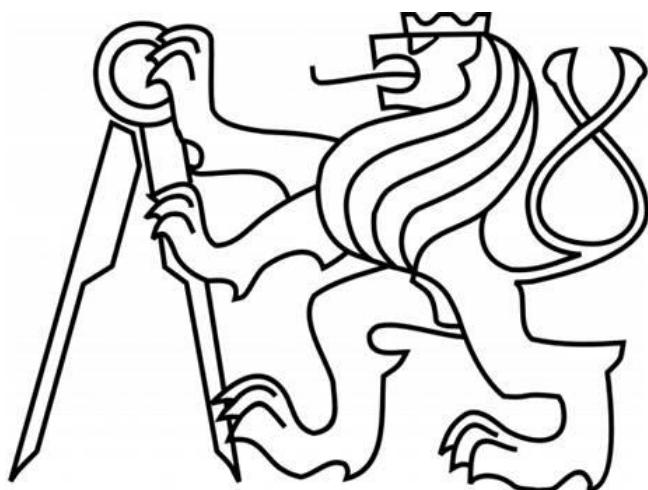


ČESKÉ VYSOKÉ UČENÍ TECHNICKÉ V PRAZE

Statický posudek krovu



Autor:

Đorđe Ljubisavljević

VLOŽENÉ ZATÍŽENÍ

ANALIZA OPTEREĆENJA

OPĆI PODACI:

Vanjski gabariti (širina x dužina)	= 9,85 m x 10,32 m
Krovna streha (horiz.)	= 0,73 m
Nagib krovne konstrukcije	= 36,00° / 36,00° (dvostrešni krov)
Visina zidne plohe	= 4,85 m
Visina građevine do sljemena	= 8,43 m
Nadmorska visina	= 109,50 m.n.m.
Lokacija građevine	= Lokacija građevine?

OPTEREĆENJA:

1. Stalno opterećenje (po kosini krova):

1.1. Vlastita težina elemenata

- Uključena u pojedine statičke proračune.

1.2. Stalno opterećenje od krovne konstrukcije

- Pokrov:

Lim trapezni 18mm

$$g = 0,05 \text{ kN/m}^2$$

Termopanel sa MV 12cm

$$g = 0,26 \text{ kN/m}^2$$

Termopanel sa MV 20cm

$$g = 0,36 \text{ kN/m}^2$$

OSB ploče 12mm

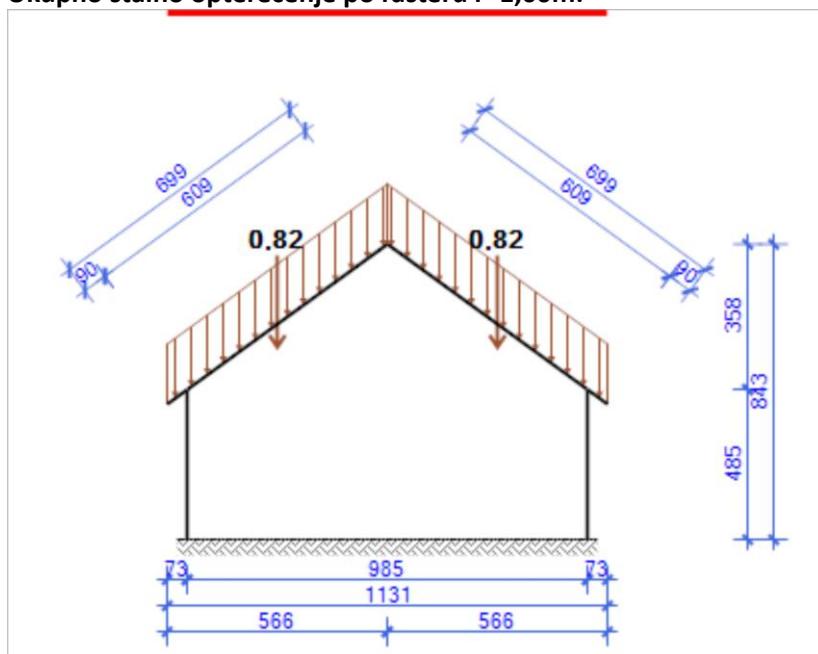
$$g = 0,09 \text{ kN/m}^2$$

- Vjetrovni spregovi

$$g = 0,06 \text{ kN/m}^2$$

$$G = 0,82 \text{ kN/m}^2$$

Ukupno stalno opterećenje po rasteru r=1,00m:



2. Promjenjiva opterećenja

Mjerodavna norma:

HRN EN 1991:2012

2.1. Snijeg (po tlocrtu površine)

- NAD1:

3. područje

$$S_k = 1,25 \text{ kN/m}^2$$

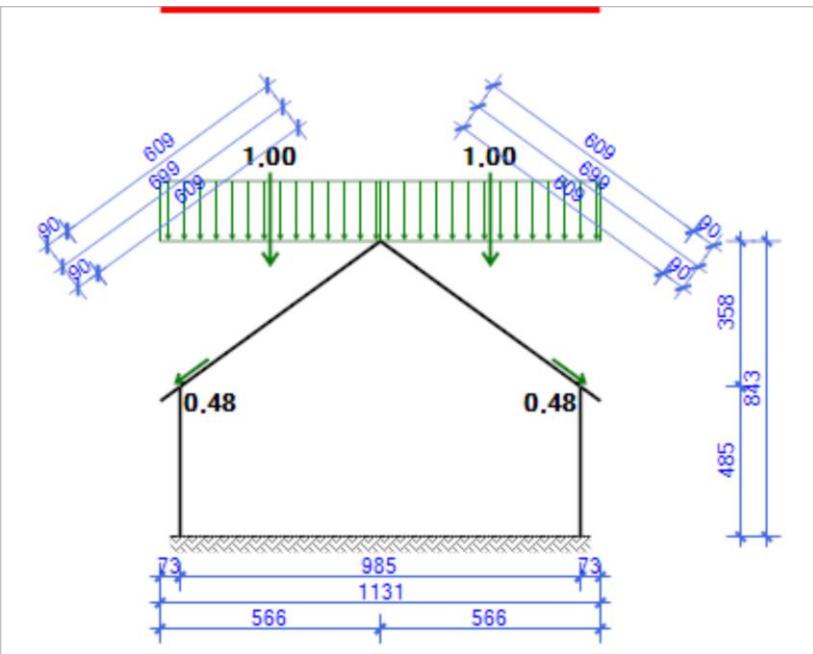
Opterećenja od djelovanja snijega po plohama i vrstama:

(S -Osnovno opt. snijegom [kN/m^2]; S_e -Snijeg što visi preko ruba krova [$\text{kN/m}'$]; F_s -Snijeg na snjegobranima [$\text{kN/m}'$])

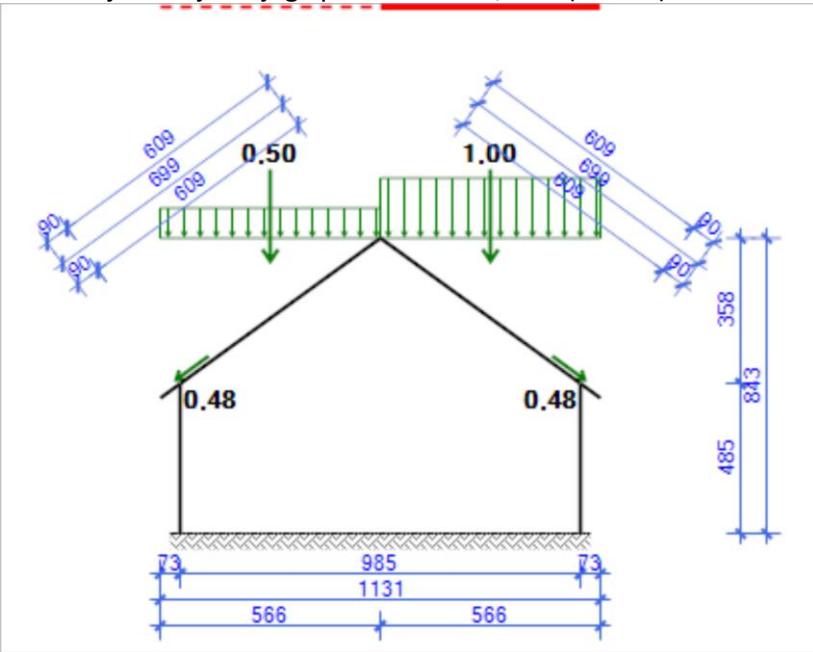
LIJEVA PLOHA: $S_1 = 1,00$ $S_2 = 0,50$ $S_3 = 1,00$ $F_s = 0,48$

DESNA PLOHA: $S_1 = 1,00$ $S_2 = 1,00$ $S_3 = 0,50$ $F_s = 0,48$

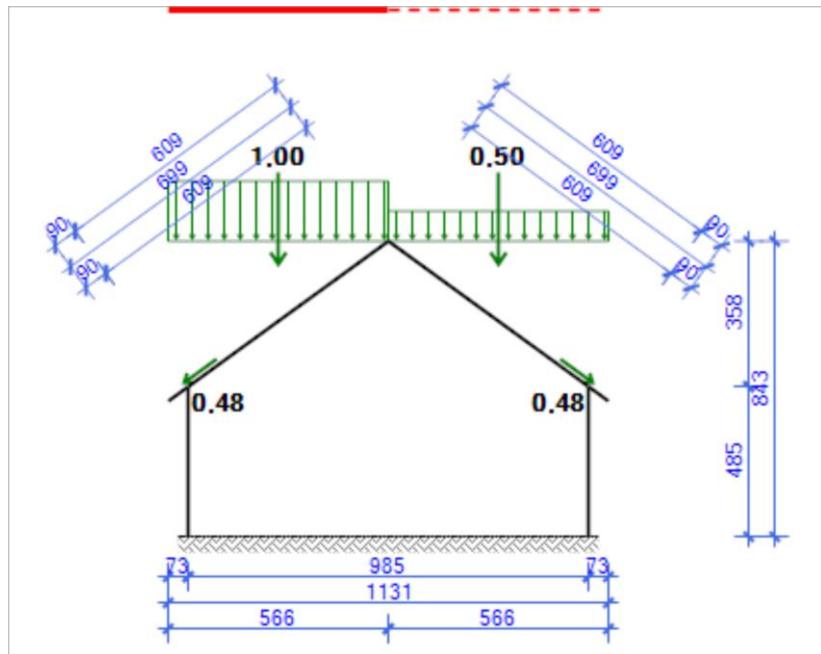
Shema djelovanja snijega po rasteru r=1,00m (oblik 1):



Shema djelovanja snijega po rasteru r=1,00m (oblik 2):



Shema djelovanja snijega po rasteru r=1,00m (oblik 3):



2.2. Vjetar (okomito na plohu)

- 2. područje

- 3. Predgrađa gradova ili industrijska područja i š...

