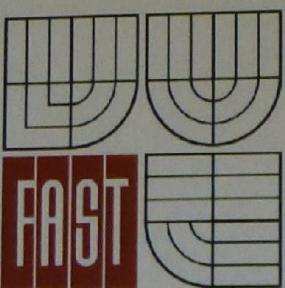


VYSOKÉ UČENÍ TECHNICKÉ V BRNĚ  
BRNO UNIVERSITY OF TECHNOLOGY



FAKULTA STAVEBNÍ  
ÚSTAV KOVOVÝCH A DŘEVĚNÝCH KONSTRUKCÍ

FACULTY OF CIVIL ENGINEERING  
INSTITUTE OF METAL AND TIMBER STRUCTURES

# NOSNÁ OCELOVÁ KONSTRUKCE VÝROBNÍ HALY

STEEL STRUCTURE OF FACTORY

BAKALÁŘSKÁ PRÁCE  
BACHELOR'S THESIS

AUTOR PRÁCE  
AUTHOR

RICHARD JAMBOR

VEDOUCÍ PRÁCE  
SUPERVISOR

Ing. LUKÁŠ HRON



# VYSOKÉ UČENÍ TECHNICKÉ V BRNĚ FAKULTA STAVEBNÍ

**Studijní program**

B3607 Stavební inženýrství

**Typ studijního programu**

Bakalářský studijní program s prezenční formou studia

**Studijní obor**

3647R013 Konstrukce a dopravní stavby

**Pracoviště**

Ústav kovových a dřevěných konstrukcí

## ZADÁNÍ BAKALÁŘSKÉ PRÁCE

**Student**

Richard Jambor

**Název**

Nosná ocelová konstrukce výrobní haly

**Vedoucí bakalářské práce**

Ing. Lukáš Hron

**Datum zadání  
bakalářské práce**

30. 11. 2013

**Datum odevzdání  
bakalářské práce**

30. 5. 2014

V Brně dne 30. 11. 2013



doc. Ing. Marcela Karmazínová, CSc.  
Vedoucí ústavu

*M. J.*



prof. Ing. Rostislav Drochytka, CSc., MBA  
Děkan Fakulty stavební VUT

## **Podklady a literatura**

Platné normy pro určení účinků zatížení a pro navrhování ocelových konstrukcí:  
ČSN EN 1991-1-1 Zatížení konstrukcí. Část 1-1: Obecná zatížení – Objemové tíhy, vlastní  
tíha a užitná zatížení pozemních staveb.

ČSN EN 1991-1-3 Zatížení konstrukcí - Část 1-3: Obecná zatížení - Zatížení sněhem.

ČSN EN 1991-1-4 Zatížení konstrukcí - Část 1-4: Obecná zatížení - Zatížení větrem.

ČSN EN 1993-1-1 Navrhování ocelových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla  
pro pozemní stavby.

ČSN EN 1993-1-8 Navrhování ocelových konstrukcí - Část 1-8: Navrhování styčníků.

## **Zásady pro vypracování (zadání, cíle práce, požadované výstupy)**

V rámci této práce bude vypracována nosná ocelová konstrukce výrobní a skladovací haly  
o rozměrech 18 x 55 m s výškou 8 m.

Pro určení klimatického zatížení bude uvažována lokalita Brno.

Při návrhu nosné konstrukce budou splněny architektonické a dispoziční požadavky.

Požadované výstupy:

Technická zpráva.

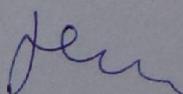
Statický výpočet hlavních nosných částí konstrukce.

Výkresová dokumentace v rozsahu stanoveném vedoucím práce.

## **Struktura bakalářské/diplomové práce**

VŠKP vypracujte a rozčleňte podle dále uvedené struktury:

1. Textová část VŠKP zpracovaná podle Směrnice rektora "Úprava, odevzdávání, zveřejňování a uchovávání  
vysokoškolských kvalifikačních prací" a Směrnice děkana "Úprava, odevzdávání, zveřejňování a  
uchovávání vysokoškolských kvalifikačních prací na FAST VUT" (povinná součást VŠKP).
2. Přílohy textové části VŠKP zpracované podle Směrnice rektora "Úprava, odevzdávání, zveřejňování a  
uchovávání vysokoškolských kvalifikačních prací" a Směrnice děkana "Úprava, odevzdávání, zveřejňování  
a uchovávání vysokoškolských kvalifikačních prací na FAST VUT" (nepovinná součást VŠKP v případě,  
že přílohy nejsou součástí textové části VŠKP, ale textovou část doplňují).



Ing. Lukáš Hron  
Vedoucí bakalářské práce

## **Abstrakt**

Práce se zabývá návrhem nosné ocelové konstrukce výrobní haly situované nedaleko města Brno. Hala má obdélníkový půdorys o rozměrech 54 x 18m a sedlovou střechu sklonu 5% s výškou hřebene 8m. Příčná vazba je tvořena příhradovým vazníkem o rozpětí 18m uloženým kloubově na plnostěnné sloupy vložené v rovině příčné vazby. Vaznice o rozpětí 6m je plnostěnná, prostě uložená na vazníky. Obvodový plášt' je tvořen sendvičovými panely a střešní plášt' je složen z trapézového plechu, izolace a střešní fólie.

## **Klíčová slova**

nosná ocelová konstrukce, jednopodlažní halová budova, výrobní hala, návrh, dimenzování, posouzení, zatížení, vnitřní síly

## **Abstract**

The thesis deals with a design of the steel structure of the factory hall situated near the city of Brno. The hall has a rectangular shape with the dimensions of 42 x 18m and the saddle roof at the angle of 5% and the roof top 8m above the ground. The transverse bond consists of a truss girder with a span of 18m placed on the columns by joints. The columns are fixed in the transverse direction. The purlin is 6m long and it is placed on the truss by joints. The curtain wall is made of sandwich panels and the roof is composed of layers of a trapezoidal steel plate, isolation and roofing foil.

## **Keywords**

steel construction, one storey hall building, factory hall, design, assessment, check, load, internal forces

...

## **Bibliografická citace VŠKP**

Richard Jambor *Normy ocelové konstrukce výrobní haly*. Brno, 2014. 11 s., 65 s. přil.  
Bakalářská práce. Vysoké učení technické v Brně, Fakulta stavební, Ústav kovových a  
dřevěných konstrukcí. Vedoucí práce Ing. Lukáš Hron.

**Prohlášení:**

Prohlašuji, že jsem bakalářskou práci zpracoval samostatně a že jsem uvedl všechny použité informační zdroje.

V Brně dne 15.5.2014

Richard Jambor

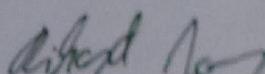
.....  
podpis autora  
Richard Jambor

# PROHLÁŠENÍ O SHODĚ LISTINNÉ A ELEKTRONICKÉ FORMY VŠKP

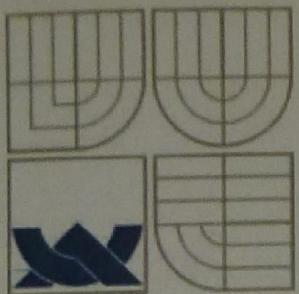
## Prohlášení:

Prohlašuji, že elektronická forma odevzdané bakalářské práce je shodná s odevzdanou listinnou formou.

V Brně dne 28.4.2014



.....  
podpis autora  
Richard Jambor



VYSOKÉ UČENÍ TECHNICKÉ V BRNĚ  
BRNO UNIVERSITY OF TECHNOLOGY



FAKULTA STAVEBNÍ  
ÚSTAV KOVOVÝCH A DŘEVĚNÝCH KONSTRUKCÍ  
FACULTY OF CIVIL ENGINEERING  
INSTITUTE OF METAL AND TIMBER STRUCTURES

## TECHNICKÁ ZPRÁVA TECHNICAL REPORT

BAKALÁŘSKÁ PRÁCE  
BACHELOR'S THESIS

AUTOR PRÁCE  
AUTHOR

RICHARD JAMBOR

VEDOUCÍ PRÁCE  
SUPERVISOR

Ing. LUKÁŠ HRON

## OBSAH

1. VŠEOBECNĚ .....	2
2. STATICKÉ SCHÉMA PŘÍČNÉ VAZBY .....	2
3. ZATÍŽENÍ .....	3
4. VÝPOČET .....	4
5. POPIS KONSTRUKČNÍHO SYSTÉMU .....	4
6. MONTÁŽNÍ POSTUP .....	8
7. POVRCHOVÁ ÚPRAVA KONSTRUKCE .....	8
8. ZÁVĚR .....	9
9. SEZNAM POUŽITÝCH ZDROJŮ A LITERATURY .....	10
10. SEZNAM PŘÍLOH .....	11

## 1. VŠEOBECNĚ

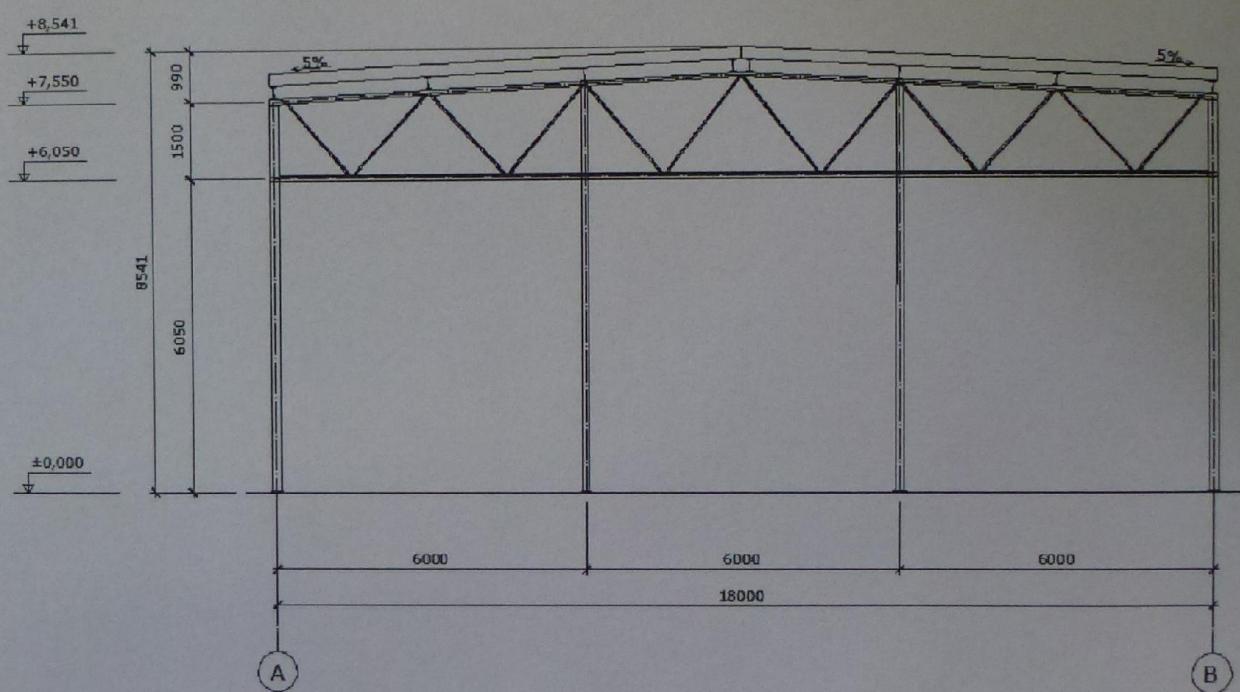
Návrh se týká nosné ocelové konstrukce průmyslové haly situované nedaleko města Brno. Sloužit bude především jako skladovací hala. Půdorysné rozměry haly jsou 54,0 x 18,0 m. Sedlová střecha ve sklonu 5% bude mít hřeben ve výšce 8,5 m. Celkové rozměry tedy jsou: délka 54,0 m, šířka 18,0 m a výška 8,5 m.

Konstrukce je řešena jako vazbový systém. Příčná vazba po 6,0 m je tvořena příhradovým vazníkem svařeným z jeklů o rozpětí 18,0 m uloženým kloubově na plnostěnné sloupy. Sloupy jsou v rovině příčné vazby vetknuty do základové konstrukce.

Prostorová tuhost je zajištěna příčným ztužením stěny a střechy v prvním a posledním poli haly. Dále se v konstrukci nachází podélné hřebenové ztužidlo sloužící především pro zkrácení vzpěrné délky dolního pásu vazníků.

Na vaznících jsou kloubově uložené plnostěnné vaznice o rozpětí 6,0 m.

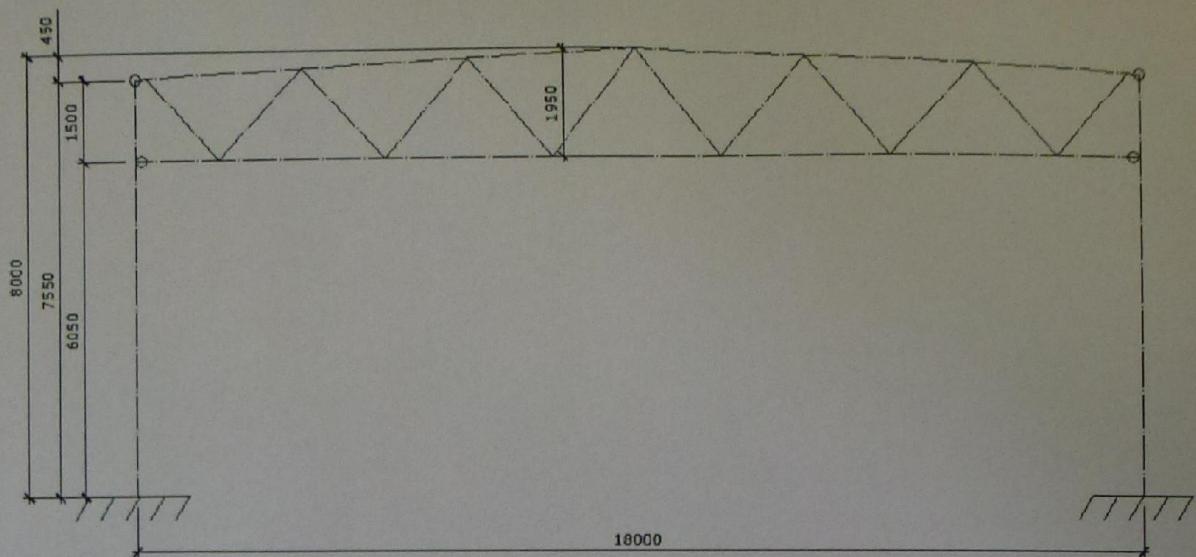
Střešní plášť je složen z nosného trapézového plechu, vrstvy izolace, parozábrany a střešní PVC fólie dle požadavku investora. Obvodové stěny jsou pak tvořeny sendvičovými panely.



## 2. STATICKÉ SCHÉMA PŘÍČNÉ VAZBY

Příčná vazba je řešena jako celek vazníku a sloupů. Sloupy jsou vetknuty do základové desky v příčném směru. Uložení v podélném směru je kloubové. Vazník je uložen kloubově na sloupech. Dolní pás vazníku je připojen ke sloupu také pevným kloubem.

## STATICKÉ SCHÉMA PŘÍČNÉ VAZBY



### 3. ZATÍŽENÍ

#### STÁLÉ ZATÍŽENÍ

Stálé zatížení tvoří vlastní tíha materiálu nosné konstrukce, střecha a obvodový plášt.

Vlastní tíha je uvažována automaticky v software při výpočtu.

Střecha je zatížená vrstvou nosného plechu, 2 druhů izolace, parozábrany a PVC fólie o celkové hodnotě  $g_k = 0,123 \text{ kNm}^{-2}$ . Obvodový plášt' tvořen sendvičovými panely vyvazuje zatížení  $g_k = 0,129 \text{ kNm}^{-2}$ .

#### PROMĚNNÉ ZATÍŽENÍ

Uvažováno je zatížení sněhem, větrem, osamělým břemenem na střeše a rovnoramenným plošným zatížením.

Hodnota zatížení sněhem  $q_k = 0,800 \text{ kNm}^{-2}$ . Zatížení sněhem uvažováno pro II. sněhovou oblast, kde je základní hodnota zatížení sněhem  $q_k = 1,000 \text{ kNm}^{-2}$ .

Zatížení větrem o maximálním dynamickém tlaku  $q_p = 0,611 \text{ kNm}^{-2}$ . Pro výpočet zatížení větrem uvažována II. větrová oblast se základní rychlostí větru  $v_{b,0} = 25 \text{ ms}^{-1}$ .

Osamělé břemeno a plošné rovnoramenné zatížení reprezentují například pohyb dělníků při údržbě. Hodnota zatížení osamělým břremenem  $F_k = 1 \text{ kN}$  a hodnota rovnoramenného plošného zatížení  $q_k = 0,750 \text{ kNm}^{-2}$  působící na ploše  $10 \text{ m}^2$ . Obě tato zatížení byla v rámci kombinování umístěna na střechu tak, aby vyvazovala nejnepříznivější účinky.

## MIMOŘÁDNÉ ZATÍŽENÍ

Při výpočtu bylo uvažováno zatížení od nárazu vysokozdvižného vozíku do sloupu. Specifikace vysokozdvižného vozíku dodal investor, vozík byl následně zařazen do kategorie FL 2. Vozík působí nápravovou silou  $Q_k = 40 \text{ kN}$  zvýšenou dynamickým součinitelem na  $Q_{k,dyn} = 80 \text{ kN}$ . Hodnota vodorovné síly uvažována jako 30% nápravové síly, tedy  $H_{k,dyn} = 24 \text{kN}$ . Působiště nárazu bylo uvažováno ve výšce 2,0 m nad úrovní podlahy haly.

## STABILITNÍ SÍLY

Stabilitní síly uvažovány při vzpěru pásů vazníku.

Hodnota určena jako 1% z maximální tlakové síly v horním nebo dolním pásu vazníku. Se zatížením se počítalo pouze v kombinacích vyvozujících tlak v příslušném pásu vazníku.

Zatížení je dále přenášeno prostřednictvím vaznic do střešního a stěnového ztužidla (při vzpěru horního pásu) nebo přes podélné ztužidlo do sloupků ve štírové stěně (při vzpěru dolního pásu) a následně do základové konstrukce.

## 4. VÝPOČET

Pro výpočet vnitřních sil byl vytvořen 3D model haly v programu Scia Engineer. Kombinace byly vytvořeny automaticky. Pro mezní stav únosnosti dle rovnic 6.10a a 6.10b a pro mezní stav použitelnosti byla vytvořena charakteristická kombinace.

Zatížení sněhem a větrem bylo upraveno příslušnými součiniteli (v závislosti na tvaru střechy, sklonu střechy, výšce budovy) a rozmištěno dle eurokódu. Na krajních sloupech, okapových a vrcholových vaznicích bylo zatížení uvažováno poloviční hodnotou vzhledem k poloviční zatěžovací šířce.

Výpočtem v softwaru byly zjištěny vnitřní síly a dimenzování bylo provedeno pro obálky maximálních vnitřních sil.

Dimenzování proběhlo ručním výpočtem pro mezní stav únosnosti. Hodnoty průhybů odečteny ze softwaru a ručním výpočtem (zjednodušeně) ověřeny.

Také bylo provedeno ověření hodnot některých vnitřních sil. Odchylky byly v rozmezí 15%, což považuji za přijatelné.

## 5. POPIS KONSTRUKČNÍHO SYSTÉMU

### STŘEŠNÍ PLÁŠŤ

Tvořen nosným trapézovým plechem TR 60/235 uloženým kolmo na vaznice. Dále 2 vrstvami tepelné izolace, parozábranou a střešní PVC fólií o celkové tloušťce 240mm.

Trapézový plech nebyl dimenzován, ale převzat z tabulek výrobce pro dané zatížení, rozpětí a statické schéma. Plech byl uvažován jako spojitý nosník délky 9,0 m s podporami po 3,0 metrech. Pro dané zatížení vyhovuje s rezervou 38%.

Připojení plechu k vaznicím je realizováno samořeznými vruty do vln plechu. Vzhledem k umístění hydroizolace nad plechem, není třeba provádět žádné speciální opatření pro přípoje vrutů.

### OBVODOVÝ PLÁŠŤ

Tvořen sendvičovým panelem. Jedná se o kombinaci dvou trapézových plechů a výplňové izolace celkové tloušťky 100 mm.

## **VAZNICE**

**Navržen profil IPE 240 (S235).**

Vaznice je uvažována jako prostě podepřený nosník o rozpětí 6,0 m se zatěžovací šířkou 3,0 m.

Není bráněno klopení, schopnost plechu bránit klopení by musela být prokázána výpočtem.

Při rozhodující kombinaci, která vyvazuje ohyb s klopením vyhovuje s rezervou 33%. IPE 220 by již nevyhovělo.

Průhyb vaznice byl ručně stanoven na  $w = 6$  mm. Hodnota průhybu ze softwaru byla  $w = 5,2$  mm. Rozdíl je tedy cca 13% na stranu bezpečnou. Limitní průhyb vaznice  $w_{lim} = 30,0$  mm, rezerva činí 80%.

Připojení vaznice na vazník je realizováno šroubově k plechům, které jsou přivařeny k hornímu pásu vazníku. 2x M16 8.8. pro připojení pásnice k plechu pod pásnicí a 1x M16 8.8. pro připoj stojiny vaznice k "patce" přivařené k vazníku.

## **VAZNÍK**

**Horní pás - navržen profil TR CTV 100x4 (S235).**

Vybočení v rovině vazníku brání diagonály a vybočení z roviny vazníku je zajištěno vaznicemi.

Rozhodujícím namáháním je vzpěr, profil vyhovuje s rezervou 25%.

Připojení horního pásu vazníku na sloup je provedeno pomocí 2 plechů a 4x M16 8.8. Jeden z plechů je přivařen dílensky k vazníku, druhý k vaznici a šroubově se spojí během montáže. Horní pás je dílensky svařen tupým svarem ze dvou kusů profilu.

**Dolní pás - navržen profil TR CTV 100x8 (S235).**

Vybočení v rovině vazníku brání diagonály a vybočení z roviny vazníku je zajištěno podélným hřebenovým ztužidlem v polovině rozpětí vazníku. Rozhodujícím namáháním je vzpěr, profil vyhovuje s rezervou 5%.

Dolní pás vazníku je přišroubován k pásnici sloupu přes čelní desku (přivařena k pásu vazníku) pomocí 2x M16 10.9. Šrouby třídy 10.9. jsou použity proto, že z konstrukčního hlediska nelze použít 4 šrouby ani větší průměr šroubu. Profil sloupu je v místě připojení vyztužen pomocí žeber z plechu.

