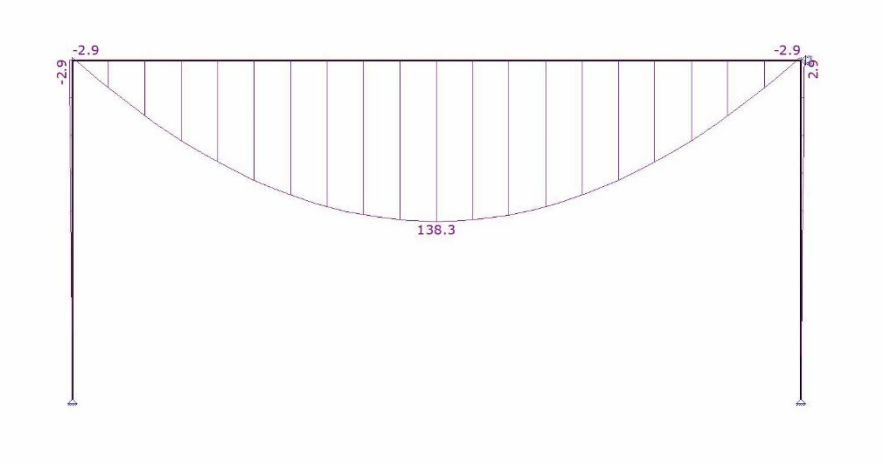
B.G.	Omschrijving	Qu.C.1
B.G.1	Eigen Gewicht	1.00
B.G.2	Permanente belasting	1.00
B.G.3	Verdeelde veranderlijke belasting (1)	0.30

UITGANGSPUNTEN VAN DE ANALYSE

Lineaire Elastische Analyse uitgevoerd

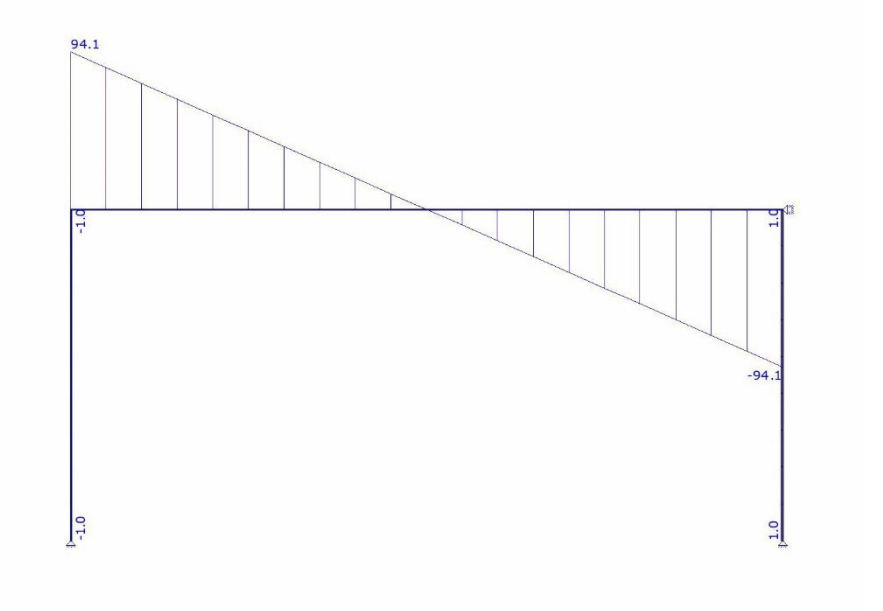
AFB. FU.C. MOMENT (MY) OMHULLENDE

Fundamenteel Belastingscombinaties



AFB. FU.C. DWARSKRACHT (VZ) OMHULLENDE

Fundamenteel Belastingscombinaties



AFB. FU.C. NORMAALKRACHT (NX) OMHULLENDE

Fundamenteel Belastingscombinaties



FU.C. STAAFKRACHTEN

Staaf	B.C.	Mb	Mmax	xMmax	Me	x-M0	x-M0 T/D	Nmax	Vb	Vmax	Ve
S2	Fu.C.1	-2.93	138.28	3.000	-2.93	0.031	5.969 D	-1.05	94.14	-94.14	-94.14
	Fu.C.2	-1.90	89.79	3.000	-1.90	0.031	5.969 D	-0.68	61.13	-61.13	-61.13
S3	Fu.C.1	0.00			-2.93	0.000	0.000 D	-94.14	-1.05	-1.05	-1.05
	Fu.C.2	0.00			-1.90	0.000	0.000 D	-61.13	-0.68	-0.68	-0.68
S4	Fu.C.1	0.00			2.93	0.000	0.000 D	-94.14	1.05	1.05	1.05
	Fu.C.2	0.00			1.90	0.000	0.000 D	-61.13	0.68	0.68	0.68
-	-	kNm	kNm	m	kNm	m	m -	kN	kN	kN	kN