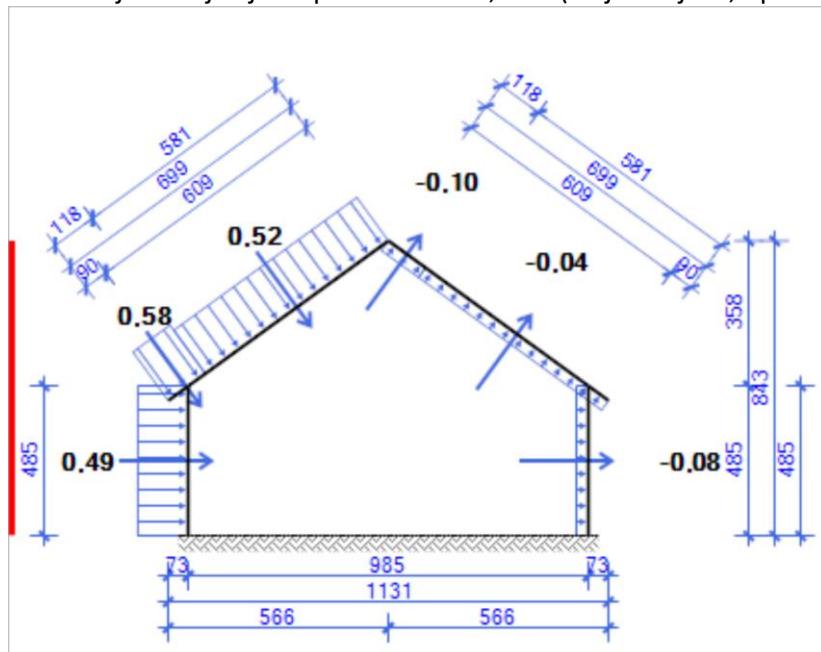
Ref. pritisak srednje brzine vjetra:

$$v_{b,0} = 25,00 \text{ m/s}$$

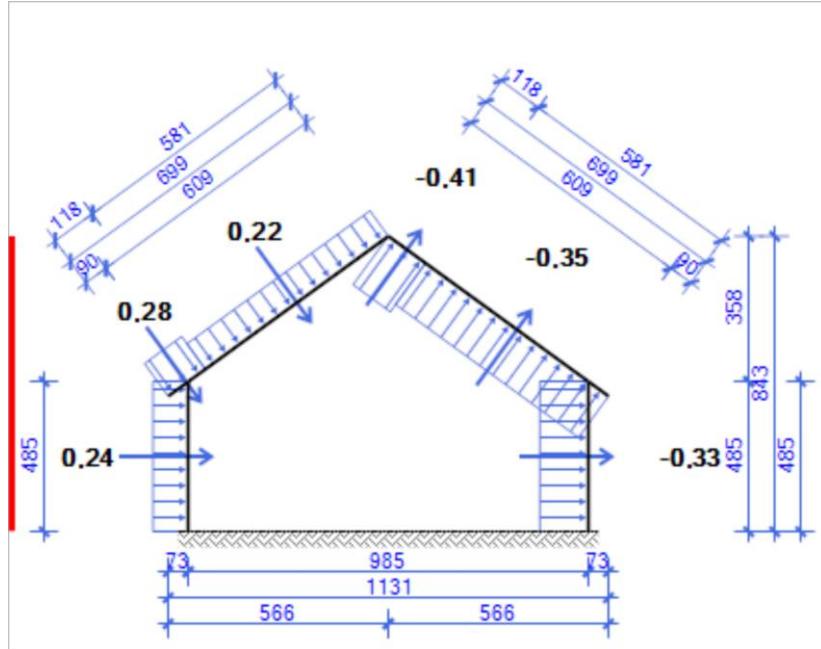
$$C_{e(z)} = 1,57$$

$$q_B = 0,39 \text{ kN/m}^2$$

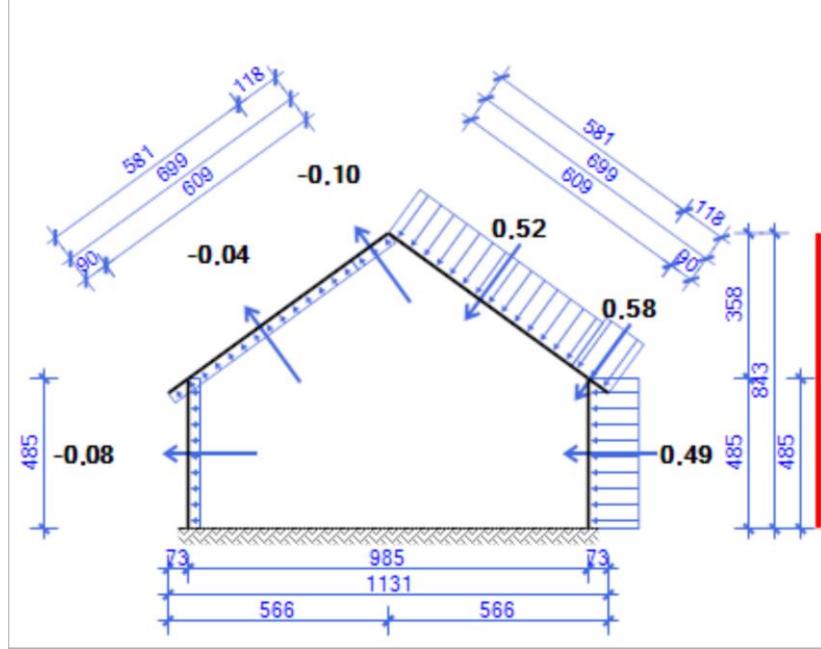
Shema djelovanja vjetra po rasteru $r=1,00\text{m}$ (smjer s lijeva, Cpi negativan):



