

Spracovateľ posudku: Bone, s.r.o., Bytčická 16, 010 10 Žilina, IČO: 48 027 944  
tel.: 0904 317 233, 0904 616 303

**SPOLOČNÝ OBECNÝ ÚRAD**  
Úsek územného rozhodovania  
a stavebného poriadku.  
**Obecný úrad východná**  
**OVERENIE INSTRUMENTÁCIU**  
s podmienkami uvedenými  
v rozhodnutí č.: MN1311496/2017  
zo dňa: 14.-12.-2017  
Vo východnej dňa: 14.-12.-2017

## **STATICKÝ POSUDOK STAVBY**

(posudok pre stavebné povolenie)



*Mikuláš*

Názov stavby	:	<b>SKLADY – SHOWROOM, REKONŠTRUKCIA</b>
Investor	:	PD Važec
Miesto stavby	:	parc. č. 2467/6, k. ú. Važec, kraj: Žilinský
Zodpovedný projektant	:	Ing. Rastislav Múdry
Vypracoval	:	Ing. Ján Mikuš

**Úvod :** Projektová časť STATIKA rieši nosný systém, konštrukčné prvky stavebného objektu tak, ako je to zdokumentované v časti architektúra. **Vzhľadom na to, že pre statické riešenie je architektonicko – stavebné riešenie podkladom, bude potrebné koordinovať obidve projektové časti súčasne.**

Projekt uvažuje v celom rozsahu s rozmermi jednotlivých konštrukčných prvkov (nosníky, dížky prútov betonárskej výstuže alebo inak nezistené počas projektovej prípravy) teoretickými. Pri stavebných prácach je preto potrebné všetky rozmery prispôsobiť rozmerom podľa skutkového vyhotovenia hrubej stavby. Z vyššie uvedených dôvodov môže dôjsť aj k zmene návrhu v PD, tieto budú riešené v rámci výkonov AD.

Projektová dokumentácia architektúry a statiky poskytuje všetky nevyhnutné podklady pre vypracovanie RP, ako aj pre spracovanie dodávateľskej, dielenskej a výrobnej dokumentácie:

- prehľadné výkresy situovania nosných konštrukcií rozčlenené pre jednotlivé podlažia s potrebnými rezmi a detailmi
- pôdorysné a výškové teoretické rozmery konštrukčných prvkov
- dimenzie konštrukčných prvkov
- materiál a spôsob prevedenia murovaných, oceľových, drevených, betónových a železobetónových konštrukcií
- výpočet vnútorných síl (v archívnej sade projektanta – na požiadanie sa príslušná časť poskytne príslušnému dodávateľovi) pre možnosť návrhu detailov spojov, kotvenia, resp. pre posúdenie alternatívneho riešenia – zámeny materiálu ap.

**Základové konštrukcie :** vzhľadom na fakt, že stavba bude minimálnym spôsobom priľažená a nevykazuje výrazné statické poruchy, nie sú pôvodné základové konštrukcie predmetom tejto časti PD. Aj keď bude stavba priľažená len minimálne, odporúčam ju sledovať a v prípade výskytu statických trhlín kontaktovať zodpovedného projektanta statiky a vykonať vhodné opatrenia.

Konštrukcia pergoly bude založená pomocou zemných vrutov (napr. ISOMETALL, KRINNER,...) ktoré podopierajú drevené stĺpy (nebudú v kontakte s terénom). Navrhnutý je 1 zemný vrut priemeru 60 mm a s dĺžkou 1000 mm pod každý stĺp pergoly. Presný typ skrutiek sa určí počas realizácie na základe geologických pomerov a začažovacej (odtrhovej) skúsky. Hĺbka založenia bude realizovaná v zmysle technologického postupu výrobcu zemných vrutov (ISOMETALL, KRINNER,...).

**Horná stavba :** je tvorená prefabrikovaným železobetónovým skeletom s výplňovým murivom. Skelet sa skladá zo ŽB stĺpov rozmerov 300 x 300 mm v osovej vzdialenosťi 4500 mm. Po obvode sú stĺpy prepojené ŽB prievlakmi, na ktoré sú uložené strešné väzniaky. Priečadové strešné väzniaky sú tvorené ŽB hornou pásnicou a oceľovým tiahлом v spodnej časti väzníka. Väzniaky sú v pozdĺžnom smere vo vrchole

prepojené železobetónovým stužujúcim trámom a oceľovými väznicami. Výplňové murivo je z keramických tehál hr. 200 mm. Pôvodné vnútorné steny sú hr. 250 mm. Plánované zásahy do obvodových stien, ako aj vnútorných stien budú realizované v rámci nenosných stien a výplňového muriva a teda neovplyvňujú nosnú konštrukciu stavby.

Nové nenosné murivo je navrhnuté z pórobetónových tvárníc hrúbky 250 mm, resp. 150 mm. V PD je uvažované murivo z tvárníc YTONG hr. 250 mm, resp. 150 mm. Zo západnej strany (priestor medzi showroomom a veľkokapacitným teľatníkom) bude dobudovaná štítová stena, taktiež z pórobetónových tvárníc hr. 250 mm. Tvárnicami bude vyplnený celý priestor pod betónovou časťou, vrátane obetónovania oceľových časti, resp. ich obmurovania. Táto stena pokračuje nad úroveň strešnej krytiny a to do výšky 450 mm. Prebiehajúce strešné väznice budú v mieste steny obmurované. Je potrebné dodržať technologický postup murovania podľa požiadaviek výrobcov murovacích materiálov!

Oceľové časti strešného väzníka sú tvorené oceľovým tiahлом (dvojica U 160), ktoré je kvôli stabilizačným účinkom zavesené na oceľových závesoch Ø16 mm. Tieto oceľové prvky boli posúdené na požiarnu odolnosť. Oceľový záves nevyhovel, preto navrhujem doplnenie masívnejších profilov 2 x L40x4 z ocele pevnostnej tr. S 235. Umiestnenie jednotlivých zosilnení ako aj samotné posúdenie oceľových prvkov viď príloha požiarna odolnosť oceľových prvkov. Detailnejšie spracovanie tohto návrhu bude súčasťou realizačnej PD – je nutné dodržať pôvodnú statickú schému (obojstranné kľbové uloženie).

Akékoľvek zmeny dotýkajúce sa nosných konštrukcií je nutné vopred konzultovať so zodpovedným projektantom!

**Konštrukcia pergoly:** zvislé a diagonálne prvky pergoly sú navrhnuté drevené ako dvojica prierezov 75 x 40 mm zo smrekového dreva triedy C22 (S1), s maximálnou vlhkosťou 18%. Vodorovné nosné prvky pergoly sú navrhnuté oceľové prierezov MSH 150/50/4,0 mm, resp. MSH 50/50/4,0 mm z ocele pevnostnej tr. S 235. Statický návrh a posúdenie prvkov pergoly je súčasťou tejto časti PD. Napojenie pergoly na jestvujúcu konštrukciu bude realizované pomocou oceľových prvkov. Detailný návrh uchytenia bude súčasťou realizačnej PD. Pri montáži neoslabovať prierez, pri spájaní nosných prvkov použiť spojovacie prvky na drevo napr. od firmy ROTHOBLAAS, BOVA. Pred zabudovaním odporúčam vykonať ochranný náter dreva a ocele. Ďalej upozorňujem na dôsledné ukotvenie a na dôsledné zavetrenie konštrukcie.

## **MATERIÁLY**

Železobetónové konštrukcie budú z betónu STN EN 206-1 - C20/25 – XC2(SK) – CI 0,4 - D<sub>max</sub>16 – S3 a ocele B 500B, zavlhlej zmesi, v debnení vibrovanej. Výstuž je viazaná z betonárskej ocele B 500B. Nadkladanie, prekrývanie a stykovanie výstuže pri

zachovaní kotevných dĺžok previesť podľa platnej normy. Pre drevené konštrukcie bude použité rezivo smrek/jedľa triedy C22 s max. vlhkosťou < 18 %. Oceľové prvky sú z ocele S 235.

## **SPOJE**

Betónové a železobetónové konštrukcie sa spájajú hlavne v pracovných škárah. Pred betonážou ďalšieho záberu sa škára musí očistiť, odmastiť, zdrsníť a zvlhčiť. Výstuž sa spája preložením na min. kotevnú dĺžku, alebo zvarovaním dostatočne únosným zvarom. Oceľové konštrukcie sú zvárané dostatočne únosným zvarom.

**Údaje o zaťažení :** vetrová oblasť II., základný tlak vetra  $0,81 \text{ kN/m}^2$   
snehová oblasť III., základná tiaž snehu  $1,50 \text{ kN/m}^2$

**Záver :** Na základe tohto statického posudku a pri dodržaní uvedených podmienok konštatujem: stavebné úpravy je možné realizovať. Projektovaná stavba spĺňa požadované kritéria bezpečnosti vyplývajúce z príslušných STN a EN za predpokladu dodržania podmienok stanovených v tejto časti PD a kvalitnej realizácie. Stavebnými úpravami nie je staticky dotknutá okolitá zástavba.

