

## ZAŤAŽENIE podľa STN EN 1991

### TVAR STRECHY

výška strechy	H =	3,10 m
rozpätie	L =	10,75 m
sklon	$\alpha =$	30,0 °
	$\cos \alpha =$	0,866
	$\sin \alpha =$	0,500

Referenčné špičkové seizmické zrýchlenie  $\alpha_{gR} = 1,10 \text{ m/s}^2$

### ZAŤAŽENIE SNEHOM - STN EN 1991 - 1 - 3 / NA1

snehová zóna	1		A =	112 m
nadmorská výška			a =	0,454
súčiniteľ podľa článku NA 2.8			b =	970
súčiniteľ podľa článku NA 2.8			$s_k =$	0,569 kN/m <sup>2</sup>
charakteristická hodnota zaťaženia snehom	1,05		$\mu_i =$	0,80
tvárový súčiniteľ			$c_e =$	1,00
súčiniteľ expozície			$c_t =$	1,00
tepelný súčiniteľ			$s = s_k * c_e * c_t * \mu_i =$	0,46 kN/m <sup>2</sup>
trvalá/dočasná návrhová situácia	0,84		$\gamma_f =$	1,50
súčiniteľ zaťaženia			$\gamma_f =$	2,10
návrhové zaťaženie	1,26		$s_d = \gamma_f * s_n =$	0,68 kN/m <sup>2</sup>
			$s_d = \gamma_f * s_n =$	0,96 kN/m <sup>2</sup>
región			$c_{esi} =$	2,10
súčiniteľ výnimočného zaťaženia snehom			$s_{Ad} =$	1,20 kN/m <sup>2</sup>
návrhová hodnota výnimočného zaťaženia			$s = s_k * c_e * c_t * c_{esi} * \mu_i =$	0,96 kN/m <sup>2</sup>
mimoriadna návrhová situácia				

### TVAR OBJEKTU

šírka objektu	$\Theta = 0^\circ$	d =	13,00 m
dĺžka objektu		b =	11,00 m
výška objektu		h =	15,00 m
rádus zaoblenia rohu		r =	0,01 m
		d/b =	0,85
		r/b =	0,00
		h/d =	1,36

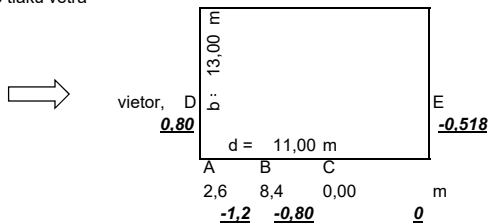
### ZAŤAŽENIE VETROM - STN EN 1991-1-4

fundamentálna hodnota základnej rýchlosti vetra	I	$v_{b0} =$	24 m/s
výška nad terénom		z =	15,00 m
parametre terénu	II	$z_0 =$	0,050 m
		$z_{min} =$	2,00 m
		$z_{0,II} =$	0,050 m
		$k_f =$	0,190
súčiniteľ sezónnosti		$c_{dir} =$	1,00
súčiniteľ sezónnosti		$c_{season} =$	1,00
súčiniteľ drsnosti		$c_f(z) =$	1,08
súčiniteľ orografie		$c_0(z) =$	1,00
základná rýchlosť vetra		$v_b =$	24,00 m/s
stredná rýchlosť vetra		$v_m(z) =$	26,01 m/s
hustota vzduchu		$\rho =$	1,25 kg/m <sup>3</sup>
súčiniteľ turbulencie		$k_t =$	1,00
intenzita turbulencie		$I_v(z) =$	0,18
smerodajná odchýlka turbulencie		$\sigma_v =$	4,56 m/s
špičkový tlak vetra		$q_p(z_0) =$	0,94 kN/m <sup>2</sup>
základný tlak vetra		$q_b =$	0,36 kN/m <sup>2</sup>
súčiniteľ vystavenia vetru		$c_e(z) =$	2,62