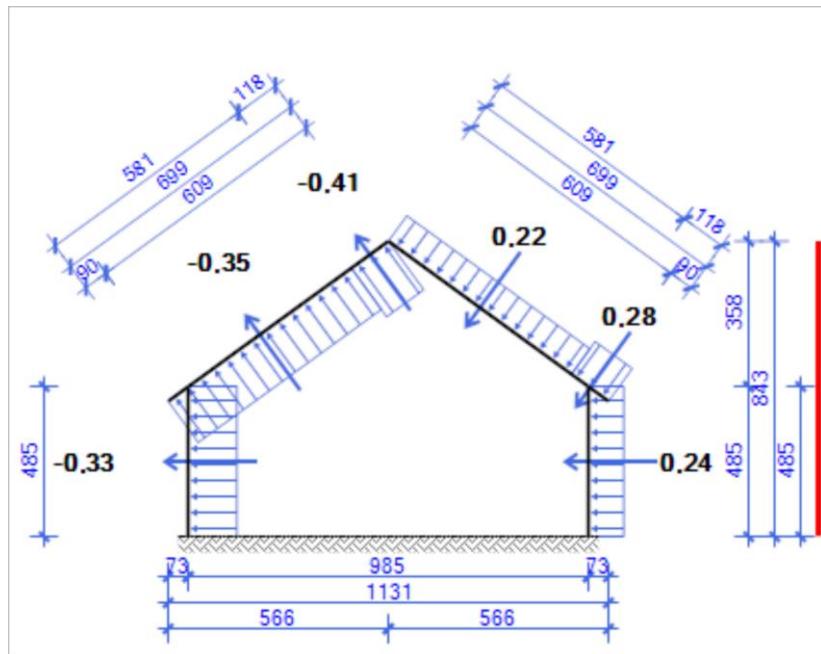
Shema djelovanja vjetra po rasteru $r=1,00\text{m}$ (smjer s lijeva, Cpi pozitivan):



Shema djelovanja vjetra po rasteru r=1,00m (smjer s desna, Cpi negativan):



Shema djelovanja vjetra po rasteru r=1,00m (smjer s desna, Cpi pozitivan):



- Sila trenja uzdužno po krovnim ploham:

$$F_{FR} = 0,51 \mid 0,51 \text{ kN}$$

- Sila trenja uzdužno po zidnim ploham:

$$F_{FR} = 0,62 \mid 0,62 \text{ kN}$$

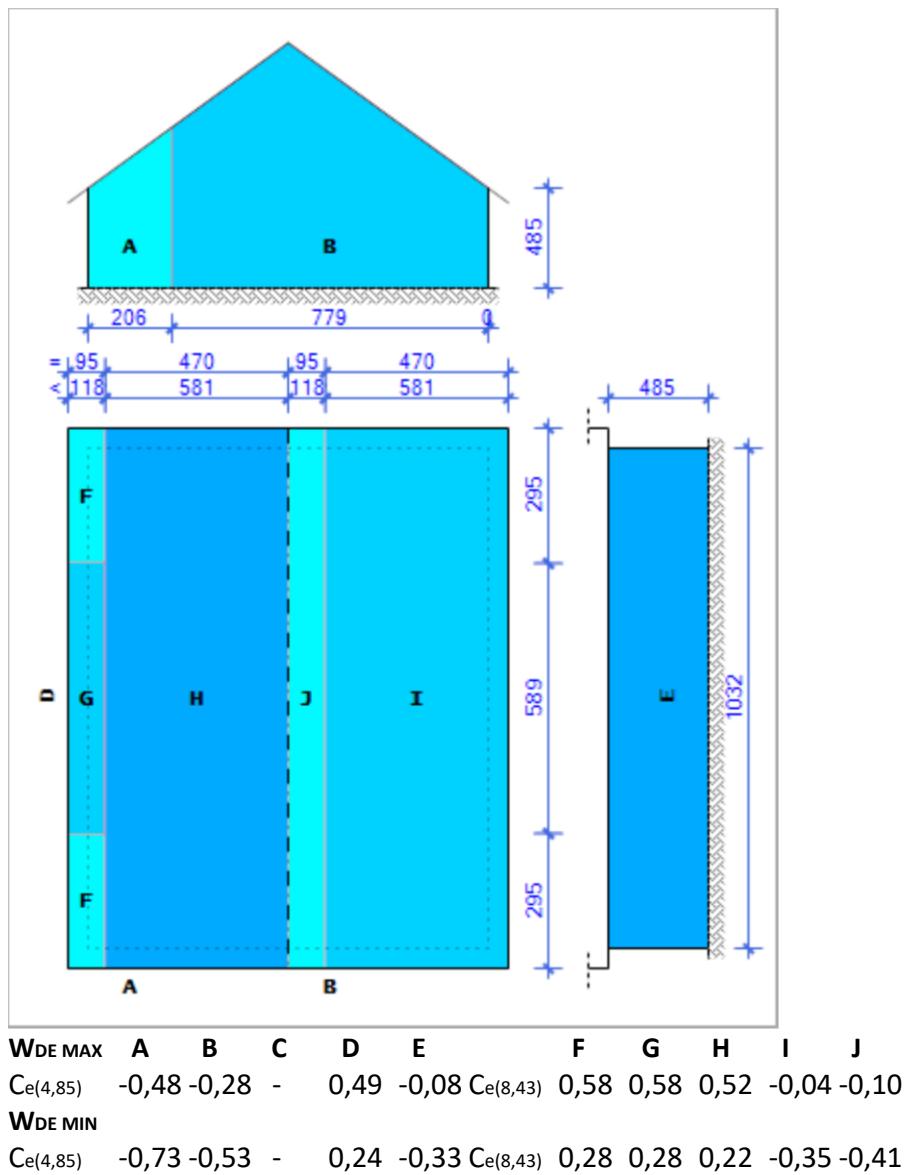
Opterećenja od djelovanja vjetra po ploham i vrstama:

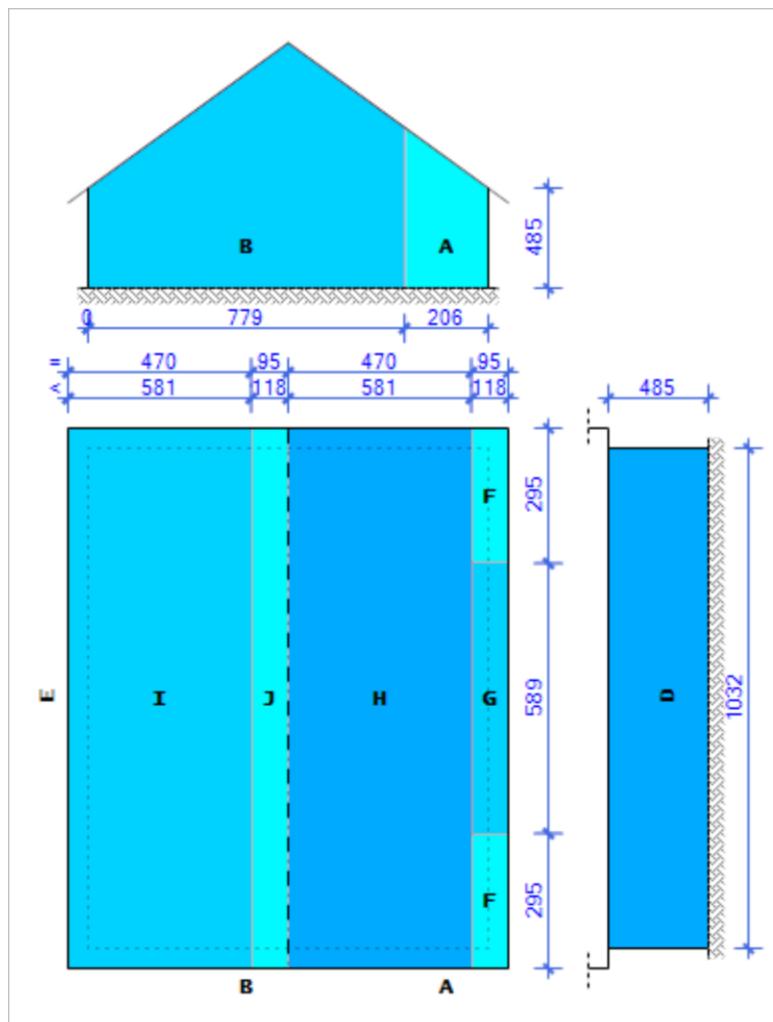
(W-Osnovno opterećenje vjetrom [kN/m^2]; Ce-Koeficijent izloženosti)

W_{LJ} MAX	A	B	C	D	E	F	G	H	I	J	
$C_{e(4,85)}$	-0,48	-0,28	-	0,49	-0,08	$C_{e(8,43)}$	0,58	0,58	0,52	-0,04	-0,10

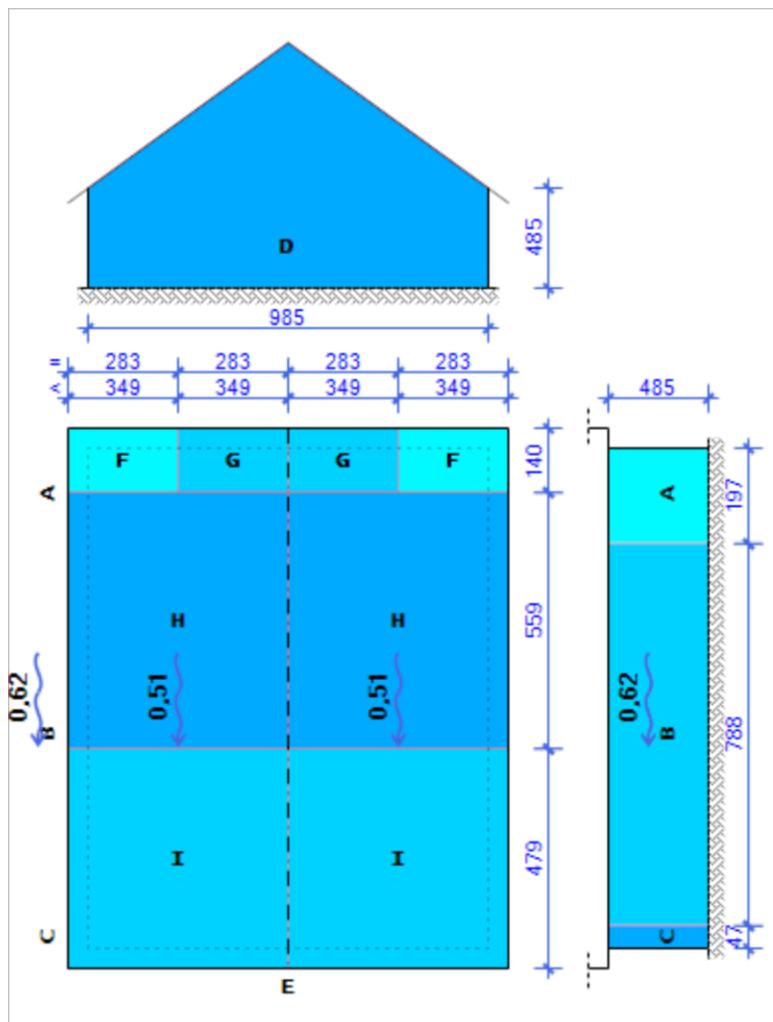
W_{LJ} MIN

$C_{e(4,85)}$	-0,73	-0,53	-	0,24	-0,33	$C_{e(8,43)}$	0,28	0,28	0,22	-0,35	-0,41
---------------	-------	-------	---	------	-------	---------------	------	------	------	-------	-------