Tento statický posudok je vyhotovený len pre účely vydania stavebného povolenia, pre účely výstavby je potrebné spodrobniť statický výpočet a vypracovať podrobnejšiu projektovú dokumentáciu v zmysle § 66 odst. 3 zákona 50/1976 Zb. v znení neskorších predpisov, ktorá bude obsahovať podrobny statický výpočet, výkresy tvaru a výstuže nosných konštrukcií a detaily tesárskych spojov.

Projektant vlastní pre riešené konštrukcie statický výpočet, podľa ktorého je možné posúdiť alternatívne nahradenie jednotlivých materiálov a prvkov (dimenzií) v prípade potreby pre dodávateľa. Každú zmenu alebo odlišné podmienky pre statické pôsobenie je nutné vopred prekonzultovať so zodpovedným projektantom statiky!

**Podklady :** Projekt pre stavebné povolenie (stavebná časť).

**Literatúra :** Nosné konštrukcie sú navrhnuté podľa noriem:

- PD objektu, stavebná časť
- STN 73 1001 Základová pôda pod plošnými základmi
- Inžinierskogeologická mapa SR a geometrický plán
- ostatné súvisiace normy a predpisy (EC – ENV, STN – EN).

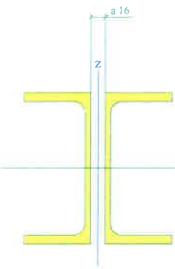
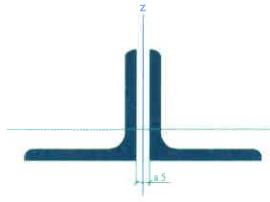
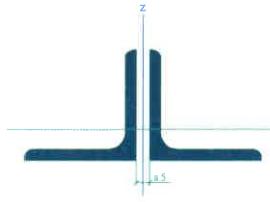
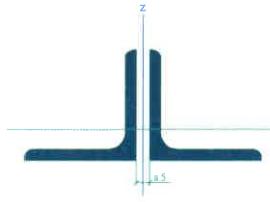
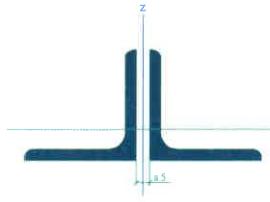


## **PRÍLOHY**

- Požiarna odolnosť oceľových prvkov
  - Posúdenie konštrukcie pergoly

# POSÚDENIE POŽIARNEJ ODOLNOSTI OCEL'OVÝCH PRVKOV STREŠNÉHO VÄZNÍKA

## Prierezy

	<b>Názov</b>	CS2	<b>A [m<sup>2</sup>]</b>	4.3369e-03	
	<b>Typ</b>	2Uo	<b>A y, z [m<sup>2</sup>]</b>	1.4105e-03	1.5200e-03
	<b>Detailný</b>	UPE160; 16	<b>I y, z [m<sup>4</sup>]</b>	1.8231e-05	6.2214e-06
	<b>Materiálová položka</b>	S 235	<b>I w [m<sup>6</sup>], t [m<sup>4</sup>]</b>	8.4571e-09	1.0173e-07
	<b>Výroba</b>	valcovaný	<b>W<sub>e</sub> y, z [m<sup>3</sup>]</b>	2.2789e-04	7.9762e-05
	<b>Vzper y-y, z-z</b>	b b	<b>W<sub>p</sub> y, z [m<sup>3</sup>]</b>	2.6337e-04	1.3309e-04
	<b>d y, z [mm]</b>	0	<b>d y, z [mm]</b>	0	
	<b>c YLSS, ZLSS [mm]</b>	8	<b>c YLSS, ZLSS [mm]</b>	-80	
	<b>alfa [deg]</b>	0.00	<b>alfa [deg]</b>	0.00	
	<b>AL [m<sup>2</sup>/m]</b>	1.1573e+00	<b>AL [m<sup>2</sup>/m]</b>	1.1573e+00	

## Materiály

Názov	Typ	Merná hmotnosť [kg/mm <sup>3</sup> ]	E modul [MPa]	Poisson - nu	G modul [MPa]	Tepel. rozťažnosť [m/mK]
S 235	Ocel'	0.00	2.1000e+05	0.3	8.0769e+04	0.01e-003

## Zaťažovacie stavy

Názov	Popis	Typ pôsobenia	Zaťažovacia skupina	Typ zaťaženia	Smer
LC1	VI.tiaž	Stále	LG1	Vlastná tiaž	-Z
LC2	Podhl'ad/vzduchotechnika	Stále	LG1	Štandard	

## Kombinácie

Názov	Popis	Typ	Zaťažovacie stavy	Súč. [-]
CO1	MSU	EN - MSÚ (STR)	LC1 - VI.tiaž LC2 - Podhl'ad/vzduchotechnika	1.00 1.00
CO2	MSP	EN-MSP char.	LC1 - VI.tiaž LC2 - Podhl'ad/vzduchotechnika	1.00 1.00

## Nelineárne kombinácie

Názov	Typ	Zaťažovacie stavy	Súč. [-]
NC1	Únosnosť	LC1 - VI.tiaž LC2 - Podhl'ad/vzduchotechnika	1.00 1.00
NC2	Použiteľnosť	LC1 - VI.tiaž LC2 - Podhl'ad/vzduchotechnika	1.00 1.00

## Kľúč kombinácií

Názov	Popis kombinácií
1	LC1*1.35 +LC2*1.35
2	LC1*1.00 +LC2*1.00

## Požiarna odolnosť'

Názov	Prút	Časová odolnosť [sec]	ky	kz	Požiarna expozícia	Ochrana	k2
FR2	B10	1800.00	0	0	Všetky strany	Nie	0.85
FR3	B8	1800.00	0	0	Všetky strany	Nie	0.85
FR5	B2	1800.00	0	0	Všetky strany	Nie	0.85
FR6	B12	1800.00	0	0	Všetky strany	Nie	0.85
FR7	B13	1800.00	0	0	Všetky strany	Nie	0.85
FR10	B16	1800.00	0	0	Všetky strany	Nie	0.85
FR11	B17	1800.00	0	0	Všetky strany	Nie	0.85

## Prierez : CS2 - 2Uo (UPE160; 16)

### Vnútorné sily na prvku

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Systém : LSS, Výber : Všetko, Kombinácie : CO1

### Prierez : CS2 - 2Uo (UPE160; 16)

Prút	Stav	dx [mm]	N [kN]	Vz [kN]	My [kNm]
B2	CO1/1	0.000	<b>0.00</b>	1.84	-0.43
B2	CO1/1	5957.141	<b>0.00</b>	<b>2.48</b>	-0.82
B2	CO1/1	8142.860	0.00	<b>-2.48</b>	-0.82
B2	CO1/1	3950.000	0.00	-2.46	<b>-0.83</b>
B2	CO1/1	7049.990	0.00	0.00	<b>0.54</b>

### Napätie

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Výber : Všetko, Kombinácie : CO1

### Prierez : CS2 - 2Uo (UPE160; 16)

Prút	Stav	dx [mm]	Normál - [MPa]	Normál + [MPa]	Šmyk [MPa]	von Mises [MPa]	Únavu [MPa]	Kappa [-]
B2	CO1	3950.000	<b>-3.6</b>	<b>3.6</b>	1.6	<b>3.6</b>	<b>0.9</b>	0.74
B1	CO1	0.000	<b>0.0</b>	<b>0.0</b>	0.5	<b>0.8</b>	<b>0.0</b>	<b>0.74</b>
B2	CO1	7050.010	-2.4	2.4	<b>0.0</b>	2.4	0.6	0.74
B2	CO1	5957.143	-3.6	3.6	<b>1.6</b>	3.6	0.9	0.74
B2	CO1	4619.048	-0.8	0.8	0.5	1.0	0.2	<b>0.74</b>

## Posudok ocele - požiarna odolnosť'

### EC3 : Posúdenie EN 1993

### Požiarna odolnosť podľa 1993-1-2

Prút B2 | 2Uo (UPE160; 16) | S 235 | NC1 | 0.52

Základné dátá EC3 : EN 1993	
parciálny súčiníteľ spoľahlivosti Gamma M0 pre únosnosť prierezu	1.00
parciálny súčiníteľ spoľahlivosti Gamma M1 na odolnosť proti nestabilite	1.00
parciálny súčiníteľ spoľahlivosti Gamma M2 pre oslabený prierez	1.25
dielči súčiníteľ spoľahlivosti Gamma M,fi pre požiarnu odolnosť	1.00

Údaje o materiale		
medza klzu fy	235.00	MPa
pevnosť v tahu fu	360.00	MPa
typ výroby	valcovaný	