### Súčinitele tlaku a sily vetra

#### Vonkajšie steny

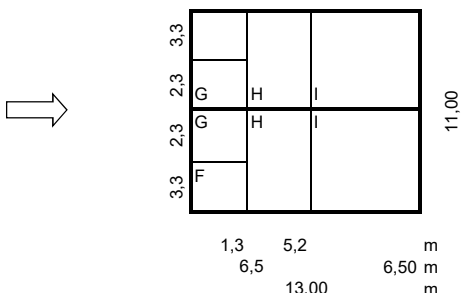
súčiniteľ vonkajšieho tlaku vetra



charakteristické zaťaženie

	STN	N
A =	195 m <sup>2</sup>	
h/d =	1,36	e = 13
$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe}$ A
$c_{pe,A} =$	-1,2	-1,4 -1,20 33,8
$c_{pe,B} =$	-0,8	-1,1 -0,80 109,2
$c_{pe,C} =$	0	0 0,00 0
$c_{pe,D} =$	0,80	1 0,80 195
$c_{pe,E} =$	-0,52	-0,52 -0,52 195
$w_{eA} =$	-1,13 kN/m <sup>2</sup>	
$w_{eB} =$	-0,75 kN/m <sup>2</sup>	
$w_{eC} =$	0,00 kN/m <sup>2</sup>	
$w_{eD} =$	0,75 kN/m <sup>2</sup>	



	$e = 13 \text{ m}$ $\alpha = 30,0^\circ$			
	$C_{pe,10}$	$C_{pe,1}$	$C_{pe}$	A
	$C_{pe,F} = -1,15$	$-1,50$	$-1,28$	4,225
	$C_{pe,G} = -1,25$	$-2,00$	$-1,65$	2,925
	$C_{pe,H} = -0,70$	$-1,20$	$-0,70$	57,2
	$C_{pe,J} = -0,50$	$-0,50$	$-0,50$	71,5
charakteristické zaťaženie	$w_{e,F} = -1,21 \text{ kN/m}^2$			
	$w_{e,G} = -1,55 \text{ kN/m}^2$			
	$w_{e,H} = -0,66 \text{ kN/m}^2$			
	$w_{e,J} = -0,47 \text{ kN/m}^2$			
parciálny súčiniteľ zaťaženia	$\gamma_f = 1,5$			
návrhové zaťaženie	$w_{ed,F} = w_{ek,F} \cdot \gamma_f = -1,81 \text{ kN/m}^2$			
	$w_{ed,G} = w_{ek,G} \cdot \gamma_f = -2,33 \text{ kN/m}^2$			
	$w_{ed,H} = w_{ek,H} \cdot \gamma_f = -0,99 \text{ kN/m}^2$			
	$w_{ed,I} = w_{ek,I} \cdot \gamma_f = -0,71 \text{ kN/m}^2$			

VLASTNÁ TIAŽ STREŠNÉHO PLÁŠŤA					$q_k$	$\gamma_f$	$q_d$
					kN/m <sup>2</sup>		kN/m <sup>2</sup>
krytina					0,55	1,35	0,74
krov	120 mm	200 mm	2 ks	6 kN/m <sup>3</sup>	0,29	1,35	0,39
debnenie	1000 mm	25 mm	1 ks	8 kN/m <sup>3</sup>	0,20	1,35	0,27
tepelná izolácia	1000 mm	400 mm		1,5 kN/m <sup>3</sup>	0,60	1,35	0,81
vlastná tiaž podhľadu/omietky	1000 mm	15 mm		12 kN/m <sup>3</sup>	0,18	1,35	0,24
p					0,20	1,35	0,27
SPOLU					2,02	1,35	2,72

