

ONTWERPNOTA CONSTRUCTIES

NIEUWBOUW SFP ZUIDWAL

GEBOUW 1 - KANTOOR HARLINGEN

PROJECTNUMMER	25-0808	**VERSIE**	1	**OPDRACHTGEVER**
OPGESTELD DOOR	[redacted]	**STATUS**	DEFINITIEF	SFP group B.V.
PROJECTLEIDER	[redacted]	**DATUM**	2 juli 2025	Businesspark - Friesland-West 35A
GECONTROLEERD DOOR	[redacted]			8447 SL Heerenveen

De rechtsverhouding opdrachtgever-architect ingenieur en advies: DNR2011 is van toepassing op al onze opdrachten.
De DNR kunt u raadplegen en downloaden via de website www.w2n.nl/algemene-voorwaarden.

Algemeen

Deze ontwerpnota omvat de dimensionering van de hoofddraagconstructie ten behoeve van de nieuw te bouwen fabriek van SFP aan de Zuidwal te Harlingen. Deze ontwerpnota omvat de dimensionering van **"Gebouw 1 - Kantoor"**

Toegepaste voorschriften en richtlijnen

NEN-EN-1990/NB - Grondslagen
NEN-EN-1991/NB - Belastingen op constructies
NEN-EN-1992/NB - Ontwerp en berekening van betonconstructies
NEN-EN-1993/NB - Ontwerp en berekening van staalconstructies
NEN-EN-1995/NB - Ontwerp en berekening van houtconstructies
NEN-EN-1996/NB - Ontwerp en berekening van constructies van metselwerk
NEN-EN-1997/NB - Geotechnisch ontwerp

Ontwerpcriteria

gebouwfunctie	ontwerp-levensduur-klasse	gevolg-klasse	betrouw-baarheids-klasse
Kantoorgebouw	3	CC2	RC2

ontwerplevens-duur = 50 jaar
K_{FI} = 1

γ_G = 1,20 = 1,35
γ_Q = 1,50

Toegepaste materialen

staal	walsprofielen	kwaliteit	=	S235	$f_{y;d}$	=	235,00 N/mm^2
	kokers	kwaliteit	=	S275	$f_{y;d}$	=	275,00 N/mm^2
beton	fund. balk	kwaliteit	=	C30/37	f_{cd}	=	20,00 N/mm^2
	vloer	kwaliteit	=	C30/37	f_{cd}	=	20,00 N/mm^2
betonstaal		kwaliteit	=	B500B	f_s	=	435,00 N/mm^2

steen

type metselsteen	=	kzs CS12	
sterkte metselsteen (f_b)	=	12,00	N/mm^2
type mortel	=	lijmmortel	
mortelsterkte: (f_m)	=	M2,5	N/mm^2
γ_m	=	1,7	
f_d	=	3,89	N/mm^2

Betondekking per onderdeel

onderdeel:	soort:	milieuklasse(n):				speciaal:	dekking:
fund. balk	balk	XC2				geen	30 mm*
vloer	plaat	XD3	XC4	XA2		geen	30 mm*

*dekking t.b.v. brandwerendheid buiten beschouwing gelaten

Toeslagen: indien oncontroleerbaar of nabewerkt oppervlak is de dekking verhoogd met 5 mm. Indien op (noppen-) folie of direct tegen de grond wordt gestort, dient de dekking en totale betondikte met 50mm te worden vergroot.

Uitgangspunten

sonderingen

- Op het moment van schrijven zijn er nog geen sonderingen op locatie gemaakt. De bestaande bebouwing op het terrein is gefundeerd op palen.

tekeningen

- bouwkundige tekeningen met projectnummer 24148 van Bouwkundig bureau Haverkamp behorende bij de bouwaanvraag

Constructieopzet

horizontale draagstructuur

onderdeel	omschrijving
plat dak	kanaalplaatvloer d.200 v.v. zonnepanelen
plat dak	staaldak v.v. installaties
verdieping	kanaalplaatvloer d.260 v.v. 80mm cd vloer
begane grond	kanaalplaatvloer d.260 v.v. 80mm cd vloer
begane grond	betonvloer d.=220mm

verticale draagstructuur

onderdeel	omschrijving
binnenblad	kalkzandsteen

fundering

Het gebouw is gefundeerd op palen middels een gewapend betonnen balkenrooster op prefab heipalen. Het gebouw valt binnen de criteria van de Geotechnische Categorie 2 volgens NEN-EN-1997/NB. De fundering wordt in dit rapport ter indicatie meegenomen. De definitieve fundering wordt vastgesteld na ontvangst van het funderingsadvies.

stabiliteit

De stabiliteit van het kantoorgebouw wordt gerealiseerd door de schijfwerking van de vloeren en het dak. De stabiliteit van de gevels wordt verzorgd door de schijfwerking van de dragende kalkzandsteenwanden. Voor de werkplaats wordt de stabiliteit gewaarborgd door toepassing van stabiliteitsverbanden in zowel het dak als de gevelconstructies.