### Požiarna odolnosť podľa 1993-1-2 v oblasti rezistencia

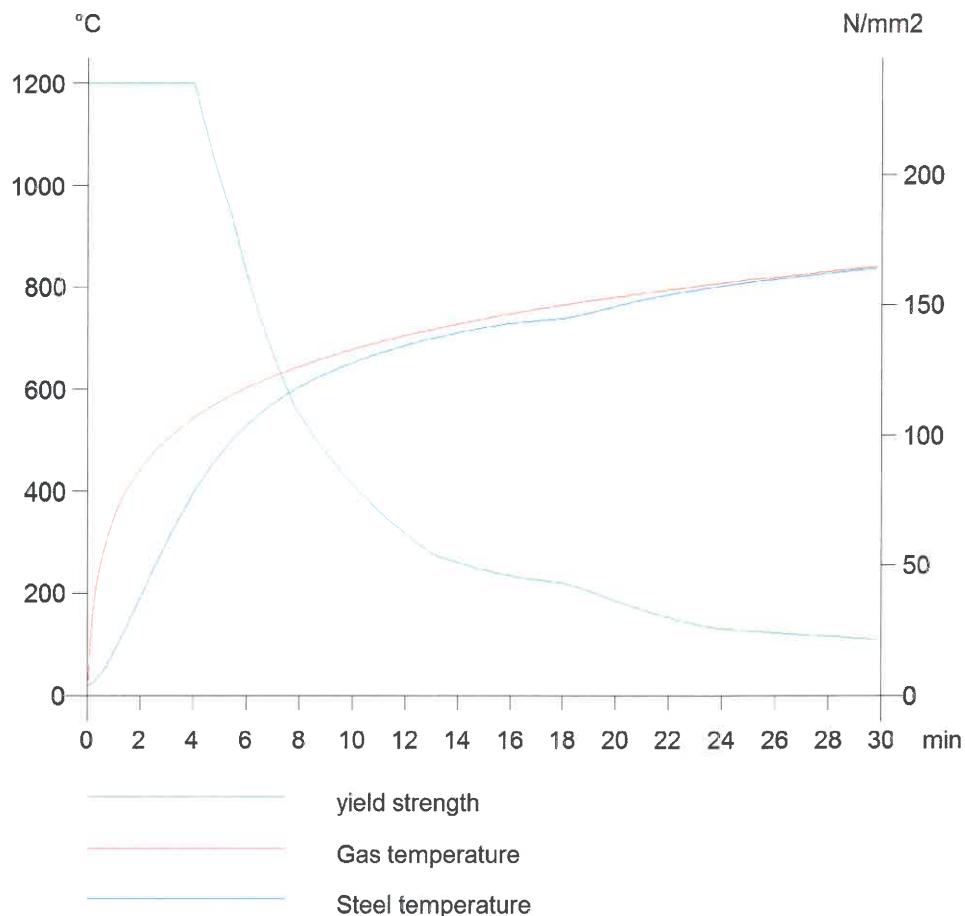
Výsledky sú uvedené pre posúdenie v čase t = 30.0 min

Dátá požiarnej odolnosti		
Krivka teplota - čas	Štandardná závislosť teploty na čase (ISO 834)	
Súčiníteľ prenosu tepla prúdením Alfa,c	25.00	W/m, K
Emisivita vztiahnutá na úsek požiaru Epsilon,f	1.00	
Emisivita vztiahnutá na plochu materiálu Epsilon,m	0.70	
Súčiníteľ konfigurácie pre tok tepla sálaním Fi	1.00	
Požadovaná požiarna odolnosť	30.00	min
Teplota materiálu Teta a,t	833.58	°C
Teplota plynu Teta,g	841.80	°C
Opravný súčiníteľ Kappa 1	1.00	
Opravný súčiníteľ Kappa 2	0.85	
Expozícia nosníka	Všetky strany	
Am/V	0.267	1/mm

**Požiarna odolnosť podľa 1993-1-2 v oblasti rezistencia**

Výsledky sú uvedené pre posúdenie v čase  $t = 30.0$  min

Dáta požiarnej odolnosti	
Krivka teplota - čas	Štandardná závislosť teploty na čase (ISO 834)
Súčinatel' prenosu tepla prúdením Alfa,c	25.00 W/m, K
Emisivita vztiahnutá na úsek požiaru Epsilon,f	1.00
Emisivita vztiahnutá na plochu materiálu Epsilon,m	0.70
Súčinatel' konfigurácie pre tok tepla sálaním Fi	1.00
Požadovaná požiarna odolnosť	30.00 min
Teplota materiálu Teta a,t	837.92 °C
Teplota plynu Teta,g	841.80 °C
Opravný súčinatel' Kappa 1	1.00
Opravný súčinatel' Kappa 2	0.85
Expozícia nosníka	Všetky strany
Am/V	0.503 1/mm
k sh	1.000
ky,Teta	0.09
kE,Teta	0.08



**POSUDOK ÚNOSNOSTI**

Kritický posudok v mieste 0.00 m

Vnútorné sily		
N <sub>f1,Ed</sub>	3.47	kN
V <sub>y,f1,Ed</sub>	0.00	kN
V <sub>z,f1,Ed</sub>	0.00	kN

**Posudok na normálovú silu**

podľa článku EN 1993-1-2 : 4.2.3.1 a vzorca EN 1993-1-2 : (4.3)

**Tabuľka hodnôt**

Nf <sub>i,t,Rd</sub>	95.00	kN
jednotkový posudok	0.00	

**Posudok na šmyk (Vz)**

podľa článku EN 1993-1-2 : 4.2.3.3 a vzorca EN 1993-1-2 : (4.16)

**Tabuľka hodnôt**

Vz,f <sub>i,t,Rd</sub>	20.94	kN
jednotkový posudok	0.09	

**Posudok ohyb.momentu (My)**

podľa článku EN 1993-1-2 : 4.2.3.3. a vzorca EN 1993-1-2 : (4.10)

Klasifikácia priezoru je 1.

**Tabuľka hodnôt**

Mf <sub>i,t,Rd</sub>	6.79	kNm
jednotkový posudok	0.09	

**Posudok na kombináciu ohybu, normálovej a šmykovej sily**

podľa článku EN 1993-1-1: 6.2.9.2.&amp; 6.2.10 a vzorca EN 1993-1-1: (6.42)

Klasifikácia priezoru je 3.

**Tabuľka hodnôt**

sigma N	-0.00	MPa
sigma Myy	-2.69	MPa
sigma Mzz	-0.00	MPa

ro 0.00 miesto 23

jednotkový posudok 0.12

**Prvok VYHOVIE na únosnosť !****Stabilitný posudok**

Parametre vzperu	yy	zz
typ	posuvné	neposuvné
Štíhlosť	43.56	403.96
Redukovaná štíhlosť	0.49	4.57
Redukčný súčinatel'	0.72	0.04
Dĺžka	2.15	15.30
Súčinatel' vzperu (vzp.dĺžky)	1.31	1.00
Vzperná dĺžka	2.82	15.30
Kritické Eulerovo zaťaženie	4737.43	55.08
		kN

Upozornenie : štíhlosť 403.96 je väčšia než 200.00 !

**Posudok LTB**

podľa článku EN 1993-1-2 : 4.2.3.4 a vzorca EN 1993-1-2 : (4.19)

**Tabuľka hodnôt**

M <sub>b,f<sub>i,t,Rd</sub></sub>	1.17	kNm
W <sub>y</sub>	227890.92	mm <sup>3</sup>
redukcia	0.23	
imperfekcie	0.76	
redukovaná štíhlosť	1.68	
metóda pre LTB krvky	Art. 6.3.2.2.	
M <sub>cr</sub>	21.37	kNm
jednotkový posudok	0.52	

LTB		
LTB dĺžka	15.30	m
k	1.00	
kw	1.00	
C <sub>1</sub>	1.35	
C <sub>2</sub>	0.55	
C <sub>3</sub>	1.73	

zaťaženie v ťažisku

**Posudok na tlak s ohybom**

podľa článku EN 1993-1-2 : 4.2.3.5 a vzorca EN 1993-1-2 : (4.21c)

**Tabuľka hodnôt**

ky	1.000
kz	1.000
klt	1.000
Beta My	1.298
Beta Mz	1.800
Beta Mlt	1.510
mu y	-0.430
mu z	-1.038
mu lt	0.886

jednotkový posudok =  $0.00 + 0.12 + 0.00 = 0.12$

jednotkový posudok =  $0.00 + 0.52 + 0.00 = 0.52$

### Prvok VYHOVIE na stabilitu !

#### Relatívna deformácia

Nelineárny výpočet, Extrém : Globálny, Systém : LSS, Výber : Všetko, Nelineárne kombinácie : NC2

Prierez : CS2 - 2Uo (UPE160; 16)

Stav - kombi	Prút	dx [mm]	uz [mm]	Rel uz [1/xx]	Posudok uz [-]
NC2	B2	7050.000	0.0	1/10000	0.00
NC2	B1	300.000	0.0	1/10000	0.00
NC2	B1	300.001	0.0	1/10000	0.00

Prierez : CS5 - 2LT (L40X4; 5)

#### Vnútorné sily na prvkú

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Systém : LSS, Výber : Všetko, Kombinácie : CO1