AFB. FU.C. OPLEGREACTIES OMHULLENDE

Fundamenteel Belastingscombinaties

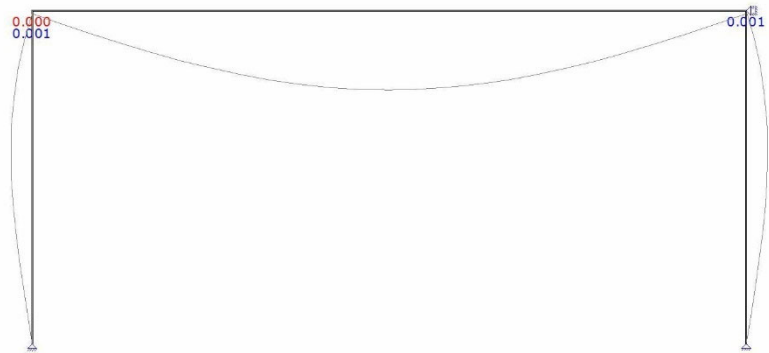


FU.C. OPLEGREACTIES

B.C.	Oplegging	Knoop	X	Z	My
Fu.C.1	O5	K3	1.05	-94.14	0.00
	O6	K4	-1.05	-94.14	0.00
	O7	K2	0.00	0.00	0.00
	Som Reacties		0.00	-188,28	
	Som Lasten		0.00	188.28	
Fu.C.2	O5	K3	0.68	-61.13	0.00
	O6	K4	-0.68	-61.13	0.00
	O7	K2	0.00	0.00	0.00
	Som Reacties		0.00	-122,26	
	Som Lasten		0.00	122.26	
-	-	-	kN	kN	kNm

B.G. OPLEGREACTIES

B.C.	Oplegging	Knoop	X	Z	My
B.G.1	O5	K3	0.03	-2.79	0.00
	O6	K4	-0.03	-2.79	0.00
	O7	K2	0.00	0.00	0.00
	Som Reacties		0.00	-5,58	
	Som Lasten		0.00	5.58	
B.G.2	O5	K3	0.30	-27.00	0.00
	O6	K4	-0.30	-27.00	0.00
	O7	K2	0.00	0.00	0.00
	Som Reacties		0.00	-54,00	
	Som Lasten		0.00	54.00	
B.G.3	O5	K3	0.51	-45.90	0.00
	O6	K4	-0.51	-45.90	0.00
	O7	K2	0.00	0.00	0.00
	Som Reacties		0.00	-91,80	
	Som Lasten		0.00	91.80	
-	-	-	kN	kN	kNm

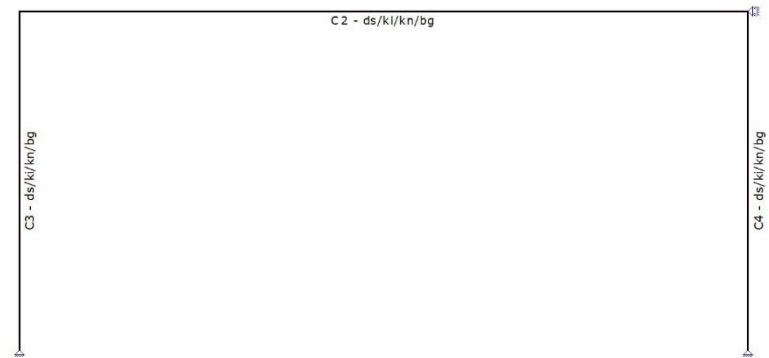


KA.C. KNOOPVERPLAATSINGEN

Knoop	B.C.	X	Z	Yr
K1	Ka.C.(w1)	0.0000	0.0002	-2.764e-03
	Ka.C.1	0.0000	0.0004	-4.467e-03
	Ka.C.2	0.0000	0.0006	-7.022e-03
K2	Ka.C.(w1)	0.0000	0.0002	2.764e-03
	Ka.C.1	0.0000	0.0004	4.467e-03
	Ka.C.2	0.0000	0.0006	7.022e-03
K3	Ka.C.(w1)	0.0000	0.0000	1.381e-03
	Ka.C.1	0.0000	0.0000	2.233e-03
	Ka.C.2	0.0000	0.0000	3.510e-03
K4	Ka.C.(w1)	0.0000	0.0000	-1.382e-03
	Ka.C.1	0.0000	0.0000	-2.233e-03
	Ka.C.2	0.0000	0.0000	-3.511e-03
-	-	m	m	rad

KA.C. EXTREME DOORBUIGINGEN

Staaf	B.C.	Knoop Begin		Staaf		Knoop Eind	
				Z'afst	Z'		
S2	Ka.C.2	0,000	0,001	3.000	0.0133	0,000	0,001
S3	Ka.C.2	0,000	0,000	1.617	-0.0038	0,000	0,001
S4	Ka.C.2	0,000	0,000	1.617	0.0038	0,000	0,001
-	-	m	m	m	m	m	m



SAMENSTELLING CONSTRUCTIEDELEN

Constructiedeel	Staaf/staven
C2	S2
C3	S3
C4	S4

KNIKLENGTEGEGEVENS

Staaf	Profiel	Lokale Y-as					Lokale Z-as	
		Lsys	methode	Lbuc	Lbuc/Lsys	methode	Lbuc	Lbuc/Lsys
C2 - V1 (0.000-6.000)	P2	6.000	Cons. gesch.	6.000	1.00	Cons. gesch.	6.000	1.00
C3 - V1 (0.000-2.800)	P3	2.800	Cons. gesch.	2.800	1.00	Cons. gesch.	2.800	1.00
C4 - V1 (0.000-2.800)	P3	2.800	Cons. gesch.	2.800	1.00	Cons. gesch.	2.800	1.00
-	-	m	-	m	-	-	m	-