Dále je dolní pás vazníku dílensky svařen tupým svarem ze dvou kratších kusů profilu, protože není běžně dodáván v potřebné délce.

**Diagonály - navrženy jako TR CTV 50x5 (S235).**

Vzpěrné délky v obou rovinách byly uvažovány stejnými hodnotami, jako jsou teoretické délky prutů. Dimenzována byla nejdelší diagonála na největší normálovou sílu. Rozhodujícím namáháním je vzpěr a pruty vyhoví s rezervou 11%.

Diagonály jsou k pásum vazníku přivařeny koutovým obvodovým svarem tloušťky  $a = 3$  mm.

### **Vazník jako celek**

Průhyb vazníku byl vypočítán ručně zjednodušenou metodou (vazník nahrazen prostým nosníkem, zanedbány diagonály a vypočítán náhradní moment setrvačnosti) a jeho hodnota  $w = 17,1$  mm. Software průhyb určil jako  $w = 11,5$  mm. Rozdíl tedy činí cca 33% na stranu bezpečnou. Maximální dovolený průhyb  $w_{lim} = 70$  mm. Vazník tedy vyhovuje s dostatečně velkou rezervou.

Vazník nebude mít montážní spoj. Délku 18,0 m lze ještě bez větších problémů převézt. Cena přepravy se odvíjí především od hmotnosti (která je relativně nízká) a bude levnější vazníky převézt než vytvářet montážní spoj.

### **SLOUPY**

Dimenzován byl jak krajní, tak mezilehlý sloup. Mezilehlý sloup byl navržen jako profil HEA 200 (S 235) a krajní sloup jako HEA 140 (S235). Vzhledem k malé úspore na materiálu a možnosti provést stejné detaily zůstane i krajní sloup z profilu HEA 200 (S235).

Sloup byl řešen jako nosník délky 7,550 m vložený do základu v rovině příčné vazby, uložený kloubově v podélném směru a kloubově spojen s vazníkem. Není bráněno klopení. Zatěžovací šířka je 6,0 m.

Rozhodujícím namáháním byla kombinace tlaku a ohybu. Průřez vyhovuje s rezervou 7%.

Průhyb sloupu (v rovině příčné vazby) odečten ze softwaru  $w = 5,8$  mm. Limitní průhyb pro sloup  $w_{lim} = 12,5$  mm. Rezerva tedy činí cca 53%.

Vložení do základové desky je provedeno pomocí patního plechu (ke kterému je přivařen sloup) a 8x chemické kotvy RG M16-180 E 8.8. Plech je uložen na vyrovnávací vrstvě betonu C25/30. Díry do betonu budou vrtány až během montáže. Pro usnadnění provádění je v patním plechu otvor pro kotvu o průměru 20 mm namísto standardních 18 mm.

### **SLOUPKY**

Navržen profil HEA 140 (S235).

Sloupky ve štítové stěně zajišťují vynesení obvodového pláště, přenos zatížení větrem a dále přenos sil z prutů bránících vybočení dolnímu pásu vazníku (při zatížení stabilitní sílou) do základů. Rozhodující je posudek na vzpěr s ohybem a profil vyhovuje s rezervou 31%.

Kotvení k základové desce je řešeno pomocí dvou chemických kotev RG M16-180 E 8.8. a patního plechu přivařeného ke sloupku. Plech je uložen na vyrovnávací vrstvě betonu C25/30. Díry do betonu budou vrtány až během montáže. Pro usnadnění provádění je v patním plechu otvor pro kotvu o průměru 20 mm namísto standardních 18 mm.

Připojení sloupku k vazníku bude provedeno pomocí plechů a 2x M16 8.8. Plech bude přivařen k dolnímu pásu vazníku během výroby a k němu bude přišroubována pásnice sloupku během montáže.

## ZTUŽENÍ

**Ztužení stěny a střechy** - navržen profil KR 22 (S235).

Ztužidla uvažována jako prvky působící pouze v tahu. Rozhodující bylo posouzení na tah v místě oslabení závitem (kvůli použití dopínací matice). Vyhovuje s rezervou 20%.

Přípoje ke sloupu a hornímu pásu vazníku řešeny přes styčníkový plech přivařený ke sloupu a pomocí 2xM16 8.8.

**Hřebenové podélné ztužidlo** - navržen profil KR 16 (S235).

Rozhodující bylo posouzení na tah v místě oslabení závitem (kvůli použití dopínací matice). Vyhovuje s rezervou 56%.

Přípoje k dolnímu a hornímu pásu vazníku řešeny přes styčníkové plechy přivařené k pásmům a pomocí 2xM12 8.8.

## PŘEHLED PROFILŮ, JEJICH VYUŽITÍ A ORIENTAČNÍ VÝKAZ MATERIÁLU

Prvek	Profil	Využití [%]
STŘEŠNÍ PLECH	TR. PLECH 60/235	62
VAZNICE	IPE 240	67
HORNÍ PÁS VAZNÍKU	TR CTV 100x4	75
DOLNÍ PÁS VAZNÍKU	TR CTV 100x8	95
DIAGONÁLY	TR CTV 50x5	89
MEZILEHLÉ SLOUPY	HEA 200	93
KRAJNÍ SLOUPY	HEA 120	97
SLOUPKY	HEA 140	69
ZTUŽENÍ STĚNY A STŘECHY	KR 22	80
ZTUŽENÍ DOLNÍHO PÁSU VAZNÍKU	KR16	44

OZNAČENÍ PRVKU	NÁZEV	DĚLKA [m]	kg/m	kg/ks	ks	HMOTNOST CELKEM [kg]
P	STŘEŠNÍ PLECH	9,000	6,70	60,30	120	7 236
V	VAZNICE	6,000	30,70	184,20	72	13 262
HP	HORNÍ PÁS VAZNÍKU	9,200	11,70	107,64	20	2 153
DP	DOLNÍ PÁS VAZNÍKU	18,000	21,40	385,20	10	3 852
D1	DIAGONÁLA 1	2,024	6,56	13,28	20	266
D2	DIAGONÁLA 2	2,230	6,56	14,63	20	293
D3	DIAGONÁLA 3	2,230	6,56	14,63	20	293
D4	DIAGONÁLA 4	2,343	6,56	15,37	20	307
D5	DIAGONÁLA 5	2,343	6,56	15,37	20	307
D6	DIAGONÁLA 6	2,460	6,56	16,14	20	323
S1	MEZILEHLÝ SLOUP	7,550	42,30	319,37	16	5 110
S2	KRAJNÍ SLOUP	7,550	19,90	150,25	4	601
S3	SLOUPEK	7,700	24,70	190,19	4	761
ZT 1	ZTUŽENÍ STĚNY	9,644	2,98	28,74	8	230
ZT 2	ZTUŽENÍ STŘECHY	6,710	2,98	20,00	24	480
ZT 3	ZTUŽENÍ D.P. VAZNÍKU	6,309	1,58	9,97	18	179

HMOTNOST CELÉ KONSTRUKCE [kg]

35 652

## 6. MONTÁŽNÍ POSTUP

Značení prvků odpovídá značení prvků a rastru dle dipozice.

Při montáži by mělo být postupováno následovně:

1. Zakotvení sloupů A1, A2, B1 a B2.
2. Montáž stěnového ztužidla mezi sloupy A1,A2 a B1,B2.
3. Připojení vazníků 1 a 2 na sloupy.
4. Montáž střešního ztužení mezi vazníky 1 a 2.
5. Montáž vaznic mezi vazníky 1 a 2.
6. Zakotvení sloupů A3 a B3.
7. Připojení vazníku 3 na sloupy.
8. Montáž vaznic mezi vazníky 2 a 3.
9. Dále postupovat dle kroků 6,7 a 8 až na konec haly.

Je možné postupovat symetricky z obou konců, montáž sloupů A9,A10,B9 a B10 provést podle kroků 1-5 a další postup podle kroků 6-9.

## 7. POVRCHOVÁ ÚPRAVA KONSTRUKCE

Protikorozní ochrana bude provedena nátěrem dle ČSN EN ISO 12944-5. Barva nátěru bude upřesněna investorem (v interiéru je konstrukce přiznaná).

Investor nepožaduje protipožární nátěr.

## 8. ZÁVĚR

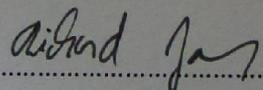
Ve své bakalářské práci jsem navrhoval hlavní nosnou ocelovou konstrukci skladovací haly umístěné nedaleko města Brno.

Během návrhu jsem postupoval co nejpečlivěji a snažil jsem se dodržet všechny platné normativní dokumenty (uvedené v seznamu použité literatury) a požadavky investora s ohledem na co nejlepší poměr ceny a bezpečnosti konstrukce.

Také jsem se snažil navrhnut konstrukci tak, aby detaily a montáž bylo možné provést pokud možno jednoduše a rychle.

Pro návrh jsem používal profily a spojovací materiál běžně dostupný, výrobce ve své práci ale nechci jmenovat.

V Brně dne 25.5.2014



.....  
podpis autora

Richard Jambor

## **9. SEZNAM POUŽITÝCH ZDROJŮ A LITERATURY**

### **NORMY**

- [1] ČSN EN 1990. Eurokód: Zásady navrhování konstrukcí. Praha: ÚNMZ, 2011.
- [2] ČSN EN 1991-1-1. Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-1: Obecná zatížení - Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb. Praha: ÚNMZ, 2010.
- [3] ČSN EN 1991-1-3. Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-3: Obecná zatížení - Zatížení sněhem. Praha: ÚNMZ, 2013.
- [4] ČSN EN 1991-1-4. Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-4: Obecná zatížení - Zatížení větrem. Praha: ÚNMZ, 2013.
- [5] ČSN EN 1991-1-7. Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-7: Obecná zatížení - Mimořádná zatížení. Praha: ÚNMZ, 2011.
- [6] ČSN EN 1993-1-1. Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby. Praha: ÚNMZ, 2011.
- [7] ČSN EN 1993-1-8. Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí - Část 1-8: Navrhování styčníků. Praha: ÚNMZ, 2013.
- [8] ČSN 01 3483. Výkresy stavebních konstrukcí. Výkresy kovových konstrukcí. Praha, 1986.

### **SKRIPTA**

- [9] MELCHER, J. a B. STRAKA. Kovové konstrukce: konstrukce průmyslových budov. 1. vyd. Praha: SNTL, 1977, 217 s.

## **10. SEZNAM PŘÍLOH**

P1 - STATICKÝ VÝPOČET, 65str.

### **P2 - VÝKRESOVÁ ČÁST**

P 2.1. - DISPOZICE

měřítko 1:100

formát A1

P 2.2. - VÝKRES KOTVENÍ M,

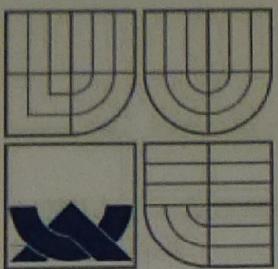
měřítko 1:100

formát 5x A4

P 2.3. - VÝKRES VAZNIKU V3

měřítko 1:100

formát A0



VYSOKÉ UČENÍ TECHNICKÉ V BRNĚ  
BRNO UNIVERSITY OF TECHNOLOGY



FAKULTA STAVEBNÍ  
ÚSTAV KOVOVÝCH A DŘEVĚNÝCH KONSTRUKCÍ  
FACULTY OF CIVIL ENGINEERING  
INSTITUTE OF METAL AND TIMBER STRUCTURES

## P1: STATICKÝ VÝPOČET

STRUCTURAL DESIGN ANALYSIS

BAKALÁŘSKÁ PRÁCE  
BACHELOR'S THESIS

AUTOR PRÁCE  
AUTHOR

RICHARD JAMBOR

VEDOUCÍ PRÁCE  
SUPERVISOR

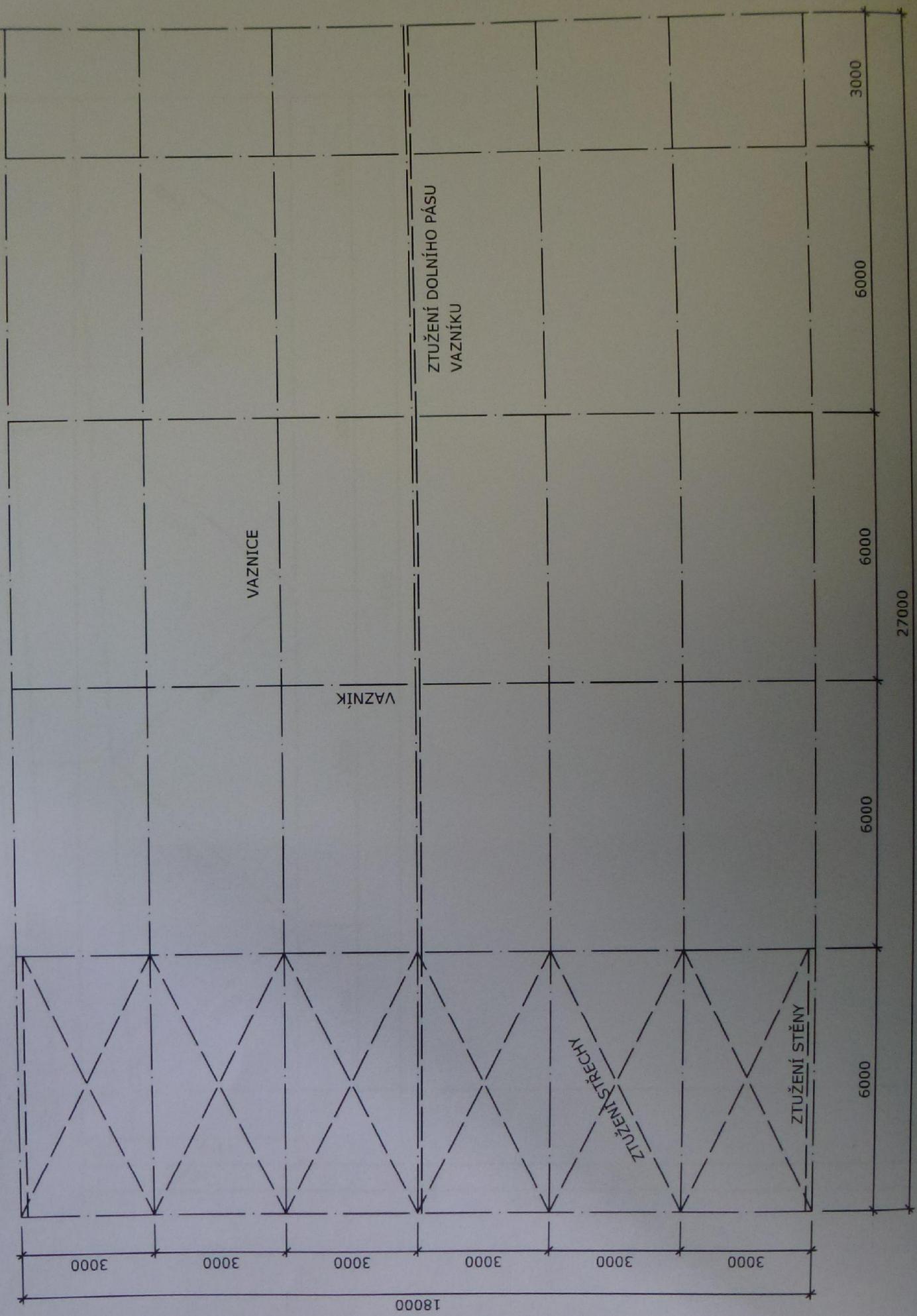
Ing. LUKÁŠ HRON

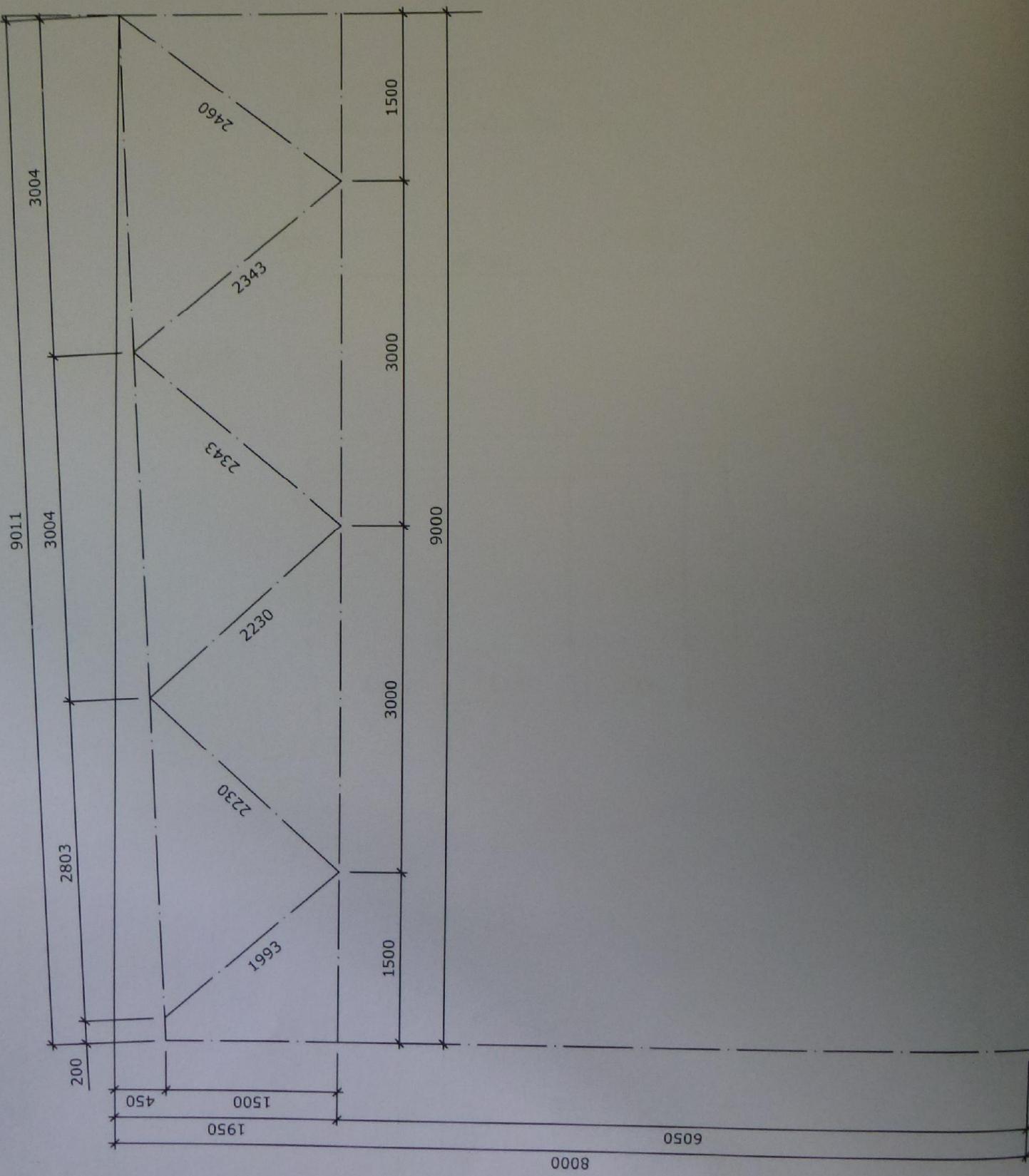
# OBSAH

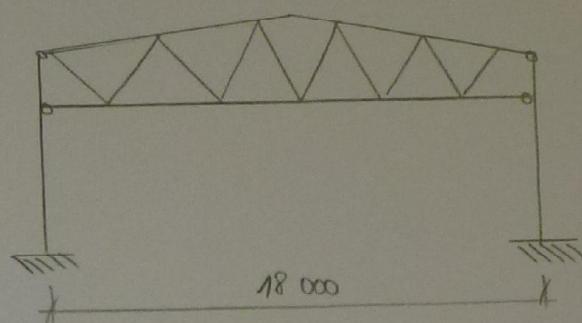
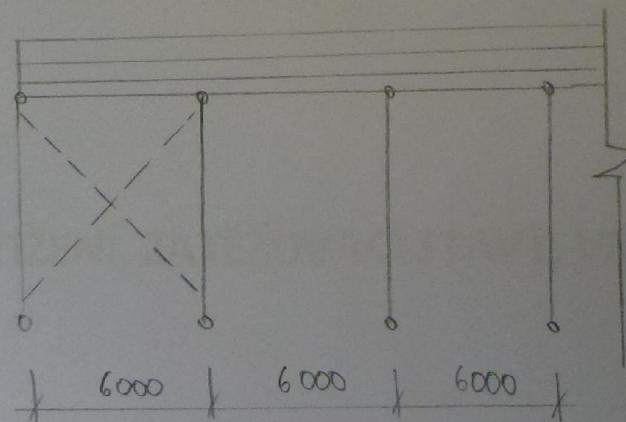
1. ROZMĚRY, SCHÉMA KONSTRUKCE, STATICKÉ SCHÉMA	2-5
2. ZATÍŽENÍ, ZATEŽOVACÍ STAVY, VNITŘNÍ SÍLY	
2.1. ZATÍŽENÍ	6-11
2.2. ZATEŽOVACÍ STAVY A KOMBINACE	12-14
2.3. TABULKY VNITŘNÍCH SIL	15-16
3. DIMENZOVÁNÍ HLAVNÍCH NOSNÝCH PRVKŮ	
3.1. HORNÍ PÁS VAZNÍKU	18-19
3.2. DOLNÍ PÁS VAZNÍKU	20-21
3.3. DIAGONÁLY	22-23
3.4. PRŮHYB VAZNÍKU	24
3.5. VAZNICE	25-28
3.6. SLOUPEK VE ŠTÍTOVÉ STĚNĚ	29-32
3.7. MEZILEHLÝ SLOUP	33-38
3.8. KRAJNÍ SLOUP	29-45
3.9. ZTUŽENÍ STĚNY A STŘECHY	46-47
3.10. PODÉLNÉ HŘEBENOVÉ ZTUŽIDLO	48-49
3.11. NOSNÝ TRAPÉZOVÝ PLECH	50
3.12. PŘEHLED PROFILŮ A JEJICH VYUŽITÍ	51
3.13. ORIENTAČNÍ VÝPIS MATERIÁLU Z TEORETICKÝCH DÉLEK	51
4. DIMENZOVÁNÍ VYBRANÝCH DETAILŮ	
4.1. PŘÍPOJ DIAGONÁL NA PÁSY VAZNÍKU	53-55
4.2. PŘÍPOJ KRAJNÍ DIAGONÁLY K HORNÍMU PÁSU VAZNÍKU	56-58
4.3. PŘÍPOJ HORNÍHO PÁSU VAZNÍKU NA SLOUP	59-60
4.4. PŘÍPOJ DOLNÍHO PÁSU VAZNÍKU NA SLOUP	61
4.5. PŘÍPOJ STĚNOVÉHO ZTUŽIDLA NA SLOUP	62-64
4.6. KOTVENÍ SLOUPU	65