Prierez : CS5 - 2LT (L40X4; 5)

Prút	Stav	dx [mm]	N [kN]	Vz [kN]	My [kNm]
B12	CO1/2	0.000	3.47	0.00	0.00
B8	CO1/1	1535.910	4.86	0.00	0.00
B12	CO1/1	0.000	4.69	0.00	0.00
B13	CO1/1	0.000	4.69	0.00	0.00

#### Napätie

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Výber : Všetko, Kombinácie : CO1

Prierez : CS5 - 2LT (L40X4; 5)

Prút	Stav	dx [mm]	Normál - [MPa]	Normál + [MPa]	Šmyk [MPa]	von Mises [MPa]	Únava [MPa]	Kappa [-]
B8	CO1	0.000	0.0	7.8	0.0	7.8	2.0	0.74
B12	CO1	562.162	0.0	7.7	0.0	7.7	2.0	0.74
B13	CO1	0.000	0.0	8.5	0.0	8.5	2.2	0.74
B16	CO1	0.000	0.0	7.8	0.0	7.8	2.0	0.74
B12	CO1	0.000	0.0	7.9	0.0	7.9	2.1	0.74
B8	CO1	977.394	0.0	7.9	0.0	7.9	2.0	0.74
B8	CO1	418.883	0.0	7.9	0.0	7.9	2.0	0.74

#### Posudok ocele - požiarna odolnosť'

EC3 : Posúdenie EN 1993

Požiarna odolnosť podľa 1993-1-2

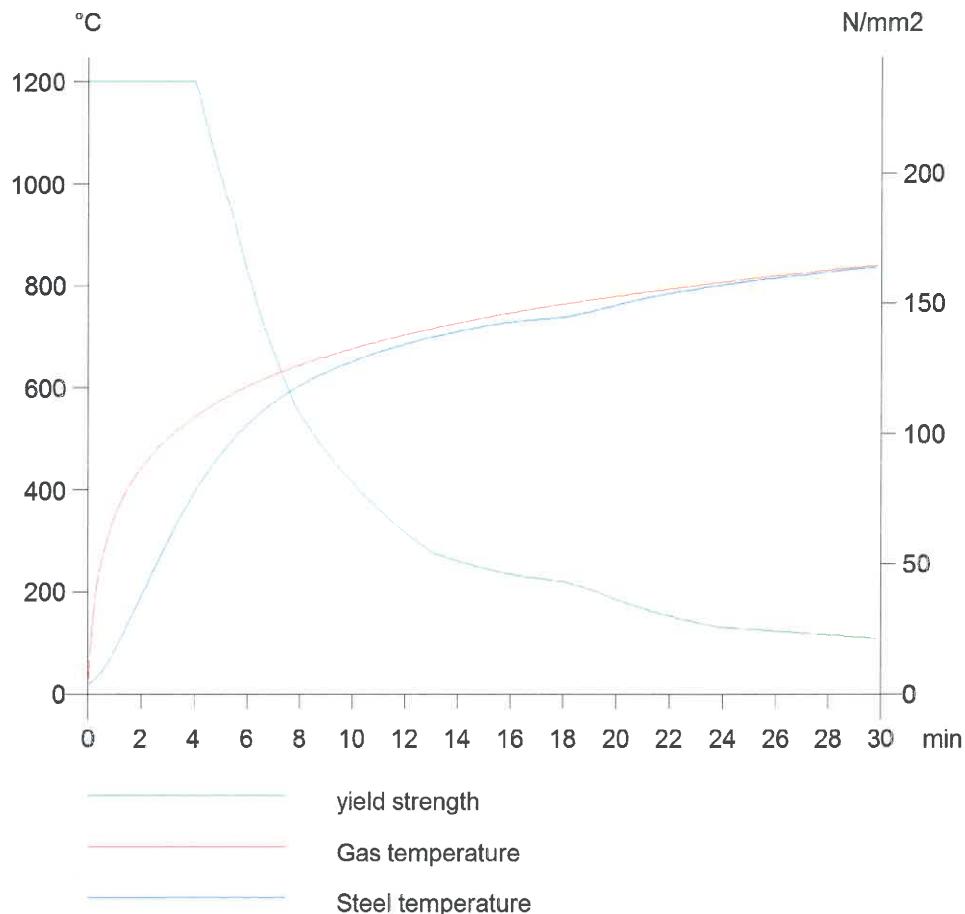
Prút B13 | 2LT (L40X4; 5) | S 235 | NC1 | 0.29

Základné dáta EC3 : EN 1993	
parciálny súčinieľ spoľahlivosti Gamma M0 pre únosnosť prierezu	1.00
parciálny súčinieľ spoľahlivosti Gamma M1 na odolnosť proti nestabilite	1.00
parciálny súčinieľ spoľahlivosti Gamma M2 pre oslabený prierez	1.25
dielči súčinieľ spoľahlivosti Gamma M, fi pre požiarnu odolnosť'	1.00

Údaje o materiále		
medza kľuzu fy	235.00	MPa
pevnosť v tahu fu	360.00	MPa
typ výroby	valcovaný	

**Požiarna odolnosť podľa 1993-1-2 v oblasti rezistencia**  
 Výsledky sú uvedené pre posúdenie v čase  $t = 30.0$  min

Dáta požiarnej odolnosti	Štandardná závislosť teploty na čase (ISO 834)	
Krivka teplota - čas		
Súčinieľ prenosu tepla prúdením Alfa,c	25.00	W/m,K
Emisivita vztiahnutá na úsek požiaru Epsilon,f	1.00	
Emisivita vztiahnutá na plochu materiálu Epsilon,m	0.70	
Súčinieľ konfigurácie pre tok tepla sálaním Fi	1.00	
Požadovaná požiarna odolnosť	30.00	min
Teplota materiálu Teta a,t	837.92	°C
Teplota plynu Teta,g	841.80	°C
Opravný súčinieľ Kappa 1	1.00	
Opravný súčinieľ Kappa 2	0.85	
Expozícia nosníka	Všetky strany	
Am/V	0.503	1/mm
k sh	1.000	
ky,Teta	0.09	
kE,Teta	0.08	



### POSUDOK ÚNOSNOSTI

Kritický posudok v mieste 0.00 m

Vnútorné sily		
Nf,Ed	3.47	kN
Vy,f,Ed	0.00	kN
Vz,f,Ed	0.00	kN

Mt,fi,Ed	-0.00	kNm
My,fi,Ed	-0.00	kNm
Mz,fi,Ed	0.00	kNm

#### Posudok na normálovú silu

podľa článku EN 1993-1-2 : 4.2.3.1 a vzorca EN 1993-1-2 : (4.3)

Tabuľka hodnôt		
Nfi,t,Rd	13.18	kN
jednotkový posudok	0.26	

#### Posudok na šmyk (Vy)

podľa článku EN 1993-1-2 : 4.2.3.4 a vzorca EN 1993-1-2 : (4.20)

Tabuľka hodnôt		
Vy,fi,t,Rd	3.80	kN
jednotkový posudok	0.00	

#### Posudok ohyb.momentu (Mz)

podľa článku EN 1993-1-2 : 4.2.3.4. a vzorca EN 1993-1-2 : (4.18)

Klasifikácia prierezu je 3.

Tabuľka hodnôt		
Mfi,t,Rd	0.08	kNm
jednotkový posudok	0.03	

#### Posudok na kombináciu ohybu, normálovej a šmykovej sily

podľa článku EN 1993-1-1: 6.2.9.2.& 6.2.10 a vzorca EN 1993-1-1: (6.42)

Klasifikácia prierezu je 3.

Tabuľka hodnôt		
sigma N	-5.64	MPa
sigma Myy	0.00	MPa
sigma Mzz	-0.65	MPa

ro 0.00 miesto 15

jednotkový posudok 0.29

### Prvok VYHOVIE na únosnosť !

#### Stabilitný posudok

Parametre vzperu	yy	zz	
typ	neposuvné	posuvné	
Štílosť	30.82	94.45	
Redukovaná štílosť	0.35	1.06	
Redukčný súčinitel'	0.80	0.43	
Dĺžka	0.56	0.56	m
Súčinitel' vzperu (vzp.dĺžky)	1.00	2.02	
Vzperná dĺžka	0.56	1.14	m
Kritické Eulerovo zaťaženie	1343.53	143.07	kN

#### Posudok na tlak s ohybom

podľa článku EN 1993-1-2 : 4.2.3.5 a vzorca EN 1993-1-2 : (4.21c)

Tabuľka hodnôt	
ky	1.000
kz	1.000
klt	1.000
Beta My	1.800
Beta Mz	1.798
Beta Mlt	1.800
mu y	0.211
mu z	-0.991
mu lt	0.137

jednotkový posudok = 0.00 + 0.00 + 0.03 = 0.03

jednotkový posudok = 0.00 + 0.00 + 0.03 = 0.03

### Prvok VYHOVIE na stabilitu !

## Relatívna deformácia

Nelineárny výpočet, Extrém : Globálny, Systém : LSS, Výber : Všetko, Nelineárne kombinácie : NC2  
Prierez : CS5 - 2LT (L40X4; 5)

