



BEM1205447
gemeente Steenbergen



BEM1205447
gemeente Steenbergen
kaal masten

Behoort bij beschikking
d.d 04-12-2012

nr.(s) ZK12000723

Omgevingsmanager

BEREKENING VAKWERKMAST

DSVA 37.5 1300-2300 te WGII
Vb,0 =27m/s ; Terreincategorie II
in opdracht van: Vodafone

opdrachtgever:	Vodafone
datum:	4-3-2011
referentie:	303677
ordernummer:	ntb
constructeur:	Mark van Amstel
pagina's:	5 + BIJLAGEN

Berekening DSVA 37.5 1300-2300 WGII	BBr		4-3-2011
OMSCHRIJVING	GEC	WIJZ	DATUM

INHOUDSOPGAVE

		blad
1	Inleiding	3
2	Mastgegevens	3
 2.1	<u>Masttype</u>	3
 2.2	<u>Mast rekenmodel</u>	3
 2.3	<u>Mastfundatie</u>	3
3	Berekeningswijze	4
 3.1	<u>Belasting in de windrichting</u>	4
 3.2	<u>Belasting haaks op de windrichting</u>	4
 3.3	<u>Berekeningsmethode</u> <u>(Basiseisen + Basisrekenregels)</u>	4
4	Externe belastingen	5
5	Conclusie	5
6	Bijlagen	

A: Mastschets

B: Controleberekening DSVA 37.5 1300-2300 dd. 4-3-2011

1 Inleiding

Kaal Mastenfabriek b.v. te Oss heeft van Vodafone, de opdracht ontvangen voor een controleberekening van een bestaande mast die in WGII is gebouwd en die qua antennebelasting moet worden uitgebreid.

De berekening van de mast is conform de eurocode 3 (NEN-EN 1993-3-1 Ontwerp en berekening van staalconstructies - Deel 3-1: Torens, masten en schoorstenen). De windbelasting wordt hierin ontleent aan de eurocode 1 (NEN-EN 1991-1-4 Belastingen op constructies - Deel 1-4: Algemene belastingen - Windbelasting).

Het betreft hier een vakwerkmast welke op een fundering is gemonteerd. De fundering is in deze berekening NIET getoetst.

2 Mastgegevens

2.1 Masttype

Deze mast is van het type: Driehoekige Staf Vakwerk Antennemast (DSVA). De mast is opgebouwd uit gebouté sekties welke conisch verlopen. De randstaven (staanders) en wandstaven (diagonalen) zijn van massieve staven, materiaal S355, gemaakt. De sekties zijn onderling bij elke randstaaf met flansen en bouten met elkaar verbonden. De verbinding randstaaf en wandstaaf is gelast.

2.2 Mast rekenmodel

In bijlage A vindt U de mast welke berekend wordt. De mast wordt naast de sekties in segmenten verdeeld. Een segment is een vakwerkdeel met één diagonaal. Per segment worden de belastingen op de sektie bepaald, de optredende momenten en verplaatsingen en de optredende Normaalkrachten welke getoetst worden aan de toelaatbare Normaalkrachten.

De richtwaarde voor de ontwerplevensduur volgens de NEN-EN 1990:2002 nb:2007 is bepaalt op 25 jaar. De gevolgklasse volgens de EN 1993-3-1:2007 is bepaalt op klasse 3. De seizoensfactor vlg NEN-EN 1991-1-4:2007 is gesteld op 1.

2.3 Mastfondatie

Een funderingsberekening valt buiten deze berekening daar deze lokatiespecifiek is en de gegevens van de fundering en het bijbehorende grondmechanisch onderzoek niet bij ons bekend is. Een evt. buighoek van de fundering is derhalve niet in rekening gebracht. De mast wordt geschematiseerd als zijnde volledig ingeklemd op maaiveld.

3 Berekeningswijze

Voor de berekening van de mast wordt een, binnen Kaal Mastenfabriek gemaakte, spreadsheetprogramma genaamd "_DBVA*.xls" gebruikt. In de berekening van de mast (bijlage B) worden de cellen met de invoergegevens schuin afgedrukt.