KIPSTEUNENGEGEVENS

Staaf	Profiel	Begin:	Eind:	Kipsteunen boven	Kipsteunen onder	Aangrijphoogte
C2 - V1 (0.000-6.000)	P2	Gesteund	Gesteund			Centrum
C3 - V1 (0.000-2.800)	P3	Gesteund	Gesteund			Centrum
C4 - V1 (0.000-2.800)	P3	Gesteund	Gesteund			Centrum
-	-	-	-	m	m	-

DOORBUIGINGGEGEVENS

Staaf	Constructietype	Toetsing	Zeeg Y'	Zeeg Z'	Zeegvorm	w;max	w;2+w;3
C2 - V1 (0.000-6.000)	Vloer	Algemeen	0	0	Parabolisch	L/250	L/333
C3 - V1 (0.000-2.800)	Kolom	1 bouwlaag			Parabolisch	H/300	N/B
C4 - V1 (0.000-2.800)	Kolom	1 bouwlaag			Parabolisch	H/300	N/B
-	-	-	mm	mm	-	-	-

STAALTOETS RESULTATEN MET PROFIELGEGEVENS NEN-EN1993-1-1:2016/NB:2016

Uitgangspunten berekening voor staalcontrole

Alpha;cr = 8.39 < 10; GNL analyse vereist

Profielgegevens staaf C2-V1 (0.000-6.000)

HE260B	Analyse	Staal S235	f _{yd} (toegepast) = 235 N/mm ²
h = 260,0 mm	A = 11,84e-03 m ²	W _{y;el} = 114.8e-05 m ³	W _{y;pl} = 128.3e-05 m ³
b = 260,0 mm	I _y = 149.2e-06 m ⁴	W _{z;el} = 395.0e-06 m ³	W _{z;pl} = 602.2e-06 m ³
t _f = 17,5 mm	I _z = 513.5e-07 m ⁴	A _{w;y;el} = 9.59e-03 m ²	A _{w;y;pl} = 9.59e-03 m ²
t _w = 10,0 mm	Massa/m = 93,0 kg/m	A _{w;z;el} = 3.76e-03 m ²	A _{w;z;pl} = 3.76e-03 m ²
r = 24,0 mm		I _t = 123.8e-08 m ⁴	I _{wa} = 753.7e-09 m ⁶

Doorsnedetoetsing C2-V1 (0.000-6.000)

Maatgevende combinatie: Fu.C.1 op 3,000 m

N _x ;E _d = -1,0 kN	V _y ;E _d = 0,0 kN	My;E _d = 138,3 kNm	a1 = 0,232
	V _z ;E _d = 0,0 kN	Mz;E _d = 0,0 kNm	a2 = 0,000
N _c ;R _d = 2.783,4 kN	V _y ;R _d = 1.301,7 kN	My;R _d = 301,5 kNm	p = 1,000
	V _z ;R _d = 510,1 kN	Mz;R _d = 141,5 kNm	q = 1,030
NV _y ;R _d = 2.783,4 kN	NV _z ;R _d = 2.783,4 kN	MV _y ;R _d = 301,5 kNm	MV _z ;R _d = 141,5 kNm
NEN-EN1993-1-1(6.12): UC = 0,46 < 1			

Kiptoetsing C2-V1 (0.000-6.000)

Equi. profiel: HE260B

Maatgevende combinatie: Fu.C.1

Aangrijphoogte van de last: 0,000 m vanaf hart profiel

Kipsteun bovenflens: N.v.t.

Kipsteun onderflens: N.v.t.

Inklem. begin: Gesteund	Beperk. eind: Gesteund	b-eff(Begin) = 0,000	b-eff(Eind) = 0,046
Tabel gebruikt NB.NB.4	M = -2,9kN/m	MBeta = -2,9	q = 31,4
Bovenflens maatgevend	X _b ;I _{st} = 0,000 m	X _e ;I _{st} = 6,000 m	I _{st} = 6,000 m
Lsys = 6,000 m	L _g = 6,000 m	S = 1,258 m	I _{wa} = 7.5365e-07 m ⁶
C1 = 1,13	C2 = 0,47 (tabel)	C2(toegepast) = 0,00	C = 4,26
M _{cr} = 737,0 kNm	k _{red} = 1.0	Lam-rel = 0,64	Profielklasse 1
Chi;LT(Fu.C.1) = 0,87	M;E _d = 138,3 kNm		UC(y) = 0,52

Chi;LT,Z = 1,00	lkip = 6,000 m	UC(z) = 0,00
My;begin = -2,9 kNm	My;eind = -2,9 kNm	
NEN-EN1993-1-1(6.54): UC = 0,52 < 1		

Stabiliteitstoetsing C2-V1 (0.000-6.000)

Maatgevende combinatie: Fu.C.1

N;Ed = -1,0 kN	Nb;Rd;y = 2.372,0 kN	Nb;Rd;z = 1.551,3 kN	
Methode Y = Cons. gesch.	Ca(y) = 0,000	Cb(y) = 0,000	Lknik Y = 6,000 m
Methode Z = Cons. gesch.	Ca(z) = N/B	Cb(z) = N/B	Lbuc Z = 6,000 m
Chi;y = 0,85		Knikcurve: B	
Chi;z = 0,56		Knikcurve: C	
NEN-EN1993-1-1(6.46): UC = 0,00 < 1			