Stav - kombi	Prút	dx [mm]	uz [mm]	Rel uz [1/xx]	Posudok uz [-]
NC2	B8	698.140	0.0	1/10000	0.00
NC2	B13	281.080	0.0	1/10000	0.00
NC2	B12	281.080	0.0	1/10000	0.00

## Výpočtový model



## Výpočtový model



# POSÚDENIE KONŠTRUKCIE PERGOLY – EKO FARMA VAŽEC

## Prierezy

	<p><b>Názov</b> Jakl 50/50  <b>Typ</b> MSH50x50x4.0  <b>Popis zdroja</b> Structural hollow sections / Vallourec &amp; Mannesmann Tubes / Ed.1998  <b>Materiálová položka</b> S 235  <b>Výroba</b> valcovaný  <b>Vzper y-y, z-z</b> a</p>	<p><b>A [m<sup>2</sup>]</b> 7.1900e-04  <b>A y, z [m<sup>2</sup>]</b> 3.5950e-04 3.5950e-04  <b>I y, z [m<sup>4</sup>]</b> 2.5000e-07 2.5000e-07  <b>I w [m<sup>6</sup>], t [m<sup>4</sup>]</b> 1.0417e-10 4.0400e-07  <b>Wel y, z [m<sup>3</sup>]</b> 9.9900e-06 9.9900e-06  <b>Wpl y, z [m<sup>3</sup>]</b> 1.2067e-05 1.2067e-05  <b>d y, z [mm]</b> 0 0  <b>c YLSS, ZLSS [mm]</b> 25 25  <b>alfa [deg]</b> 0.00  <b>AL [m<sup>2</sup>/m]</b> 1.8965e-01</p>
	<p><b>Názov</b> Drevený stĺp 2x75/40  <b>Typ</b> 2 Rect  <b>Detailný</b> 40; 75; 10  <b>Materiálová položka</b> C22  <b>Výroba</b> drevo  <b>Vzper y-y, z-z</b> b  <b>Výpočet MKP</b> ✓</p>	<p><b>A [m<sup>2</sup>]</b> 6.0000e-03  <b>A y, z [m<sup>2</sup>]</b> 6.0000e-03 5.0000e-03  <b>I y, z [m<sup>4</sup>]</b> 2.8125e-06 4.5500e-06  <b>I w [m<sup>6</sup>], t [m<sup>4</sup>]</b> 0.0000e+00 2.1227e-06  <b>Wel y, z [m<sup>3</sup>]</b> 7.5000e-05 1.0111e-04  <b>Wpl y, z [m<sup>3</sup>]</b> 1.1250e-04 1.5000e-04  <b>d y, z [mm]</b> 0 0  <b>c YLSS, ZLSS [mm]</b> 45 38  <b>alfa [deg]</b> 0.00  <b>AL [m<sup>2</sup>/m]</b> 4.6000e-01</p>
	<p><b>Názov</b> Drevená diagonálka 2x75/40  <b>Typ</b> 2 Rect  <b>Detailný</b> 40; 75; 10  <b>Materiálová položka</b> C22  <b>Výroba</b> drevo  <b>Vzper y-y, z-z</b> b  <b>Výpočet MKP</b> ✓</p>	<p><b>A [m<sup>2</sup>]</b> 6.0000e-03  <b>A y, z [m<sup>2</sup>]</b> 6.0000e-03 5.0000e-03  <b>I y, z [m<sup>4</sup>]</b> 2.8125e-06 4.5500e-06  <b>I w [m<sup>6</sup>], t [m<sup>4</sup>]</b> 0.0000e+00 2.1227e-06  <b>Wel y, z [m<sup>3</sup>]</b> 7.5000e-05 1.0111e-04  <b>Wpl y, z [m<sup>3</sup>]</b> 1.1250e-04 1.5000e-04  <b>d y, z [mm]</b> 0 0  <b>c YLSS, ZLSS [mm]</b> 45 38  <b>alfa [deg]</b> 0.00  <b>AL [m<sup>2</sup>/m]</b> 4.6000e-01</p>
	<p><b>Názov</b> Drevná lamela 75/25  <b>Typ</b> RECT  <b>Detailný</b> 25; 75  <b>Materiálová položka</b> C22  <b>Výroba</b> drevo  <b>Vzper y-y, z-z</b> b  <b>Výpočet MKP</b> ✓</p>	<p><b>A [m<sup>2</sup>]</b> 1.8750e-03  <b>A y, z [m<sup>2</sup>]</b> 1.8750e-03 1.5625e-03  <b>I y, z [m<sup>4</sup>]</b> 8.7891e-07 9.7656e-08  <b>I w [m<sup>6</sup>], t [m<sup>4</sup>]</b> 0.0000e+00 3.0799e-07  <b>Wel y, z [m<sup>3</sup>]</b> 2.3438e-05 7.8125e-06  <b>Wpl y, z [m<sup>3</sup>]</b> 3.5156e-05 1.1719e-05  <b>d y, z [mm]</b> 0 0  <b>c YLSS, ZLSS [mm]</b> 13 38  <b>alfa [deg]</b> 0.00  <b>AL [m<sup>2</sup>/m]</b> 2.0000e-01</p>

## Materiály

Názov	Typ	Merná hmotnosť [kg/mm³]	E modul [MPa]	Poisson - nu	G modul [MPa]	Tepel. roztažnosť [m/mK]
S 235	Ocel	0.00	2.1000e+05	0.3	8.0769e+04	0.01e-003

Názov	Typ	Merná hmotnosť [kg/mm³]	E modul [MPa]	Poisson - nu	G modul [MPa]	Tepel. roztažnosť [m/mK]	Typ dreva
C22	Drevo	0.00	1.0000e+04	0	6.3000e+02	0.01e-003	Teleso

## Zaťažovacie stavy

Názov	Popis	Typ pôsobenia	Zaťažovacia skupina	Typ zaťaženia	Spec	Smer	Dĺžka trvania
LC1	Vl.tiaž	Stále	LG1	Vlastná tiaž	-Z		
LC2	Ostatné stále	Stále	LG1	Štandard			
LC3	Sneh	Premenné	LG2	Statické	Štandard		Strednodobé

## Zaťažovacie skupiny

Názov	Zaťaženie	Špecifikácia	koef. 2
LG1	Stále		
LG2	Premenné	Štandard	Sneh

## Kombinácie

Názov	Popis	Typ	Zaťažovacie stavy	Súč.
CO1	MSU	EC - únosnosť	LC1 - Vl.tiaž LC2 - Ostatné stále LC3 - Sneh	1.00 1.00 1.00
CO2	MSP	EC - použiteľnosť	LC1 - Vl.tiaž LC2 - Ostatné stále LC3 - Sneh	1.00 1.00 1.00

## Kľúč kombinácií

Názov	Popis kombinácií
1	LC1*1.35 +LC2*1.35 +LC3*1.50
2	LC1*1.00 +LC2*1.00 +LC3*1.00
3	LC1*1.00 +LC2*1.00
4	LC1*1.35 +LC2*1.35
5	LC1*1.00 +LC2*1.00 +LC3*1.50

## Prierez : Jakl 150/50 - MSH150x50x4.0

### Vnútorné sily na prvku

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Systém : Hlavné, Výber : Všetko, Kombinácie : CO1

### Prierez : Jakl 150/50 - MSH150x50x4.0

Prút	Stav	dx [mm]	N [kN]	Vy [kN]	Vz [kN]	Mx [kNm]	My [kNm]	Mz [kNm]
B1	CO1/1	1712.501	-0.13	0.01	1.56	0.00	-0.51	0.00
B1	CO1/1	0.000	0.03	0.01	1.17	0.00	-0.01	-0.01
B4	CO1/1	0.000	0.00	-0.03	0.12	0.00	-0.01	0.02
B2	CO1/1	13987.501	0.00	0.02	-1.29	0.00	0.13	0.01
B2	CO1/1	1712.500	0.00	0.01	-1.80	-0.01	-0.55	0.01
B2	CO1/1	12312.501	0.00	0.01	1.74	0.00	-0.38	-0.01
B2	CO1/1	0.000	0.00	0.01	1.14	-0.01	0.01	-0.01
B2	CO1/1	6862.501	0.00	0.01	-1.29	0.01	-0.06	0.01
B1	CO1/1	13287.501	-0.02	0.01	-0.04	0.00	0.53	0.00
B4	CO1/1	1450.000	0.00	-0.03	-0.11	0.00	0.01	-0.02

## Napätie

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Výber : Všetko, Kombinácie : CO1

### Prierez : Jakl 150/50 - MSH150x50x4.0

Prút	Stav	dx [mm]	Normál - [MPa]	Normál + [MPa]	Šmyk [MPa]	von Mises [MPa]	Únavu [MPa]	Kappa [-]
B2	CO1	1712.500	-10.8	10.8	2.1	10.8	8.9	0.18
B2	CO1	2162.510	-0.1	0.1	0.9	1.6	0.1	0.20