3.1 Belasting in de windrichting

Als grondslag voor de windbelasting dient de NEN-EN 1991-1-4;2005 en de nationale bijlage NB:2007. Er wordt geen vermoeiingsberekening uitgevoerd voor belasting door wind in de windrichting daar het totaal aantal spanningswisselingen en de grootte van deze hiertoe geen aanleiding geven. De belasting, voor 100% windbelasting, wordt als overwegend statisch beschouwd. Voor belasting haaks op de windrichting zie de volgende paragraaf.

Voor de bepaling van de eerste eigen frequentie [fe] wordt de mast berekend met het gewicht werkend in de trillingsrichting teneinde de uitbuiging [u-gew.] bij deze belasting vast te stellen. De dwarskrachten en momenten met de toevoeging gew. worden gebruikt voor dit belastingsgeval.

3.2 Belasting haaks op de windrichting

Door de aanwezigheid van de talrijke antennes aan de bovenzijde van de mast en de vorm van de mast zal een belasting haaks op de windrichting (Wervelvorming en aero-elastische instabiliteiten) niet kunnen plaatsvinden. Hier is een ongestoorde cilindervorm voor nodig in de bovenste kwart van de mast. Hierdoor is er tevens geen directe aanleiding om de mast op vermoeiing te toetsen.

3.3 Berekeningsmethode (Basiseisen en Basisrekenregels)

De basiseisen en basisrekenregels volgens de EN 1993-3-1 (Eurocode 3) worden gehanteerd, aangevuld met de regels volgens Stahl im Hochbau voor de bepaling van de staafkrachten in het vakwerk. De staven in het vakwerk worden getoetst op hun knikcapaciteit.

Als randvoorwaarde voor de mastberekening geldt dat de optredende staafkrachten de knikcapaciteit van de staafkrachten niet overschrijdt. In dat geval is de toetsing < 1 .

De lasverbindingen, overwegend dubbelzijdige hoeklassen, zijn praktisch gedimensioneerd, met een totale a-waarde die minimaal gelijk is aan de wanddikte van de buis. Nadere toetsing van de las is dan ook niet opgenomen in deze berekening.