Belastingen en gewichten

beganegrondvloer

permanent	Kanaalplaatvloer 260		3,76				
	Afwerklaag 80mm		1,60				
	overig		0,14				
		G_k =	5,50	kN/m^2			
veranderlijk	B Kantoorruimten		2,50				
	eigen gewicht ≤ 2,0 kN/m (B)		0,80		ψ_0	ψ_1	ψ_2
		Q_k =	3,30	kN/m^2	0,50	0,50	0,30
	karakteristieke waarde	Q_k =	8,80	kN/m^2			
	rekenwaarde 6.10a	Q_{Ed}=	9,90	kN/m^2			
	rekenwaarde 6,10b	Q_{Ed}=	**11,55**	kN/m^2	* ψ_0	=	9,08 kN/m^2
	frequente combinatie	Q_{freq}=	7,15	kN/m^2			

beganegrondvloer

permanent	Betonvloer 220mm		5,50				
		G_k =	5,50	kN/m^2			
veranderlijk	E1 overige		20,00		ψ_0	ψ_1	ψ_2
		Q_k =	20,00	kN/m^2	1,00	0,90	0,80
	karakteristieke waarde	Q_k =	25,50	kN/m^2			
	rekenwaarde 6.10a	Q_{Ed}=	**37,43**	kN/m^2			
	rekenwaarde 6,10b	Q_{Ed}=	36,60	kN/m^2	* ψ_0	=	36,60 kN/m^2
	frequente combinatie	Q_{freq}=	23,50	kN/m^2			

plat dak

permanent	Kanaalplaatvloer 200		3,03				
	smeerlaag + overig		0,72				
	installaties / zonnepanelen		0,25				
		G_k =	4,00	kN/m^2			
veranderlijk	H Daken onderhoud en herstel		1,00		ψ_0	ψ_1	ψ_2
		Q_k =	1,00	kN/m^2	0,00	0,00	0,00
sneeuw	s_{ki} = 1,00 x s_{k50} = 0,70				ψ_0	ψ_1	ψ_2
	μ_1 = 0,80	Q_k =	0,56	kN/m^2	0,00	0,20	0,00
	karakteristieke waarde	Q_k =	5,00	kN/m^2			
	rekenwaarde 6.10a	Q_{Ed}=	5,40	kN/m^2			
	rekenwaarde 6,10b	Q_{Ed}=	**6,30**	kN/m^2	* ψ_0	=	4,80 kN/m^2
	frequente combinatie	Q_{freq}=	4,11	kN/m^2			

plat dak

permanent	Stalen dak + windvb		0,35				
	installaties / zonnepanelen		0,25				
		G_k =	0,60	kN/m^2			
veranderlijk	H Daken onderhoud en herstel		1,00		ψ_0	ψ_1	ψ_2
		Q_k =	1,00	kN/m^2	0,00	0,00	0,00
sneeuw	s_{ki} = 1,00 x s_{k50} = 0,70				ψ_0	ψ_1	ψ_2
	μ_1 = 0,80	Q_k =	0,56	kN/m^2	0,00	0,20	0,00
	karakteristieke waarde	Q_k =	1,60	kN/m^2			
	rekenwaarde 6.10a	Q_{Ed}=	0,81	kN/m^2			
	rekenwaarde 6,10b	Q_{Ed}=	**2,22**	kN/m^2	* ψ_0 =	0,72	kN/m^2
	frequente combinatie	Q_{freq}=	0,71	kN/m^2			

wanden

Kalkzandsteen 214 mm	3,96	kN/m^2	6,10a =	5,35	kN/m^2
			6,10b =	4,75	kN/m^2
Kalkzandsteen 150 mm	2,78	kN/m^2	6,10a =	3,75	kN/m^2

Variabele gevelbelasting door wind

windbelasting volgens NEN-EN 1991-1-4

gebouwen met rechthoekige plattegrond
gesloten

$$F = c_s\ c_d \times c_f \times q_p\ (Z_e) \times A_{ref}$$

$c_s\ c_d$ = bouwwerkfactor = 1,0
c_f = krachtcoëficiënt = $C_{pe}/C_{pi}/C_{fr}$
$c_{prob;(wind)}^2$ = 1,00
A_{ref} = referentie oppervlakte

hoogte = 4,5 m
windgebied = gebied 2
terrein = onbebouwd
q_p (z) conform tabel N.B. = 0,63 kN/m^2
q_p (z) x $c_{prob;(wind)}^2$ = 0,63 kN/m^2

	c_{pe}
druk =	0,8
zuiging =	-0,5

	c_{pi}
overdruk =	0,2
onderdruk =	-0,3

	c_{fr}
wrijving =	0,02

NEN-EN 1991-1-4/NB 7.2.2.4: Het gebrek aan correlatie van de winddrukken tussen de windzijde en de lijzijde moet bij de beschouwing van de stabiliteit in rekening zijn gebracht door de resulterende kracht met een factor 0,85 te vermenigvuldigen.