Buiging & Druk C2-V1 (0.000-6.000)

Maatgevende combinatie: Fu.C.1	Kipgevoelig Ja	Profielklasse = 1
N;Ed = -1,0 kN	My;Ed = 138,3 kNm	Mz;Ed = 0,0 kNm
	Delta;My;Ed = 0,0 kNm	Delta;Mz;Ed = 0,0 kNm
My = -2,9 kNm	My;Psi = -2,9 kNm	My;s = 138,3 kNm
Mz = 0,0 kNm	Mz;Psi = 0,0 kNm	Mz;s = 0,0 kNm
Cmy = 0,95	Cmz = 1,00	CmLT = 0,95
Kyy = 0,949	Kyz = 0,601	Kzy = 1,000
Chi;y = 0,85	Chi;z = 0,56	Kzz = 1,001
NEN-EN1993-1-1(6.61&6.62): UC = 0,53 < 1		

Doorbuigingstoetsing Z' C2-V1 (0.000-6.000)

Constructietype : Vloer	Toets type: Algemeen
w;c = 0,0 mm	Zeegvorm Parabolisch
w;1 = 5,2 mm (x = 3,000 mm; Fr.C.(w1))	w;2 = 0.0 mm
w;3 = 2,4 mm (x = 3,000 mm; Qu.C.1)	w;3 = 4,0 mm (x = 3,000 mm; Fr.C.1)
w;tot; = 7,6 mm	
w;max = 7,6 mm	(w;2+w;3) = 4,0 mm
Limiet w;max = L/250 = 24,0 mm	Limiet (w;2+w;3) = L/333 = 18,0 mm
UC(w;max) = 0,32	UC(w;2+w;3) = 0,22
NEN-EN NEN-EN1990/NB A1.4.2: UC = 0,32<1	

Doorbuigingstoetsing Z" C2-V1 (0.000-6.000)

Constructietype : Vloer	Toets type: Algemeen
w;c = 0,0 mm	Zeegvorm Parabolisch
w;1 = 5,2 mm (x = 3,000 mm; Fr.C.(w1))	w;2 = 0.0 mm
w;3 = 2,4 mm (x = 3,000 mm; Qu.C.1)	w;3 = 4,0 mm (x = 3,000 mm; Fr.C.1)
w;tot; = 7,6 mm	
w;max = 7,6 mm	(w;2+w;3) = 4,0 mm
Limiet w;max = L/250 = 24,0 mm	Limiet (w;2+w;3) = L/333 = 18,0 mm
UC(w;max) = 0,32	UC(w;2+w;3) = 0,22
NEN-EN NEN-EN1990/NB A1.4.2: UC = 0,32<1	

Profielgegevens staaf C3-V1 (0.000-2.800)

KK80/6	Analyse	Staal S235H(EN10219-1)	fya(toegepast) = 235 N/mm2
h = 80,0 mm	A = 1,68e-03 m2	Wy;el = 372.9e-07 m3	Wy;pl = 457.9e-07 m3
b = 80,0 mm	Iy = 149.2e-08 m4	Wz;el = 372.9e-07 m3	Wz;pl = 457.9e-07 m3
tf = 6,0 mm	Iz = 149.2e-08 m4	Aw;y;el = 8.42e-04 m2	Aw;y;pl = 8.42e-04 m2
tw = 6,0 mm	Massa/m = 13,2 kg/m	Aw;z;el = 8.42e-04 m2	Aw;z;pl = 8.42e-04 m2
r = 6,0 mm		It = 243.1e-08 m4	Iwa = 204.2e-11 m6

Doorsnedetoetsing C3-V1 (0.000-2.800)

Maatgevende combinatie: Fu.C.1 op 2,800 m	Profielklasse = 1
N;Ed = -94,1 kN	My;Ed = -2,9 kNm
	Mz;Ed = 0,0 kNm
N;Rd = 395,6 kN	MNyRd = 10,4 kNm

$V_z;R_d = 114,2 \text{ kN}$ $MNzR_d = 10,8 \text{ kNm}$
NEN-EN1993-1-1(6.31): $UC = 0,28 < 1$

Kiptoetsing C3-V1 (0.000-2.800)

Equi. profiel: KK80/6

Maatgevende combinatie: Fu.C.2

Aangrijphoogte van de last: 0,000 m vanaf hart profiel

Kipsteun bovenflens: N.v.t.

Kipsteun onderflens: N.v.t.

