



Ineqarnermut, Attaveqaasersuutitut Isorliunerusunullu Naalakkersuisoqarfik
Departementet for Boliger, Infrastruktur og Yderdistrikter

EN 1991-1-4 GL NA:2025

Nationalt anneks til

Eurocode 1: Last på bygværker – Del 1-4: Generelle laster - Vindlast

Forord

Dette grønlandske nationale anneks (GL NA) erstatter EN 1991-1-4 GL NA:2024.

Annekset er baseret på DS/EN 1991-1-4 DK NA:2024.

Gyldighed

Annekset er tilpasset de nationale, geografiske og klimatiske forhold samt national lovgivning og fastsætter hvordan EN 1991-1-4:2007 inkl. rettelser og tillæg skal anvendes i Grønland.

Annekset indeholder grønlandske nationale valg samt supplerende informationer. Ved supplerende information er angivet, om denne er normativ eller informativ. Normativ information er krav, der skal følges.

Nummerering i annekset henviser til nummerering i EN 1991-1-4:2007 eller DS/EN 1991-1-4 DK NA:2024.



Oversigt over grønlandske nationale valg og supplerende information

DS/EN 1991-1-4 DK NA:2024 er gældende med følgende nationale valg og supplerende information:

Punkt	Emne	Ændring
Kap.4	Hastighedstryk - returperioder	Supplerende information Informativ
4.2(1)P Note 2	Grundværdien for basisvindhastigheden	Nationalt valg
4.2(2)P Note 1, 2, 3 og 5	Retningsfaktor, årstidsfaktor og returperiode	Nationalt valg
4.3.2 (1)	Terrænets ruhed	Nationalt valg
4.5(1) Note 1	Karakteristisk minimalt hastighedstryk	Nationalt valg
4.5(1) Note 2	Luftens densitet	Nationalt valg
5.3 (5)	Mangel på korrelation	Nationalt valg
6.2(1)	Bestemmelse af konstruktionsfaktor	Nationalt valg
6.3.1(1) Note 3	Procedure for bestemmelse af de dynamiske respons	Nationalt valg
6.3.2(1)	Bestemmelse af flytninger og accelerationer	Nationalt valg
7.2.2(3)	Lodrette vægge i bygninger med rektangulær grundplan.	Nationalt valg
7.2.3(4)	Formfaktorer – flade tage	Nationalt valg
7.2.9(6) Note 2	Indvendigt vindtryk – uden dominerende flade	Supplerende information Informativ
7.2.10(3) Note 2	Vindtryk på vægge eller tage med mere end ét lag	Nationalt valg
7.9.3 Tabel 7.14	Formfaktorer for vertikale cylindre i række	Nationalt valg
A.2 (1)	Inhomogent terræn	Nationalt valg
E.1.3.3(1)	Luftens densitet	Nationalt valg
E.1.5.1(1) Note 1 og 2	Valg mellem procedure 1 og 2	Nationalt valg
E.1.5.1(3)	Valg mellem procedure 1 og 2	Nationalt valg
E.1.5.2.6(1) Note 1	Antallet af lastcykler - udmattelseslaster	Nationalt valg
E.1.5.3(2) Note 1	Luftens densitet	Nationalt valg



E.1.5.3(4)	Indflydelse af turbulens	Nationalt valg
Forenklede regler (1)-(7), 7.2.2(3) og Anneks A-E	Forenklede regler for bygninger med højde op til 20 m	Supplerende information, Normativt
Bilag 1	Basisvindhastighedens grundværdi og retningsfaktorer	Supplerende information, Normativt
Bilag 2	Karakteristisk peakhastighedstryk for bygninger op til 20 m	Supplerende information, Normativ
Bilag 3	Vejledende karakteristisk peakhastighedstryk for bygninger op til 20 m samt grundværdi for basisvindhastighed for steder ikke omfattet af Bilag 2	Supplerende information, Informativ



Nationale valg

4.2(1)P Note 2 Basisvindhastighedens grundværdi

Basisvindhastighedens grundværdi $v_{b,0,50}$ for en 50 års returperiode for udvalgte steder fremgår af bilag 1.

For projektering af bygninger på steder, som ikke fremgår af bilag 1, træffes aftale med bygningsmyndigheden om fastsættelse af basisvindhastighedens grundværdi.

NOTE 1 – Basisvindhastighedens grundværdi kan bestemmes ved statistiske analyser af meteorologiske målinger for det aktuelle sted.