## **ČÁST 1: ROZMĚRY, SCHÉMA KONSTRUKCE, STATICKÁ SCHÉMATA**

DISPOZICE M 1:150

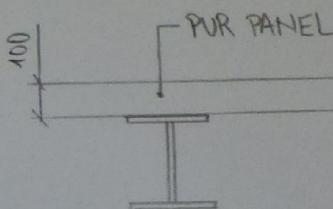
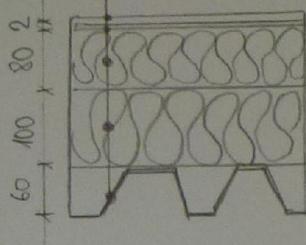




STATICKE SCHÉMAPŘÍČNÝ SMĚRPODÉLNÝ SMĚR

## **ČÁST 2: ZATÍŽENÍ, ZATEŽOVACÍ STAVY, VNITŘNÍ SÍLY**

- STŘEŠNÍ PVC FOLIE
- PAROZÁBRANA
- EPS 100
- EPS 70
- TR. PLECH



## 2.1. ZATÍŽENÍ

### 2.1.1. ZATÍŽENÍ STÁLÉ

a) VL. TIHA - UVAŽOVÁNÍ V SOFTWARU

b) STŘECHA: NOSNÝ TR. PLECH	$0,067 \text{ kN/m}^2$
EPS 70; tl. 100 mm	$0,015 \text{ kN/m}^2$
EPS 100; tl. 80 mm	$0,016 \text{ kN/m}^2$
PAROZÁBRANA $300\text{g}/\text{m}^2$	$0,003 \text{ kN/m}^2$
PVC FOLIE	$0,020 \text{ kN/m}^2$

STŘEŠNÍ PLAŠT CELKEM:  $0,123 \text{ kN/m}^2$

c) OBVODOVÝ PLAŠT: PUR PANELY  $0,129 \text{ kN/m}^2$

## 2.1.2. ZATÍŽENÍ NAHODILÉ

### 2.1.2.1. SNIH

- SNĚHOVÁ OBLAST II. (BRNO)

$$- g_k = 1,0 \text{ kPa} = 1,0 \text{ kN/m}^2$$

$$S = w_i \cdot c_e \cdot c_t \cdot s_k$$

$$S = 0,8 \cdot 1,0 \cdot 1,0 \cdot 1,0 = 0,8 \text{ kN/m}^2$$

$$w_i - \text{pro } \delta < 0; 30^\circ \rangle = 0,8$$

$$c_e - \text{NORMALNÍ KRAZINA} = 1,0$$

$$c_t - \text{REDUKCE PROSTUPEM TEPLA} = 1,0$$

2. 1. 2. 2. VÍTR

OBLAST II. (BRNO)

$$\bar{V}_{b,0} = 25 \text{ m s}^{-1}$$

$$\begin{aligned} \text{ZÁKLADNÍ RYCHLOST} \quad \bar{V}_b &= C_{dir} \cdot C_{asym} \cdot \bar{V}_{b,0} \\ C_{dir}, C_{asym} \text{ pro } CR = 1,0 \\ \bar{V}_b &= 1,0 \cdot 1,0 \cdot 25 = 25 \text{ m s}^{-1} \end{aligned}$$

$$\bar{V}_m(z) = C_r(z) \cdot C_o(z) \cdot \bar{V}_b$$

$$\text{KAT. TERÉNU III.} \quad z_0 = 0,3 \text{ m} \quad z_{0,II} = 0,05$$

$$z_{min} = 5 \text{ m}$$

$$z_{max} = 200 \text{ m}$$

$$z = 8,0 \text{ m (vrchol vazníku)}$$

$$k_R = 0,13 \quad (z_0/z_{0,II})^{0,07} = 0,13 \cdot (0,3/0,05)^{0,07} = 0,215$$

$$C_r(z) = k_R \cdot \ln(z/z_0) = 0,215 \cdot \ln(8/0,3) = 0,706$$

$$C_o(z) - \text{SOUČ. OROGRAFIE} = 1,0$$

$$\bar{V}_m(z) = 0,706 \cdot 1,0 \cdot 25 = 17,650 \text{ m s}^{-1}$$

$$\text{MAX. DYN. TLAK} \quad q_p(z) = [1 + f_{V(z)}] \cdot 0,5 \cdot p \cdot \bar{V}_m(z)^2$$

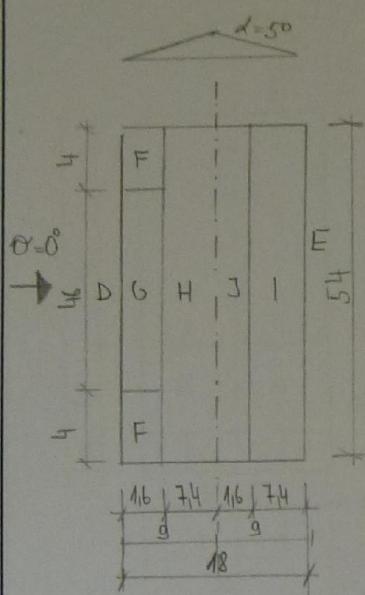
$$f_V(z) = 1,0 \text{ SOUČ. TURBULENCE}$$

$$p = 1,25 \text{ kg m}^{-3} \text{ HUSTOTA VZDUCHU}$$

$$f_{V(z)} = \frac{k_1}{c_{0,02} \cdot \ln(z/z_0)} = \frac{1,0}{1,0 \cdot \ln(8/0,3)} = 0,305$$

$$\begin{aligned} q_p(z) &= [1 + 0,305] \cdot 0,5 \cdot 1,25 \cdot 17,650^2 = 611 \text{ Pa} \\ &= 0,611 \text{ kPa} \end{aligned}$$

$$\text{MAX. DYN. TLAK} \quad q_p(z) = 0,611 \text{ kPa}$$



## PŘÍČNÝ VÍTR

$$b = 54 \text{ m}$$

$$h = 8 \text{ m}$$

$$e = \min \{ b, 2h \} = \min \{ 54, 16 \} = 16 \text{ m}$$

$$e/10 = 1,6 \text{ m}$$

$$e/4 = 4 \text{ m}$$

OBLAST	PLOCHA [m <sup>2</sup> ]	SOUČINITEL	ZATÍŽENÍ [kN/m <sup>2</sup> ]
F	6,4 < 10	c <sub>pe</sub>	+0 0
			-1,90 -1,161
G	73,6 > 10	c <sub>pe,10</sub>	+0 0
			-1,7 -0,734
H	400 > 10	c <sub>pe,10</sub>	+0 0
			-0,6 -0,367
J	87 > 10	c <sub>pe,10</sub>	+0,2 +0,123
			-0,6 -0,367
I	400 > 10	c <sub>pe,10</sub>	+0 0
			-0,6 -0,367

SOUČINITEL c<sub>pe</sub> pro OBLAST F, A<sub>F</sub> < 10 m<sup>2</sup>

$$c_{pe,1} = -2,5$$

$$c_{pe,10} = -1,7$$

$$\begin{aligned} c_{pe} &= c_{pe,1} - (c_{pe,1} - c_{pe,10}) \cdot \log A_F \\ &= -2,5 - (-2,5 - (-1,7)) \cdot \log 6,4 = -1,9 \end{aligned}$$

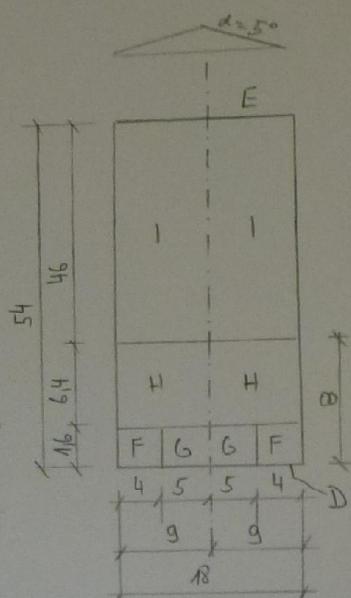
$$\text{ZATÍŽENÍ } \text{M} = c_{pe} \cdot q_{p(z)}$$

$$\text{M} = c_{pe,10} \cdot q_{p(z)}$$

SVISLÉ STĚNY:

NÁVĚTRNÁ OBLAST D ; c<sub>pe</sub> = 0,75 ; M = + 0,459 kNm<sup>-2</sup>

ZÁVĚTRNÁ OBLAST E ; c<sub>pe</sub> = -0,35 ; M = - 0,214 kNm<sup>-2</sup>



$\alpha = 50^\circ$

### PODÉLNÝ VÍTR

$$b = 18 \text{ m}$$

$$h = 8 \text{ m}$$

$$a = \min \{ b, 2h \} = \min \{ 18, 16 \} = 16 \text{ m}$$

$$a/10 = 1.6 \text{ m}$$

$$a/4 = 4 \text{ m}$$

$$a/2 = 8 \text{ m}$$

OBLAST	PLOCHA [m <sup>2</sup> ]	SOUČINITEL	ZATÍŽENÍ [kN/m <sup>2</sup> ]
F	$6,4 < 10$	$c_{pe}$	+ 0 - 1,7 - 1,039
G	$72 > 10$	$c_{pe,10}$	+ 0 - 1,3 - 0,794
H	$58 > 10$	$c_{pe,10}$	+ 0 - 0,7 - 0,423
I	$4/4 > 10$	$c_{pe,10}$	+ 0 - 0,5 - 0,306

SOUČINITEL  $c_{pe}$  pro OBLAST F ;  $A_F < 10 \text{ m}^2$

$$c_{pe,1} = -2,2$$

$$c_{pe,10} = -1,6$$

$$c_{pe} = c_{pe,1} - (c_{pe,1} - c_{pe,10}) \cdot \log A_F = \\ = -2,2 - (-2,2 - (-1,6)) \log 6,4 = -1,7$$

ZATÍŽENÍ :  $M = c_{pe} \cdot q_p(z)$

$$M = c_{pe,10} \cdot q_p(z)$$

SVISLÉ STĚNY:

NÁVĚTRNÁ OBLAST D ;  $c_{pe} = 0,70$  ;  $M = + 0,428 \text{ kNm}^{-2}$

ZÁVĚTRNÁ OBLAST E ;  $c_{pe} = 0,30$  ;  $M = - 0,184 \text{ kNm}^{-2}$

2.1. 2. 3. UŽITNÉ ZATÍŽENÍOSAMĚLÉ BŘEMENO NA STŘEŠE

- REPREZENTUJE NAPŘ. ÚDRŽBAŘE

$$F_k = 1,0 \text{ kN}$$

- UMÍSTĚNO V RÁMCI KOMBINACI TAK, ABY VYVOLALO NEJNEPŘÍZNIVĚJŠÍ ÚČINKY

SPOJNÉ ROVNO MĚRNÉ ZAT. NA STŘEŠE

$$q_k = 0,75 \text{ kN/m}^2 \quad \text{NA PLOŠE } 10 \text{ m}^2$$

- UMÍSTĚNO V RÁMCI KOMBINACI TAK, ABY VYVOLALO NEJNEPŘÍZNIVĚJŠÍ ÚČINKY

2.1. 3. ZATÍŽENÍ MIMOŘÁDNÉNÁRAZ VYSOKOZDVIŽNÉHO VOZÍKU DO SLOUPU

TRÍDA FL 2 : VL. TÍHA : 31 kN

ZATÍŽENÍ : 15 kN

NÁPRAVOVÁ SÍLA  $Q_k = 40 \text{ kN}$ DYN SOUČINITEL (PLNÉ PNEUMATIKY)  $\varphi = 2,0$ 

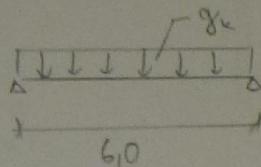
$$Q_{k,dyn} = \varphi \cdot Q_k = 2,0 \cdot 40 = 80 \text{ kN}$$

$$H_{k,dyn} = 0,3 \cdot Q_{k,dyn} = 0,3 \cdot 80 = 24 \text{ kN}$$

H<sub>k</sub>... VODOROVNÁ SÍLA OD NÁRAZUPOZN.:

- TYP VOZÍKU UPŘESNĚN INVESTOREM

- PŮSOBÍSTE H<sub>k,dyn</sub> BUDE UVAŽOVÁNO VE VÝŠCE 2,0 m

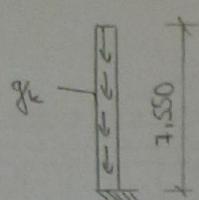
2.2. ZATEŽOVACÍ STAVY2.2.1. ZS1 - STÁLÉ

VAZNICE · ZS 3,0 m

$$g_k = 0,123 \cdot 3,0 = 0,369 \text{ kNm}^{-1}$$

OKRAJOVÁ VAZNICE · 25 1,5 m

$$g_k = 0,123 \cdot 1,5 = 0,185 \text{ kNm}^{-1}$$



SLOUPY · 25 : 6,0 m

$$g_k = 0,123 \cdot 6,0 = 0,774 \text{ kNm}^{-1}$$

2.2.2. ZS2 - SNIH PLNÝ

VAZNICE 25 3,0 m

$$q_s = 0,8 \cdot 3 = 2,4 \text{ kNm}^{-1}$$

OKRAJOVÁ VAZNICE · 25 = 1,5 m

$$q_s = 1,2 \text{ kNm}^{-1}$$

2.2.3. ZS3 - SNIH NĚSYMETRICKÝ

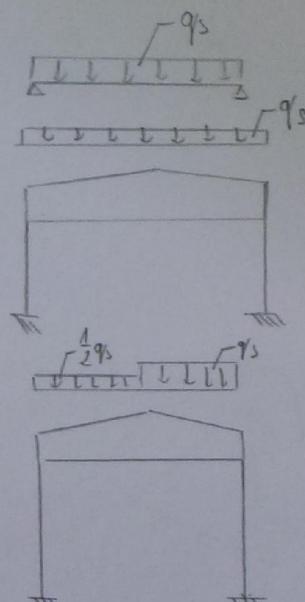
## a) LEVÝ

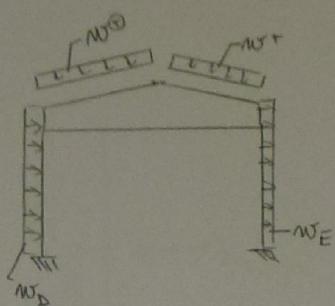
$$q_s = 2,4 \text{ kNm}^{-1}$$

$$\frac{1}{2}q_s = 1,2 \text{ kNm}^{-1}$$

## b) PRAVÝ

- JAKO LEVÝ, ALE NAOPAK





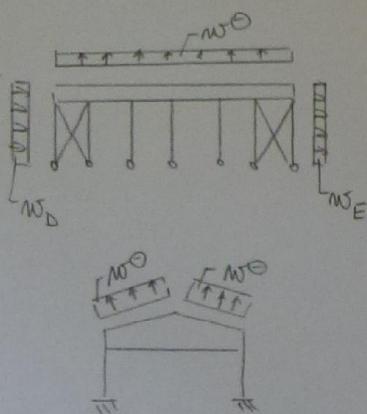
## 2.2.4. PŘÍZNÝ VÍTR - ZS 4

### a) TLAK

HODNOTY A ROZMÍSTĚNÍ ZATÍŽENÍ  
VĚTREM VIZ. KAPITOLA 2.1.2.2.

### b) SÁNI

- JAKO TLAK, ALE S HODNOTAMI  $N^o$
- VIZ. KAPITOLA 2.1.2.2.

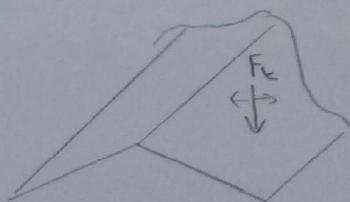


## 2.2.5. ZS 5 - PODĚLNÝ VÍTR

HODNOTY A ROZMÍSTĚNÍ NA KONSTRUKCI  
VIZ. KAPITOLA 2.1.2.2.

## 2.2.6. ZS 6 - OSAMĚLÉ BŘEMENO NA STŘEŠE

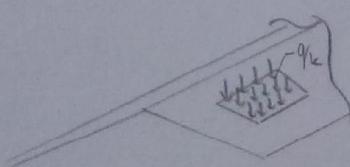
- $F_k = 1 \text{ kN}$
- UMÍSTIT TAK, ABY VÝVOLALO NEJMÉNĚ  
PŘÍZNIVÝ ÚLINEK



## 2.2.7. ZS 7 - SPOJITÉ ROVNOMĚRNÉ ZAT. NA STŘEŠE

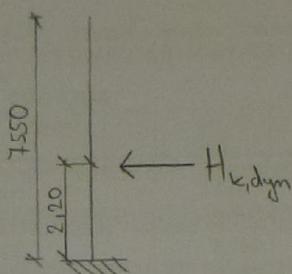
$$q_k = 0,75 \text{ kN/m}^2$$

NA PLOŠE  $10 \text{ m}^2$



- UMÍSTIT DO NEJMÉNĚ PŘÍZNIVÉ POLOHY

2.2. 8. ZS 8 - NÁRAZ V TSOLOZDVIŽNÉHO  
VOZÍKU DO SLOUPU



$$H_{k,dym} = 24 \text{ kN}$$

PŮSOBÍSTĚ 2,0 m NAD PODLAHOU

2.2. 9. ZS 9 - STABILITNÍ SÍLY

a) PŘI VZPĚRU HORNÍHO PÁSU VAZNÍKU

- UVAŽOVÁNY JAKO 1/3 TLAKOVÉ SÍLY  
V HORNÍM PÁSU
- PŘENESENY ZTUŽIDLY

b) PŘI VZPĚRU DOLNÍHO PÁSU VAZNÍKU

- UVAŽOVÁNY JAKO 1/3 TLAKOVÉ SÍLY  
V DOLNÍM PÁSU
- PŘENESENY ZTUŽIDLY

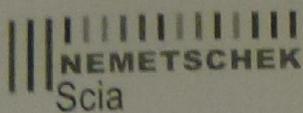
2.2. 10. KOMBINACE ZS

- KOMBINACE VYTUŘENY V SOFTWAREU DLE  
PLATNÉHO EUROKÓDU. ZKOMBINOVÁNY  
VŠECHNY ZAT. STAVY DLE ROVNIC 6.10.a  
A 6.10.b S PŘÍSLUŠNÝMI SOUČINITELI
- NÁSLEDNÉ PROVEDEN VÝPOČET VNITŘNICH  
SIL A DIMENZOVÁNÍ NA  
OBÁLKY VNITŘNICH SIL

# 2.3. TABULKY VNITŘNÍCH SIL PRO MSU

Bakalářská práce - Hala Avanta  
Vnitřní sily na prutech pro MSU

Richard Jambor



Projekt  
Část  
Popis  
Autor

## 1. Horní pás vazníku

Lineární výpočet, Extrém : Globální, Systém : Hlavní  
Výběr : B6,B7,B40,B41,B93,B94,B134,B135,B175,B176,B216,B217,B257,B258,B298,B299,B339,B340,B380,B381  
Třída : Všechny MSU  
Průřez : Horní pás - QRO100X8

Prvek	Stav	dx [m]	N [kN]	My [kNm]
*Studentská verze*	*Studentská verze*	6,007	-191,79	1,23
B298	CO1/1	6,007	<b>107,83</b>	-0,69
B40	CO1/2	0,150	10,02	<b>-5,60</b>
B40	CO1/2	8,861	-43,19	<b>10,87</b>
B299	CO1/1			

## 2. Dolní pás vazníku

Lineární výpočet, Extrém : Globální, Systém : Hlavní  
Výběr : B4,B38,B91,B132,B173,B214,B255,B296,B337,B378  
Třída : Všechny MSU  
Průřez : Dolní pás - QRO100X4

Prvek	Stav	dx [m]	N [kN]
*Studentská verze*	*Studentská verze*	7,500	<b>-90,38</b>
B38	CO1/2	7,500	<b>191,99</b>
B296	CO1/3		

## 3. Diagonály

Lineární výpočet, Extrém : Globální, Systém : Hlavní  
Výběr : B5,B25..B34,B39,B53..B62,B92,B106..B115,B133,B147..B156,B174,B188..B197,B215,B229..B238,B256,B270..B279,  
B297,B311..B320,B338,B352..B361,B379,B393..B402  
Třída : Všechny MSU  
Průřez : svíslice a dia - QRO50X5

Prvek	Stav	dx [m]	N [kN]
*Studentská verze*	*Studentská verze*	0,000	<b>-100,35</b>
B320	CO1/1	0,000	<b>52,82</b>
B319	CO398/1		

## 4. Vaznice

Lineární výpočet, Extrém : Globální, Systém : Hlavní  
Výběr : B64,B66,B68..B72,B117..B123,B158..B164,B199..B205,B240..B246,B281..B287,B322..B328,B363..B369,B404..B410,  
Třída : Všechny MSU  
Průřez : vaznice - IPE240

Prvek	Stav	dx [m]	Vy [kN]	Vz [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]
*Studentská verze*	*Studentská verze*	6,000	-0,66	-13,05	0,00	0,00
B70	CO15	0,000	<b>0,66</b>	13,05	0,00	0,00
B70	CO1/1	6,000	0,00	<b>-18,82</b>	0,00	0,00
B69	CO1/6	0,000	0,00	<b>18,82</b>	0,00	0,00
B69	CO1/1	3,000	0,00	0,00	<b>-19,35</b>	0,98
B66	CO1/7	3,000	0,00	0,00	<b>28,23</b>	0,00
B69	CO1/8	3,000	0,00	0,00	-19,35	<b>-0,98</b>
B71	CO1/9	3,000	0,00	0,00	19,58	<b>0,99</b>
B70	CO1/10	3,000	0,00	0,00		

## 5. Krajní sloup

Lineární výpočet, Extrém : Globální, Systém : Hlavní  
Výběr : B1,B2,B376,B377  
Třída : Všechny MSU  
Průřez : SLOUP KRAJNÍ - HEA120

Prvek	Stav	dx [m]	N [kN]	Vy [kN]	Vz [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]
*Studentská verze*	*Studentská verze*	0,000	<b>-47,57</b>	0,00	5,37	-9,11	0,00
B376	CO1/1	7,550	<b>64,23</b>	8,06	-0,68	0,00	<b>5,79</b>
B1	CO1/11						