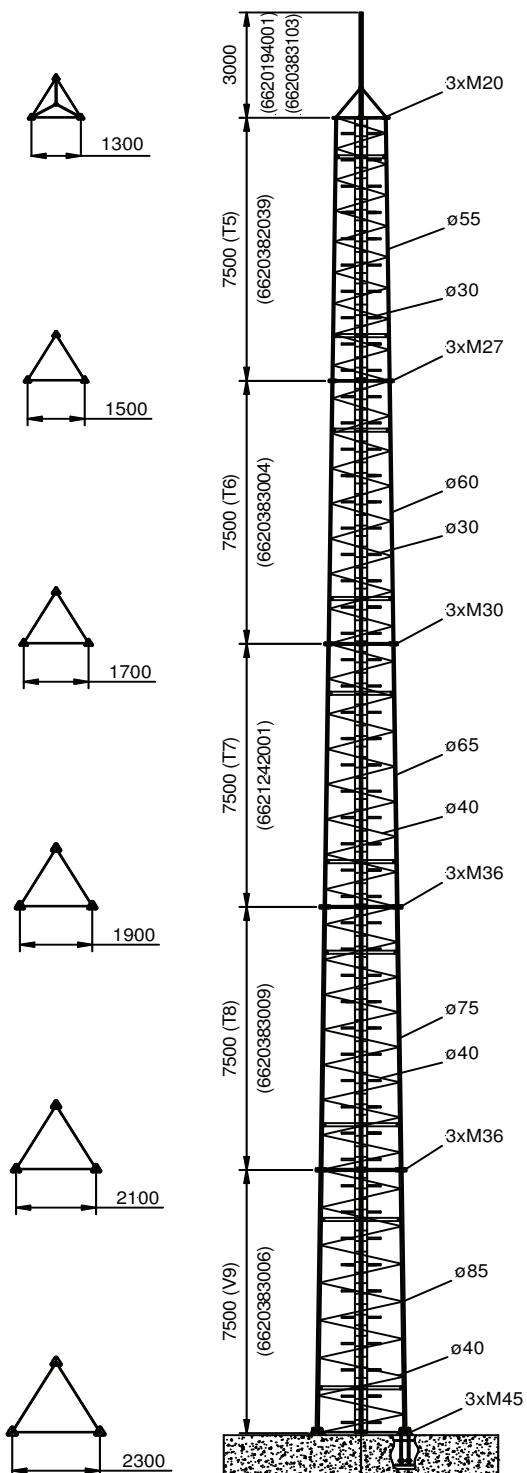
4 Externe belastingen

In bijlage A vindt u een overzicht van de gebruikte (extra) externe belastingen welke voor deze mast van toepassing zijn. Wij onderscheiden puntbelastingen en lijnbelastingen. De puntbelastingen grijpen aan in het hart van een segment op de hoogte z, en worden vaak gebruikt voor de externe (antenne)belastingen. De lijnbelastingen (belasting per m.mast) worden gebruikt voor de ladder en bekabeling.

5 Conclusie

De mast met de maximale antennebelasting volgens opgave voldoet op alle getoetste punten aan de NEN-EN 1993-3-1 (Eurocode 3).

De hoekverdraaiing van de top van de mast bedraagt op basis van de maximale belasting 0.61° . In deze berekening is de fundatie als oneindig stijf aangenomen.



projectie 	project nr.	.TOLERANTIES MASTEN : NEN-EN 40-2	BOUTEN : 8.8 TH.VZ.
		MATERIAAL : S355	ANKERBOUTEN : 8.8 EL.VZ.
bijlage : A	tek.nr.	.omschrijving :	DSVA 37,5 1300-2300

Bijlage B: CONTROLEBEREKENING DRIEHOEK VAKWERKMAST

TYPE : *DSVA 37.5 1300-2300*
KLANT : *Vodafone*

LOKATIE: *WGII*
OPDR.NR: *ntb*

accoord: NEE : toets>1

datum :

EC3 DBVA*.xls rev. 3.0 dd 01-02-10

B-1.1 BASISGEGEVENS MASTBEREKENING

Mastgegevens	
Totale hoogte:	40.5 m.
Hooge voet +MV :	0.0 m.
Totaal +MV :	40.5 m.
Topbreedte	1.31 m.
Voetbreedte	2.30 m.
invoerdata	<i>cursief</i> afgedrukt

Belastingsfactoren		
Terrain category standaard = II	II	
ontwellevensduur t	15	
belastingsfactor wind $\gamma_{f,g}$	1.6	
belastingsfactor perm. bel:	$\gamma_{f,g}$	1.2
belastingsfactor perm. bel:	$\gamma_{f,g}$	0.9
partiële factor γ_{M0}		1.0

Materiaal	<i>S355 JR</i>	
inst.klasse (a,b,c)	a	wgw
α_k	0.21	[\cdot]
E_d	210000	N/mm 2
Soortelijke massa	7.85	kg/dm 3
$f_{y,ud}$	355	N/mm 2
$f_{t,ud}$	510	N/mm 2
$f_{w,ud}$	261	N/mm 2
λ_e	76.41	[\cdot]

De berekening van de mast is conform de eurocode 3 (NEN-EN 1993-3-1 Ontwerp en berekening van staalconstructies - Deel 3-1: Torens, masten en schoorstenen). De windbelasting wordt hierin ontleent aan de eurocode 1 (NEN-EN 1991-1-4 Belastingen op constructies - Deel 1-4: Algemene belastingen - Windbelasting).

De richtwaarde voor de ontwellevensduur volgens de NEN-EN 1990:2002 nb:2007 is bepaalt op 25 jaar. De gevolgklasse volgens de EN 1993-3-1:2007 is bepaalt op klasse 3. De seisoensfactor vlg NEN-EN 1991-1-4:2007 is gesteld op 1.

Construkties alleen belast door wind :geen dynamische berekening.

Bepaling van de windbelastingen volgens NEN-EN 1991-1-4 inklusied CsCd factor

Toegestane profielsoorten : buis verdeeld in naadloze (warmgemaakte buis) en langsnaadgelaste (koudgevormde) buis alsmede stafmateriaal

Construktietype : enkelvoudigvakwerk (Single lattice)

Verbinding Randstaaf-fundament middels ankers met stelmoeren op trek belast en onder de flensplaat ondersabed met krimpvrige mortel.