B1	CO1	3112.500	-0.2	<b>0.0</b>	1.0	1.8	0.2	0.23
B1	CO1	9649.990	-0.9	0.9	<b>0.0</b>	0.9	0.6	0.38
B1	CO1	8910.417	-0.5	0.5	0.1	<b>0.5</b>	0.6	-0.83
B1	CO1	10537.500	-0.8	0.8	0.1	0.8	1.0	<b>-0.86</b>
B5	CO1	724.990	-0.8	0.8	0.1	0.8	0.2	<b>0.74</b>
B1	CO1	0.000	-0.6	0.6	1.4	2.4	0.5	0.22

### Posudok ocele

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Výber : Všetko, Kombinácie : CO1

Prierez : Jakl 150/50 - MSH150x50x4.0

#### Posúdenie EC3

Prút B2 | MSH150x50x4.0 | S 235 | CO1/1 | 0.04

NSd [kN]	Vy.Sd [kN]	Vz.Sd [kN]	Mt.Sd [kNm]	My.Sd [kNm]	Mz.Sd [kNm]
-0.00	0.01	-1.80	-0.01	-0.55	0.01

#### Kritický posudok v mieste 1.71 m

LTB		
LTB dĺžka	0.10	m
k	1.00	
kw	1.00	
C1	1.17	
C2	0.00	
C3	1.00	

zaťaženie v ťažisku

POSUDOK ÚNOSNOSTI	
Vy	0.00 < 1
Vz	0.01 < 1
M	0.00 < 1

#### Stabilitný posudok

LTB	0.04 < 1
Tlak + moment	0.04 < 1
Tlak + LTB	0.04 < 1

### Relatívna deformácia

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Systém : Hlavné, Výber : Všetko, Kombinácie : CO2

Prierez : Jakl 150/50 - MSH150x50x4.0

Stav - kombi	Prút	dx [mm]	uy [mm]	Rel uy [1/xx]	Posudok uy [-]	uz [mm]	Rel uz [1/xx]	Posudok uz [-]
CO2/2	B4	290.000	<b>0.0</b>	<b>1/10000</b>	<b>0.00</b>	0.0	1/10000	0.00
CO2/2	B4	1160.000	<b>0.0</b>	<b>1/10000</b>	<b>0.00</b>	0.0	1/10000	0.00
CO2/2	B1	13237.490	0.0	1/10000	0.00	<b>-0.1</b>	<b>1/10000</b>	0.02
CO2/2	B2	11720.830	0.0	1/10000	0.00	<b>0.0</b>	<b>1/10000</b>	<b>0.00</b>
CO2/2	B1	13237.510	0.0	1/10000	0.00	-0.1	1/10000	0.02

### Prierez : Jakl 50/50 - MSH50x50x4.0

#### Vnútorné sily na prvku

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Systém : Hlavné, Výber : Všetko, Kombinácie : CO1

Prierez : Jakl 50/50 - MSH50x50x4.0

Prút	Stav	dx [mm]	N [kN]	Vy [kN]	Vz [kN]	Mx [kNm]	My [kNm]	Mz [kNm]
B10	CO1/1	0.000	<b>-0.01</b>	<b>-0.02</b>	<b>0.06</b>	<b>0.00</b>	<b>-0.01</b>	<b>0.01</b>
B8	CO1/1	0.000	<b>0.00</b>	-0.02	0.06	<b>0.00</b>	-0.01	0.01
B9	CO1/3	0.000	0.00	<b>0.00</b>	0.04	0.00	0.00	0.00
B9	CO1/4	1450.000	0.00	0.00	<b>-0.05</b>	0.00	0.00	0.00
B9	CO1/1	725.010	0.00	-0.01	0.00	0.00	<b>0.02</b>	0.00
B10	CO1/1	1450.000	-0.01	-0.02	-0.05	0.00	0.00	<b>-0.01</b>

## Napätie

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Výber : Všetko, Kombinácie : CO1

Prierez : Jakl 50/50 - MSH50x50x4.0

Prút	Stav	dx [mm]	Normál - [MPa]	Normál + [MPa]	Šmyk [MPa]	von Mises [MPa]	Únava [MPa]	Kappa [-]
B10	CO1	0.000	-1.9	1.8	0.2	1.9	1.2	0.34
B8	CO1	145.000	-0.9	0.9	0.1	0.9	0.8	0.13
B9	CO1	580.000	-1.7	1.7	0.0	1.7	0.5	0.68
B8	CO1	725.010	-1.4	1.4	0.1	1.4	0.4	0.74
B10	CO1	290.000	-1.2	1.2	0.1	1.2	0.7	<b>-0.59</b>
B9	CO1	724.990	-1.6	1.6	0.0	1.6	0.4	<b>0.74</b>
B8	CO1	0.000	-1.7	1.7	0.2	1.7	1.1	0.34

## Posudok ocele

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Výber : Všetko, Kombinácie : CO1

Prierez : Jakl 50/50 - MSH50x50x4.0

### Posúdenie EC3

Prút B10 | MSH50x50x4.0 | S 235 | CO1/1 | 0.01

NSd [kN]	Vy.Sd [kN]	Vz.Sd [kN]	Mt.Sd [kNm]	My.Sd [kNm]	Mz.Sd [kNm]
-0.01	-0.02	0.06	0.00	-0.01	0.01

Kritický posudok v mieste 0.00 m

Parametre vzperu		yy	zz
typ		posuvné	neposuvné
Štíhlosť		112.75	40.23
Redukovaná štíhlosť		1.20	0.43
Vzper. krvka	a	a	
Imperfekcie	0.21	0.21	
Redukčný súčinitel'	0.53	0.95	
Dĺžka	1.45	1.45	m
Súčinitel' vzperu (vzp.dĺžky)	1.45	0.52	
Vzperná dĺžka	2.10	0.75	m
Kritické Eulerovo zaťaženie	117.23	920.87	kN

LTB		
LTB dĺžka	1.45	m
k	1.00	
kw	1.00	
C1	1.36	
C2	1.15	
C3	1.73	

zaťaženie v ťažisku

POSUDOK ÚNOSNOSTI	
Vy	0.00 < 1
Vz	0.00 < 1
M	0.00 < 1

Stabilitný posudok	
Vzper	0.00 < 1
LTB	0.00 < 1
Tlak + moment	0.01 < 1
Tlak + LTB	0.01 < 1

## Relativna deformacia

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Systém : Hlavné, Výber : Všetko, Kombinácie : CO2

Prierez : Jakl 50/50 - MSH50x50x4.0

Stav - kombi	Prút	dx [mm]	uy [mm]	Rel uy [1/xx]	Posudok uy [-]	uz [mm]	Rel uz [1/xx]	Posudok uz [-]
CO2/2	B10	290.000	0.0	1/10000	0.00	0.0	1/10000	0.00
CO2/2	B10	1160.000	0.0	1/10000	0.00	0.0	1/10000	0.00
CO2/2	B9	724.990	0.0	1/10000	0.00	0.0	<b>1/10000</b>	0.01
CO2/3	B8	0.000	0.0	0	0.00	0.0	0	0.00
CO2/2	B9	725.010	0.0	1/10000	0.00	0.0	1/10000	0.01

## Prierez : Drevený stíp 2x75/40 - 2 Rect (40; 75; 10)

### Vnútorné sily na prvku

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Systém : Hlavné, Výber : Všetko, Kombinácie : CO1

### Prierez : Drevený stíp 2x75/40 - 2 Rect (40; 75; 10)

Prút	Stav	dx [mm]	N [kN]	Vy [kN]	Vz [kN]	Mx [kNm]	My [kNm]	Mz [kNm]
B15	CO1/1	0.000	-3.30	0.00	0.01	0.00	0.00	0.00
B18	CO1/5	2295.000	-0.12	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
B15	CO1/5	100.001	-3.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
B12	CO1/4	0.000	-0.54	0.00	-0.04	0.00	0.00	0.00
B12	CO1/1	0.000	-1.61	0.00	-0.17	0.00	0.00	0.00
B15	CO1/5	0.000	-3.06	0.00	0.01	0.00	0.00	0.00
B12	CO1/4	100.001	-0.46	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
B12	CO1/1	100.000	-1.61	0.00	-0.17	0.00	-0.02	0.00

### Napätie

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Výber : Všetko, Kombinácie : CO1

### Prierez : Drevený stíp 2x75/40 - 2 Rect (40; 75; 10)

Prút	Stav	dx [mm]	Normál - [MPa]	Normál + [MPa]	Šmyk [MPa]	von Mises [MPa]	Únava [MPa]	Kappa [-]
B15	CO1	100.000	-0.6	0.0	0.0	0.6	0.5	0.19
B18	CO1	2295.000	-0.1	0.0	0.0	0.1	0.0	0.32
B12	CO1	0.000	-0.3	0.0	0.0	0.3	0.2	0.25
B18	CO1	100.002	-0.1	0.0	0.0	0.1	0.1	-0.57
B17	CO1	0.000	-0.1	0.0	0.0	0.1	0.0	0.55
B17	CO1	2295.000	-0.1	0.0	0.0	0.1	0.0	0.52
B15	CO1	100.000	-0.6	0.0	0.0	0.6	0.5	0.18

### Posudok dreva

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Výber : Všetko, Kombinácie : CO1

### Prierez : Drevený stíp 2x75/40 - 2 Rect (40; 75; 10)

EUROCODE 5 - NÁVRH DREVENÝCH KONŠTRUKCIÍ, ENV 1995-1-1.