\*Studentská verze\* \*Studentská verze\*

Prvek	Stav	dx [m]	N [kN]	Vy [kN]	Vz [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]
<i>*Studentská verze* *Studentská verze*</i>							
B1	CO1/11	0,000	58,57	-6,49	0,28	-0,68	0,00
B2	CO1/12	7,550	43,18	8,09	0,46	0,00	5,98
B2	CO1/13	7,550	-21,06	-0,01	-5,22	0,00	-0,06
B1	CO1/14	0,000	15,89	-0,02	9,64	-16,84	0,00
B2	CO1/13	6,050	-22,51	-0,01	0,42	6,75	-0,06
B1	CO1/11	3,092	60,97	-0,47	0,28	0,19	-10,76
B2	CO598/4	7,550	40,01	8,09	0,35	0,00	5,98

## 6. Mezilehlý sloup

Lineární výpočet, Extrém : Globální, Systém : Hlavní

Výběr : B36,B37,B89,B90,B130,B131,B171,B172,B212,B213,B253,B254,B294,B295,B335,B336

Třída : Všechny MSU

Průřez : Sloup VNITŘNÍ - HEA200

Prvek	Stav	dx [m]	N [kN]	Vy [kN]	Vz [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]
<i>*Studentská verze* *Studentská verze*</i>							
B37	CO1/15	0,000	-91,74	-0,12	16,33	-43,23	0,00
B335	CO1/14	7,550	43,14	0,01	-30,16	0,00	0,00
B36	CO1/16	6,050	-4,33	-0,81	-0,04	0,08	-4,29
B336	CO398/1	6,050	-76,26	0,15	-24,55	38,12	0,69
B37	CO1/17	7,550	-56,87	-0,11	-34,51	0,00	-0,77
B36	CO1/18	0,000	32,61	0,02	31,26	-72,53	0,00
B37	CO1/17	6,050	-58,42	-0,11	13,49	49,60	-0,66
B36	CO1/16	7,550	-3,00	-0,81	0,04	0,02	-5,50
B336	CO1/1	7,550	-74,93	0,15	-26,28	0,00	0,91

## 7. Podélné ztužidlo stěny

Lineární výpočet, Extrém : Globální, Systém : Hlavní

Výběr : B77,B78,B83,B84,B411..B414

Třída : Všechny MSU

Průřez : Podélné ztužení stěny - RD25

Prvek	Stav	dx [m]	N [kN]
<i>*Studentská verze* *Studentská verze* *Studentská verze* *Studentská verze* *Studentská verze*</i>			
B77	CO1/16	0,000	-37,56
B412	CO1/11	0,000	19,30

## 8. Ztužení střechy

Lineární výpočet, Extrém : Globální, Systém : Hlavní

Výběr : B85..B88,B417..B436

Třída : Všechny MSU

Průřez : Podélné ztužení střechy - RD20

Prvek	Stav	dx [m]	N [kN]
<i>*Studentská verze* *Studentská verze* *Studentská verze* *Studentská verze* *Studentská verze*</i>			
B421	CO651/16	0,000	-32,17
B86	CO1/11	0,000	16,32

## 9. Ztužení vazníku-zkrácení vzp, délky dolního pásu

Lineární výpočet, Extrém : Globální, Systém : Hlavní

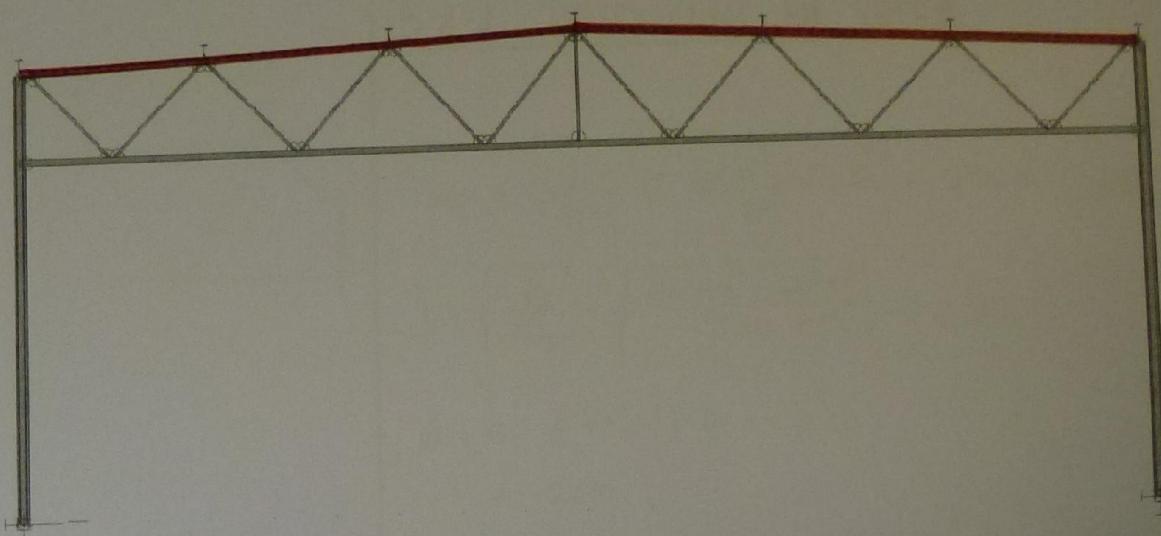
Výběr : B87,B88,B128,B129,B169/B170,B210,B211,B251,B252,B292,B293,B333,B334,B374,B375,B415,B416

Třída : Všechny MSU

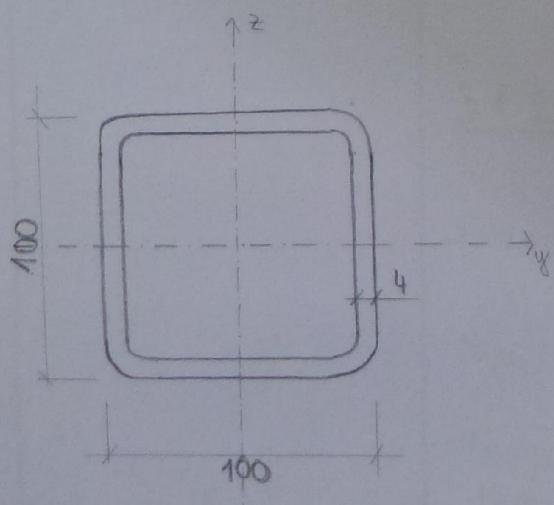
Průřez : Ztužení vazníku-vzpěr DP - RD20

Prvek	Stav	dx [m]	N [kN]
<i>*Studentská verze* *Studentská verze* *Studentská verze* *Studentská verze* *Studentská verze*</i>			
B87	CO1/19	0,000	-14,54
B88	CO1/20	0,000	6,24

### ČÁST 3: DIMENZOVÁNÍ HLAVNÍCH NOSNÝCH PRVKŮ

3.1. HORNÍ PÁS VÁZNÍKUVNITŘNÍ SÍLY

Prvek	Stav	$dx$ [m]	N [kN]	$M_y$ [kNm]
B298	CO1/1	6,007	-191,79	1,23
B40	CO1/2	6,007	107,83	-0,69
B40	CO1/2	0,150	10,02	-5,60
B299	CO1/1	8,861	-43,19	10,87

PRŮŘEZ - TR CTV 100x4

$$G = 11,700 \text{ kg/mu}$$

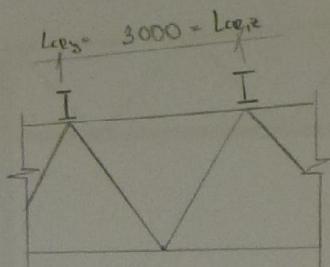
$$A = 1,520 \cdot 10^3 \text{ m}^2$$

$$I_y = I_z = 2,330 \cdot 10^{-6} \text{ m}^4$$

$$i_y = i_z = 3,900 \cdot 10^{-2} \text{ m}$$

TRÍDA : 1

KRIVKA VZRÉRU: a)



### 3.1.1. POSOUŽENÍ NA VZPER

$$L_{c,zy} = L_{cz,z} = 3,000 \text{ mm}$$

$$N_{cz} = \pi^2 \cdot \frac{E \cdot I}{L_{cz}^2} = \frac{2,1 \cdot 10^{11} \cdot 235 \cdot 10^6}{3,0^2} = 5,366 \cdot 10^5 \text{ N} = 536,60 \text{ kN}$$

$$\bar{\lambda} = \sqrt{\frac{A \cdot f_y}{N_{cz}}} = \sqrt{\frac{1,520 \cdot 10^3 \cdot 235 \cdot 10^6}{5,366 \cdot 10^5}} = 0,812$$

$$\phi = 0,5 \left[ 1 + \lambda (\bar{\lambda} - 0,2) + \bar{\lambda}^2 \right]$$

$$\lambda = 0,210$$

$$\phi = 0,5 \left[ 1 + 0,210 \cdot (0,812 - 0,2) + 0,812^2 \right] = 0,862$$

$$\kappa = \frac{1}{\phi + \sqrt{\phi^2 - \bar{\lambda}^2}} = \frac{1}{0,862 + \sqrt{0,862^2 - 0,812^2}} = 0,722$$

$$N_{BD} = \frac{\kappa \cdot A \cdot f_y}{f_{n_1}} = \frac{0,722 \cdot 1,520 \cdot 10^3 \cdot 235 \cdot 10^6}{1,0} = 257,83 \text{ kN}$$

$$\frac{N_{c,ED}}{N_{BD}} = \frac{191,79}{257,83} = 0,75 \leq 1,00$$

VYHOVUJE !

### 3.1.2. POSOUŽENÍ NA TAH

$$\text{stíhlost} \quad \lambda = \frac{L}{i} = \frac{3,000}{3,9 \cdot 10^2} = 77 \leq \lambda_{lim} = 400$$

$$N_{TD} = \frac{A \cdot f_y}{f_{n_2}} = \frac{1,520 \cdot 10^3 \cdot 235 \cdot 10^6}{1,0} = 3,572 \cdot 10^5 = 357,20 \text{ kN}$$

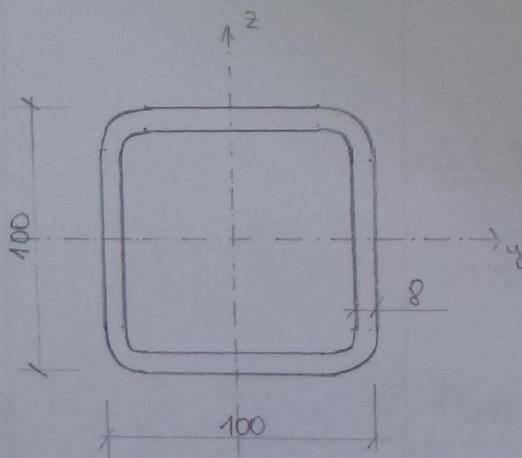
$$\frac{N_{T,ED}}{N_{TD}} = \frac{107,83}{357,20} = 0,31 \leq 1,00$$

VYHOVUJE !

POZN.: OHYBOVÉ MOMENTY ZANEDBÁNY

3.2. DOLNÍ PÁS VAZNIKUVNITŘNÍ SÍLY

Prvek	Stav	$dx$ [m]	N [kN]
<small>"Studentská verze"</small>			
B38	C01/2	7,500	-90,38
B296	C01/3	7,500	191,99

PRŮREZ - TR CTV 100x8

$$G = 21,400 \text{ kg/mu}$$

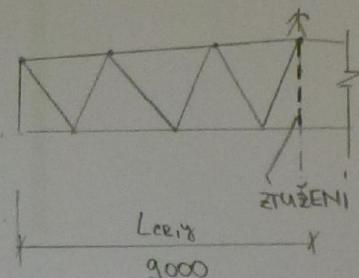
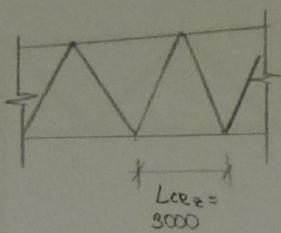
$$A = 2830 \cdot 10^{-3} \text{ m}^2$$

$$I_y = I_z = 4,060 \cdot 10^{-4} \text{ m}^4$$

$$i_y = i_z = 37 \cdot 10^{-2} \text{ mm}$$

TŘída : 1

KŘIVKA VZPĚRU : a)

3.2.1. POSOUŽENÍ NA VĚPŘ

$$L_{cz,y} = 3,000 \text{ m}$$

$L_{cz,z} = 3,000 \text{ m} \rightarrow \text{ROZHODUJE}$

$$N_{cz,z} = \pi^2 \cdot \frac{E \cdot I}{L_{cz,z}^2} = \pi^2 \cdot \frac{2,1 \cdot 10^{11} \cdot 4,060 \cdot 10^{-3}}{3,0^2} =$$

$$= 4,038 \cdot 10^{-5} \text{ N} = 103,80 \text{ kN}$$

$$\bar{\gamma}_z = \sqrt{\frac{A \cdot f_8}{N_{cz,z}}} = \sqrt{\frac{2,890 \cdot 10^3 \cdot 235 \cdot 10^6}{1,038 \cdot 10^{-5}}} = 2,558$$

$$\phi_z = 0,5 \cdot [1 + \lambda \cdot (\bar{\gamma}_z - 0,2) + \bar{\gamma}_z^2]$$

$$\lambda = 0,210$$

$$\phi_z = 0,5 \cdot [1 + 0,210 (2,558 - 0,2) + 2,558^2] = 4,019$$

$$\bar{\gamma}_z = \frac{1}{\phi + \sqrt{\phi^2 - \bar{\gamma}^2}} = \frac{1}{4,019 + \sqrt{4,019^2 - 2,558^2}} = 0,140$$

$$N_{BED} = \frac{\bar{\gamma}_z \cdot A \cdot f_8}{f_{n1}} = \frac{0,140 \cdot 2,890 \cdot 10^3 \cdot 235 \cdot 10^6}{1,0} = 35,08 \text{ kN}$$

$$\frac{N_{cED}}{N_{BED}} = \frac{90,38}{35,08} = \underline{0,95 \leq 1,00}$$

VYHOUVÁJE ?

3.2.2. POSOUŽENÍ NA TAH

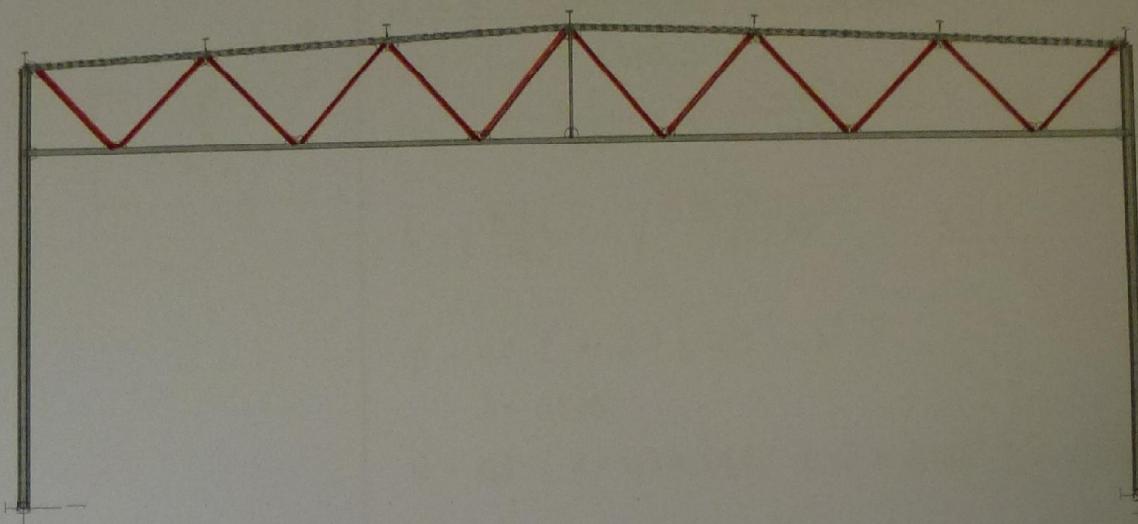
$$\text{ŠTÍHLOST. } \lambda = \frac{L}{i} = \frac{3,0}{37 \cdot 10^{-2}} = 244 \leq \lambda_{EM} = 400$$

$$N_{T,ED} = \frac{A \cdot f_8}{f_{n2}} = \frac{2,890 \cdot 10^3 \cdot 235 \cdot 10^6}{4,0} = 679,10 \text{ kN}$$

$$\frac{N_{T,ED}}{N_{T,BD}} = \frac{191,99}{679,10} = \underline{0,30 \leq 1,00}$$

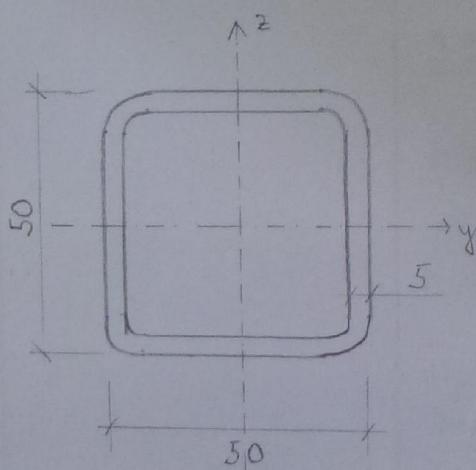
VYHOUVÁJE ?

PZN. OHYBOVÉ MOMENTY ZANEDBÁNY

3.3. DIAGONÁLYVNITŘNÍ SÍLY

Prvek	Stav	$dx$ [m]	N [kN]
B320	CO1/1	0,000	-100,35
B319	CO398/1	0,000	52,82

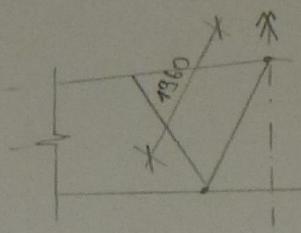
PRŮŘEZ - TR CTV 50x5



$$\begin{aligned}
 G &= 6,560 \text{ kg/m} \\
 A &= 8,360 \cdot 10^{-4} \text{ m}^2 \\
 I_y = I_z &= 2,7 \cdot 10^{-7} \text{ m}^4 \\
 i_y = i_z &= 1,8 \cdot 10^2 \text{ mm}
 \end{aligned}$$

TŘÍDA: 1

KŘÍVKA VZPĚRU: a)

3.3.1. POSOUZENÍ NA VZPĚR

$$L_{c,0} = L_{c,2} = 1,960 \text{ m}$$

$$N_{c,2} = \pi^2 \cdot \frac{E \cdot I}{L_{c,2}^2} = \pi^2 \cdot \frac{21 \cdot 10^{11} \cdot 235 \cdot 10^6}{1,960^2} = 155,02 \text{ kN}$$

$$\tilde{\lambda} = \sqrt{\frac{A \cdot f_0}{N_{c,2}}} = \sqrt{\frac{8,360 \cdot 10^4 \cdot 235 \cdot 10^6}{1,550 \cdot 10^5}} = 1,126$$

$$\phi = 0,5 \cdot [1 + \lambda (\tilde{\lambda} - 0,2) + \tilde{\lambda}^2]$$

$$\lambda = 0,210$$

$$\phi = 0,5 \cdot [1 + 0,210 (1,126 - 0,2) + 1,126^2] = 1,231$$

$$\kappa = \frac{1}{\phi + \sqrt{\phi^2 - \tilde{\lambda}^2}} = \frac{1}{1,231 + \sqrt{1,231^2 - 1,126^2}} = 0,579$$

$$N_{B,ED} = \frac{\pi \cdot A \cdot f_0}{f_{n_1}} = \frac{0,579 \cdot 8,360 \cdot 10^4 \cdot 235 \cdot 10^6}{1,0} = 113,75 \text{ kN}$$

$$\frac{N_{c,ED}}{N_{B,ED}} = \frac{100,35}{113,75} = 0,89 \leq 1,00$$

VYHOUVÁJE 83.3.2. POSOUZENÍ NA TAH

$$\text{ŠTÍHALOST: } \lambda = \frac{L}{i} = \frac{1,960}{1,8 \cdot 10^2} = 1,12 \leq \lambda_{\text{LIM}} = 4,00$$

$$N_{t,ED} = \frac{A \cdot f_0}{f_{n_0}} = \frac{8,360 \cdot 10^4 \cdot 235 \cdot 10^6}{1,0} = 1,964 \cdot 10^5 = 196,40 \text{ kN}$$

$$\frac{N_{t,ED}}{N_{t,ED}} = \frac{52,82}{196,40} = 0,27 \leq 1,00$$

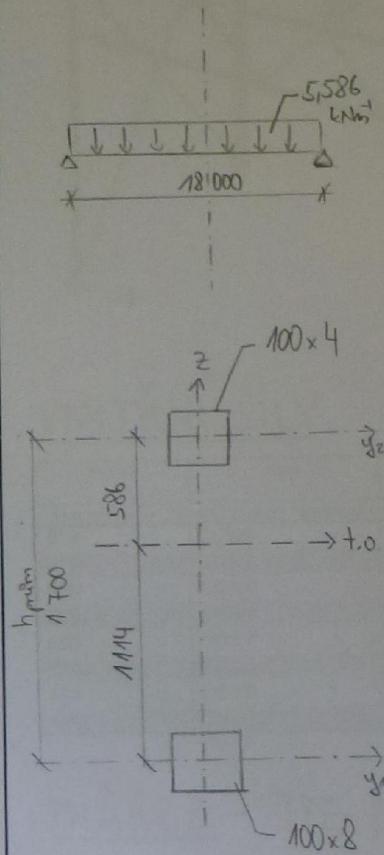
VYHOUVÁJE 8

POZN. - OHYBOVÉ MOMENTY ZANEDBÁNY

- DIMENZOVÁNA NEJDELŠÍ DIAGONÁLA  
NA NEJVĚTŠÍ SILU

3.4. ZJEDNODUŠENÝ VÝPOČET PRŮHYBU VAZNIKU

- PŘEDPOKLADY
- stanovení prům výšky vazníku
  - náhradní moment setrváčnosti
  - zanedbání diagonál



ZATÍŽENÍ : STÁLE =  $0,056 \text{ kNm}^{-2}$   
 SNIH =  $9800 \text{ kNm}^{-2}$   
 TLAČ VĚTRU =  $0,075 \text{ kNm}^{-2}$

$$\left. \begin{array}{l} \\ \\ \end{array} \right\} \sum = 0,931 \text{ kNm}^{-2}$$

ZAT. ŠÍŘKA =  $6,000 \text{ m} \Rightarrow q = 6,000 \cdot 0,931 = 5,586 \text{ kNm}^{-1}$

TĚŽISTĚ :  $z = \frac{A_{DP} \cdot z_1 + A_{HP} \cdot z_2}{2A} = \frac{1,520 \cdot 10^3 \cdot 0 + 2,830 \cdot 10^3 \cdot 17}{(1,520 + 2,830) \cdot 10^3} =$