Met deze verankering wordt een extra modelfactor γ_M van 1.5 bij 8.8 en 1.2 bij 4.6 verankeringsbouten gerekend.

Berekening van de staafkrachten volgens Stahl im Hochbau berechnung Funkturm und -maste.

B-1.2 UITWENDIGE BELASTING

PUNTBELASTING (verdeeld over één segment) :

[ZIE B-2.2 EXTERNE BELASTING](#)

LIJNBELASTING: (verdeeld over meerdere segmenten):

[ZIE B-2.2 EXTERNE BELASTING](#)

B-1.3 VARIABELEN VOOR STUWDRUK

CsCd VLG. NEN-EN 1991-1-4

h	bouwwerkhoogte in m.	40.5	[m]
b	gem. bouwwerk breedte in m.	1.806	[m]
δs	constructieve demping staaloren	0.020	[m]
a	getal voor trillingsversn. in m/s 2	0.384	[m/s 2]
n_{1,x}	eerste eigenfrequentie in Hz	1.260	[1/s]
z_s	referentiehoogte tbv C _z C _d	24.3	[m]
L(z_s)	turbulentielengteschaal op z _s	100.2	[m]
B²	factor in m.	0.622	[\cdot]
lv(z_s)	turbulentie intensiteit op z _s =0.6h	0.162	[m]
R²	factor	0.721	[\cdot]
C_s	afmetingfactor	0.888	[\cdot]
C_d	dynamische factor	1.266	[\cdot]
CsCd	combinatiefactor	1.124	[\cdot]
k	ruwhedshoogte galvaniseerd	0.200	[mm]
v	verwachtingswaarde van de freq.	0.923	[1/s]
S_L	spectrale dichtheidsfunctie op z _s	0.052	[\cdot]
K_s	afmetingsreductiefactor op z _s	0.148	[\cdot]
m_e	equivalente massa per m.	204.4	[kg/m]
δa	aerodynamische demping	0.032	[\cdot]

VARIABELEN VOOR STUWDRUK VLG. NEN-EN 1991-1-4

k_r	Terrein factor	0.190	[\cdot]
z₀	ruwheidslengte	0.05	[m]
z_{min}	minimale hoogte	2.0	[m]
p	dichtheid van lucht	1.25	[kg/m 3]
C_o	orografiefactor	1.00	[\cdot]
C_{dir}	windrichtingsfactor	1.00	[\cdot]
C_{season}	seizoensfactor	1.00	[\cdot]
V_{b,0}	fundamentele waarde van de basiswindsnelh.	27.0	[m/s]
V_b	basiswindsnelheid	25.1	[m/s]
q_b	basiswinddruk	393	[N/m 2]
k_p	piekfactor	3.7	[\cdot]
C_{prob}	waarschijnlijkheidsfactor	0.93	[\cdot]
p	jaarlijkske overschrijdingskans (=1/t)	0.07	[\cdot]
K	vormparameter	0.2	[\cdot]
n	Exponent	0.5	[\cdot]
ξ	factor	2	[\cdot]
φ_y	factor	0.888	[\cdot]
φ_z	factor	19.912	[\cdot]
V_m(z_s)	kar. Gem. windsnelheid op hoogte z _s	29.5	[m/s]

TABEL MET INSTABILITEITSKROMME

	a	b	c	d
doorsnedetype	wgw	kgw	staf	nvt
α_k	0.21	0.34	0.49	0.76

TABEL MET SPANNINGSDOORSNEDE METRISCH (GEROLDE) BOUTEN

d	[mm]	12	16	20	24	27	30	33	36	39	42	45
As	[mm 2]	84.3	157	245	353	459	561	694	817	976	1121	1306

B-1.4 FUNDATIEGEGEVENS DSVA 37.5 1300-2300

in windgebied **II** EC3

$V_{b,0} = 27.0$ [m/s]