Štandardný výpis,

Nosník : B15, L=2295.000mm, 2 Rect (40; 75; 10), C22

Materiál : C22 Trieda vlhkosti : 1 gamma m = 1.30 k m = 0.70 (obdĺžnik)  
rez=100.000mm CO1/1 k mod = 0.80

### Posudok únosnosti

	N	Vy	Vz	Mx	My	Mz
Návrhová sila	-3.3[kN]	-0.0[kN]	0.0[kN]	-0.0[kNm]	0.0[kNm]	-0.0[kNm]
Návrhové napätie	-0.5[MPa]	-0.0[MPa]	0.0[MPa]	-0.0[MPa]	0.0[MPa]	0.0[MPa]
Limitné napätie	12.3[MPa]	1.5[MPa]	1.5[MPa]	1.5[MPa]	13.5[MPa]	13.5[MPa]
Jednotkový posudok	0.04	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

Ohyb : 0.00 (5.1.6a)

Tlak + ohyb : 0.00 (5.1.10a)

Šmyk : 0.00 (5.1.7.1)

### Posudok stability

Tlak (5.2.1) : 0.17 (5.2.1f)  
kcy=0.27 kcz=0.41

Ohyb (5.2.2) : 0.00  
k crit=1.00

**Maximálny jednotkový posudok = 0.17 - prierez vyhovuje.**

### Deformácia s dotvarovaním

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Systém : Hlavné, Výber : Všetko, Kombinácie : CO2

### Prierez : Drevený stíp 2x75/40 - 2 Rect (40; 75; 10)

Stav	Prút	dx [mm]	ux [mm]	uy [mm]	uz [mm]	fix	f iy [mrad]	f iz [mrad]
CO2/2	B15	2295.000	-0.1	0.0	-0.1	0.0	0.0	0.0
CO2/3	B12	0.000	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.1	0.0
CO2/2	B12	2295.000	0.0	0.0	-0.1	0.0	0.3	0.0
CO2/3	B12	978.000	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
CO2/2	B13	2295.000	-0.1	0.0	-0.1	0.0	0.0	0.0
CO2/2	B12	831.670	0.0	0.0	0.2	0.0	0.0	0.0
CO2/2	B12	0.000	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.4	0.0
CO2/3	B12	2295.000	0.0	0.0	0.0	0.0	0.1	0.0
CO2/3	B12	100.000	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.1	0.0

## Prierez : Drevená diagonála 2x75/40 - 2 Rect (40; 75; 10)

### Vnútorné sily na prvkú

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Systém : Hlavné, Výber : Všetko, Kombinácie : CO1

### Prierez : Drevená diagonála 2x75/40 - 2 Rect (40; 75; 10)

Prút	Stav	dx [mm]	N [kN]	Vy [kN]	Vz [kN]	Mx [kNm]	My [kNm]	Mz [kNm]
B23	CO1/1	0.000	-0.31	0.00	0.02	0.00	0.00	0.00
B22	CO1/1	2791.710	0.04	0.00	-0.02	0.00	0.00	0.00
B21	CO1/4	0.000	-0.06	0.00	0.02	0.00	0.00	0.00
B21	CO1/4	2822.880	0.00	0.00	-0.02	0.00	0.00	0.00
B22	CO1/5	0.000	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	0.00
B23	CO1/4	0.000	-0.09	0.00	0.02	0.00	0.00	0.00
B21	CO1/1	0.000	-0.10	0.00	0.02	0.00	0.00	0.00
B21	CO1/4	1411.430	-0.03	0.00	0.00	0.00	0.02	0.00
B21	CO1/3	0.000	-0.05	0.00	0.02	0.00	0.00	0.00

### Napätie

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Výber : Všetko, Kombinácie : CO1

### Prierez : Drevená diagonála 2x75/40 - 2 Rect (40; 75; 10)

Prút	Stav	dx [mm]	Normál - [MPa]	Normál + [MPa]	Šmyk [MPa]	von Mises [MPa]	Únava [MPa]	Kappa [-]
B23	CO1	1391.992	-0.3	0.2	0.0	0.3	0.1	0.64
B22	CO1	2791.711	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.25
B21	CO1	0.000	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.45
B21	CO1	1411.449	-0.2	0.2	0.0	0.2	0.1	0.72
B21	CO1	1411.429	-0.2	0.2	0.0	0.2	0.1	0.72
B23	CO1	0.000	-0.1	0.0	0.0	0.1	0.0	0.21
B21	CO1	2822.878	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.05

### Posudok dreva

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Výber : Všetko, Kombinácie : CO1

### Prierez : Drevená diagonála 2x75/40 - 2 Rect (40; 75; 10)

EUROCODE 5 - NÁVRH DREVENÝCH KONŠTRUKCIÍ, ENV 1995-1-1.

Štandardný výpis,

Nosník : B23, L=2784.005mm, 2 Rect (40; 75; 10), C22

Materiál : C22 Trieda vlhkosti : 1 gamma m = 1.30 k m = 0.70 (obdĺžnik)  
rez=1318.739mm CO1/1 k mod = 0.80

### Posudok únosnosti

	N [-]	Vy [kN]	Vz [kN]	Mx [kNm]	My [kNm]	Mz [kNm]
Návrhová sila	-0.3[kN]	0.0[kN]	0.0[kN]	0.0[kNm]	0.0[kNm]	0.0[kNm]
Návrhové napätie	-0.0[MPa]	0.0[MPa]	0.0[MPa]	0.0[MPa]	0.2[MPa]	-0.0[MPa]
Limitné napätie	12.3[MPa]	1.5[MPa]	1.5[MPa]	1.5[MPa]	13.5[MPa]	13.5[MPa]
Jednotkový posudok	0.00	0.00	0.00	0.00	0.02	0.00

Ohyb : 0.02 (5.1.6a) Krútenie : sig v,d=0.00MPa 0.00 (5.1.8)

Šmyk : 0.00 (5.1.7.1) Tlak + ohyb : 0.02 (5.1.10a)

### Posudok stability

Tlak (5.2.1) : 0.04 (5.2.1f) Ohyb (5.2.2) : 0.02

kcy=0.18 kcž=0.29 k crit=1.00

**Maximálny jednotkový posudok = 0.04 - prierez vyhovuje.**

### Deformácia s dotvarovaním

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Systém : Hlavné, Výber : Všetko, Kombinácie : CO2

### Prierez : Drevená diagonála 2x75/40 - 2 Rect (40; 75; 10)

Stav	Prút	dx [mm]	ux [mm]	uy [mm]	uz [mm]	fix	fif	fiz
			[mrad]		[mrad]		[mrad]	
CO2/2	B23	2784.000	0.0	0.0	-0.1	0.0	-0.6	0.0
CO2/2	B22	2791.710	0.0	0.0	-0.1	0.0	-0.6	0.0
CO2/2	B21	1485.730	0.0	0.0	-0.7	0.0	0.0	0.0
CO2/2	B23	0.000	0.0	0.0	0.0	0.0	0.7	0.0
CO2/3	B23	2784.000	0.0	0.0	-0.1	-0.1	-0.6	0.0
CO2/2	B21	2822.880	0.0	0.0	-0.1	0.0	-0.6	0.0
CO2/3	B21	2822.880	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.7	0.0
CO2/2	B21	0.000	0.0	0.0	0.0	0.0	0.7	0.0

## Prierez : Drevná lamela 75/25 - RECT (25; 75)

### Vnútorné sily na prvku

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Systém : Hlavné, Výber : Všetko, Kombinácie : CO1

### Prierez : Drevná lamela 75/25 - RECT (25; 75)

Prút	Stav	dx [mm]	N [kN]	Vy [kN]	Vz [kN]	Mx [kNm]	My [kNm]	Mz [kNm]
B40	CO1/1	0.000	0.00	0.00	0.23	0.00	0.00	0.00
B39	CO1/1	0.000	0.00	0.00	0.25	0.00	0.00	0.00
B24	CO1/3	0.000	0.00	0.00	0.03	0.00	0.00	0.00
B89	CO1/1	1450.000	0.00	0.00	-0.27	0.00	0.00	0.00
B89	CO1/1	0.000	0.00	0.00	0.27	0.00	0.00	0.00
B86	CO1/1	0.000	0.00	0.00	0.16	0.00	0.00	0.00
B37	CO1/1	0.000	0.00	0.00	0.16	0.00	0.00	0.00
B89	CO1/1	724.990	0.00	0.00	0.00	0.00	0.10	0.00
B24	CO1/1	0.000	0.00	0.00	0.23	0.00	0.00	0.00