NOTE 2: Hvor der ikke foreligger tilstrækkelige data til fastsættelse af basisvindhastighedens grundværdi, kan denne fastsættes på -basis af supplerende information i bilag 3.

4.2(2)P Note 1, 2, 3 og 5 Retningsfaktor, årstidsfaktor og returperiode

Det karakteristiske peakhastighedstryk fastsættes på basis af en returperiode på 50 år. Værdier for udvalgte steder fremgår af Bilag 1.

Retningsfaktoren c_{dir} for udvalgte steder fremgår af bilag 1.

For projektering af bygninger på steder, som ikke fremgår af bilag 1, træffes aftale med bygningsmyndigheden om fastsættelse af retningsfaktoren c_{dir} . Hvor der ikke foreligger tilstrækkelige data til fastsættelse af retningsfaktoren, sættes denne til 1,0.

Årstidsfaktoren c_{season} sættes til 1,0.

Ved fastlæggelse af det karakteristiske peakhastighedstryk for sekundære konstruktioner kan anvendes en returperiode på 10 år, og basisvindhastighedens grundværdi i bilag 1 multipliceres da med sandsynlighedsfaktoren $c_{prop,10}$.

Sandsynlighedsfaktoren $c_{prop,10}$ kan tilnærmet sættes til 0,9.

NOTE 1 - Sekundære konstruktioner er konstruktionsdele, der ikke medvirker til overordnet nedføring af vandrette og lodrette laster til jord, fx ikke-bærende inder- og ydervægge, facadebeklædninger, tagbeklædninger og vinduer.

NOTE 2 – Retningsfaktor, årstidsfaktor og sandsynlighedsfaktor kan bestemmes ved statistiske analyser af meteorologiske målinger for det aktuelle sted.

4.3.2(1) Terrænets ruhed

Den anbefalede metode til bestemmelse af ruhedsfaktoren i højden z er givet ved ligning (4.4).

4.5(1) Note 1 Peakhastighedstryk

Det karakteristiske peakhastighedstryk fastsat efter 4.2(2) må for ingen vindretning være mindre end $0,8 \text{ kN/m}^2$.

4.5(1) Note 2 Luftens densitet

Luftens densitet ρ sættes til $1,28 \text{ kg/m}^3$.



5.3(5) Mangel på korrelation

Virkningen af den manglende korrelation mellem udvendige og indvendige vindtryk kan tages i regning ved bestemmelse af vindlasten.

6.2 Bestemmelse af konstruktionsfaktor $c_s c_d$

Ved eftervisning af den overordnede stabilitet udgår kapitel 6 og konstruktionsfaktoren $c_s c_d$ kan sættes til 0,8.

NOTE – Konstruktionsfaktoren tager hensyn til følgende forhold:

- Manglende samtidighed mellem maksimale vindtryk på konstruktionens flader.
- Manglende samtidighed mellem maksimale vindtryk i vindsiden og maksimale vindsug i læsiden af konstruktionen.
- Stærkt fluktuerende og meget kortvarige vindlaste giver en mindre lastvirkning i konstruktionen end en statisk vindlast af samme størrelse virkende over længere tid.

6.3.1(1) Note 3 Procedure for bestemmelse af de dynamiske respons

Proceduren i anneks C anvendes.

6.3.2(1) Bestemmelse af flytninger og accelerationer

Proceduren i anneks C anvendes.

Formfaktorer for vindtryk for bygninger

7.2.2(3) Lodrette vægge i bygninger med rektangulær grundplan - udgår.

7.2.3(4) Formfaktorer - flade tage

Formfaktoren i zone I på -0,2 ændres til -0,5.

7.2.10(3) Note 2 Vindtryk på vægge eller tage med mere end ét lag

I den første indrykning (”–”) tilføjes efter den sidste sætning: ”For randområder benævnt ”A” på figur 7.5 kan den anførte formfaktor for det permeable ydre lag undervurdere vindlasten. Denne vindlast undervurderes ikke med formfaktoren -0,9.”

7.9.3 Tabel 7.14 Formfaktorer for vertikale cylindre i række

Tabel 7.14 kan undervurdere vindlasten for $a/b < 2,5$.

A.2(1) Inhomogent terræn

Procedure 1 anvendes.

E.1.3.3(1) Note Luftens densitet

Se 4.5(1) Note 2.