REPRESENTATIEF				REKENWAARDE
Buigend moment (Mwind) [kNm]	1.311	x	1.6	=
Dwarskracht (+Vwind) in [N]	57.3	x	1.6	=
Totaal Gewicht (+Vgew) in [kN]	88.7	x	1.2	=
	88.7	x	0.9	=
Drukkracht in hart poot (N _c ; s; d) in [kN]				2.098 [kNm]
Trekkracht in hart poot (N _t ; s; d) in [kN]				91.6 [kN]
				106.4 [kN]
				79.8 [kN]
				1.089.0 [kN]
				1.026.9 [kN]

B-2.2
EXTERNE BELASTING
12.2 m² max
randstaaf: 0.62
wandstaaf: 1.00

nr.#	z [m]	OMSCHRIJVING	per segment		per meter		TOTAAL		
			C.A _{ex1} [m ²]	G _{ex1} [kg]	C.A _{ex2} [m ² /m]	G _{ex2} [kg/m]	C.A _{ex} [m ²]	e [m]	G _{ex} [kg]
0.01	40.5						0.00		0
0.02	39.3						0.27		27
0.03	37.8	topbuis rond 88.9x3.2 topstuk	0.27 0.32		27 50				50
1.01	37.3				1.66	97	0.73		42.64
1.02	36.8				1.66	97	0.73		42.64
1.03	36.4				1.66	97	0.73		42.64
1.04	36.0				1.66	97	0.73		42.64
1.05	35.5				1.66	97	0.73		42.64
1.06	35.1				1.66	97	0.73		42.64
1.07	34.6				1.66	97	0.73		42.64
1.08	34.2				1.66	97	0.73		42.64
1.09	33.8				1.66	97	0.73		42.64
1.10	33.3				1.66	97	0.73		42.64
1.11	32.9				1.66	97	0.73		42.64
1.12	32.4				1.66	97	0.73		42.64
1.13	32.0				1.66	97	0.73		42.64
1.14	31.5				1.66	97	0.73		42.64
1.15	31.1				1.66	97	0.73		42.64
1.16	30.7				1.66	97	0.73		42.64
1.17	30.2				1.66	97	0.73		42.64
2.01	29.8				0.64	46	0.32		22.81
2.02	29.3				0.64	46	0.32		22.81
2.03	28.8				0.64	46	0.32		22.81
2.04	28.3				0.64	46	0.32		22.81
2.05	27.8				0.64	46	0.32		22.81
2.06	27.3				0.64	46	0.32		22.81
2.07	26.8				0.64	46	0.32		22.81
2.08	26.3				0.64	46	0.32		22.81
2.09	25.8				0.64	46	0.32		22.81
2.10	25.3				0.64	46	0.32		22.81
2.11	24.8				0.64	46	0.32		22.81
2.12	24.3				0.64	46	0.32		22.81
2.13	23.8				0.64	46	0.32		22.81
2.14	23.3				0.64	46	0.32		22.81
2.15	22.8				0.64	46	0.32		22.81
3.01	22.3				0.64	46	0.32		22.81
3.02	21.8				0.64	46	0.32		22.81
3.03	21.3				0.64	46	0.32		22.81
3.04	20.8				0.64	46	0.32		22.81
3.05	20.3				0.64	46	0.32		22.81
3.06	19.8				0.64	46	0.32		22.81
3.07	19.3				0.64	46	0.32		22.81
3.08	18.8				0.64	46	0.32		22.81
3.09	18.3				0.64	46	0.32		22.81
3.10	17.8				0.64	46	0.32		22.81
3.11	17.3				0.64	46	0.32		22.81
3.12	16.8				0.64	46	0.32		22.81
3.13	16.3				0.64	46	0.32		22.81
3.14	15.8				0.64	46	0.32		22.81
3.15	15.3				0.64	46	0.32		22.81
4.01	14.8				0.64	46	0.32		22.81
4.02	14.3				0.64	46	0.32		22.81
4.03	13.8				0.64	46	0.32		22.81
4.04	13.3				0.64	46	0.32		22.81
4.05	12.8				0.64	46	0.32		22.81
4.06	12.3				0.64	46	0.32		22.81
4.07	11.8				0.64	46	0.32		22.81
4.08	11.3				0.64	46	0.32		22.81
4.09	10.8				0.64	46	0.32		22.81
4.10	10.3				0.64	46	0.32		22.81
4.11	9.8				0.64	46	0.32		22.81
4.12	9.3				0.64	46	0.32		22.81
4.13	8.8				0.64	46	0.32		22.81
4.14	8.3				0.64	46	0.32		22.81
4.15	7.8				0.64	46	0.32		22.81
5.01	7.3				0.64	46	0.32		22.81
5.02	6.8				0.64	46	0.32		22.81
5.03	6.3				0.64	46	0.32		22.81
5.04	5.8				0.64	46	0.32		22.81
5.05	5.3				0.64	46	0.32		22.81
5.06	4.8				0.64	46	0.32		22.81
5.07	4.3				0.64	46	0.32		22.81
5.08	3.8				0.64	46	0.32		22.81
5.09	3.3				0.64	46	0.32		22.81
5.10	2.8				0.64	46	0.32		22.81
5.11	2.3				0.64	46	0.32		22.81
5.12	1.8				0.64	46	0.32		22.81
5.13	1.3				0.64	46	0.32		22.81
5.14	0.8				0.64	46	0.32		22.81
5.15	0.3				0.64	46	0.32		22.81