Inklem. begin: Gesteund

Beperk. eind: Gesteund

Tabel gebruikt NB.NB.1 (1)

$M = -1,9 \text{ kN/m}$

Bovenflens maatgevend

$X_b;l_{st} = 0,000 \text{ m}$

$L_{sys} = 2,800 \text{ m}$

$L_g = 2,800 \text{ m}$

$C1 = 1,75$

$C2 = 0,00$ (tabel)

$M_{cr} = 0,0 \text{ kNm}$

$k_{red} = 1,0$

$\chi_{i;LT}(Fu.C.2) = 1,00$

$M_{y;Ed} = 0,0 \text{ kNm}$

$\chi_{i;LT,Z} = 1,00$

$l_{kip} = 2,800 \text{ m}$

$M_{y;begin} = 0,0 \text{ kNm}$

$M_{y;eind} = -1,9 \text{ kNm}$

NEN-EN1993-1-1(6.54): $UC = 0,00 < 1$ Kip n.v.t.: flens onder trek

Instab. curve Kip:d

$b_{eff}(\text{Begin}) = 0,000$

$b_{eff}(\text{Eind}) = 0,000$

$M_{Beta} = 0,0$

$X_e;l_{st} = 2,800 \text{ m}$

$l_{st} = 2,800 \text{ m}$

$S = 0,047 \text{ m}$

$I_{wa} = 2.0422e-09 \text{ m}^6$

$C2(\text{toegepast}) = 0,00$

$C = 0,00$

$\lambda_{rel} = 0,00$

Profielklasse 1

$UC(y) = 0,00$

$UC(z) = 0,00$

Stabiliteitstoetsing C3-V1 (0.000-2.800)

Maatgevende combinatie: Fu.C.1

$N;Ed = -94,1 \text{ kN}$

$N_b;R_d;y = 213,2 \text{ kN}$

Methode Y = Cons. gesch.

$C_a(y) = 0,000$

Methode Z = Cons. gesch.

$C_a(z) = N/B$

$\chi_{i;y} = 0,54$

$N_b;R_d;z = 213,2 \text{ kN}$

$C_b(y) = 0,000$

Lknik Y = 2,800 m

$\chi_{i;z} = 0,54$

$C_b(z) = N/B$

Lbuc Z = 2,800 m

Knikcurve: C

Knikcurve: C

NEN-EN1993-1-1(6.46): $UC = 0,44 < 1$

Buiging & Druk C3-V1 (0.000-2.800)

Maatgevende combinatie: Fu.C.1

$N;Ed = -94,1 \text{ kN}$

$M_{y;Ed} = 2,9 \text{ kNm}$

$\Delta M_{y;Ed} = 0,0 \text{ kNm}$

$M_y = -2,9 \text{ kNm}$

$M_{y;\Psi} = 0,0 \text{ kNm}$

$M_z = 0,0 \text{ kNm}$

$M_{z;\Psi} = 0,0 \text{ kNm}$

$C_{mY} = 0,60$

$C_{mZ} = 1,00$

$K_{yy} = 0,812$

$K_{yz} = 0,812$

$\chi_{i;y} = 0,54$

$\chi_{i;z} = 0,54$

NEN-EN1993-1-1(6.61&6.62): $UC = 0,66 < 1$

Profielklasse = 1

$M_{z;Ed} = 0,0 \text{ kNm}$

$\Delta M_{z;Ed} = 0,0 \text{ kNm}$

$M_{y;s} = -1,5 \text{ kNm}$

$M_{z;s} = 0,0 \text{ kNm}$

$C_{mLT} = 0,60$

$K_{zy} = 0,487$

$K_{zz} = 1,353$

$\chi_{i;LT} = 1,00$

Doorbuigingstoetsing X C3-V1 (0.000-2.800)

Constructietype : Kolom

$u_{i;3} = 0,0 \text{ mm}$ (Ka.C.2)

Limiet $u_{i;max} = H/300 = 9,3 \text{ mm}$

$UC(u_{i;max}) = 0,00$

NEN-EN|NEN-EN1990/NB A1.4.2: $UC = 0,00 < 1$

Toets type: 1 bouwlaag

Profielgegevens staaf C4-V1 (0.000-2.800)

KK80/6

Analyse

$h = 80,0 \text{ mm}$

$A = 1,68e-03 \text{ m}^2$

$b = 80,0 \text{ mm}$

$I_y = 149.2e-08 \text{ m}^4$

$t_f = 6,0 \text{ mm}$

$I_z = 149.2e-08 \text{ m}^4$

$t_w = 6,0 \text{ mm}$

$\text{Massa/m} = 13,2 \text{ kg/m}$

$r = 6,0 \text{ mm}$

Staal S235H(EN10219-1)

$f_{yA}(\text{toegepast}) = 235 \text{ N/mm}^2$

$W_{y;el} = 372.9e-07 \text{ m}^3$

$W_{y;pl} = 457.9e-07 \text{ m}^3$

$W_{z;el} = 372.9e-07 \text{ m}^3$

$W_{z;pl} = 457.9e-07 \text{ m}^3$

$A_{w;y;el} = 8.42e-04 \text{ m}^2$

$A_{w;y;pl} = 8.42e-04 \text{ m}^2$

$A_{w;z;el} = 8.42e-04 \text{ m}^2$

$A_{w;z;pl} = 8.42e-04 \text{ m}^2$

$I_t = 243.1e-08 \text{ m}^4$

$I_{wa} = 204.2e-11 \text{ m}^6$

Doorsnedetoetsing C4-V1 (0.000-2.800)

Maatgevende combinatie: Fu.C.1 op 2,800 m

$N;Ed = -94,1 \text{ kN}$

$V_{y;Ed} = 0,0 \text{ kN}$

Profielklasse = 1

$M_{y;Ed} = 2,9 \text{ kNm}$

	$V_z;Ed = 1,0 \text{ kN}$	$M_z;Ed = 0,0 \text{ kNm}$
$N;Rd = 395,6 \text{ kN}$	$V_y;Rd = 114,2 \text{ kN}$	$M_{Ny}Rd = 10,4 \text{ kNm}$
	$V_z;Rd = 114,2 \text{ kN}$	$M_{Nz}Rd = 10,8 \text{ kNm}$

NEN-EN1993-1-1(6.31): $UC = 0,28 < 1$

Kiptoetsing C4-V1 (0.000-2.800)

Equi. profiel: KK80/6

Maatgevende combinatie: Fu.C.2

Instab. curve Kip:d

Aangrijphoogte van de last: 0,000 m vanaf hart profiel

Kipsteun bovenflens: N.v.t.