E.1.5.1(1) Note 1 og 2, Valg mellem Procedure 1 og 2

Procedure 2 anvendes.

E.1.5.1(3) Valg mellem Procedure 1 og 2

Procedure 2 anvendes.

E.1.5.2.6(1) Note 1, Antallet af lastcykler - udmattelseslaster



For de konstruktioner, hvor den karakteristiske maksimale udbøjning bestemt i E.1.5.3 i DS/EN 1991-1-4:2007 er mindre end ca. 10 % af konstruktionens tværmål, kan udmattelseslasterne bestemmes ved hjælp af E.1.5.3 i DS/EN 1991-1-4:2007 med konstanterne C_c og K_a som anført nedenfor.

Konstanten C_c 's afhængighed af vindhastighedsforholdet $v_m / v_{crit,i}$, hvor v_m er 10-minutters middelvindhastigheden, og $v_{crit,i}$ er resonansvindhastigheden, som bestemmes tilnærmelsesvis ved:

$$C_c = C_c(\text{tabel E.6}) \left(\frac{v_m}{v_{crit,i}} \right)^{3/2} \exp \left[-\frac{1}{2} \left(\frac{1 - v_{crit,i} / v_m}{B} \right)^2 \right]$$

$C_c(\text{tabel E.6})$ er anført i tabel E.6 i DS/EN 1991-1-4:2007, og B kan tilnærmelsesvis regnes til $B = 0,1$. 10-minutters middelvindhastigheden v_m og resonansvindhastigheden $v_{crit,i}$ bestemmes i den højde over terræn, hvor konstruktionens bevægelse er størst.

Konstruktionens bevægelse undervurderes ikke, hvis den aerodynamiske dæmpningskonstant K_a 's afhængighed af vindhastighedsforholdet $v_m / v_{crit,i}$ og turbulensintensiteten I_v bestemmes ved følgende forenklede og tilnærmede udtryk:

$$K_a = K_{a,max} h(I_v) g \left(\frac{v_m}{v_{crit,i}} \right)$$

Funktionen $h(I_v)$ er defineret i E.1.5.3 (4) nedenfor. Funktionen g antager sin største værdi lig med 1 for $v_m = v_{crit,i}$ og regnes at aftage lineært fra værdien 1 til værdien 0 for $v_m = 2v_{crit,i}$. g regnes til 0 for $v_m < v_{crit,i}$ og $v_m > 2v_{crit,i}$.

For vind over landterræn med en ruhedslængde på mellem ca. 0,01 m og ca. 0,05 m kan hyppigheden af forskellige turbulensintensiteter tilnærmelsesvis vurderes på basis af en normalfordeling med middelværdien anført i 4.4 (1) i DS/EN 1991-1-4:2007 og en spredning, som aftager gradvis fra ca. 0,06 ved middelvindhastigheder mindre end ca. 5 m/s til ca. 0,03 for middelvindhastigheder på ca. 10 m/s. Normalfordelingens sandsynlighedsmasse for negative argumenter regnes her at svare til en turbulensintensitet på 0.

Ved udmattelsesberegninger baseret på ovenstående specifikationer skal variationskoefficienten på spændingsvidderne fra udmattelseslasterne sættes til 30 % i forbindelse med fastlæggelsen af partialkoefficienten; se EN 1990 GL NA:2024.

E.1.5.3(2) Note 1 Luftens densitet

Se 4.5(1) Note 2.

E.1.5.3(4) Indflydelse af turbulens



Virksomheden af rytmisk hvirvelafløsning afhænger af vindens turbulens. For 10-minutters middelvindhastigheder større end ca. 15 m/s bestemmes vindens turbulensintensitet af 4.4 (1) i DS/EN 1991-1-4:2007. For 10-minutters middelvindhastigheder mindre end ca. 10 m/s skal der tages hensyn til rytmisk hvirvelafløsning i turbulensfri vind, hvilket optræder under visse, relativt sjældne meteorologiske forhold.

Konstruktionens bevægelse undervurderes ikke, hvis den aerodynamiske dæmpningskonstant K_a 's afhængighed af turbulensintensiteten I_v bestemmes ved følgende forenklede og tilnærmede udtryk:

$$K_a(I_v) = K_{a,\max} h(I_v)$$

hvor $K_{a,\max}$ er anført i tabel E.6 i DS/EN 1991-1-4:2007. Funktionen h bestemmes ved $h(I_v) = 1 - 3I_v$ for $0 \leq I_v \leq 0,25$ og $h(I_v) = 0,25$ for $I_v > 0,25$. Turbulensintensiteten I_v bestemmes i den højde, hvor konstruktionens bevægelse er størst.