B-3.1
BOUTVERBINDINGEN

RANDSTAAF-RANDSTAAF						0.550
nr.#	z [m]	aant. [-]	dia [mm]	klasse	[-]	TOETS [-]
0.01	40.5	aant. 3				
0.02	39.3		M	klasse	N _{ts;u-r} [N]	N _{ts;d-r} [N] (trek)
0.03	37.8		20	8.8	423360	toets 0.000
1.01	37.3					
1.02	36.8					
1.03	36.4					
1.04	36.0					
1.05	35.5					
1.06	35.1					
1.07	34.6					
1.08	34.2					
1.09	33.8					
1.10	33.3					
1.11	32.9					
1.12	32.4					
1.13	32.0					
1.14	31.5					
1.15	31.1					
1.16	30.7	aant. 3	M	klasse 8.8	N _{ts;u-r} 793152	N _{ts;d-r} 101226
1.17	30.2		27			toets 0.128
2.01	29.8					
2.02	29.3					
2.03	28.8					
2.04	28.3					
2.05	27.8					
2.06	27.3					
2.07	26.8					
2.08	26.3					
2.09	25.8					
2.10	25.3					
2.11	24.8					
2.12	24.3					
2.13	23.8					
2.14	23.3	aant. 3	M	klasse 8.8	N _{ts;u-r} 969408	N _{ts;d-r} 302697
2.15	22.8		30			toets 0.312
3.01	22.3					
3.02	21.8					
3.03	21.3					
3.04	20.8					
3.05	20.3					
3.06	19.8					
3.07	19.3					
3.08	18.8					
3.09	18.3					
3.10	17.8					
3.11	17.3					
3.12	16.8					
3.13	16.3					
3.14	15.8	aant. 3	M	klasse 8.8	N _{ts;u-r} 1411776	N _{ts;d-r} 531259
3.15	15.3		36			toets 0.376
4.01	14.8					
4.02	14.3					
4.03	13.8					
4.04	13.3					
4.05	12.8					
4.06	12.3					
4.07	11.8					
4.08	11.3					
4.09	10.8					
4.10	10.3					
4.11	9.8					
4.12	9.3					
4.13	8.8					
4.14	8.3	aant. 3	M	klasse 8.8	N _{ts;u-r} 1411776	N _{ts;d-r} 777028
4.15	7.8		36			toets 0.550
5.01	7.3					
5.02	6.8					
5.03	6.3					
5.04	5.8					
5.05	5.3					
5.06	4.8					
5.07	4.3					
5.08	3.8					
5.09	3.3					
5.10	2.8					
5.11	2.3					
5.12	1.8					
5.13	1.3					
5.14	0.8	aant. 3	M	klasse 8.8	N _{ts;u-r} 2256768	N _{ts;d-r} 1026900
5.15	0.3		45			toets 0.455