### Napätie

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Výber : Všetko, Kombinácie : CO1

### Prierez : Drevná lamela 75/25 - RECT (25; 75)

Prút	Stav	dx [mm]	Normál - [MPa]	Normál + [MPa]	Šmyk [MPa]	von Mises [MPa]	Únava [MPa]	Kappa [-]
B89	CO1	724.990	-4.2	4.2	0.0	4.2	3.7	0.11
B28	CO1	0.000	0.0	0.0	0.1	0.2	0.0	0.25
B24	CO1	0.000	0.0	0.0	0.2	0.3	0.0	0.23
B70	CO1	725.010	-2.4	2.4	0.0	2.4	2.1	0.12
B89	CO1	1450.000	0.0	0.0	0.2	0.4	0.0	0.24
B72	CO1	0.000	0.0	0.0	0.1	0.2	0.0	0.23
B52	CO1	1450.000	0.0	0.0	0.1	0.2	0.0	0.27
B86	CO1	0.000	0.0	0.0	0.1	0.2	0.0	0.06
B44	CO1	1450.000	0.0	0.0	0.1	0.2	0.0	0.53

### Posudok dreva

Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Výber : Všetko, Kombinácie : CO1

### Prierez : Drevná lamela 75/25 - RECT (25; 75)

**EUROCODE 5 - NÁVRH DREVENÝCH KONŠTRUKCIÍ, ENV 1995-1-1.**

Štandardný výpis,

**Nosník : B89, L=1450.000mm, RECT (25; 75), C22**

Materiál : C22 Trieda vlhkosti : 1 gamma m = 1.30 k m = 0.70 (obdĺžnik)

rez=724.990mm CO1/1 k mod = 0.80

### Posudok únosnosti

	N	Vy	Vz	Mx	My	Mz
Návrhová sila	0.0[kN]	-0.0[kN]	0.0[kN]	-0.0[kNm]	0.1[kNm]	-0.0[kNm]
Návrhové napätie	0.0[MPa]	-0.0[MPa]	0.0[MPa]	-0.0[MPa]	4.2[MPa]	-0.0[MPa]
Limitné napätie	8.0[MPa]	1.5[MPa]	1.5[MPa]	1.5[MPa]	13.5[MPa]	13.5[MPa]
Jednotkový posudok	0.00	0.00	0.00	0.00	0.31	0.00

Ohyb : 0.31 (5.1.6a) Krútenie : sig v,d=0.00MPa 0.00 (5.1.8)

Šmyk : 0.00 (5.1.7.1) Tah + ohyb : 0.31 (5.1.9a)

### Posudok stability

Tlak (5.2.1) : 0.31 (5.2.1f) Ohyb (5.2.2) : 0.33

kcy=0.59 kcž=0.08 k crit=0.92

**Maximálny jednotkový posudok = 0.33 - prierez vyhovuje.**

### Deformácia s dotvarovaním

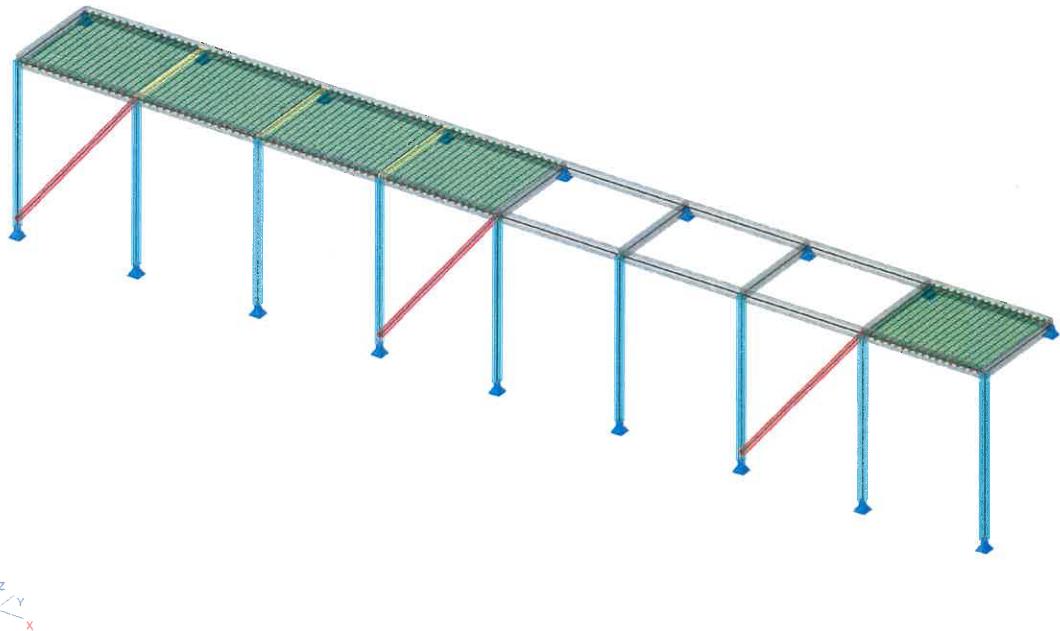
Lineárny výpočet, Extrém : Globálny, Systém : Hlavné, Výber : Všetko, Kombinácie : CO2

### Prierez : Drevná lamela 75/25 - RECT (25; 75)

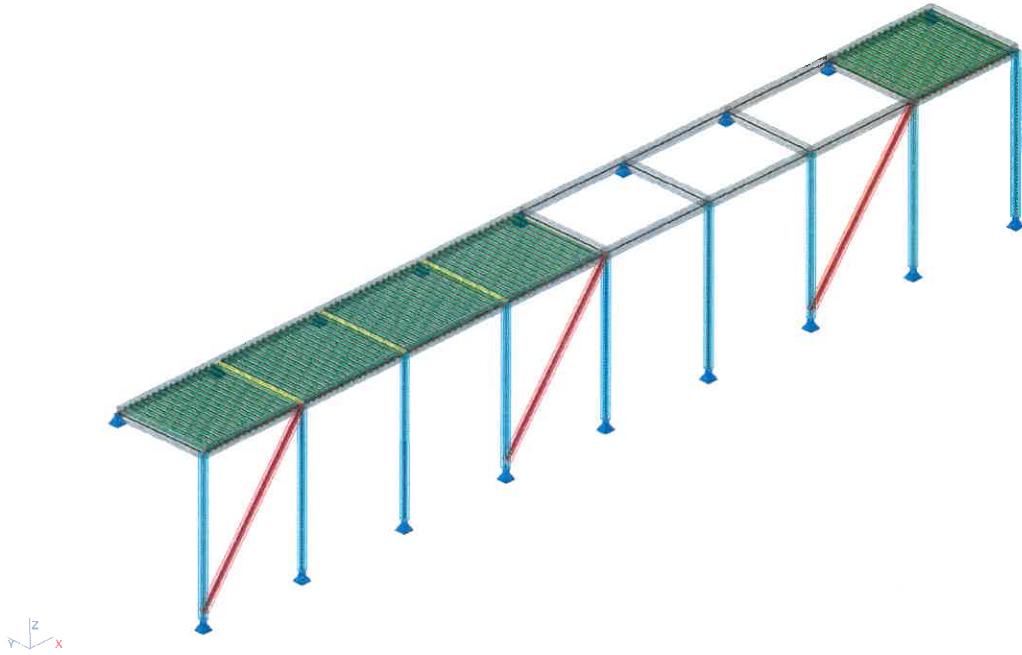
Stav	Prút	dx [mm]	ux [mm]	uy [mm]	uz [mm]	fix [mrad]	f iy [mrad]	f iz [mrad]
CO2/2	B35	1450.000	0.0	0.1	-0.2	-0.2	-2.7	0.1
CO2/2	B93	1450.000	0.0	0.1	-0.2	0.3	-2.7	0.1
CO2/2	B24	0.000	0.0	0.0	0.0	0.1	4.2	0.1
CO2/2	B24	1450.000	0.0	0.1	-0.1	0.1	-4.0	0.1
CO2/2	B89	725.010	0.0	0.0	-2.3	0.1	0.0	0.1
CO2/2	B40	0.000	0.0	0.0	0.0	0.0	4.2	0.1
CO2/2	B39	1450.000	0.0	0.1	-0.1	-0.3	-4.4	0.1

CO2/2	B90	1450.000	0.0	0.1	-0.1	<b>0.3</b>	-4.1	0.1
CO2/2	B89	1450.000	0.0	0.1	-0.1	0.2	<b>-4.7</b>	0.1
CO2/2	B89	0.000	0.0	0.0	0.0	0.1	<b>4.8</b>	0.1
CO2/3	B90	0.000	0.0	0.0	0.0	0.1	0.9	<b>0.0</b>

### Výpočtový model



### Výpočtový model



## Výpočtový model