Overzicht constructie dak

dakplaat

= overspanningsrichting kanaalplaat A200 , e.e.a. conform opgave leverancier

= overspanningsrichting stalen dakplaten SAB135R/930 (0,73)
verspringend aanbrengen e.e.a. conform opgave leverancier.

noodoverstorten alt. pluvia

A = noodoverstort A; 200x100

kolommen

k1 = HE160A
k2 = HE140A
k10 = 120x6,3

liggers

1 = IPE400 v.v. toog
2 = IPE300 v.v. toog
3 = IPE270 v.v. toog
A = HE140A
B = HE200A

koppelingen

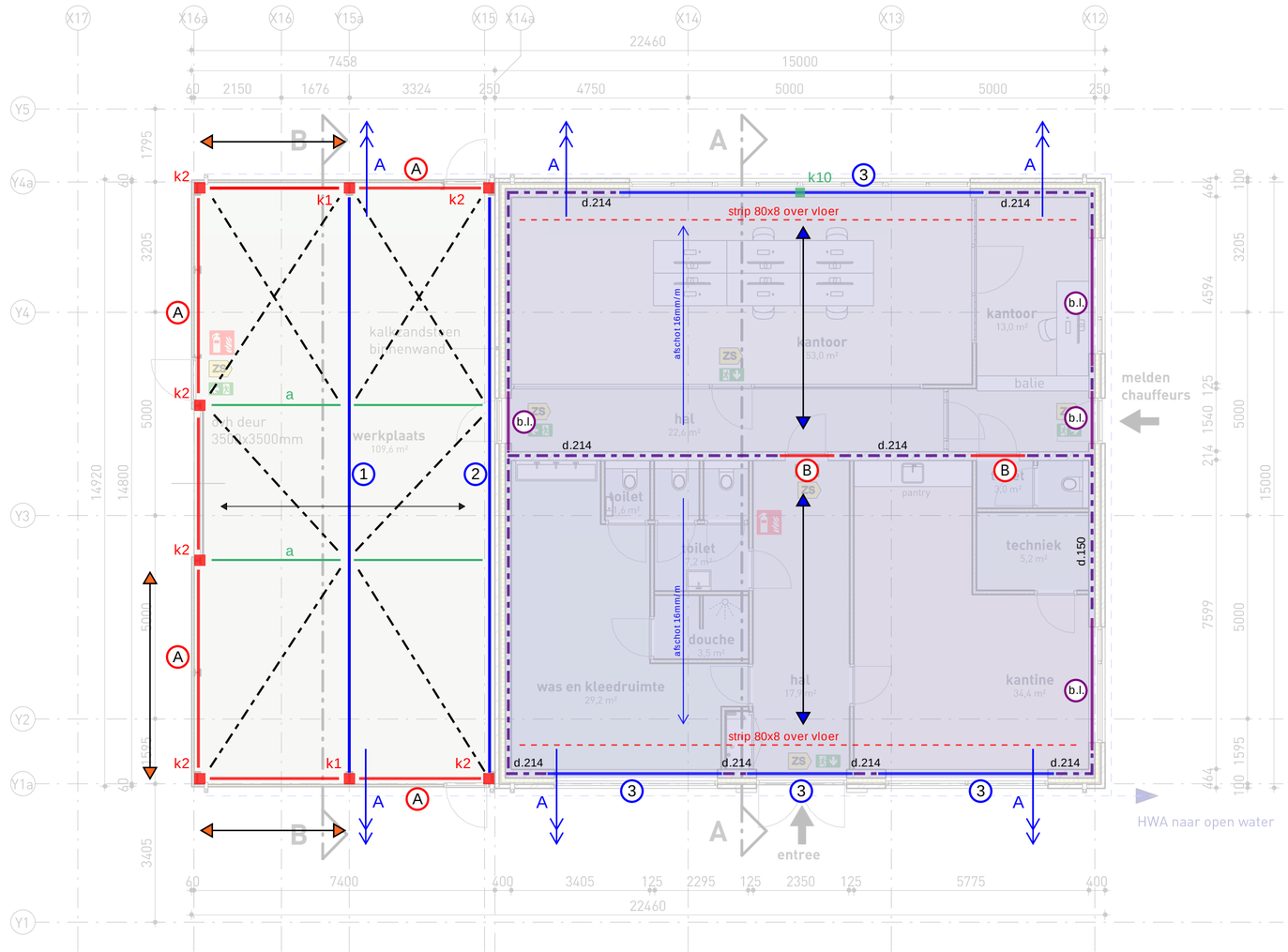
a = koppelingen 80x4

windverbanden dak

= L80x80x8 (2M16)

windverbanden gevel

= wvb strip 80x8 (2M16)