Kipsteun onderflens: N.v.t.

Inklem. begin: Gesteund

Beperk. eind: Gesteund

$b\text{-eff}(\text{Begin}) = 0,000$

$b\text{-eff}(\text{Eind}) = 0,000$

Tabel gebruikt NB.NB.1 (1)

$M = 1,9 \text{ kN/m}$

$MBeta = 0,0$

Bovenflens maatgevend

$X_b;Ist = 0,000 \text{ m}$

$X_e;Ist = 2,800 \text{ m}$

$Ist = 2,800 \text{ m}$

$L_{sys} = 2,800 \text{ m}$

$L_g = 2,800 \text{ m}$

$S = 0,047 \text{ m}$

$I_{wa} = 2.0422e-09 \text{ m}^6$

$C1 = 1,75$

$C2 = 0,00$ (tabel)

$C2(\text{toegepast}) = 0,00$

$C = 0,00$

$M_{cr} = 0,0 \text{ kNm}$

$k_{red} = 1,0$

$Lam\text{-rel} = 0,00$

Profielklasse 1

$\chi_i;LT(Fu.C.2) = 1,00$

$M;Ed = 1,9 \text{ kNm}$

$UC(y) = 0,00$

$\chi_i;LT,Z = 1,00$

$l_{kip} = 2,800 \text{ m}$

$UC(z) = 0,00$

$M_y;begin = 0,0 \text{ kNm}$

$M_y;eind = 1,9 \text{ kNm}$

NEN-EN1993-1-1(6.54): $UC = 0,00 < 1$ Kip n.v.t.: buis/koker NEN-EN 1993-1-1 #6.3.2.1(2)

Stabiliteitstoetsing C4-V1 (0.000-2.800)

Maatgevende combinatie: Fu.C.1

$N;Ed = -94,1 \text{ kN}$

$N_b;Rd;y = 213,2 \text{ kN}$

$N_b;Rd;z = 213,2 \text{ kN}$

Methode Y = Cons. gesch.

$Ca(y) = 0,000$

$C_b(y) = 0,000$

$L_{knik} Y = 2,800 \text{ m}$

Methode Z = Cons. gesch.

$Ca(z) = N/B$

$C_b(z) = N/B$

$L_{buc} Z = 2,800 \text{ m}$

$\chi_i;y = 0,54$

Knikcurve: C

$\chi_i;z = 0,54$

Knikcurve: C

NEN-EN1993-1-1(6.46): $UC = 0,44 < 1$

Buiging & Druk C4-V1 (0.000-2.800)

Maatgevende combinatie: Fu.C.1

$N;Ed = -94,1 \text{ kN}$

$M_y;Ed = 2,9 \text{ kNm}$

Profielklasse = 1

$\Delta;M_y;Ed = 0,0 \text{ kNm}$

$M_z;Ed = 0,0 \text{ kNm}$

$\Delta;M_z;Ed = 0,0 \text{ kNm}$

$M_y = 2,9 \text{ kNm}$

$M_y;\Psi = 0,0 \text{ kNm}$

$M_y;s = 1,5 \text{ kNm}$

$M_z = 0,0 \text{ kNm}$

$M_z;\Psi = 0,0 \text{ kNm}$

$M_z;s = 0,0 \text{ kNm}$

$C_{my} = 0,60$

$C_{mz} = 1,00$

$C_{mLT} = 0,60$

$K_{yy} = 0,812$

$K_{yz} = 0,812$

$K_{zy} = 0,487$

$K_{zz} = 1,353$

$\chi_i;y = 0,54$

$\chi_i;z = 0,54$

$\chi_i;LT = 1,00$

NEN-EN1993-1-1(6.61&6.62): $UC = 0,66 < 1$

Doorbuigingstoetsing X C4-V1 (0.000-2.800)

Constructietype : Kolom

Toets type: 1 bouwlaag

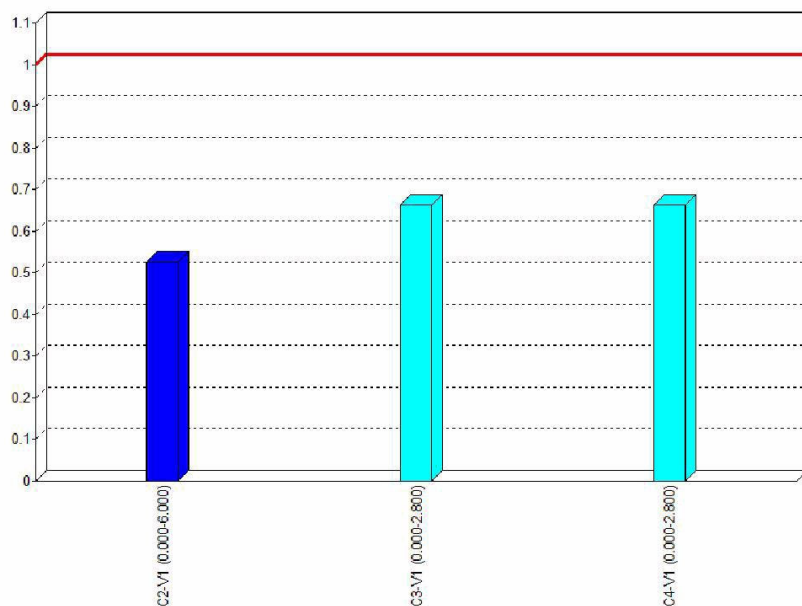
$u_i;3 = 0,0 \text{ mm}$ (Ka.C.1)