$z = 1,114 \text{ m}$

MOM. SETRVÁČNOSTI :  $I_{ID} = I_{DP} + I_{HP} + A_{DP} z_{DP}^2 + A_{HP} z_{HP}^2 =$   
 $I_{ID} = 2,330 \cdot 10^{-6} + 4,060 \cdot 10^{-3} + 1,520 \cdot 10^3 \cdot 0,586^2 + 2,830 \cdot 10^3 \cdot 1,114^2 =$   
 $I_{ID} = 8,171 \cdot 10^{-4} \text{ m}^4$

PRŮHYB :  $MJ = \frac{5}{384} \cdot \frac{q \cdot l^4}{E \cdot I_{ID}} = \frac{5}{384} \cdot \frac{5586 \cdot 18^4}{21 \cdot 10^9 \cdot 8,171 \cdot 10^{-4}}$

$MJ = 17,1 \text{ mm}$

$MJ_{LIM} = 72 \text{ mm}$

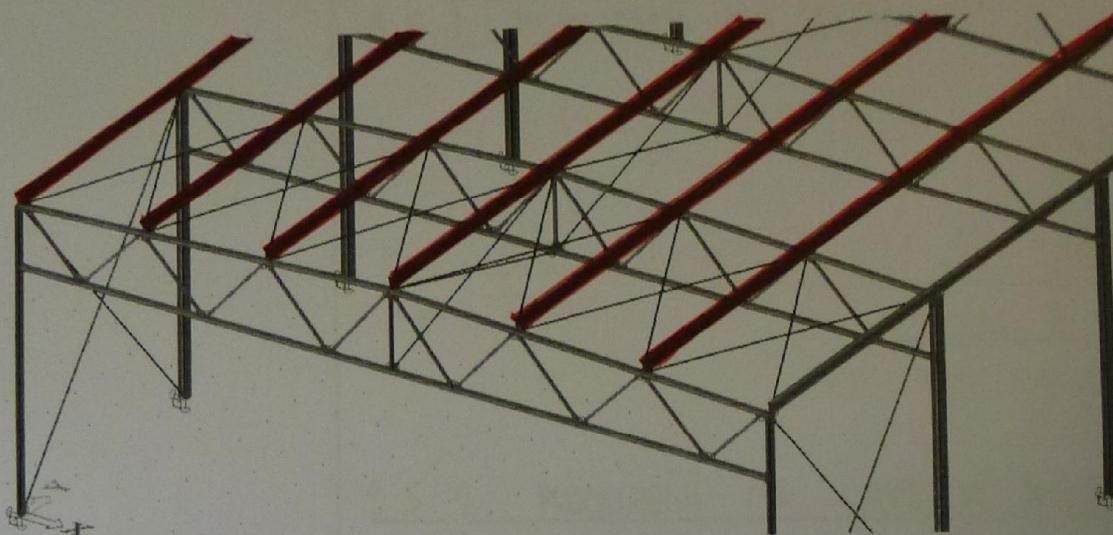
$MJ < MJ_{LIM}$

$17,1 < 72$

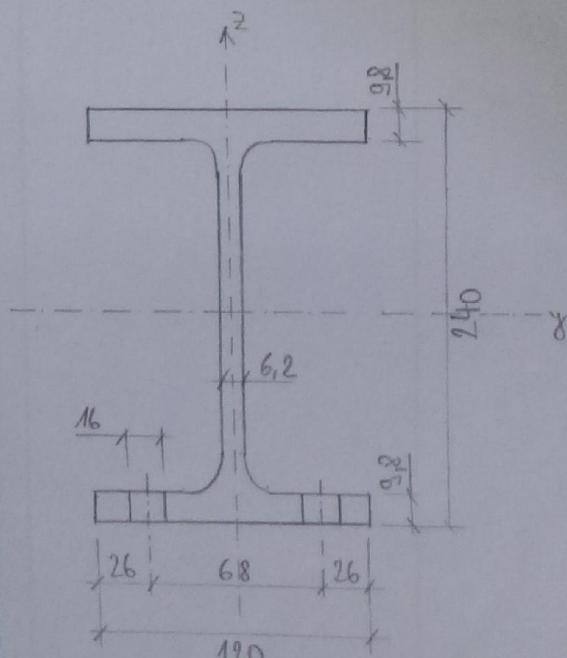
VYHODUJE 8

POZN.

HODNOTA PRŮHYBU ZE SOFTWAREU  $MJ = 11,5 \text{ mm}$   
 ROZDÍL JE cca 30%, NA STRANU BEZPEČNOU

3.5. VAZNICEVNITŘNÍ SÍLY

Prvek	Stav	$dx$ [m]	$V_y$ [kN]	$V_z$ [kN]	$M_y$ [kNm]	$M_z$ [kNm]
B70	CO1/5	6,000	-0,66	-13,05	0,00	0,00
B70	CO1/1	0,000	0,66	13,05	0,00	0,00
B69	CO1/6	6,000	0,00	-18,82	0,00	0,00
B69	CO1/1	0,000	0,00	18,82	0,00	0,00
B66	CO1/7	3,000	0,00	0,00	-19,35	0,98
B69	CO1/8	3,000	0,00	0,00	28,23	0,00
B71	CO1/9	3,000	0,00	0,00	-19,35	-0,98
B70	CO1/10	3,000	0,00	0,00	19,58	0,99

PRŮŘEZ - IPE 240

$$G = 30,700 \text{ kg/m}$$

$$A = 3,910 \cdot 10^{-3} \text{ m}^2$$

$$A_{Vz} = 1,530 \cdot 10^{-3} \text{ m}^2$$

$$I_y = 3,892 \cdot 10^{-5} \text{ m}^4$$

$$I_z = 2,810 \cdot 10^{-6} \text{ m}^4$$

$$I_w = 3,740 \cdot 10^{-8} \text{ m}^6$$

$$I_t = 1,128 \cdot 10^{-7} \text{ m}^4$$

$$W_{pl,y} = 3,670 \cdot 10^{-4} \text{ m}^3$$

$$W_{pl,z} = 7,330 \cdot 10^{-5} \text{ m}^3$$

$$M_{pl,y,z} = 8,620 \cdot 10^4 \text{ Nm} = 86,20 \text{ kNm}$$

$$M_{pl,z,z} = 1,740 \cdot 10^4 \text{ Nm} = 17,40 \text{ kNm}$$

$$N_{Rk} = 9,188 \cdot 10^5 \text{ N} = 918,80 \text{ kN}$$

TŘIDA : 1

KŘIVKA VZPĚRU  $y-y$  : a)

KŘIVKA VZPĚRU  $z-z$  : b)

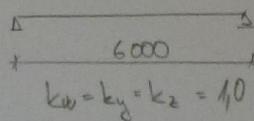
3.5.1. POSOUŽENÍ NA SMYK

$$V_{R,ED} = \frac{A_v f_z}{\sqrt{3} \cdot f_m} = \frac{1,530 \cdot 10^3 \cdot 235 \cdot 10^6}{\sqrt{3} \cdot 1,0} = 207,50 \text{ kN}$$

$$\frac{V_{ED}}{V_{R,ED}} = \frac{18,82}{207,50} = [0,10] \leq 1,0], [q_1 \leq 0,5]$$

VÝHODNÉ B

NENÍ NUTNÝ POSUDEK MHV

3.5.2. POSOUŽENÍ NA OHÝB V Č. KLOPENÍ

$$k_w = k_y = k_z = 1,0$$

$$\xi_f = 0$$

$$z_g = 0,120 \text{ m}$$

$$\xi_g = \frac{\pi z_g}{k_z L} \cdot \sqrt{\frac{E \cdot I_z}{G \cdot I_t}} = \frac{\pi \cdot 0,120}{1,0 \cdot 6,0} \sqrt{\frac{2,1 \cdot 10^{11} \cdot 2,840 \cdot 10^{-6}}{8,1 \cdot 10^{10} \cdot 1,27 \cdot 10^{-4}}} = 0,475$$

$$I_w = (1 - \psi_r)^2 \cdot I_z \cdot (h_A/2)^2$$

$$\psi_r = 0 \quad (\text{SYM. PRŮŘEZ})$$

$$I_w = (1 - 0)^2 \cdot 2,840 \cdot 10^{-6} \cdot (0,24/2)^2 = 400 \cdot 10^{-8}$$

$$k_{w,t} = \frac{\pi}{k_w L} \cdot \sqrt{\frac{E \cdot I_w}{G \cdot I_t}} = \frac{\pi}{1,0 \cdot 6,0} \sqrt{\frac{2,1 \cdot 10^{11} \cdot 4 \cdot 10^{-8}}{8,1 \cdot 10^{10} \cdot 1,27 \cdot 10^{-4}}} = 0,469$$

$$c_1 = 1,13$$

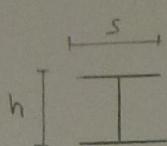
$$c_2 = 0,46$$

$$w_{ee} = \frac{c_1}{k_z} \cdot \left[ \sqrt{1 + k_{w,t}^2 + (c_2 \xi_g)^2} - c_2 \xi_g \right] = \\ = \frac{1,13}{1,0} \cdot \left[ \sqrt{1 + 0,469^2 + (0,46 \cdot 0,475)^2} - 0,46 \cdot 0,475 \right] = 1,026$$

$$M_{ee} = w_{ee} \cdot \pi \cdot \frac{\sqrt{E \cdot I_z \cdot G \cdot I_t}}{L} =$$

$$= 1,026 \cdot \pi \cdot \frac{\sqrt{2,1 \cdot 10^{11} \cdot 2,840 \cdot 10^{-6} \cdot 8,1 \cdot 10^{10} \cdot 1,27 \cdot 10^{-4}}}{6,0} =$$

$$= 42,30 \text{ kNm}$$



$$\frac{h}{s} = \frac{240}{120} = 2,0 \Rightarrow \lambda_{LT} = 0,21, \text{ kružna t}$$

$$\bar{\lambda}_{LT} = \sqrt{\frac{h_3 f_2}{M_{cr}}} = \sqrt{\frac{86,20}{42,30}} = 1,428$$

$$\bar{\lambda}_{LTO} = 0,4$$

$$\beta = 0,75$$

$$\phi_{LT} = 0,5 \cdot [1 + \lambda_{LT} (\bar{\lambda}_{LT} - \bar{\lambda}_{LTO}) + \beta \bar{\lambda}_{LT}^2] = \\ = 0,5 [1 + 0,21 (1,428 - 0,4) + 0,75 \cdot 1,428^2] = 1,373$$

$$\chi_{LT} = \frac{1}{\Phi_L + \sqrt{\Phi_{LT}^2 - 3 \cdot \bar{\lambda}_{LT}^2}} = \frac{1}{1,373 + \sqrt{1,373^2 - 3 \cdot 1,428^2}} = 0,508$$

$$[\chi_{LT} \leq 1,0] \wedge [\chi_{LT} \leq \frac{1}{f_{LT}^2} = 0,490]$$

$$\chi_{LT} = 0,490$$

$$k_{yy} = 0,95$$

$$k_{zz} = 0,95$$

$$k_{yz} = k_{zy} = 0,57$$

$$\left[ \frac{M_{y,ED} \cdot k_{yy}}{I_{LT} M_{y,ED}} + k_{yz} \cdot \frac{M_{z,ED}}{M_{z,ED}} \right] \leq 1,0$$

$$\left[ k_{zy} \frac{M_{y,ED}}{I_{LT} M_{y,ED}} + k_{zz} \cdot \frac{M_{z,ED}}{M_{z,ED}} \right] \leq 1,0$$

$$\left[ \frac{0,95 \cdot 2823}{0,49 \cdot 86,20} + 0,57 \cdot \frac{0,93}{1740} \right] = 0,64 + 0,03 = 0,67 \leq 1,0$$

$$\left[ \frac{0,57 \cdot 2823}{0,49 \cdot 86,20} + 0,95 \cdot \frac{0,93}{1740} \right] = 0,39 + 0,06 = 0,45 \leq 1,0$$

VÝHOUJÍ

Pozn.:  $M_{x,ED} \approx 0 \text{ kNm}$ , kroucení zanedbáno

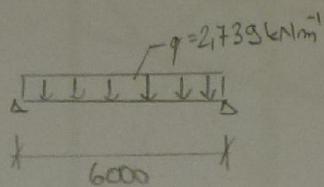
3.5. B. PRŮHYB VAZNICE

$$\begin{aligned} \text{ZATÍŽENÍ} & \quad \text{STÁLE} = 0,056 \text{ kNm}^2 \\ & \quad \text{SNÍH} = 0,800 \text{ kNm}^2 \end{aligned} \quad \left. \begin{array}{l} Z = 0,931 \text{ kNm}^2 \end{array} \right\}$$

$$\text{TLAK VĚTRU} = 0,075 \text{ kNm}^{-2}$$

$$\text{ZAT. ŠÍŘKA} = 3,000 \text{ mm}$$

$$q = 0,931 \cdot Z = 2,739 \text{ kNm}^{-1}$$



$$\text{PRŮHYB: } M = \frac{5}{384} \cdot \frac{q \cdot l^4}{E \cdot I}$$

$$M = \frac{5 \cdot 2739 \cdot 6^4}{384 \cdot 2,1 \cdot 10^{11} \cdot 3,892 \cdot 10^{-5}}$$

$$M = \underline{\underline{6,0 \text{ mm}}}$$

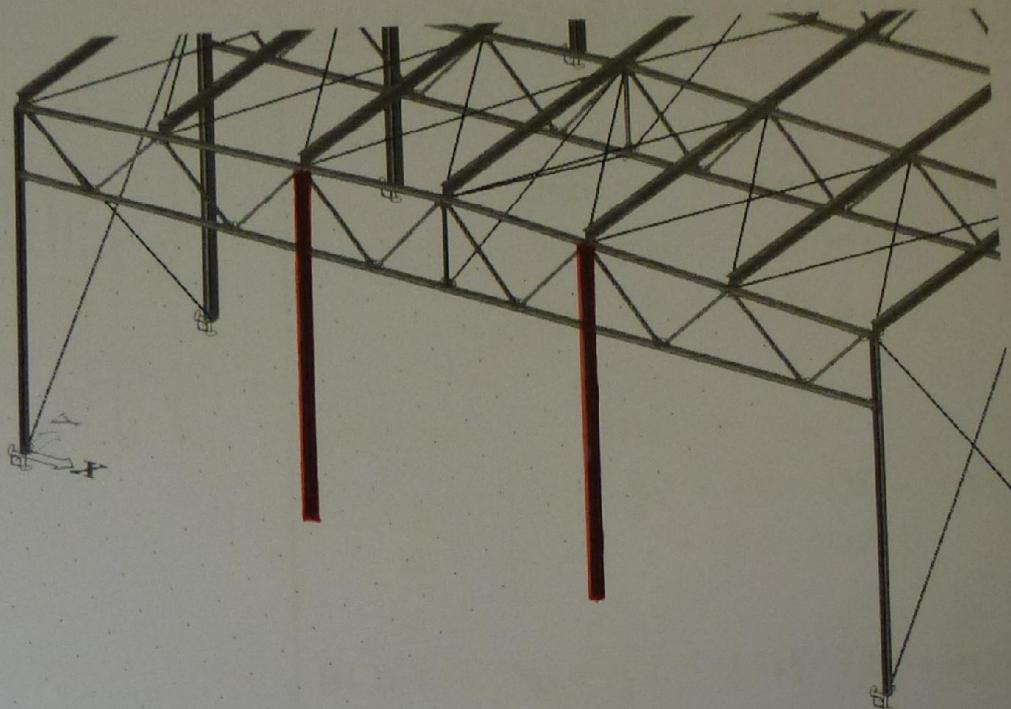
$$M_{\text{LIM}} = \underline{\underline{30 \text{ mm}}}$$

$$M < M_{\text{LIM}}$$

$$\underline{\underline{6,0 < 30}}$$

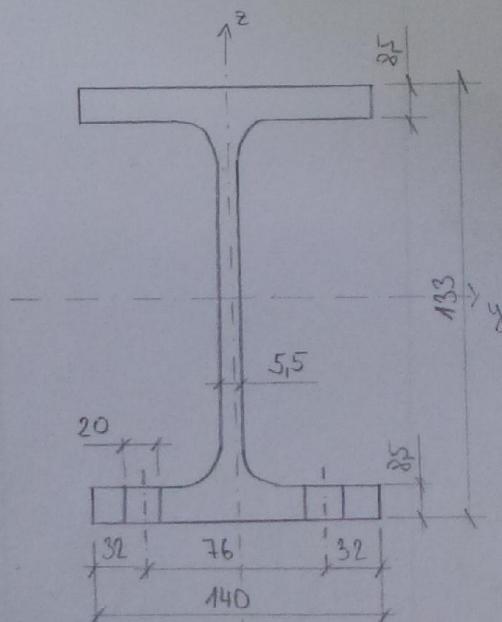
VÝHODUJE  $\circ$

POZN.: HODNOTA PRŮHYBU ZE SOFTWAREU  $M = 5,2 \text{ mm}$   
ROZDÍL JE cca 15 %

3.6. SLOUPEK VE ŠTÍTOVÉ STĚNĚVNITŘNÍ SÍLY

$N_{ED}$	$M_{y,ED}$	$V_{y,ED}$
10,83	29,65	15,11

[kN], [kNm]

PRŮŘEZ - HEA 140

TŘÍDA : 1

KRIVKA VZPĚRU y-y : b

KRIVKA VZPĚRU z-z : c

$$G = 24,700 \text{ kg/m}$$

$$A = 3,140 \cdot 10^{-3} \text{ m}^2$$

$$A_{y,2} = 1,010 \cdot 10^{-3} \text{ m}^2$$

$$I_y = 1,030 \cdot 10^{-5} \text{ m}^4$$

$$I_z = 3,890 \cdot 10^{-6} \text{ m}^4$$

$$I_w = 1,506 \cdot 10^{-7} \text{ m}^6$$

$$I_t = 8,130 \cdot 10^{-8} \text{ m}^4$$

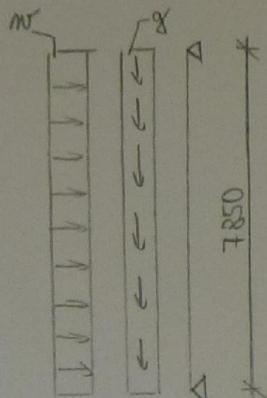
$$W_{pl,y} = 1,733 \cdot 10^{-4} \text{ m}^3$$

$$W_{pl,z} = 8,500 \cdot 10^{-5} \text{ m}^3$$

$$M_{pl,y,ek} = 4,800 \cdot 10^4 \text{ Nm} = 48,00 \text{ kNm}$$

$$M_{pl,z,ek} = 1,930 \cdot 10^4 \text{ Nm} = 19,30 \text{ kNm}$$

$$N_{ek} = 7,379 \cdot 10^5 \text{ N} = 737,90 \text{ kN}$$



### 3.6.1. ZATÍŽENÍ, KOMBINACE, VN. SÍLY

ZATÍŽENÍ : VL. TÍHA =  $0,247 \text{ kNm}^{-1}$  =  $g_0$   
 STÁLE =  $0,129 \text{ kNm}^{-2}$  =  $g_1$   
 TLAČ VĚTRU =  $0,428 \text{ kNm}^{-2}$  =  $M_V$   
 ZATÍŽENÍ =  $6,000 \text{ m}$

KOMBINACE : STÁLE + VL. TÍHA

$$g = 1,35 (g_0 + g_1) = 1,35 \cdot (0,247 + 0,129 \cdot 6) = 1,379 \text{ kNm}^{-1}$$

$$M_V = 1,5 \cdot M_V = 1,5 \cdot 0,428 \cdot 6 = 3,852 \text{ kNm}$$

VN. SÍLY  $N_{ED} = g \cdot L = 1,379 \cdot 7,850 = 10,83 \text{ kN}$

$$V_{ED} = \frac{1}{2} M_V \cdot L = \frac{1}{2} \cdot 3,852 \cdot 7,850 = 15,1 \text{ kN}$$

$$M_{ED} = \frac{1}{8} M_V \cdot L^2 = \frac{1}{8} \cdot 3,852 \cdot 7,850^2 = 29,65 \text{ kNm}$$

### 3.6.2. POSOUZENÍ NA VZPĚR + OHYB

$$L_{c2,y} = L_{c2,z} = L_{c2,w} = 7,850 \text{ m}$$

$$N_{c2,z} = \pi^2 \cdot \frac{E \cdot I_z}{L_{c2,z}^2} = \pi^2 \cdot \frac{2,1 \cdot 10^{11} \cdot 3,850 \cdot 10^{-6}}{7,850^2} = 130,80 \text{ kN}$$

$$N_{c2,w} = \frac{1}{i_h^2} \cdot \left( \pi^2 \cdot \frac{E \cdot I_w}{L_{c2,w}^2} + G \cdot I_t \right)$$

$$\omega = \sqrt{a_y^2 + a_z^2} = 0 \quad (\text{eg} \equiv c_s)$$

$$i_h^2 = \frac{I_p}{A} = \frac{I_y + I_z + A \cdot a^2}{A} = \frac{1,030 \cdot 10^5 + 3,850 \cdot 10^6}{3,140 \cdot 10^3}$$

$$i_h^2 = 4,510 \cdot 10^{-2} \text{ m}^4$$

$$N_{c2,w} = \frac{1}{4,510 \cdot 10^{-2}} \cdot \left( \pi^2 \cdot \frac{2,1 \cdot 10^{11} \cdot 1,506 \cdot 10^{-7}}{7,850^2} + 8,1 \cdot 10^{10} \cdot 2,130 \cdot 10^{-3} \right)$$

$$= 2580,30 \text{ kN}$$

$$\tilde{\lambda}_z = \sqrt{\frac{A \cdot I_y}{N_{c2,z}}} = \sqrt{\frac{8,110 \cdot 10^3 \cdot 235 \cdot 10^6}{2,583 \cdot 10^3}} = 2,375$$

$$\phi_z = 0,5 \cdot [1 + L(\tilde{\lambda} - 0,2) + \tilde{\lambda}^2]$$

$L = 0,49$

$$\phi_z = 0,5 \cdot [1 + 0,49(2,375 - 0,2) + 2,375^2] = 3,853$$

$$F_z = \frac{1}{\phi_z + \sqrt{\phi_z^2 - \tilde{\lambda}_z^2}} = \frac{1}{3,853 + \sqrt{3,853^2 - 2,375^2}} = 0,145$$

$$N_{c2,y} = \pi^2 \cdot \frac{E \cdot I_y}{L_{c2,y}^2} = \pi^2 \cdot \frac{21 \cdot 10^{11} \cdot 1,030 \cdot 10^5}{7,850^2} = 346,40 \text{ kN}$$

$$\phi_y = 0,5 \cdot [1 + L(\tilde{\lambda} - 0,2) + \tilde{\lambda}^2]$$

$$L = 0,34 ; \tilde{\lambda}_y = 1,460$$

$$\phi_y = 0,5 \cdot [1 + 0,34(1,460 - 0,2) + 1,460^2] = 1,876$$

$$K_y = \frac{1}{\phi_y + \sqrt{\phi_y^2 - \tilde{\lambda}_y^2}} = \frac{1}{1,876 + \sqrt{1,876^2 - 1,460}} = 0,323$$

$$c_{my} = c_{mz} = 0,6 + 0,4 \cdot 4 = 1,0 \geq 0,4$$

$$k_{yy} = c_{my} \left( 1 + (\tilde{\lambda}_y - 0,2) \cdot \frac{N_{ed}}{x_y \cdot N_{ed}} \right) =$$

$$= 1,0 \cdot \left( 1 + (1,460 - 0,2) \cdot \frac{10,83}{0,323 \cdot 737,90} \right) = 1,036$$

$$k_{zy} = 0,6 \cdot k_{yy} = 0,6 \cdot 1,036 = 0,622$$

$$\left[ \frac{N_{ed}}{x_y \cdot N_{ed}} + k_{yy} \cdot \frac{M_{y,ED}}{M_{y,RD}} \right] \leq 1,0$$

$$\left[ \frac{N_{ed}}{x_z \cdot N_{ed}} + k_{zy} \cdot \frac{M_{y,ED}}{M_{y,RD}} \right] \leq 1,0$$

$$\left[ \frac{10,83}{0,323 \cdot 737,90} + 1,036 \cdot \frac{29,65}{48,00} \right] = [0,05 + 0,64] = 0,69 \leq 1,0$$

$$\left[ \frac{10,83}{0,145 \cdot 737,90} + 0,622 \cdot \frac{29,65}{48,00} \right] = [0,10 + 0,38] = 0,48 \leq 1,0$$

VYHODNUJÍME 8

POZN. - LZE PŘIJATI, JE LI TAKTO ŠTĚDNÍK  
UVRÁTENÍ CESTO PLATEK,  $\text{K}_{\text{C}} = 40$   
ZAVŘÍL INVESTOR.