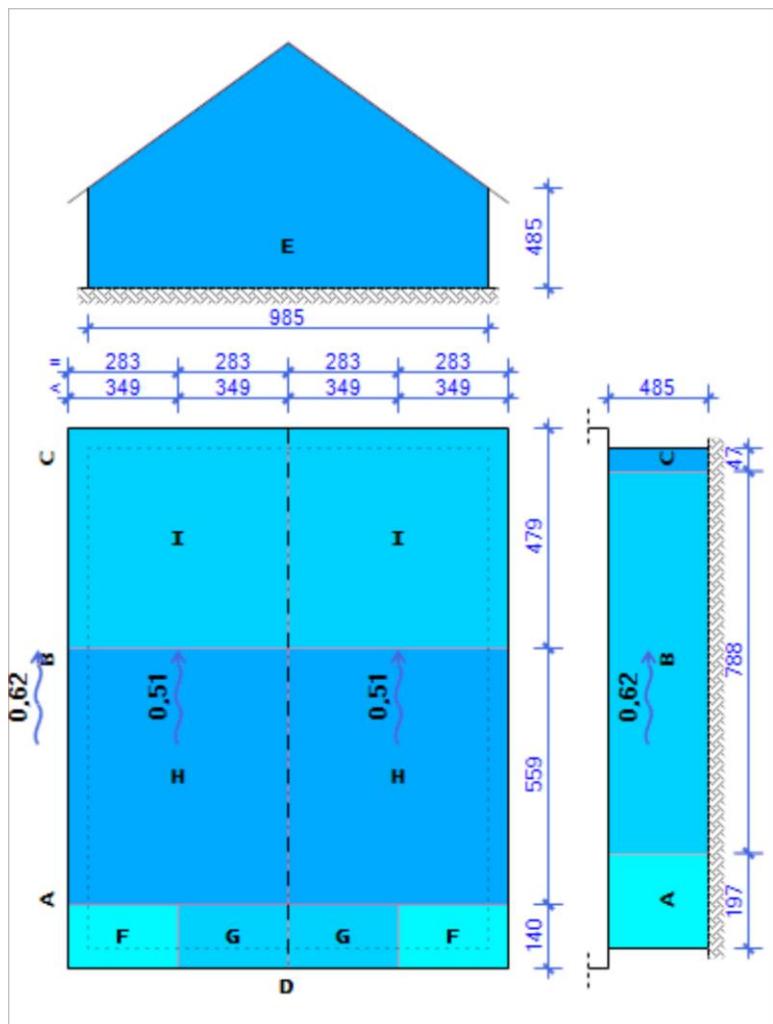




W _{GO MAX}	A	B	C	D	E	F _{LJ}	F _{DE}	G _{LJ}	G _{DE}	H _{LJ}	H _{DE}	I _{LJ}	I _{DE}	
$C_{e(8,43)}$	-0,59	-0,34	-0,15	0,60	-0,10	$C_{e(8,43)}$	-0,60	-0,60	-0,82	-0,82	-0,36	-0,36	-0,15	-0,15
W_{GO MIN}														
$C_{e(8,43)}$	-0,89	-0,65	-0,46	0,29	-0,41	$C_{e(8,43)}$	-0,91	-0,91	-1,13	-1,13	-0,67	-0,67	-0,46	-0,46



WDO MAX	A	B	C	D	E	F_{LJ}	F_{DE}	G_{LJ}	G_{DE}	H_{LJ}	H_{DE}	I_{LJ}	I_{DE}	
$C_{e(8,43)}$	-0,59	-0,34	-0,15	0,60	-0,10	$C_{e(8,43)}$	-0,60	-0,60	-0,82	-0,82	-0,36	-0,36	-0,15	-0,15
WDO MIN														
$C_{e(8,43)}$	-0,89	-0,65	-0,46	0,29	-0,41	$C_{e(8,43)}$	-0,91	-0,91	-1,13	-1,13	-0,67	-0,67	-0,46	-0,46



KOMBINACIJE OPTEREĆENJA NA KONSTRUKCIJU:

(*VT-Vlastita težina; G-Stalno opterećenje; S-Snijeg; W-Vjetar*)

1. GSU $1,00 \text{ VT} + 1,00 \text{ G} + 1,00 \text{ S}_{1,3}$
2. GSU $1,00 \text{ VT} + 1,00 \text{ G} + 1,00 \text{ W}_{\text{MAX L,D}}$
3. GSN $1,35 \text{ VT} + 1,35 \text{ G}$
4. GSN $1,35 \text{ VT} + 1,35 \text{ G} + 1,50 \text{ S}_{1,3}$
5. GSN $1,35 \text{ VT} + 1,35 \text{ G} + 1,50 \text{ S}_{2,4}$
6. GSN $1,35 \text{ VT} + 1,35 \text{ G} + 1,50 \text{ W}_{\text{MAX L,D}}$
7. GSN $1,35 \text{ VT} + 1,35 \text{ G} + 1,50 \text{ W}_{\text{MIN L,D}}$
8. GSN $1,35 \text{ VT} + 1,35 \text{ G} + 1,35 \text{ S}_{1,3} + 1,35 \text{ W}_{\text{MAX L,D}}$
9. GSN $1,35 \text{ VT} + 1,35 \text{ G} + 1,35 \text{ S}_{2,4} + 1,35 \text{ W}_{\text{MIN L,D}}$

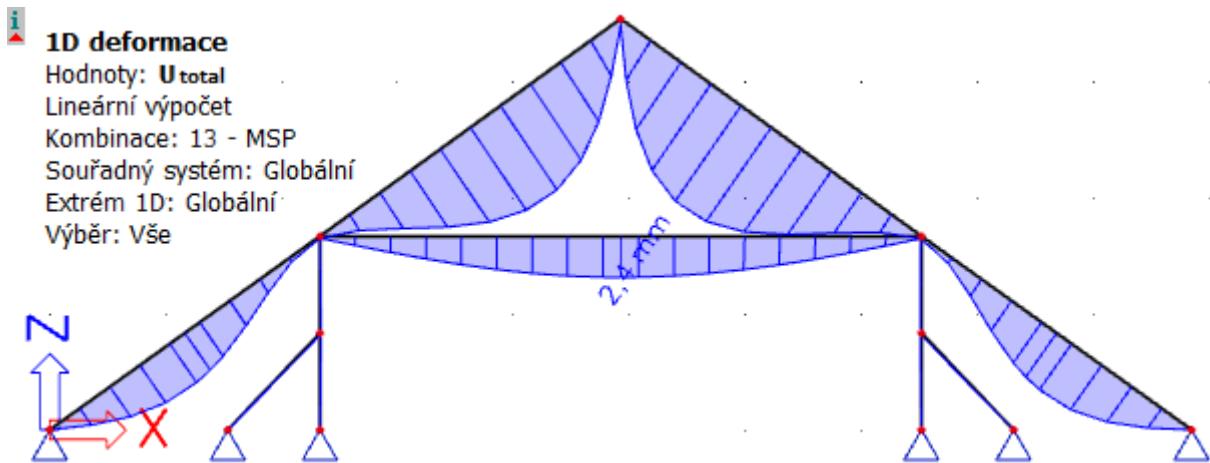
Analiza opterećenja izrađena programskim paketom ©RF Opterećenja v.3.2.1.6

Smederevska Palanka, červen 2018.