Limiet $u_i;\max = H/300 = 9,3 \text{ mm}$

$UC(u_i;\max) = 0,00$

NEN-EN|NEN-EN1990/NB A1.4.2: $UC = 0,00 < 1$

AFB. STAAL UC DIAGRAM



UNITY CHECK NEN-EN1993-1-1:2016/NB:2016

Veld	Toetsing	Combinatie	Artikel	UC max
C2-V1 (0.000-6.000)	Doorsnede	Fu.C.1	NEN-EN1993-1-1(6.12)	0,46
C2-V1 (0.000-6.000)	Stabiliteit	Fu.C.1	NEN-EN1993-1-1(6.46)	0,00
C2-V1 (0.000-6.000)	Stabiliteit	Fu.C.1	NEN-EN1993-1-1(6.46)	0,00
C2-V1 (0.000-6.000)	Stabiliteit	Fu.C.1	NEN-EN1993-1-1(6.61&6.62)	0,53
C2-V1 (0.000-6.000)	Kiptoetsing	Fu.C.1	NEN-EN1993-1-1(6.54)	0,52
C2-V1 (0.000-6.000)	Doorbuigingstoetsing	Qu.C.1	NEN-EN NEN-EN1990/NB A1.4.2	0,32
C3-V1 (0.000-2.800)	Doorsnede	Fu.C.1	NEN-EN1993-1-1(6.31)	0,28
C3-V1 (0.000-2.800)	Stabiliteit	Fu.C.1	NEN-EN1993-1-1(6.46)	0,44
C3-V1 (0.000-2.800)	Stabiliteit	Fu.C.1	NEN-EN1993-1-1(6.46)	0,44
C3-V1 (0.000-2.800)	Stabiliteit	Fu.C.1	NEN-EN1993-1-1(6.61&6.62)	0,66
C3-V1 (0.000-2.800)	Kiptoetsing	Fu.C.2	NEN-EN1993-1-1(6.54)	0,00
C3-V1 (0.000-2.800)	Doorbuigingstoetsing	Ka.C.2	NEN-EN NEN-EN1990/NB A1.4.2	0,00
C4-V1 (0.000-2.800)	Doorsnede	Fu.C.1	NEN-EN1993-1-1(6.31)	0,28
C4-V1 (0.000-2.800)	Stabiliteit	Fu.C.1	NEN-EN1993-1-1(6.46)	0,44
C4-V1 (0.000-2.800)	Stabiliteit	Fu.C.1	NEN-EN1993-1-1(6.46)	0,44
C4-V1 (0.000-2.800)	Stabiliteit	Fu.C.1	NEN-EN1993-1-1(6.61&6.62)	0,66
C4-V1 (0.000-2.800)	Kiptoetsing	Fu.C.2	NEN-EN1993-1-1(6.54)	0,00
C4-V1 (0.000-2.800)	Doorbuigingstoetsing	Ka.C.1	NEN-EN NEN-EN1990/NB A1.4.2	0,00

GEWICHT STAALCONSTRUCTIE

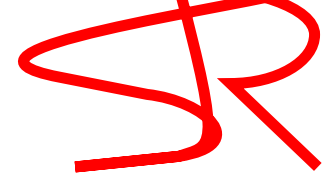
Staaft	Profiel	Lsys	Massa
C2-V1 (0.000-6.000)	HE260B	6,000	557,873
Subtotaal:	HE260B	6,000	557,873
C3-V1 (0.000-2.800)	KK80/6	2,800	36,999
C4-V1 (0.000-2.800)	KK80/6	2,800	36,999
Subtotaal:	KK80/6	5,600	73,998
Totaal:		11,600	631,871
		m	kg



Behoort bij besluit van
burgemeester en wethouders
van de gemeente Katwijk
d.d. 02-07-2021
nr. 1960
Mij bekend, hoofd cluster
vergunningen, toezicht &
handhaving

GEMEENTE KATWIJK

Afdeling Veiligheid
Team Vergunningen

Gezien  d.d. 07-06-2021

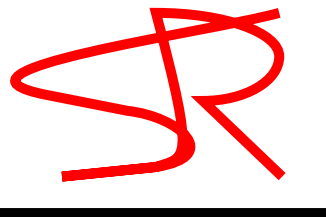
Behoort bij besluit van
burgemeester en wethouders
van de gemeente Katwijk
d.d. 02-07-2021
no. 19509
Mg, bekend, heeft cluster
vergunningen, toezicht &
handhaving





GEMEENTE KATWIJK

Afdeling Veiligheid
Team Vergunningen

Gezien  d.d. 07-06-2021



Omgevingsvergunning

Zaaknummer 19950

1. Inleiding

Op 10 mei 2021 hebben wij uw aanvraag om een omgevingsvergunning ontvangen voor het realiseren van een dakopbouw, het realiseren van een terras aan de voorzijde en het wijzigen van bestaande hekwerken aan de voor en achtergevel op het perceel Seinpoststraat 13 in Katwijk bestaande uit de volgende onderdelen:

- Bouwen (art. 2.1 lid 1a van de Wet algemene bepalingen omgevingsrecht (hierna: de Wabo))
- Strijdig gebruik (art. 2.1 lid 1c van de Wabo)

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.