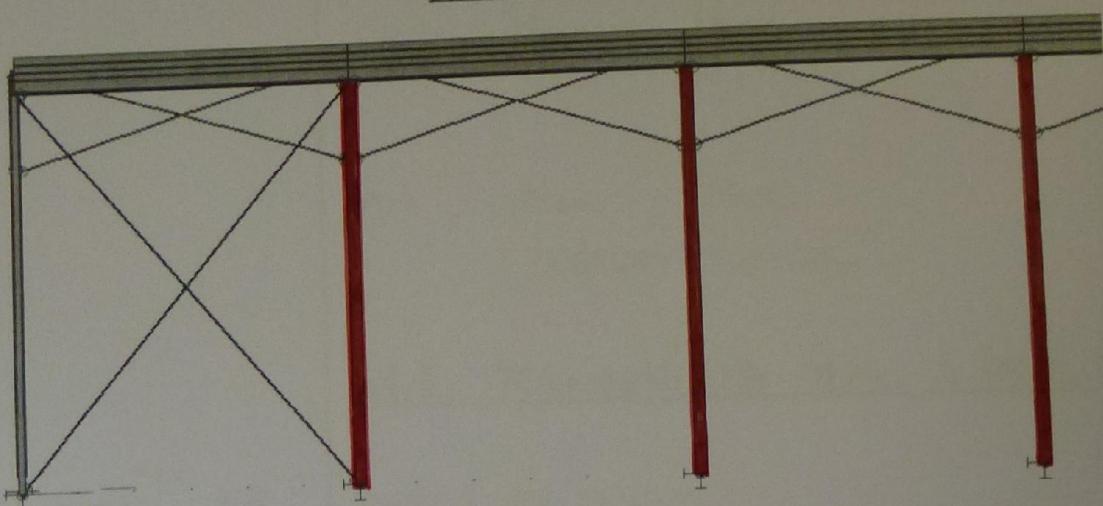
### 3.6.3. POSOUZENÍ NA SMYK

$$\frac{V_{\text{P},\text{ED}}}{V_{\text{P},\text{ED}}} = \frac{\text{K}_{\text{C}} f_3}{f_3 \cdot f_{\text{m}}} = \frac{40 \cdot 1,6^3 \cdot 235 \cdot 10^3}{1,6 \cdot 40} = 85,80 \text{ kN}$$

$$\frac{V_{\text{m}}}{V_{\text{P},\text{ED}}} = \frac{\text{K}_{\text{C}} \text{H}}{E_{\text{c}} \cdot \text{t}_0} = \frac{40 \cdot 6 \cdot 40}{235 \cdot 10^3} = 0,8 \pm 0,5$$

VTHOUSE 8  
NENÍ AUKČNÝ PODDELK HV

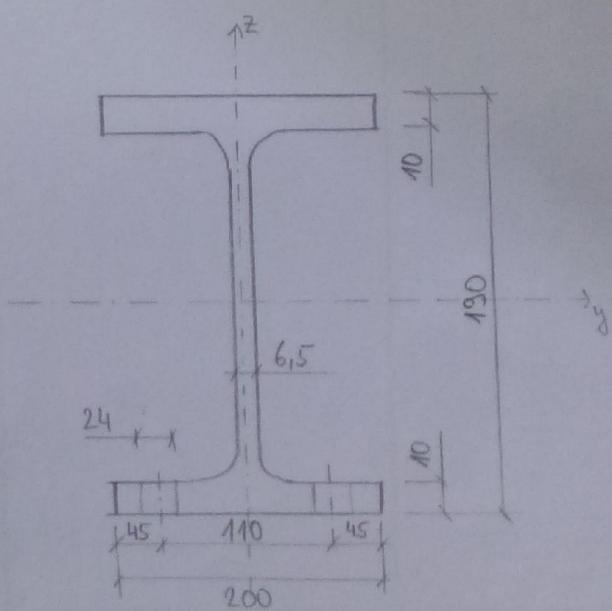
### 3.7. MEZILEHĽÝ SLOUP



### VNITŘNÍ SÍLY

Prvek	Stav	$dx$ [m]	N [kN]	Vy [kN]	Vz [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]
B37	CO1/15	0,000	-91,74	-0,12	16,33	-43,23	0,00
B335	CO1/14	7,550	43,14	0,01	-30,16	0,00	8,00
B36	CO1/16	6,050	-4,33	-0,81	-0,04	0,08	-4,29
B336	CO398/1	6,050	-76,26	0,15	-24,55	38,12	0,69
B37	CO1/17	7,550	-56,87	-0,11	-34,51	0,00	-0,77
B36	CO1/18	0,000	32,61	0,02	31,26	-72,53	0,00
B37	CO1/17	6,050	-58,42	-0,11	13,49	49,60	-0,66
B36	CO1/16	7,550	-3,00	-0,81	-0,04	0,02	-5,50
B336	CO1/1	7,550	-74,93	0,15	-26,28	0,80	0,91

### PRŮŘEZ - HEA 200



$$G = 42,300 \text{ kg/m}$$

TŘIDA: 1

$$A = 5,380 \cdot 10^{-3} \text{ m}^2$$

VZPER y-y : b

$$A_{V,2} = 1,810 \cdot 10^{-3} \text{ m}^2$$

VZPER z-z : c

$$I_y = 3,690 \cdot 10^{-5} \text{ m}^4$$

$$I_z = 1,340 \cdot 10^{-5} \text{ m}^4$$

$$I_w = 1,080 \cdot 10^{-6} \text{ m}^6$$

$$I_+ = 2,1 \cdot 10^{-7} \text{ m}^4$$

$$W_{pl,y} = 4,292 \cdot 10^{-4} \text{ m}^3$$

$$W_{pl,z} = 2,037 \cdot 10^{-4} \text{ m}^3$$

$$M_{pl,y,ex} = 1,003 \cdot 10^5 \text{ Nm} = 100,30 \text{ kNm}$$

$$M_{pl,z,ex} = 4,787 \cdot 10^4 \text{ Nm} = 47,87 \text{ kNm}$$

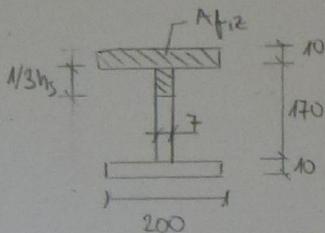
$$N_{pl} = 1,264 \cdot 10^6 \text{ N} = 1264,00 \text{ kN}$$

3.7.1. KOMBINACE PRO POSUDKY N+MCO 1 :  $N_{MAX} + M_{ODPOV}$ 

$$91,74 \text{ kN} + 43,23 \text{ kNm}$$

CO 2  $N_{ODPOV} + M_{MAX}$ 

$$32,61 \text{ kN} + 72,53 \text{ kNm}$$

3.7.2. POSOUŽENÍ NA TLAK A OHÝB CO1

OVĚŘENÍ ZDA NEKLOPI

$$I_{fz} = \frac{1}{12} 0,01 \cdot 0,02^3 + \frac{1}{3} \cdot \frac{1}{12} \cdot 0,17 \cdot 0,007^3 = 6,668 \cdot 10^{-6} \text{ m}^4$$

$$A_{fz} = 0,2 \cdot 0,01 + \frac{1}{3} 0,17 \cdot 0,007 = 2,397 \cdot 10^{-3} \text{ m}^2$$

$$i_{fz} = \sqrt{\frac{I_{fz}}{A_{fz}}} = \sqrt{\frac{6,668 \cdot 10^{-6}}{2,397 \cdot 10^{-3}}} = 3,912 \cdot 10^{-2} \text{ m}$$

$$k_c = 0,7$$

$$\lambda_1 = 93,3 \cdot E = 93,3$$

$$\bar{\lambda}_F = \frac{k_c \cdot L_c}{i_{fz} \cdot \lambda_1} = \frac{0,7 \cdot 6,05}{3,912 \cdot 10^{-2} \cdot 93,3} = 1,160$$

$$\lambda_{LT,0} = 0,4$$

$$\bar{\lambda}_{co} = \lambda_{LT,0} + 0,1 = 0,4 + 0,1 = 0,5$$

když  $\left[ \lambda_F \leq \bar{\lambda}_{co} \cdot \frac{M_{c,RD}}{M_{ED}} \right] \text{ NEKLOPI}$

$$1,160 \leq 0,5 \cdot \frac{100,90}{43,23}$$

$$\underline{1,160 \leq 1,160} \Rightarrow \text{NEKLOPI}$$

$$\underline{\underline{\lambda_{LT} = 1,0}}$$

$$N_{c0,y} = \pi^2 \cdot \frac{E \cdot I_y}{L_{c0,y}} = \pi^2 \cdot \frac{2,1 \cdot 10^4 \cdot 3,680 \cdot 10^{-5}}{6,050^2} = 2,083,20 \text{ kN}$$

$$N_{c0,z} = \pi^2 \cdot \frac{E \cdot I_z}{L_{c0,z}} = \pi^2 \cdot \frac{2,1 \cdot 10^4 \cdot 4,340 \cdot 10^{-5}}{7,550^2} = 487,23 \text{ kN}$$

$$\tilde{I}_y = \sqrt{\frac{A \cdot f_y}{N_{c0,y}}} = \sqrt{\frac{5,380 \cdot 10^3 \cdot 235 \cdot 10^6}{2,083,20 \cdot 10^3}} = 0,545$$

$$\tilde{I}_z = \sqrt{\frac{A \cdot f_z}{N_{c0,z}}} = \sqrt{\frac{5,380 \cdot 10^3 \cdot 235 \cdot 10^6}{487,23 \cdot 10^3}} = 1,291$$

$$\lambda_{yy} = 0,34$$

$$\lambda_{zz} = 0,43$$

$$\phi_y = 0,5 \cdot [1 + \lambda_y (\tilde{I}_y - 0,2) + \tilde{I}_y^2] = \\ = 0,5 [1 + 0,34 (0,545 - 0,2) + 0,545^2] = 0,704$$

$$\phi_z = 0,5 \cdot [1 + \lambda_{zz} (\tilde{I}_z - 0,2) + \tilde{I}_z^2] = \\ = 0,5 [1 + 0,43 (1,291 - 0,2) + 1,291^2] = 1,601$$

$$\kappa_y = \frac{1}{\phi_y + \sqrt{\phi_y^2 - \tilde{I}_y^2}} = \frac{1}{0,704 + \sqrt{0,704^2 - 0,545^2}} = 0,864$$

$$\kappa_z = \frac{1}{\phi_z + \sqrt{\phi_z^2 - \tilde{I}_z^2}} = \frac{1}{1,601 + \sqrt{1,601^2 - 1,291^2}} = 0,292$$

$$C_{my} = C_{mz} = 0,6 + 0,4 \cdot 4 = 1,0 \quad \approx 0,4$$

$$k_{yy} = C_{my} \cdot \left( 1 + (\tilde{I}_y - 0,2) \cdot \frac{N_{ed}}{\kappa_y \cdot N_{ed}} \right) =$$

$$= 1,0 \left( 1 + (0,545 - 0,2) \cdot \frac{91,74}{0,864 \cdot 12,64} \right) = 1,029$$

$$k_{yy} \leq C_{my} \cdot \left( 1 + 0,8 \cdot \frac{N_{ed}}{\kappa_y \cdot N_{ed}} \right)$$

$$1,029 \leq 1,0 \left( 1 + 0,8 \cdot 91,74 / 0,864 \cdot 12,64 \right)$$

$$1,029 \leq 1,067 \Rightarrow k_{yy} = 1,029$$

$$k_{zy} = 0,6 \cdot k_{yy} = 0,6 \cdot 1,029 = 0,617$$

$$\left[ \frac{M_{ED}}{x_y \cdot N_{ED}} + k_{zy} \cdot \frac{M_{EDy}}{F_{LT} \cdot M_{yED}} \right] \leq 1,0$$

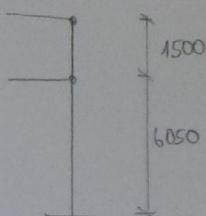
$$\left[ \frac{N_{ED}}{x_z \cdot N_{ED}} + k_{zy} \cdot \frac{M_{EDy}}{F_{LT} \cdot M_{yED}} \right] \leq 1,0$$

$$\left[ \frac{91,74}{0,864 \cdot 1264} + 1,02 \alpha \cdot \frac{43,23}{1,0 \cdot 100,90} \right] = 0,08 + 0,44 = 0,52 \leq 1,0$$

$$\left[ \frac{91,74}{0,392 \cdot 1264} + 0,67 \cdot \frac{43,23}{1,0 \cdot 100,90} \right] = 0,19 + 0,26 = 0,45 \leq 1,0$$

VÝHOUSE ?

### 3.7.3. POSOUŽENÍ NA TLAK A OHYB CO2



$$k_{xx} = 0,7$$

$$L_{car} = 6050 \text{ mm}$$

$$k_y = 0,7$$

$$k_z = 1,0$$

$$f_d = 0$$

$$f_g = \frac{\pi \cdot z_g}{k_z \cdot L} \cdot \sqrt{\frac{E \cdot I_z}{G \cdot I_t}} = \frac{\pi \cdot (150/2)}{1,0 \cdot 7,550} \cdot \sqrt{\frac{2,1 \cdot 10^4 \cdot 1,340 \cdot 10^{-5}}{8,4 \cdot 10^{10} \cdot 2,1 \cdot 10^{-7}}} = 0,568$$

$$I_w = (1 - \psi_r)^2 \cdot I_z \cdot (b_s/2)^2 = (1 - 0)^2 \cdot 1,340 \cdot 10^{-5} \cdot (0,470/2)^2 = 9,6 \cdot 10^{-8}$$

$$k_{wut} = \frac{\pi}{k_w \cdot L} \cdot \sqrt{\frac{E \cdot I_w}{G \cdot I_t}} = \frac{\pi}{1,0 \cdot 6,050} \sqrt{\frac{2,1 \cdot 10^4 \cdot 1,080 \cdot 10^{-4}}{8,4 \cdot 10^{10} \cdot 2,1 \cdot 10^{-7}}} = 0,801$$

$$C_1 = 1,0$$

$$C_2 = 0,41$$

$$\zeta_{W_{CO2}} = \frac{C_1}{k_z} \left[ \sqrt{1 + k_{wut}^2} + (C_2 f_g)^2 \right] - C_2 f_g =$$

$$= \frac{1,0}{1,0} \left[ \sqrt{1 + 0,801^2 + (0,41 \cdot 0,568)^2} - 0,41 \cdot 0,568 \right] = 1,069$$

$$M_{CO2} = \zeta_{W_{CO2}} \cdot \pi \cdot \frac{\sqrt{E \cdot I_z \cdot G \cdot I_t}}{L_{car}} =$$

$$= 1,069 \cdot \pi \cdot \frac{\sqrt{2,1 \cdot 10^4 \cdot 8,4 \cdot 10^{10} \cdot 1,340 \cdot 10^{-5} \cdot 2,1 \cdot 10^{-7}}}{6,050} =$$

$$M_{CO2} = 1,214 \cdot 10^5 = \underline{\underline{121,40 \text{ kNm}}}$$

$$\frac{f}{b} = \frac{150}{200} = 0,95 \leq 2,0, \text{ křivka (a)}$$

$\lambda_{LT} = 0,21$

$$\bar{\lambda}_{LT} = \sqrt{\frac{k_y f_y}{M_{cE}}} = \sqrt{\frac{100,30}{121,40}} = 0,912$$

$$\bar{\lambda}_{LT,0} = 0,4$$

$$\beta = 0,75$$

$$\phi_{LT} = 0,5 \cdot [1 + \lambda_{LT} (\bar{\lambda}_{LT} - \bar{\lambda}_{LT,0}) + \beta \cdot \bar{\lambda}_{LT}^{-2}] = \\ = 0,5 \cdot [1 + 0,21 (0,912 - 0,4) + 0,75 \cdot 0,912^{-2}] = 0,866$$

$$\chi_{LT} = \frac{1}{\phi_{LT} + \sqrt{\phi_{LT}^2 - \beta \cdot \bar{\lambda}_{LT}^{-2}}} = \frac{1}{0,866 + \sqrt{0,866^2 - 0,75 \cdot 0,912^{-2}}} = 0,819$$

$$\chi_{LT} \leq 1,0$$

$$\chi_{LT} \leq \frac{1}{\bar{\lambda}_{LT}^{-2}} = \frac{1}{0,912} = 1,096$$

$$c_{My} = 1,0 \geq 0,4$$

$$k_{yy} = c_{My} \cdot \left( 1 + (\bar{\lambda}_y - 0,2) \cdot \frac{NED}{x_y \cdot Ned} \right) = \\ = 1,0 \left( 1 + 0,545 - 0,2 \right) \cdot \frac{32,61}{0,866 \cdot 12,64} = 1,020$$

$$k_{yy} \leq c_{My} \cdot \left( 1 + 0,8 \cdot \frac{NED}{x_y \cdot Ned} \right) = 1,0 \cdot \left( 1 + 0,8 \cdot \frac{32,61}{0,866 \cdot 12,64} \right) = 1,024$$

$$k_{zy} = 96 \cdot k_{yy} = 96 \cdot 1,020 = 96,12$$

$$\left[ \frac{N_{ED}}{\chi_g \cdot N_{ek}} + k_{zyg} \cdot \frac{M_{ed,10\%}}{\chi_{LT} \cdot M_{y,ED}} \right] \leq 1,0$$

$$\left[ \frac{N_{ED}}{\chi_z \cdot N_{ek}} + k_{zyg} \cdot \frac{M_{ed,10\%}}{\chi_{LT} \cdot M_{y,ED}} \right] \leq 1,0$$

$$\left[ \frac{32,61}{0,864 \cdot 1264} + 1,020 \cdot \frac{72,53}{0,819 \cdot 100,90} \right] = (0,03 + 0,90) = 0,93$$

$$\left[ \frac{32,61}{0,392 \cdot 1264} + 0,612 \cdot \frac{72,53}{0,819 \cdot 100,90} \right] = (0,07 + 0,54) = 0,61$$

$$[0,93 \leq 1,0]$$

$$\underline{\underline{[0,61 \leq 1,0]}}$$

VYHOUVÁJE 83.7.4. POSOUŽENÍ NA SMYK

$$V_{p,ED} = \frac{A_v \cdot f_8}{j_{M_0} \cdot \sqrt{3}} = \frac{1,8 \cdot 10^{-3} \cdot 235 \cdot 10^6}{1,0 \cdot \sqrt{3}} = \underline{\underline{245,60 \text{ kN}}}$$

$$\frac{V_{ed}}{V_{p,ED}} = \frac{34,51}{245,60} = \frac{0,14}{0,14} \leq 1,0$$

$$\underline{\underline{0,14 \leq 0,5}}$$

VYHOUVÁJE 8NENÍ NUTNÝ POSUDEK M+V3.7.5. POSOUŽENÍ PRŮHYBUODECTENO ZE SOVUWARU:  $M_J = 5,8 \text{ mm}$ 

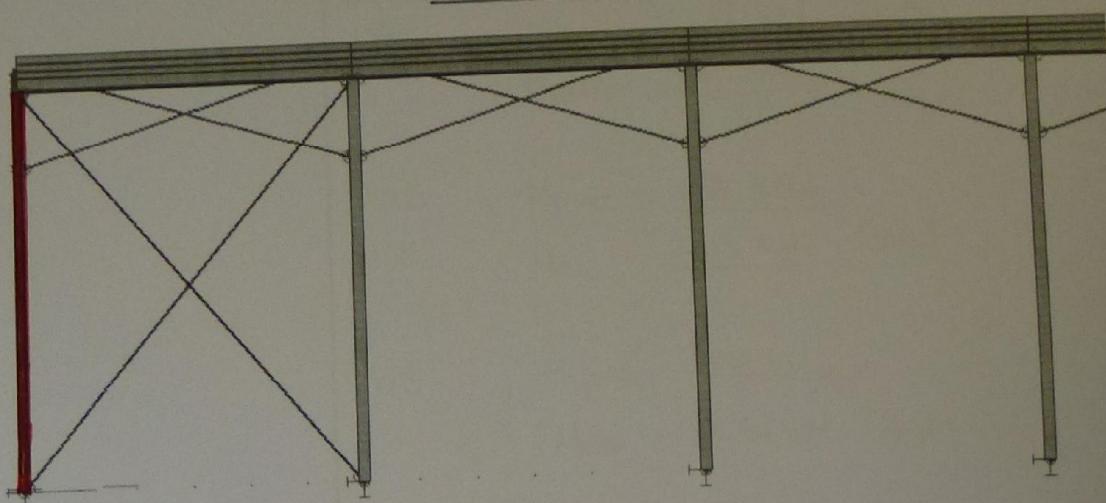
$$M_{J,lim} = \frac{L}{600} = \frac{7550}{600} = \underline{\underline{12,5 \text{ mm}}}$$

$$M_J \leq M_{J,lim}$$

$$\underline{\underline{5,8 \leq 12,5 \text{ mm}}}$$

VYHOUVÁJE 8

### 3.8. KRAJNÍ SLOUP



## VNITŘNÍ SÍLY

Prvek	Stav	dx [m]	N [kN]	Vy [kN]	Vz [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]
"Studentška verzija"	"Studentška verzija"	0,000	-47,57	0,00	5,37	-9,11	0,00
B376	CO1/1	7,550	64,23	8,06	-0,68	0,00	5,79
B1	CO1/11	0,000	58,57	-6,49	0,28	-0,68	0,00
B1	CO1/12	7,550	43,18	8,09	0,46	0,00	5,98
B2	CO1/13	7,550	-21,06	-0,01	-5,22	0,00	-0,06
B2	CO1/14	0,000	15,89	-0,02	9,64	-16,84	0,00
B2	CO1/13	6,050	-22,51	-0,01	0,42	6,75	-0,06
B1	CO1/11	3,092	60,97	-0,47	0,28	0,19	-10,76
B2	CO598/4	7,550	40,01	8,09	0,35	0,00	5,98