Projektant:
Ljubisavljević Đorđe

MSP

Dle ČSN EN 1993-1-1 je mezní průhyb L/250. Z mých výpočtů vychází maximální průhyb 2,4mm na krovi. (viditelné na obrázku níže).



Konečný průhyb: $w_{net,fin} = 2,4\text{mm}$.

Limitní průhyb: $L/250 = 3,202/250 = 0,012808\text{m} = 12,8\text{mm}$

$w_{net,fin} < L/250$

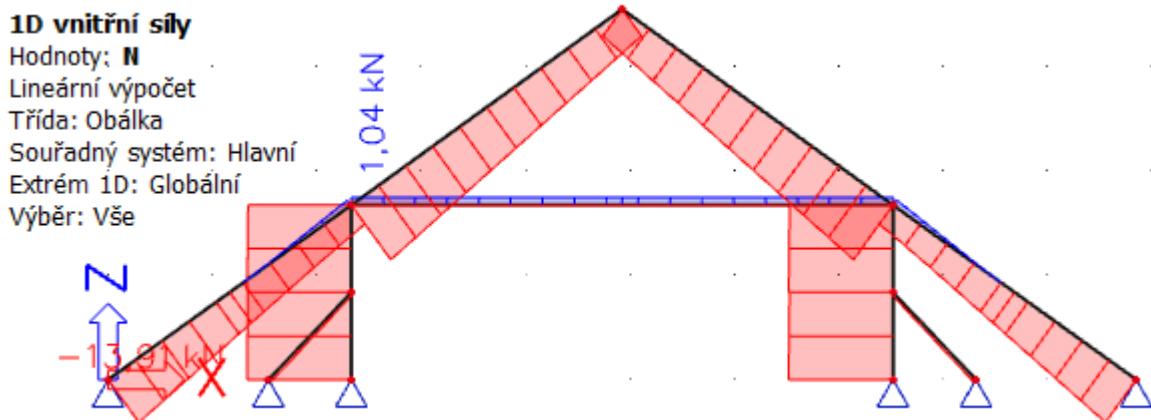
$2,4 < 12,8 \text{ [mm]}$

VYHOVUJE

MSÚ

Posudek sloupu tlak

Obálka normálových sil z mého výpočtu udává maximální hodnotu 13,91kN (tlak) a 1,04kN (tah).



Maximální normálná síla vychází v patě sloupku.

Průřez sloupku: 160x160 mm

Maximální normálová síla v patě sloupku: $N_{tlak,max} = 13,91 \text{ kN} = 0,0139 \text{ MN}$

třída provozu: 1 → kmod = 0,9

délka l = 1,67 m

třída dřeva: C24

E0,05 = 7400 MPa

fc,0,k = 21 MPa

$$A = 0,16 \times 0,16 = 0,0256 \text{ m}^2$$

$$I_y = I_z = \frac{1}{12} * a^4 = \frac{1}{12} * 0,16^4 = 5,4613e^{-5} \text{ m}^4$$

$$I_{min} = 5,4613e^{-5} \text{ m}^4$$

$$i_{min} = \sqrt{\frac{I_{min}}{A}} = \sqrt{\frac{5,4613e^{-5}}{0,0256}} = 0,0462 \text{ m} = 46,2 \text{ mm}$$

$$\lambda = \frac{l_{ef}}{i_{min}} = \frac{1670}{46,2} = 36,15$$

$$\sigma_{c,crit} = \frac{\pi^2 * E * 0,05}{\lambda^2} = \frac{\pi^2 * 7400}{36,15^2} = 55,88 \text{ MPa}$$

$$\lambda_{\text{rel}} = \sqrt{\frac{fc,0,k}{\sigma c,crit}} = \sqrt{\frac{21}{55,88}} = 0,613$$

$$k = 0,5 * (1 + \beta c * (\lambda rel - 0,3) + \lambda rel^2)$$

$$k = 0,5 * (1 + 0,2 * (0,613 - 0,3) + 0,613^2)$$

$$k = 0,719$$

$$kc = \frac{1}{k + \sqrt{k^2 - \lambda rel^2}} = \frac{1}{0,719 + \sqrt{0,719^2 - 0,613^2}} = 0,913$$

$$\sigma c, 0, d \leq fc, 0, d * kc$$

$$\frac{Nd}{A} \leq \frac{kmod*fc,0,k}{\gamma M} * kc$$

$$Nd \leq \frac{kmod*fc,0,k}{\gamma M} * kc * A$$

$$Nd \leq \frac{0,9*21}{1,3} * 0,913 * 0,0256$$

$$0,0139 \leq 0,3398[MN]$$

$$13,9 \leq 339,8[kN]$$

Sloupek průřezu 160x160mm **VYHOVUJE**

Posudek na ohyb

Obálka ohybových momentů z mého výpočtu udává maximální hodnotu 3,18 kNm, který vychází na krokvi.