Supplerende information

Normativt

Forenklede regler for bygninger med højde op til 20 m

For bygninger med højde op til 20 m, og hvor opland for vind ikke ligger i terrænkategori 0 i de kompasretninger jf. bilag 1, hvor retningsfaktoren c_{dir} er 1, kan der ses bort fra øvrige bestemmelser i EN 1991-1-4 i kapitel 4 og 6, og i stedet anvendes følgende forenklede regler.

NOTE: For kystnære bygninger, hvor retningsfaktoren c_{dir} er 1 for vindretninger, hvor terrænkategorien er 0, bestemmes vindlasten efter de sædvanlige regler i EN 1991-1-4 i kapitel 4-6.

Hastighedsstryk for bygninger med højde op til 20 m.

Kapitel 4 udgår og erstattes af følgende:

(1) Peakhastighedsstrykket q_p fastsættes uafhængigt af højde over terræn og retningsfaktor.

NOTE - Terrænforholdene er ofte så springende, at det ikke er muligt generelt at lade vindhastigheder og peakhastighedsstryk variere med højden over terræn og retning på en konsistent måde.

(2) Det karakteristisk peakhastighedsstryk fastsættes på basis af en returperiode på 10 år. Værdier for udvalgte steder i terrænkategori II fremgår af Bilag 2.

For projektering af bygninger på steder, som ikke fremgår af bilag 2, træffes aftale med bygningsmyndigheden om fastsættelse af det karakteristisk peakhastighedsstryk.

NOTE: Hvor der ikke foreligger tilstrækkelige data til fastsættelse af peakhastighedsstrykket, kan supplerende information i Bilag 3 støtte fastsættelsen af værdierne.

(3) Det karakteristisk peakhastighedsstryk for sekundære konstruktioner fastsættes på basis af en returperiode på 2 år. Værdier for udvalgte steder i terrænkategori II fremgår af Bilag 2.

For projektering af bygninger på steder, som ikke fremgår af bilag 2, træffes aftale med bygningsmyndigheden om fastsættelse af det karakteristisk peakhastighedsstryk for sekundære konstruktioner.

NOTE 1 - For definition af sekundære konstruktioner: se note 2 til 4.2(2)P.

NOTE 2 - Hvor der ikke foreligger tilstrækkelige data til fastsættelse af det karakteristiske peakhastighedsstryk for sekundære konstruktioner, kan supplerende information i Bilag 3 støtte fastsættelsen heraf, idet værdierne for peakhastighedsstryk i bilag 3 kan multipliceres med en faktor 0,8.

(4) Karakteristiske hastighedsstryk bestemt efter (2) og (3) kan korrigeres efter terrænforholdene ved multiplikation med en terrænfaktor c_{tk} , som afhænger af terrænets ruhed. c_{tr} fremgår af tabel 4.1a GL NA.



Tabel 4.1a GL NA Terrænfaktor c_{tr}

Terrænkategori		Terrænfaktor c_{tr}
0	Hav eller kystområde eksponeret til åbent hav	1,3
I	Søer eller fladt område uden væsentlig vegetation og uden forhindringer	1,2
II	Område med lav vegetation som fx græs og enkelte forhindringer med indbyrdes afstande på mindst 20 gange forhindringens højde (fx bygninger og mindre fjeldformationer)	1,0
III	Område med regelmæssig vegetation eller bebyggelse eller med enkeltvis forhindringer med afstande på højst 20 gange forhindringens højde (som fx bygder, forstadsområder, permanent skov og kuperede fjeldformationer)	0,8

NOTE: Terrænkategorierne er illustreret i DS/EN 1991-1-4: 2007, Anneks A, A.1.

(5) Karakteristisk peakhastighedstryk bestemt efter (2)-(4) må ikke være mindre end $0,8 \text{ kN/m}^2$.

Vindlast for bygninger med højde op til 20 m.

Kapitel 5 er gældende, idet

(6) Peakhastighedstrykkene $q_p(z_e)$ og $q_p(z_i)$ er det ovenfor anførte peakhastighedstryk uanset højde.

Konstruktionsfaktor for bygninger med højde op til 20 m.