Overzicht constructie begane grondvloer + fundering

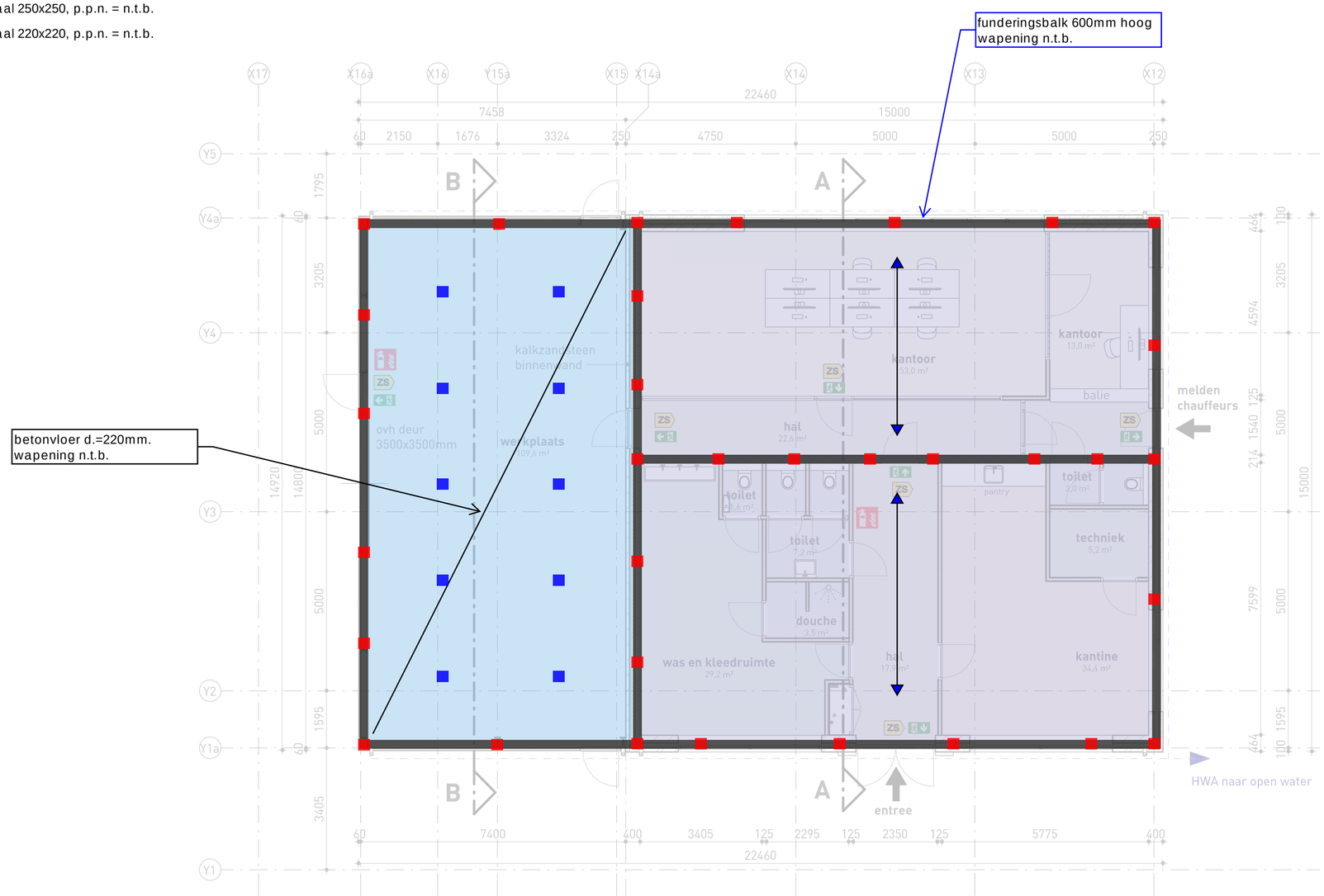
vloerplaat

= overspanningsrichting kanaalplaat A260 , e.e.a. conform opgave leverancier

palen

= prefab betonpaal 250x250, p.p.n. = n.t.b.

= prefab betonpaal 220x220, p.p.n. = n.t.b.



Fundatie ter indicatie. E.e.a. afhankelijk van nog te verkrijgen funderingsadvies

Toelichting grondslagen

[J] Art. 5.1 lid 2 sub e

Het belang van de openbaarmaking van deze informatie weegt niet op tegen het belang van de eerbiediging van de persoonlijke levenssfeer van betrokkenen