3 Besluit

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

- Bouwen (art. 2.1 lid 1a van de Wabo)
- Strijdig gebruik (art. 2.1 lid 1c van de Wabo)

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

1. Aanvraagformulier omgevingsvergunning;
2. Bestaande situatie;
3. Nieuwe situatie;
4. Constructieberekeningen;
5. Details;
6. Foto 1;
7. Foto 2;
8. Foto 3; en
9. Foto 4.

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

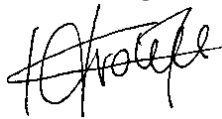


Eigen risico

Voor de goede orde wijzen wij u erop dat gebruik maken van de omgevingsvergunning voordat deze in rechte onaanastbaar 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, 02 juli 2021

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

De volgende onderdelen horen bij en maken deel uit van de omgevingsvergunning met zaaknummer 19950, voor het realiseren van een dakopbouw, het realiseren van een terras aan de voorzijde en het wijzigen van bestaande hekwerken aan de voor en achtergevel op het perceel Seinpoststraat 13 in Katwijk.

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 strijd met het ter plaatse geldende bestemmingsplan “K-Katwijk aan Zee 2015”.

Op grond van artikel 26.2.1, sub d, van de regels van het bestemmingsplan, bedraagt de goot en bouwhoogte van de gebouwen ten hoogste de met de maatvoering aangegeven hoogte. Het bouwplan voorziet in een bouwhoogte van 6,8m waar een maximale bouwhoogte is toegestaan van 6m.

Op grond van artikel 2.10 lid 2 van de Wabo wordt de aanvraag in dat geval mede aangemerkt als een aanvraag om een omgevingsvergunning voor een activiteit als bedoeld in artikel 2.1 lid 1, onder c, en wordt

de omgevingsvergunning slechts geweigerd indien vergunningverlening met toepassing van artikel 2.12 niet mogelijk is.

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 01 juli 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 2. Dorpskernen.

Motivering

Akkoord, niet strijdig met redelijke eisen van welstand, mede gelet op de mogelijkheden van het bestemmingsplan.

Conclusie

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

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.

Het gebruiken van gronden of bouwwerken in strijd met een bestemmingsplan, een beheersverordening, een exploitatieplan, regels gesteld door Rijk of Provincie of een voorbereidingsbesluit

Toetsingsgronden

Op grond van artikel 2.12 lid 1 van de Wabo kan de omgevingsvergunning voor deze activiteit slechts worden verleend:

- a. indien de activiteit in strijd is met het bestemmingsplan of de beheersverordening:
 1. met toepassing van de in het bestemmingsplan of de beheersverordening opgenomen regels inzake afwijking,
 2. in de bij algemene maatregel van bestuur aangewezen gevallen, of
 3. indien de activiteit niet in strijd is met een goede ruimtelijke ordening en de motivering van het besluit een goede ruimtelijke onderbouwing bevat;
- b. indien de activiteit in strijd is met het exploitatieplan: met toepassing van de daarin opgenomen regels inzake afwijking;
- c. indien de activiteit in strijd is met de regels die zijn gesteld krachtens een provinciale verordening of aanwijzingen van het Rijk: voor zover de betrokken regels afwijking daarvan toestaan;
- d. indien de activiteit in strijd is met een voorbereidingsbesluit: met toepassing van de in het voorbereidingsbesluit opgenomen regels inzake afwijking.

Bestemmingsplan

Op grond van artikel 2.12, lid 1, onderdeel a, onder 2°, van de Wabo kan voor de aangevraagde activiteit omgevingsvergunning worden verleend met toepassing van artikel 4, aanhef, onderdeel 4 van bijlage II van het Besluit omgevingsrecht. Hiertoe overwegen wij als volgt.

Seinpoststraat 13 is onderdeel van een seriematig woningblok van twee lagen met een platte afdekking. Gevraagd wordt om een opbouw te plaatsen. In de omgeving zijn soortgelijke opbouwen geplaatst. Mede om die reden gaan we in dit geval akkoord. Het afwijken van de maximale bouwhoogte van 6 meter vinden we akkoord omdat deze 0,6 meter terug liggend wordt uitgevoerd ten opzichte van het verlengde van de voorgevel van de woning. Hierdoor is de ruimtelijke impact aanvaardbaar.

Gezien het bovenstaande is het gevraagde stedenbouwkundig voorstelbaar.

Gelet hierop kan voor deze activiteit met toepassing van artikel 2.12, lid 1, onderdeel a, onder 2°, van de Wabo omgevingsvergunning worden verleend.