Kapitel 6 udgår og erstattes af:

(7) Konstruktionsfaktoren $c_s c_d$ kan ved eftervisning af den overordnede stabilitet sættes til 0,8.

NOTE – Konstruktionsfaktoren tager hensyn til følgende forhold:

- Manglende samtidighed mellem maksimale vindtryk på konstruktionens flader.
- Manglende samtidighed mellem maksimale vindtryk i vindsiden og maksimale vindsug i læsiden af konstruktionen.
- Stærkt fluktuerende og meget kortvarige vindlaste giver en mindre lastvirkning i konstruktionen end en statisk vindlast af samme størrelse virkende over længere tid.

Formfaktorer for vindtryk for bygninger med højde op til 20 m

7.2.2(3) Lodrette vægge i bygninger med rektangulær grundplan - udgår.

Øvrige forenklinger for huse med højde op til 20 m.

Anneks A – E anvendes ikke.



Supplerende information

Informativt

Kapitel 4 Peakhastighedstryk - returperioder

Ved bestemmelse af karakteristisk peakhastighedstryk er anvendt returperioder som angivet i tabel 4.1b GL NA.

Tabel 4.1b GL NA Returperioder ved bestemmelse af karakteristisk peakhastighedstryk

Konstruktioner	Returperiode	
	Bygninger med højde ≥ 20 m	Bygninger med højde < 20 m
Hovedkonstruktioner	50 år (bestemmelse 4.2(1)P)	10 år (Forenklede regler for bygninger med højde op til 20 m, bestemmelse (2))
Sekundære konstruktioner	10 år (Bestemmelse 4.2(2)P)	2 år (Forenklede regler for bygninger med højde op til 20 m, bestemmelse (3))

7.2.9(6) Note 2. Indvendigt vindtryk – uden dominerende flade

Sidst, efter "... mindst gunstige af +0,2 og -0,3" tilføjes: "Skillevægge kan i dette tilfælde regnes for en vindlast svarende til formfaktoren 0,4 hidrørende fra trykforskelle i de rum, som væggene adskiller."



Bilag 1 - Basisvindhastighedens grundværdi, sandsynlighedsfaktor og retningsfaktorer.

Sted	Basisvindhastighed Grundværdi $v_{b,0,50}^{1)}$ [m/s]	Retningsfaktor, $c_{dir}^{2)}$							
		N 0°	NØ 45°	Ø 90°	SØ 135°	S 180°	SV 255°	V 270°	NV 315°
Aasiaat	31	0,7	0,8	0,8	0,9	1	0,9	0,8	0,8
Ilulissat	28	0,7	0,8	1	1	0,9	0,8	0,7	0,7
Ittoqqortoormiit	47	0,9	1	0,8	0,7	0,7	0,7	0,7	0,7
Kangerlussuaq	24	0,7	0,8	0,9	1	1	1	0,9	0,8
Maniitsoq	38	0,7	0,7	0,8	1	0,9	0,7	0,7	0,7
Nanortalik	34	0,8	1	0,8	0,9	0,7	0,9	1	0,9
Narssaq	44	0,7	0,8	1	0,8	0,7	0,7	0,7	0,7
Nuuk	39	0,7	0,7	0,9	1	1	0,8	0,7	0,7
Paamiut	31	0,8	0,9	1	1	0,8	0,7	0,7	0,8
Qaanaaq	44	0,7	1	0,7	0,7	0,7	0,7	0,7	0,7
Qaqortoq	44	0,8	1	0,8	0,7	0,7	0,7	0,7	0,7
Qeqertarsuaq	26	0,9	0,8	1	0,8	0,8	0,9	1	0,9
Sisimiut by Sisimiut lufthavn	37	0,9	0,7	0,8	0,7	1	0,9	0,8	0,9
		0,7	1	1	0,8	0,7	0,7	0,8	0,8
Tasiilaq	50	0,7	0,7	0,7	0,7	0,7	0,8	1	0,9
Upernavik	40	0,7	0,7	0,7	0,7	0,9	1	0,9	0,63
Uummannaq/Qaarsut	30	0,7	0,7	0,9	0,9	1	1	0,9	0,9

NOTE 1: Basisvindhastighedens grundværdi $v_{b,0,50}$ gælder for en returperiode på 50 år.

NOTE 2: Retningsfaktor c_{dir} gælder i en sektor på 45 gr. centreret omkring anført retning.



Bilag 2 - Karakteristisk peakhastighedstryk for bygninger med højde op til 20 m.