## PRŮŘEZ - HEA 120

$$G = 19,900 \text{ kg/m}$$

$$A = 2,530 \cdot 10^{-3} m^2$$

$$A_{V2} = 81460 \cdot 10^{-4} \text{ m}^2$$

$$L_y = 6,060 \cdot 10^{-6} m^4$$

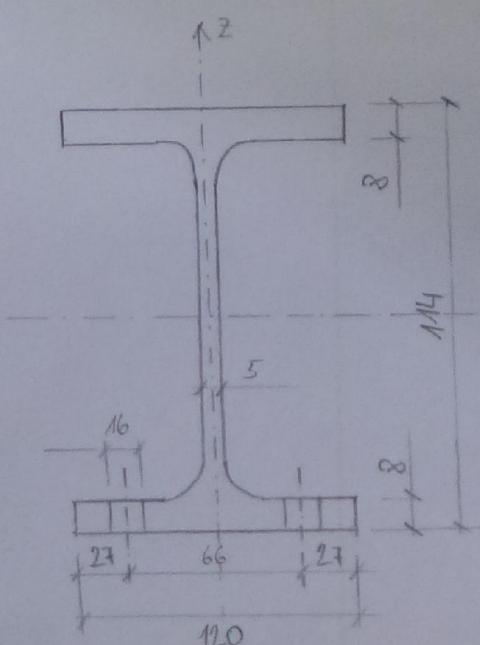
$$I_t = 2,310 \cdot 10^{-6} \text{ m}^4$$

$$I_w = 6,472 \cdot 10^{-8} m^6$$

$$W_{p,12} = 5,875 \cdot 10^{-5} \text{ m}^2$$

$$M_{P_{\text{eff},100}} = 2,811 \cdot 10^4 \text{ Nm} = 28,11 \text{ kNm}$$

$$M_{p,2,ED} = 1,381 \cdot 10^4 \text{ Nm} = 13,81 \text{ kNm}$$



TŘÍDA: 1

V2PÉR 3-3 · b

3.8.1. KOMBINACE PRO POSUDKY N+M

$$\text{CO1: } N_{\text{MAX}} = -47,57 \text{ kN} \quad (\text{TLAK})$$

$$M_{y_1, \text{OP}} = 9,11 \text{ kNm}$$

$$\text{CO2: } M_{y_1, \text{MAX}} = 16,84 \text{ kNm}$$

$$N_{\text{OP}} = 15,89 \text{ kN} \quad (\text{TAH})$$

$$\text{CO3: } M_{z, \text{MAX}} = 10,76 \text{ kNm}$$

$$N_{\text{OP}} = 60,97 \text{ kN} \quad (\text{TAH})$$

3.8.2. POSOUŽENÍ NA SMYK

$$V_{\text{PL,ED,1}} = \frac{A_{v1} f_8}{\sqrt{3} \cdot f_{M0}} = \frac{1,877 \cdot 10^{-3} \cdot 235 \cdot 10^6}{\sqrt{3} \cdot 1,0} = 254,70 \text{ kN}$$

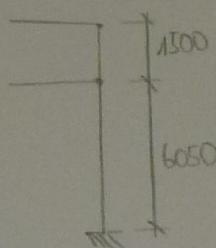
$$\frac{V_{\text{ED,1}}}{V_{\text{PL,ED,1}}} = \frac{8,09}{254,70} = 0,04 < 1,0$$

$$V_{\text{PL,ED,2}} = \frac{A_{v2} f_8}{\sqrt{3} \cdot f_{M0}} = \frac{6,170 \cdot 10^{-4} \cdot 235 \cdot 10^6}{\sqrt{3} \cdot 1,0} = 48,30 \text{ kN}$$

$$\frac{V_{\text{ED,2}}}{V_{\text{PL,ED,2}}} = \frac{9,64}{48,30} = \frac{0,20}{0,20} < 1,0$$

VYHODNUJE !

NENÍ NUTNÝ POSUDEK M+V

3.8.3. POSOUŽENÍ NA TLAK A OHÝB CO1

OUEŘENÍ ZDA NEKLOPI:

$$I_{fz} = \frac{1}{12} \cdot 0,008 \cdot 0,120^3 + \frac{1}{3} \cdot \frac{1}{12} \cdot 0,038 \cdot 0,005^3 = 1,152 \cdot 10^{-6} \text{ m}^4$$

$$A_{fz} = 0,008 \cdot 0,120 + \frac{1}{3} \cdot 0,038 \cdot 0,005 = 1,123 \cdot 10^{-3} \text{ m}^2$$

$$i_{fz} = \sqrt{\frac{I_{fz}}{A_{fz}}} = \sqrt{\frac{1,152 \cdot 10^{-6}}{1,123 \cdot 10^{-3}}} = 3,203 \cdot 10^{-2} \text{ m}$$

$$k_c = 1 - 0,7$$

$$\lambda_1 = 93,3 \cdot E = 93,3$$

$$\tilde{\lambda}_p = \frac{k_c \cdot l_c}{i_{fz} \cdot \lambda_1} = \frac{0,7 \cdot 6050}{3,203 \cdot 10^{-2} \cdot 93,3} = 1,417$$

$$\lambda_{L1,0} = 0,4$$

$$\lambda_{co} = \lambda_{L1,0} + 0,1 = 0,4 + 0,1 = 0,5$$

$$\text{KDYŽ } \left[ \tilde{\lambda}_p < \lambda_{co} \cdot \frac{M_{cr,p}}{M_{ED}} \right] \text{ NEKLOPI}$$

$$\left[ 1,417 < 0,5 \cdot \frac{28,11}{9,11} \right]$$

$$\left[ 1,417 < 1,546 \right] \Rightarrow \underline{\text{NEKLOPI}}$$

$$N_{cr,y} = \pi^2 \cdot \frac{E \cdot I_y}{L_{cr,y}^2} = \pi^2 \cdot \frac{2,1 \cdot 10^11 \cdot 6,060 \cdot 10^{-6}}{(97,6050)^2} = 700,30 \text{ kN}$$

$$N_{cr,z} = \pi^2 \cdot \frac{E \cdot I_z}{L_{cr,z}^2} = \pi^2 \cdot \frac{2,1 \cdot 10^{11} \cdot 2,35 \cdot 10^{-6}}{(7,550)^2} = 130,80 \text{ kN}$$

$$\tilde{\lambda}_y = \sqrt{\frac{A_{fz}}{N_{cr,y}}} = \sqrt{\frac{2,530 \cdot 10^{-3} \cdot 2,35 \cdot 10^{-6}}{130,80 \cdot 10^3}} = 0,921$$

$$\tilde{\lambda}_z = \sqrt{\frac{A_{fz}}{N_{cr,z}}} = \sqrt{\frac{2,530 \cdot 10^{-3} \cdot 2,35 \cdot 10^{-6}}{700,30 \cdot 10^3}} = 2,132$$

$$d_{yy} = 0,34$$

$$d_{zz} = 0,49$$

$$\phi_y = 0,5 \cdot [1 + d_{yy}(\tilde{\lambda}_y - 0,2) + \tilde{\lambda}_y^2] = 0,5 [1 + 0,34(0,921 - 0,2) + 0,921^2] = 1,047$$

$$\phi_z = 0,5 \cdot [1 + d_{zz}(\tilde{\lambda}_z - 0,2) + \tilde{\lambda}_z^2] = 0,5 [1 + 0,49(2,132 - 0,2) + 2,132^2] = 3,246$$

$$\chi_y = \frac{1}{\phi_y + \sqrt{\phi_y^2 - \tilde{\lambda}_y^2}} = \frac{1}{1,047 + \sqrt{1,047^2 - 0,921^2}} = 0,647$$

$$\chi_z = \frac{1}{\phi_z + \sqrt{\phi_z^2 - \tilde{\lambda}_z^2}} = \frac{1}{3,246 + \sqrt{3,246^2 - 2,132^2}} = 0,176$$

$$c_{m_{xy}} = c_{m_x} = 1,0$$

$$k_{yy} = c_{m_y} \cdot \left( 1 + \left( f_g - 0,2 \right) \cdot \frac{N_{ED}}{I_g \cdot N_{ED}} \right) =$$

$$= 1,0 \cdot \left( 1 + (0,921 - 0,2) \cdot \frac{47,57}{9647,594,50} \right) = 1,030$$

$$k_{yy} = c_{m_y} \left( 1 + \frac{0,8 \cdot N_{ED}}{I_g \cdot N_{ED}} \right) \leq 1,0 \left( 1 + \frac{0,8 \cdot 47,57}{9647,594,50} \right) \leq 1,033$$

$$k_{xy} = 0,6 \cdot k_{yy} = 0,6 \cdot 1,030 = 0,654$$

$$\left[ \frac{N_{ED}}{I_g \cdot N_{ED}} + k_{yy} \cdot \frac{M_{y,ED}}{I_{LT} \cdot M_{y,ED}} \right] \leq 1,0$$

^

$$\left[ \frac{N_{ED}}{I_z \cdot N_{ED}} + k_{zy} \cdot \frac{M_{z,ED}}{I_{LT} \cdot M_{z,ED}} \right] \leq 1,0$$


---


$$\left[ \frac{47,57}{9647,594,50} + 1,030 \cdot \frac{0,11}{1,0 \cdot 28,11} \right] = [0,13 + 0,36] = 0,49 \leq 1,0$$

$$\left[ \frac{47,57}{9647,594,50} + 0,654 \cdot \frac{0,11}{1,0 \cdot 28,11} \right] = [0,13 + 0,22] = 0,35 \leq 1,0$$

VYHODUJE 8

3.8.4. POSOUŽENÍ NA TAH A OHÝB CO2

$$\xi_d = 0$$

$$\xi_g = \frac{\pi z_g}{k_z L} \cdot \sqrt{\frac{E I_z}{G \cdot I_t}} = \frac{\pi \cdot 0,057}{1,0 \cdot 6,050} \cdot \sqrt{\frac{2,1 \cdot 10^{11} \cdot 2,310 \cdot 10^{-6}}{8,1 \cdot 10^{10} \cdot 5,990 \cdot 10^{-2}}} = 0,711$$

$$I_{w0} = (1 - \psi_F)^2 \cdot I_z \cdot (b_A/2)^2 = (1-0)^2 \cdot 2,310 \cdot 10^{-6} \cdot (0,098/2)^2 = 2,1 \cdot 10^{-8}$$

$$k_{wt} = \frac{\pi}{k_w L} \cdot \sqrt{\frac{E I_w}{G \cdot I_t}} = \frac{\pi}{1,0 \cdot 6,050} \cdot \sqrt{\frac{2,1 \cdot 10^{11} \cdot 2,1 \cdot 10^{-8}}{8,1 \cdot 10^{10} \cdot 5,990 \cdot 10^{-2}}} = 0,707$$

$$c_1 = 1,0$$

$$c_2 = 0,61$$

$$\zeta_{w02} = \frac{c_1}{k_z} \cdot \left[ \sqrt{1 + k_{wt}^2 + (c_2 \cdot \xi_g)^2} - c_2 \xi_g \right] =$$

$$= \frac{1,0}{1,0} \cdot \left[ \sqrt{1 + 0,707^2 + (0,61 \cdot 0,711)^2} - 0,61 \cdot 0,711 \right] = 0,967$$

$$M_{c2} = \zeta_{w02} \cdot \pi \cdot \frac{\sqrt{E \cdot I_z \cdot G \cdot I_t}}{L_{c2}} =$$

$$= 0,967 \cdot \pi \cdot \frac{\sqrt{2,1 \cdot 10^{11} \cdot 8,1 \cdot 10^{10} \cdot 2,310 \cdot 10^{-6} \cdot 5,990 \cdot 10^{-2}}}{6,050} = 24,30 \text{ Nm}$$

$$\bar{\lambda}_{LT} = \sqrt{\frac{W_2 \cdot I_X}{M_{c2}}} = \sqrt{\frac{28,11}{24,30}} = 1,075$$

$$\bar{\lambda}_{LT,0} = 0,4$$

$$\beta = 0,75$$

$$h/b = \frac{114}{120} < 2,0 \Rightarrow d = 0,21$$

$$\phi_{LT} = 0,5 \cdot \left[ 1 + d_{LT} \left( \bar{\lambda}_{LT} - \bar{\lambda}_{LT,0} \right) + \beta \cdot \bar{\lambda}_{LT}^2 \right] =$$

$$= 0,5 \cdot \left[ 1 + 0,21 \left( 1,075 - 0,4 \right) + 0,75 \cdot 1,075^2 \right] = 1,004$$

$$\chi_{LT} = \frac{1}{\phi_{LT} \sqrt{\phi_{LT}^2 - \beta \cdot \bar{\lambda}_{LT}^2}} = \frac{1}{1,004 \sqrt{1,004^2 - 0,75 \cdot 1,075^2}} = 0,725$$

$$\chi_{LT} \leq 1,0$$

$$\chi_{LT} \leq \frac{1}{\bar{\lambda}_{LT}^2} = \frac{1}{1,075^2} = 0,865$$

$$C_{my} = C_{mz} = 1,0$$

$$k_{yy} = C_{my} \cdot \left( 1 + \left( \frac{f}{\gamma} - 0,2 \right) \cdot \frac{N_{Ed}}{\chi_y \cdot N_{Rc}} \right)$$

$$= 1,0 \cdot \left( 1 + (0,921 - 0,2) \cdot \frac{15,89}{1,0 \cdot 594,50} \right) = 1,012$$

$$k_{yy} \leq C_{my} \cdot \left( 1 + 0,8 \cdot \frac{N_{Ed}}{\chi_y \cdot N_{Rc}} \right) = 1,0 \left( 1 + 0,8 \cdot \frac{15,89}{40,594,50} \right) = 1,021$$

$$k_{zy} = 0,6 \cdot k_{yy} = 0,6 \cdot 1,012 = 0,613$$

$$\left[ \frac{N_{Ed}}{N_{Rc}} + k_{yy} \cdot \frac{M_{y,EED}}{\chi_{LT} \cdot M_{y,Rc}} \right] \leq 1,0$$

1

$$\left[ \frac{N_{Ed}}{N_{Rc}} + k_{zy} \cdot \frac{M_{y,EED}}{\chi_{LT} \cdot M_{y,Rc}} \right] \leq 1,0$$

$$\left[ \frac{15,89}{594,50} + 1,021 \cdot \frac{16,84}{28,11} \right] = (0,03 + 0,84) = 0,87 < 1,0$$

^

$$\left[ \frac{15,89}{594,50} + 0,613 \cdot \frac{16,84}{28,11} \right] = (0,03 + 0,51) = 0,54 < 1,0$$

VYHOUSE B

3.8.5. POSOUŽENÍ NA TAH A OHYB CO3

PZN: - OHYB NA MĚLKOU OSU + TAH  $\Rightarrow$

$$\Rightarrow \kappa_{LT} = \kappa_y = \kappa_z = 1,0$$

$$c_{mz} = 1,0$$

$$k_{zz} = c_{mz} \cdot \left( 1 + (2 \cdot \tilde{\lambda}_z - 0,6) \cdot \frac{N_{ED}}{N_{RD}} \right) =$$

$$= 1,0 \left( 1 + (2 \cdot 2,132 - 0,6) \cdot \frac{60,97}{594,50} \right) = \underline{1,377}$$

$$k_{zz} \leq c_{mz} \cdot \left( 1 + 1,4 \cdot \frac{N_{ED}}{N_{RD}} \right) = 1,0 \left( 1 + 1,4 \cdot \frac{60,97}{594,50} \right) =$$

$$= \underline{1,142} \Rightarrow$$

$$\Rightarrow \underline{k_{zz} = 1,142}$$

$$k_{yz} = 0,6 \cdot k_{zz} = 0,6 \cdot 1,142 = \underline{0,685}$$

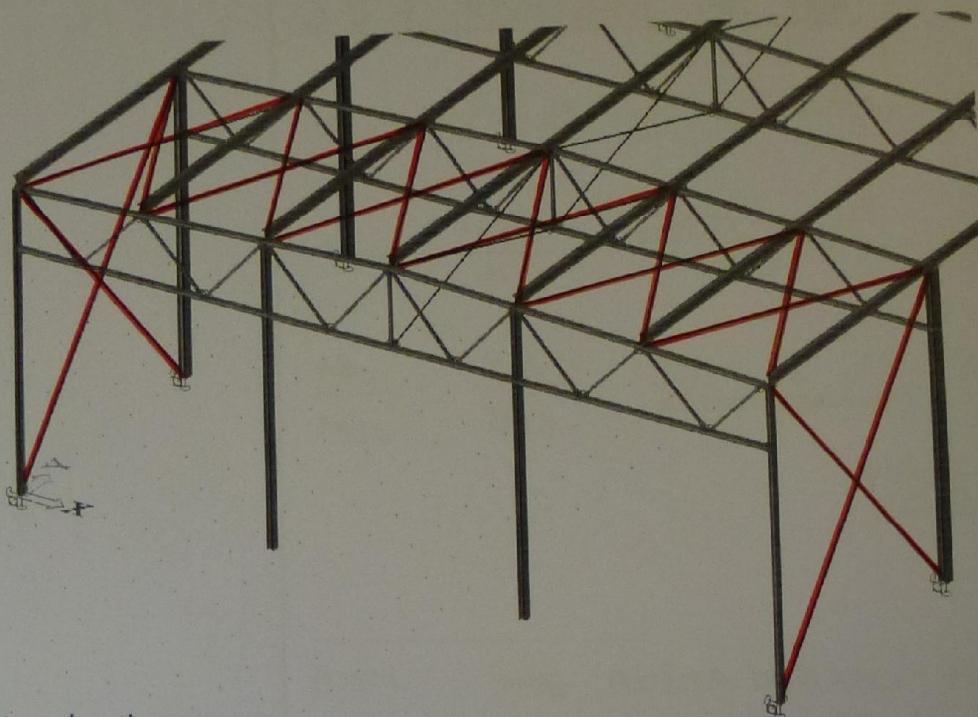
$$\left[ \frac{N_{ED}}{N_{RD}} + k_{yz} \cdot \frac{M_{z,ED}}{M_{z,RD}} \right] \leq 1,0$$

$$\left[ \frac{N_{ED}}{N_{RD}} + k_{zz} \cdot \frac{M_{z,ED}}{M_{z,RD}} \right] \leq 1,0$$

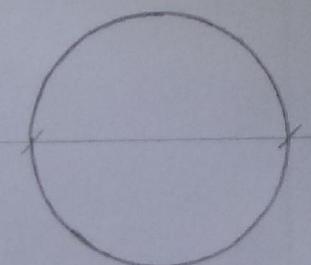
$$\left[ \frac{60,97}{594,50} + 0,685 \cdot \frac{10,76}{13,81} \right] = (0,11 + 0,86) = \underline{0,97 < 1,0}$$

$$\left[ \frac{60,97}{594,50} + 1,142 \cdot \frac{10,76}{13,81} \right] = (0,11 + 0,53) = \underline{0,64 < 1,0}$$

VYHOVUJE B

3.9. ZTUŽENÍ STĚNY A STŘECHYVNITŘNÍ SÍLY

Prvek	Stav	$dx$ [m]	N [kN]
B77	CO1/16	0,000	-37,56
B412	CO1/11	0,000	19,30
B421	CO651/16	0,000	-32,17
B86	CO1/11	0,000	16,32

PRŮŘEZ - KR 22

$$A = 3,800 \cdot 10^{-4} \text{ m}^2$$

$$A_s = 3,030 \cdot 10^{-4} \text{ m}^2$$

$$G = 2,98 \text{ kg/m}$$

3.9.1. POSOUŽENÍ NA TAH

$$N_{ED} = |N^{\oplus}| + |N^{\ominus}| = 37,56 + 19,30 = \underline{56,86 \text{ kN}}$$

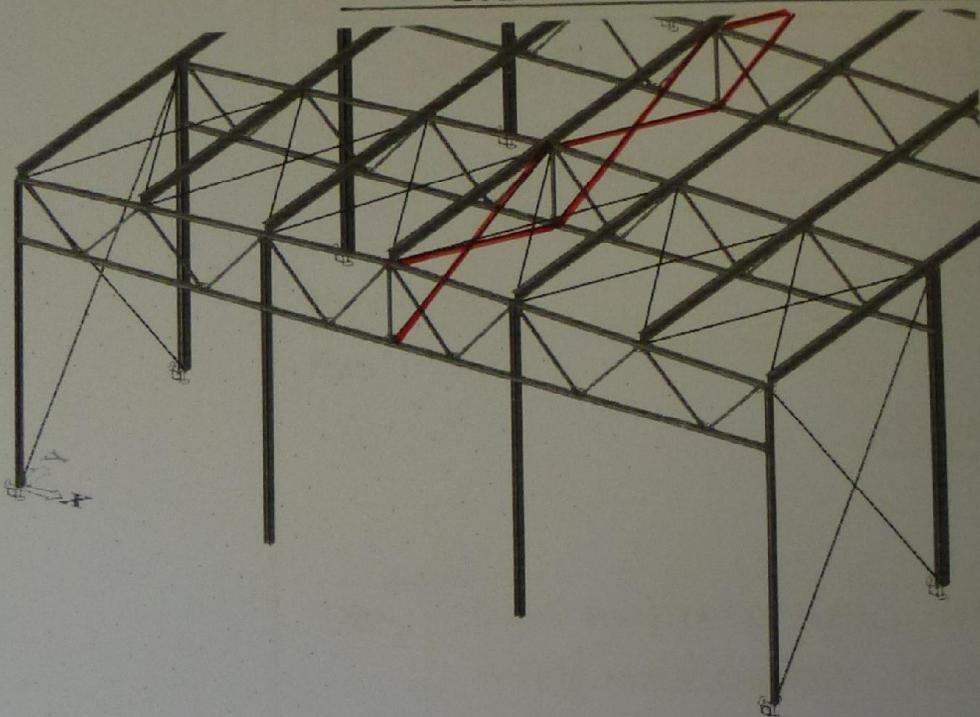
$$\frac{N_{ED}}{N_{r,ED}} = \frac{A_s \cdot f_y}{f_{M_u}} = \frac{3,020 \cdot 10^{-4} \cdot 235 \cdot 10^6}{1,0} = \underline{71,20 \text{ kN}}$$

$$\frac{N_{ED}}{N_{r,ED}} = \frac{56,86}{71,20} = \underline{0,80 < 1,0}$$

VYHOVUJE

- POZN. :
- BUDÉ POUŽITA DOPINACÍ MATICE →  
→ NENÍ NUTNÉ OVĚŘOVAT ŠTÍHOŠT
  - POSUDEK PROVEDEN V MÍSTE  
OSLABENÍ ZÁVITEM
  - VÝLOUČEN TLAK A PRŮZEZ POSOUŽEN  
NA SOUČET ABSOLUTNÍCH HODNOT  
VNITŘNÍCH SIL

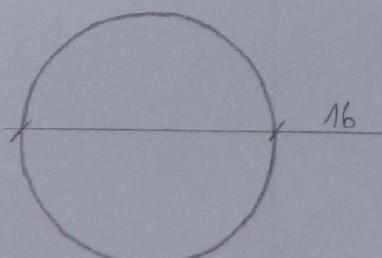
### 3.10. PRUTY PRO ZKRÁLENÍ VZP. DÉLKY DOLNÍHO PÁSU VAŽNIKU



#### VNITŘNÍ SÍLY

Prvek	Stav	$dx$ [m]	N [kN]
<small>"Studentská verze"</small>			
B87	CO1/19	0,000	-14,54
B88	CO1/20	0,000	6,24

#### PRŮŘEZ - KR 16



$$A = 2,010 \cdot 10^{-4} \text{ m}^2$$

$$A_s = 1,570 \cdot 10^{-4} \text{ m}^2$$

$$\rho = 1,58 \text{ kg/m}$$

3.10.1. POSOUŽENÍ NA TAH

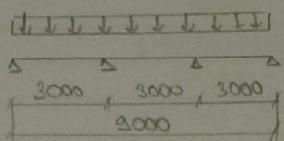
$$N_{ED} = |N^+| + |N^-| = 14,54 + 6,24 = \underline{\underline{20,78 \text{ kN}}}$$

$$N_{T,ED} = \frac{A_f f_s}{f_m} = \frac{1,570 \cdot 10^4 \cdot 235 \cdot 10^6}{110} = \underline{\underline{47,23 \text{ kN}}}$$

$$\frac{N_{ED}}{N_{T,ED}} = \frac{20,78}{47,23} = \underline{\underline{0,44 < 1,0}}$$

VYHOVUJE !