STROPNÁ KONŠTRUKCIA					q <sub>k</sub>	γ <sub>f</sub>	q <sub>d</sub>	
					kN/m <sup>2</sup>		kN/m <sup>2</sup>	
podlaha	70 mm	25 kN/m <sup>3</sup>	1,75	1,35	2,36			
zvuková izolácia	30 mm	10 kN/m <sup>3</sup>	0,30	1,35	0,41			
železobetónová doska	200 mm	25 kN/m <sup>3</sup>	5,00	1,35	6,75			
vlastná tiaž podhľadu/omietky	15 mm	20 kN/m <sup>3</sup>	0,30	1,35	0,41			
priečky	plošná hmotnosť priečky	2,5 kN/m <sup>2</sup>						
	výška priečky	2,7 m						
	modul	3 m	2,25	1,35	3,04			
vlastná tiaž spolu			9,60	1,35	12,96			
p			2,00	1,5	3,00			
celkom			11,60	1,38	15,96			
krokvy					n	γ <sub>f</sub>	d	
b =	1 m		kN/m				kN/m	
l =	3,4 m							
l/Δ <sub>lim</sub> =	200							
dovolený priehyb Δ <sub>lim</sub> =	17 mm							
g =	2,02 kN/m <sup>2</sup>		2,018	1,350	2,724			
s <sub>EC</sub> =	0,46 kN/m <sup>2</sup>		0,456	1,500	0,683			
s <sub>mimo</sub> =	0,96 kN/m <sup>2</sup>		0,957	1,000	0,957			
s <sub>STN</sub> =	0,84 kN/m <sup>2</sup>		0,840	1,500	1,260			
w <sub>e,F</sub> =	-0,96 kN/m <sup>2</sup>	l <sub>F</sub> = 1,1 m	-0,961	1,500	-1,441			
w <sub>e,G</sub> =	-0,55 kN/m <sup>2</sup>	l <sub>G</sub> = 1,1 m	-0,550	1,500	-0,825			
w <sub>e,H</sub> =	-0,19 kN/m <sup>2</sup>	l <sub>H</sub> = 4,4 m	-0,189	1,500	-0,283			
w <sub>e,H+</sub> =	0,38 kN/m <sup>2</sup>	l <sub>H+</sub> = 4,4 m	0,376	1,500	0,565			
w <sub>e,I</sub> =	-0,42 kN/m <sup>2</sup>	l <sub>I</sub> = 4,4 m	-0,424	1,500	-0,636			
w <sub>e,J</sub> =	-0,66 kN/m <sup>2</sup>	l <sub>J</sub> = 1,1 m	-0,660	1,500	-0,990			
w <sub>y-</sub> =	-0,66 kN/m <sup>c</sup>		-0,659	1,500	-0,989			
Zaťaženie na väzník					Δ <sub>lim</sub> = 0,070 m	n	γ <sub>f</sub>	d
b =	4 m		kN/m				kN/m	
l =	17,6 m							
g =	2,02 kN/m <sup>2</sup>		8,072	1,350	10,897			
s <sub>EC</sub> =	0,46 kN/m <sup>2</sup>		1,822	1,500	2,733			
s <sub>mimo</sub> =	0,96 kN/m <sup>2</sup>		3,827	1,000	3,827			
s <sub>STN</sub> =	0,84 kN/m <sup>2</sup>		3,360	1,500	5,040			
w <sub>e,F</sub> =	-0,96 kN/m <sup>2</sup>	l <sub>F</sub> = 1,1 m	-3,843	1,500	-5,764			
w <sub>e,G</sub> =	-0,55 kN/m <sup>2</sup>	l <sub>G</sub> = 1,1 m	-2,200	1,500	-3,300			
w <sub>e,H</sub> =	-0,19 kN/m <sup>2</sup>	l <sub>H</sub> = 4,4 m	-0,754	1,500	-1,131			

$W_{e,H+} =$	0,38 kN/m <sup>2</sup>	$l_{H+} =$	4,4 m	<b>1,505</b>	1,500	2,258
$W_{e,l} =$	-0,42 kN/m <sup>2</sup>	$l_l =$	4,4 m	<b>-1,695</b>	1,500	-2,543
$W_{e,j} =$	-0,66 kN/m <sup>2</sup>	$l_j =$	1,1 m	<b>-2,639</b>	1,500	-3,959

Zaťaženie na väznicu		$\Delta_{lim} =$	0,017 m	n	$\gamma_f$	d
b =	4,2 m			kN/m		kN/m
l =	4,2 m					
g =	2,02 kN/m <sup>2</sup>			<b>8,476</b>	1,350	11,442
$S_{EC} =$	0,46 kN/m <sup>2</sup>			<b>1,913</b>	1,500	2,870
$S_{mimo} =$	0,96 kN/m <sup>2</sup>			<b>4,018</b>	1,000	4,018
$S_{STN} =$	0,84 kN/m <sup>2</sup>			<b>3,528</b>	1,500	5,292
$W_{e,F} =$	-0,96 kN/m <sup>2</sup>	$l_F =$	0 m	<b>-4,035</b>	1,500	0,000
$W_{e,G} =$	-0,55 kN/m <sup>2</sup>	$l_G =$	0 m	<b>-2,310</b>	1,500	-3,465
$W_{e,H} =$	-0,19 kN/m <sup>2</sup>	$l_H =$	0 m	<b>-0,792</b>	1,500	-1,188
$W_{e,H+} =$	0,38 kN/m <sup>2</sup>	$l_{H+} =$	0 m	<b>1,581</b>	1,500	2,371
$W_{e,l} =$	-0,42 kN/m <sup>2</sup>	$l_l =$	0 m	<b>-1,780</b>	1,500	-2,670
$W_{e,j} =$	-0,66 kN/m <sup>2</sup>	$l_j =$	0 m	<b>-2,771</b>	1,500	-4,157