Sted	Karakteristisk peakhastighedstryk ¹⁾ for bygninger med højde op til 20 m [kN/m ²]	Karakteristisk peakhastighedstryk ²⁾ for sekundære konstruktioner i bygninger med højde op til 20 m [kN/m ²]
Aasiaat	1,2	0,9
Ilulissat	1,0	0,8
Ittoqqortoormiit	2,6	2,0
Kangerlussuaq	0,8	0,8
Maniitsoq	1,6	1,0
Nanortalik	1,4	1,0
Narssaq	2,5	2,1
Nuuk	1,9	1,5
Paamiut	1,1	0,8
Qaanaaq	2,1	1,3
Qaqortoq	2,4	1,8
Qeqertarsuaq	0,8	0,8
Sisimiut	1,5	1,1
Tasiilaq	2,8	1,8
Upernavik	1,8	1,3
Uummannaq/Qaarsut	1,1	0,8

NOTE 1: Forudsætninger: Terrænkategori II, højde over terræn $z = 10\text{m}$, returperiode 10 år, luftens densitet: $1,28\text{ kg/m}^3$.

NOTE 2: Forudsætninger: Som note 1; dog returperiode 2 år.

NOTE 3: Karakteristisk peakhastighedstryk i tabellen er sat til minimum $0,8\text{ kN/m}^2$ svarende til 'Forenklede regler for bygninger med højde op til 20 m', bestemmelse (5).



Supplerende information

Informativt

Bilag 3 – Vejledende karakteristisk peakhastighedstryk for bygninger med højde op til 20 m samt grundværdi for basisvindhastighed.

Sted(alfabetisk) ¹⁾	Vejledende karakteristisk peakhastighedstryk for bygninger med højde op til 20 m [kN/m ²] ²⁾	Vejledende basisvindhastighed Grundværdi $v_{b,0,50}$ ³⁾ [m/s]
Aappilattoq (Nanortalik)	1,6	36
Aappilattoq (Upernavik)	1,6	36
Arsuk	1,6	36
Alluitsup Paa	1,2	31
Ammassivik	2,4	44
Attu	1,2	31
Egalugaarsuit	1,6	36
Ikamiut	1,6	36
Igaliku	1,6	36
Ikerasassuaq	2,4	44
Isortoq	1,6	36
Kangaamiut	1,6	36
Kangaatsiaq	1,2	31
Kangerluarsoruseq	1,6	36
Kangerluarsunnguaq	1,6	36
Kangerluk	1,2	31
Kangersuatsiaq	1,6	36
Kangilinnguit	1,6	36
Kapisillit	1,6	36
Kulusuk	2,4	44
Kuummiut	1,6	36
Maarmorilik	1,8	38
Moriusaq	1,6	36
Narsaq Kujalleq	1,6	36
Narsarsuaq	2,4	44
Nuussuaq	1,6	36
Pituffik Space Base	1,6	36
Qasigiannnguit	1,6	36
Qassiarsuk	1,6	36



Qassimiut	1,6	36
Qeqertag	1,6	36
Saqqaq	1,6	36
Qeqertarsuatsiaat	1,6	36
Sarfannguut	1,6	36
Sermiligaaq	1,6	36
Siorapaluk	2,4	44
Tasiusaq	1,2	31
Tiniteqilaaq	2,4	44
Ukkusissat	1,6	36
Øvrige steder:		
Daneborg	1,6	
Danmarkshavn	1,6	
Kangaarsuk	1,6	
Mestervig	1,6	
Siggit	1,6	
Simiutaq	1,6	
Station Nord	1,6	
Timmiarmiut	1,6	
		36

NOTE 1 – Tabellen omfatter steder anført i "Forskrift for last på konstruktioner", Bygge- og Anlægsstyrelsen, Grønlands hjemmestyre, 1995, og som ikke indgår i bilag 1 og bilag 2.

NOTE 2 – Værdier som anført i "Forskrift for last på konstruktioner", se note 1.

NOTE 3 - Basisvindhastighedens grundværdi for en 50-års returperiode, $v_{b,0,50}$, er bestemt på basis af vejledende karakteristisk peakhastighedstryk med følgende forudsætninger: terrænkategori II, højde over terræn $z = 20$ m og luftens densitet $= 1,28 \text{ kg/m}^3$ samt returperiode 10 år svarende til sandsynlighedsfaktor 0,9.