1D vnitřní síly

Hodnoty: M_y

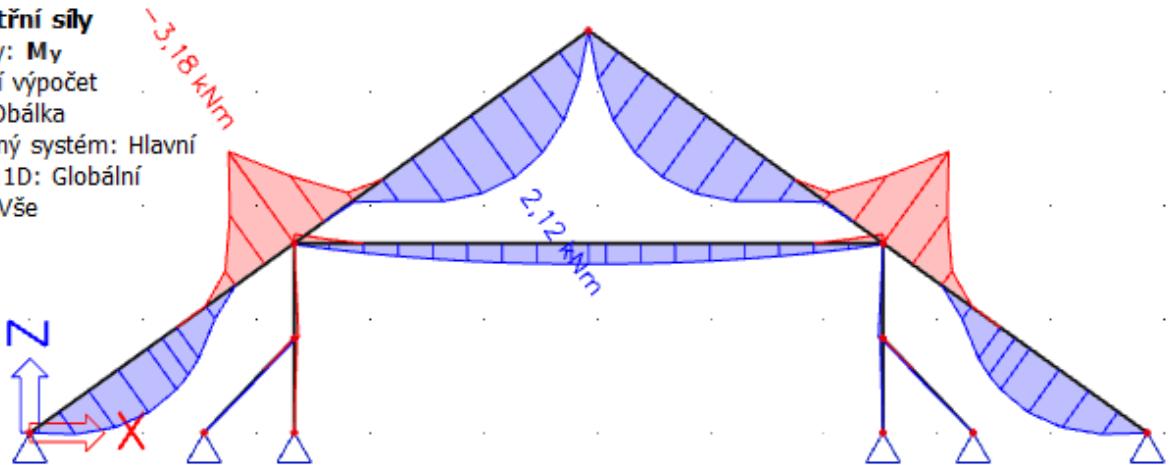
Lineární výpočet

Třída: Obálka

Souřadný systém: Hlavní

Extrem 1D: Globální

Výběr: Vše



Maximální moment: $M_{max} = 3,18 \text{ kNm}$

Průřez krokve: 130x160 mm

třída provozu: 2 → $kmod = 0,9$

délka l = 6,069m

třída dřeva: C24

$f_{m,k} = 24 \text{ MPa}$

$$f_{m,d} = \frac{kmod * f_{m,k}}{\gamma_M} = \frac{0,9 * 24000}{1,3} = 16615,4 = 16,62 \text{ MPa}$$

$$W_y = \frac{1}{6} * b * h^2 = \frac{1}{6} * 0,13 * 0,16^2 = 5,5466e-4 \text{ m}^3$$

$$\sigma_{md} = \frac{M_{ed}}{W_y} = \frac{3,18}{5,5466e-4} = 5733,2 \text{ kPa} = 5,73 \text{ MPa}$$

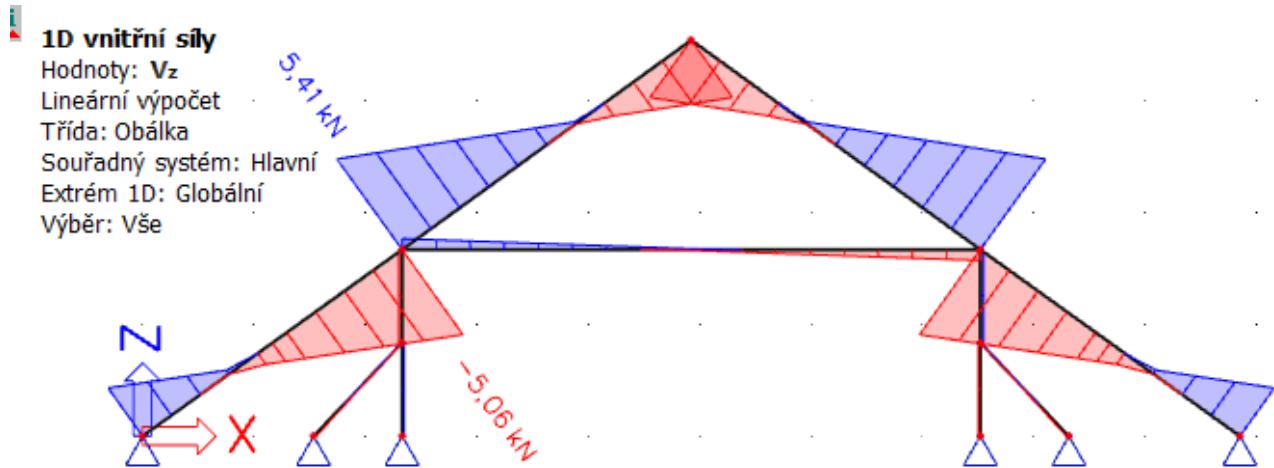
$$\sigma_{md} \leq f_{m,d}$$

$$5,73 \leq 16,62 [\text{MPa}]$$

Krokov průřezu 130x160mm VYHOVUJE na ohyb

Posudek na smyk

Obálka smykových sil z mého výpočtu udává maximální hodnotu 5,41 kN, který vychází na krokvi.



Maximální smyková síla: Vz = 5,41 kN

Průřez krokve: 130x160 mm

Průřezová plocha: A = 0,13 * 0,16 = 0,0208 m²

třída provozu: 2 → kmod = 0,9

třída dřeva: C24

f_{v,k} = 4 MPa

$$f_{v,d} = kmod * f_v, \frac{k}{Y_m} = 0,9 * \frac{4}{1,3} = 2,769 \text{ MPa}$$

$$T_v = \frac{S * V_z}{b * I} = \frac{3}{2} * \frac{V_z}{A} = \frac{3}{2} * \frac{5,41}{0,0208} = 390,14 \text{ kPa} = 0,39 \text{ MPa}$$

$$T_v \leq f_{v,d}$$

$$0,39 \leq 2,769 \text{ [MPa]}$$

Krokov průřezu 130x160mm VYHOVUJE na smyk.

Závěr

Nejnepríznivěji namáhané prvky krovu byly posouzeny a vyhověly.