- POZN.: - BUDE POUŽITA DOPÍNACÍ MATICE →  
 → NENÍ NUTNÉ OVEŘOVAT ŠÍHLOST
- POSUDEK PROVEDEN V MÍSTĚ  
 OSLABENÍ ZÁVITEM
  - VYLOUŽEN TLAK A PRŮŘEZ POSOUZEN  
 NA SOUČET ABSOLUTNÍCH HODNOT  
 VNITŘNÍCH SIL

3.11. STŘEŠNÍ PLECH3.11.1. ZATÍŽENÍ, KOMBINACE

ZATÍŽENÍ: VL. TÍHA - UVAŽUJE VÝROBCE

$$\text{STŘEŠNÍ PLAŠT} : 0,056 \text{ kNm}^{-2}$$

$$\text{MAX. TLAK VĚTRU} : 0,123 \text{ kNm}^{-2}$$

$$\text{MAX. SÁNI VĚTRU} : -1,161 \text{ kNm}^{-2}$$

$$\text{SNÍH} : 0,8 \text{ kNm}^{-2}$$

CO1: STÁLE + SNÍH + TLAK VĚTRU

$$q_{d_1} = 1,35 \cdot 0,056 + 1,5 (0,8 + 0,123) = 1,461 \text{ kNm}^{-2}$$

CO2: STÁLE + SÁNI VĚTRU

$$q_{d_2} = 1,0 \cdot 0,056 - 1,5 \cdot 1,161 = -1,689 \text{ kNm}^{-2}$$

ROZHODUJE CO2 = SÁNI 1,689 kNm<sup>-2</sup>

3.11.2. NÁVRH PLECHU

- POZN.: - PŘEVZATO Z TABULEK VÝROBCE
- TABLOVÁNO PRO PLECH, ZATÍŽENÍ,
- STATICKÉ SCHÉMA A ULOŽENÍ
- VL. TÍHA UVAŽOVÁNA V TABULKÁCH

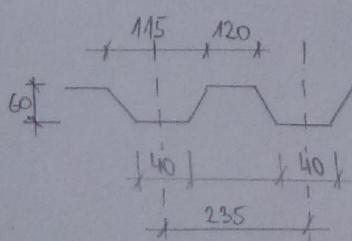
PLECH: TR 60/235

UNOSNOST:  $2,76 \text{ kNm}^{-2}$

VL. TÍHA:  $6,7 \text{ kg/m}^2$

TLOUŠŤKA:  $0,630 \text{ mm}$

VÝUŽITÍ:  $62\%$



**3.12. PŘEHLED POUŽITÝCH PROFILŮ A JEJICH VYUŽITÍ**

Prvek	Profil	Využití [%]
STŘEŠNÍ PLECH	TR. PLECH 60/235	62
VAZNICE	IPE 240	67
HORNÍ PÁS VAZNÍKU	TR CTV 100x4	75
DOLNÍ PÁS VAZNÍKU	TR CTV 100x8	95
DIAGONÁLY	TR CTV 50x5	89
MEZILEHLÉ SLOUPY	HEA 200	93
KRAJNÍ SLOUPY	HEA 120	97
SLOUPKY	HEA 140	69
ZTUŽENÍ STĚNY A STŘECHY	KR 22	80
ZTUŽENÍ DOLNÍHO PÁSU VAZNÍKU	KR16	44

**3.13. ORIENTAČNÍ VÝPIS MATERIÁLU A HMOTNOST KONSTRUKCE Z TEORETICKÝCH DÉLEK**

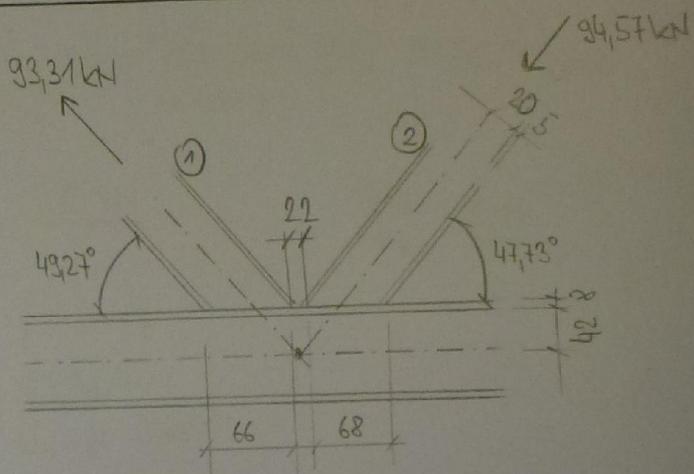
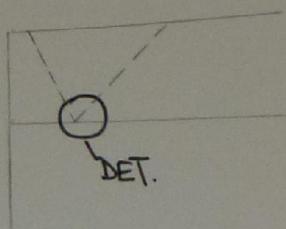
OZNAČENÍ PRVKU	NÁZEV	DĚLKA [m]	kg/m	kg/ks	ks	HMOTNOST CELKEM [kg]
P	STŘEŠNÍ PLECH	9,000	6,70	60,30	120	7 236
V	VAZNICE	6,000	30,70	184,20	72	13 262
HP	HORNÍ PÁS VAZNÍKU	9,200	11,70	107,64	20	2 153
DP	DOLNÍ PÁS VAZNÍKU	18,000	21,40	385,20	10	3 852
D1	DIAGONÁLA 1	2,024	6,56	13,28	20	266
D2	DIAGONÁLA 2	2,230	6,56	14,63	20	293
D3	DIAGONÁLA 3	2,230	6,56	14,63	20	293
D4	DIAGONÁLA 4	2,343	6,56	15,37	20	307
D5	DIAGONÁLA 5	2,343	6,56	15,37	20	307
D6	DIAGONÁLA 6	2,460	6,56	16,14	20	323
S1	MEZILEHLÝ SLOUP	7,550	42,30	319,37	16	5 110
S2	KRAJNÍ SLOUP	7,550	19,90	150,25	4	601
S3	SLOUPEK	7,700	24,70	190,19	4	761
ZT 1	ZTUŽENÍ STĚNY	9,644	2,98	28,74	8	230
ZT 2	ZTUŽENÍ STŘECHY	6,710	2,98	20,00	24	480
ZT 3	ZTUŽENÍ D.P. VAZNÍKU	6,309	1,58	9,97	18	179

HMOTNOST CELÉ KONSTRUKCE [kg]

35 652

## ČÁST 4: DIMENZOVÁNÍ VYBRANÝCH DETAILŮ

#### 4.1. PŘÍPOJ NEJVÍCE NAMÁHANÝCH DIAGONÁL NA DOLNÍ PÁS VAZNÍKU



##### 4.1.1. OVĚŘENÍ ÚNOVNOSTI STYČNIKU

= STYČNIK „K“

$$N_1 = +93,31 \text{ kN}$$

$$N_2 = -94,57 \text{ kN}$$

$$\phi_1 = 49,27^\circ$$

$$\phi_2 = 47,73^\circ$$

$$b_1 = 50 \text{ mm}$$

$$b_2 = 50 \text{ mm}$$

$$t_1 = 5 \text{ mm}$$

$$t_2 = 5 \text{ mm}$$

$$g = 22 \text{ mm}$$

$$b_0 = 100 \text{ mm}$$

$$t_0 = 8 \text{ mm}$$

$$N_{k,rd} = \frac{8,9 \cdot 10^5 \cdot 1 \text{ m} \cdot 180 \cdot t_0^2}{mm \phi_1} \cdot \left( \frac{b_1 + b_2}{2b_0} \right) / t_{ns} = \\ = \frac{8,9 \cdot 10^5 \cdot 10 \cdot 235 \cdot 10^{-6} \cdot 0,008^2}{mm 49,27} \cdot \left( \frac{0,08+0,08}{2 \cdot 0,1} \right) / 10 = \\ = \underline{\underline{242 \text{ kN}}}$$

$$\frac{N_{ed}}{N_{rd}} = \frac{93,31}{242} = \underline{\underline{0,38}}$$

VÝHOUSE

$$\begin{aligned}
 N_{2,ED} &= -94,57 \text{ kN} \\
 N_{2,ED} &= \frac{8,9 \cdot 75^{0,5} \cdot 140 \cdot 10^2}{\min 47,73} \left( \frac{b_1+b_2}{b_0 \cdot 2} \right) / f_{MC} = \\
 &= \frac{8,9 \cdot 75^{0,5} \cdot 0,9235 \cdot 10^6 \cdot 0,008^2}{\min 47,73} \cdot \left( \frac{0,05+0,05}{2 \cdot 0,1} \right) / 1,1 = \\
 &= \underline{\underline{215 \text{ kN}}} \qquad \frac{N_{ed,2}}{N_{ed,2}} = \underline{\underline{0,44}}
 \end{aligned}$$

kdy:  $f = b_0 / h_0$

$$\beta = b_1 / b_0$$

$$k_m = 1,0 \text{ (TAH)}$$

$$k_m = 1,3 - 0,4m / \beta$$

$$n = \frac{\sigma_{FE}}{\sigma_{y,0}}$$

$$\sigma_{FE} = \frac{N_{ED}}{A_0}$$

PZN. :- OVEŘENÍ PROVEDENO DLE TAB. 6-10.  
 ČSN EN 1893-1-8  
 - VŠECHNÝ PODMÍNKY SPLNĚNY

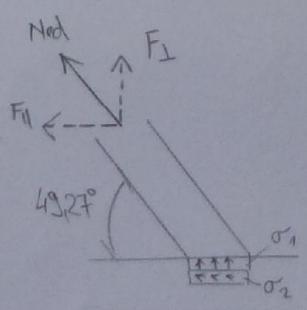
### STYČNIK VÝHOUVE B

#### 4.1.2. SVARÝ STYČNIKU

$$N_{ED} = 33,31 \text{ kN} ; \quad \phi = 49,27^\circ$$

NÁVRH : koutový SVAR ;  $a = 3 \text{ mm}$

$$\text{DÉLKA SVARU} \quad l = 2(6-5) = 12 \text{ mm}$$



$$F_{\parallel} = N_d \cos \phi = 93,31 \cos 49,27^\circ = \underline{60,88 \text{ kN}}$$

$$F_{\perp} = N_d \sin \phi = 93,31 \cdot \sin 49,27^\circ = \underline{70,71 \text{ kN}}$$

$$\sigma_1 = \frac{F_{\perp}}{a \cdot l} = \frac{70,71}{9003 \cdot 0,121} = \underline{178,38 \text{ MPa}}$$

$$\sigma_2 = \frac{F_{\parallel}}{a \cdot l} = \frac{60,88}{9003 \cdot 0,121} = \underline{154,65 \text{ MPa}}$$

$$\tau_{\parallel} = \tau_2 = \underline{154,65 \text{ MPa}}$$

$$\sigma_1 - \tau_{\parallel} = \sigma_1 / \sqrt{2} = 178,38 / \sqrt{2} = \underline{125,82 \text{ kN}}$$

POSOUZENÍ:

$$1) \sqrt{\sigma_1^2 + 3\tau_{\perp}^2 + 3\tau_{\parallel}^2} \leq \frac{f_u}{f_{H_2} \cdot B_w}$$

$$\sqrt{4 \cdot 125,82^2 + 3 \cdot 154,65^2} \leq \frac{360}{1,125 \cdot 0,8}$$

$$\underline{\underline{355}} \leq \underline{\underline{360}}$$

$$2) \sigma_1 \leq \frac{0,9 \cdot f_u}{f_{H_2}}$$

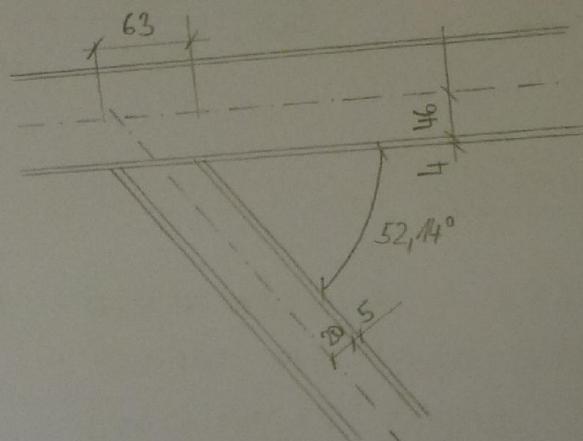
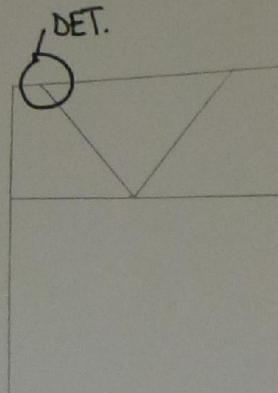
$$125,82 \leq \frac{0,9 \cdot 360}{1,125}$$

$$\underline{\underline{125,82}} \leq \underline{\underline{259,20}}$$

VÝHOUŠÍ SVARY ||  
S DOLNÍM PÁSEM ¶

POZN: BUDÉ ALE PROVEDEN OBVODOVÝ  
KOUTOVÝ SVAR  $a = 3 \text{ mm}$

## 4.2. PŘÍPOJ KRAJNÍ DIAGONÁLY A HORNÍHO PASU VAZNÍKU



$$N = \begin{cases} + 93,31 \text{ kN} \\ - 51,00 \text{ kN} \end{cases}$$

### 4.2.1. OVEŘENÍ ÚNOVNOSTI STÝČNIKU

STÝČNIK Y

$$\phi_1 = 52,14^\circ$$

$$b_1 = 50 \text{ mm}$$

$$b_0 = 100 \text{ mm}$$

$$t_1 = 5 \text{ mm}$$

$$t_0 = 4 \text{ mm}$$

$$\begin{aligned} N_{1,CRD} &= \frac{k_m t_{g0} \cdot t_0^2}{(1-\beta) \cdot \min \phi} \left( \frac{2\beta}{\min \phi} + 4\sqrt{1-\beta} \right) / f_{m5} = \\ &= \frac{0,94 \cdot 235 \cdot 10^6 \cdot 0,004^2}{(1-0,5) \cdot \min 52,14} \cdot \left( \frac{2 \cdot 0,5}{\min 52,14} + 4 \cdot \sqrt{1-0,5} \right) / 1,0 = \\ &= \underline{\underline{137,17 \text{ kN}}} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} N_{1,II,RD} &= \frac{k_m t_{g0} \cdot t_0^2}{(1-\beta) \cdot \min \phi} \left( \frac{2\beta}{\min \phi} + 4\sqrt{1-\beta} \right) / f_{m5} = \\ &= \frac{1,0 \cdot 235 \cdot 10^6 \cdot 0,004^2}{(1-0,5) \cdot \min \phi} \cdot \left( \frac{2 \cdot 0,5}{\min 52,14} + 4 \cdot \sqrt{0,5} \right) / 1,0 = \\ &= \underline{\underline{144,39 \text{ kN}}} \end{aligned}$$

$$\frac{N_{ED}^{\oplus}}{N_{UT,ED}} = \frac{93,31}{144,38} = \underline{0,65}$$

$$\frac{N_{ED}^{\ominus}}{N_{UT,ED}} = \frac{51,00}{137,14} = \underline{0,38}$$

STYČNIK VTHOWE

- POZN.: - VELIČINY VYSVĚTLENY V 4.1.1.  
 - PODMÍNKY PRO POUŽITÍ 6.10. DLE  
 ČSN EN 10993-1-8 SPLNĚNY

4.2.2. SVAR STYČNIKU

$$N_{ed} = 93,31 \text{ kN}$$

$$\phi = 52,11^\circ$$

$$a = 3 \text{ mm}$$

$$l = 2 \cdot (63-5) = 116 \text{ mm}$$

$$F_{\parallel} = N_{ed} \cdot \cos \phi = 93,31 \cdot \cos 52,11^\circ = \underline{57,27 \text{ kN}}$$

$$F_{\perp} = N_{ed} \cdot \sin \phi = 93,31 \cdot \sin 52,11^\circ = \underline{73,67 \text{ kN}}$$

$$\sigma_1 = \frac{F_{\parallel}}{a \cdot l} = \frac{73,670}{0,003 \cdot 0,116} = \underline{191,70 \text{ MPa}}$$

$$\sigma_2 = \frac{F_{\perp}}{a \cdot l} = \frac{57,270}{0,003 \cdot 0,116} = \underline{144,57 \text{ MPa}}$$

$$\tau_{\parallel} = \tau_2 = 144,57 \text{ MPa}$$

$$\sigma_1 - \tau_{\parallel} = \sigma_1 / F_2 = \underline{135 \text{ MPa}}$$

POSOUZENÍ

$$1) \sqrt{\sigma_1^2 + 3\sigma_{\perp}^2 + 3\sigma_{\parallel}^2} \leq \frac{f_u}{f_{M_2} \cdot \beta_w}$$

$$\sqrt{4 \cdot 135^2 + 3 \cdot 144,5^2} \leq \frac{360}{1,25 \cdot 0,8}$$

$$\underline{857} \quad \leq \quad \underline{360}$$

$$2) \sigma_1 \leq \frac{0,9 \cdot f_u}{f_{M_2}}$$

$$135 \leq \frac{0,9 \cdot 360}{125}$$

$$\underline{135 \leq 258}$$

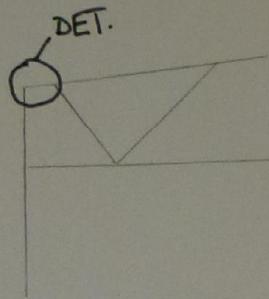
VYHOUŠI SVARY  
II S HORNÍM PASEM

PZN:

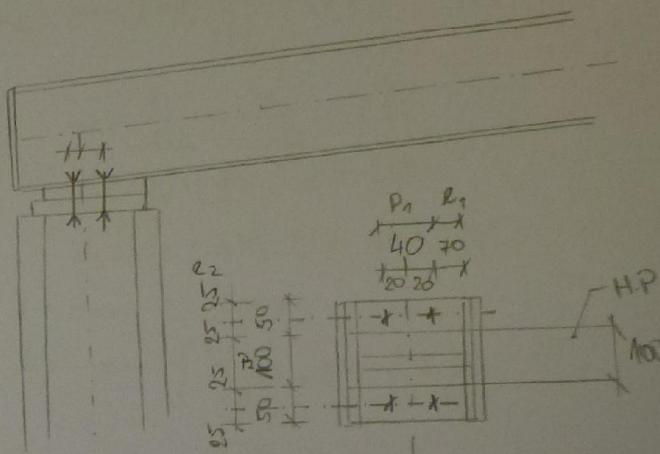
BUDE PROVEDEN OBVODOVÝ KOUTOVÝ

SVAR  $a_s = 3 \text{ mm}$

## 4.3. PŘÍPOJ HORNÍHO PÁSU VAZNÍKU NA SLOUP



$F_{ED,MAX}$   
193 kN



### 4.3.1. POSOUZENÍ ŠROUBŮ NA SMYK

$$F_{ED,MAX} = 193 \text{ kN}$$

NAVRH: - 4x M 16 8.8.

- ZÁVÍT NEPROCHÁZÍ DŘÍKEM

$$A_s = 2,011 \cdot 10^{-4} \text{ m}^2$$

- 1 ROVINA STŘÍHU

$$F_{v,RD} = 4 \cdot \frac{\alpha_v f_{u2} \cdot A_s}{f_{M2}} ; \alpha_v = 0,6$$

$$F_{v,RD} = 4 \cdot \frac{0,6 \cdot 640 \cdot 10^6 \cdot 2,011 \cdot 10^{-4}}{1125} = 247 \text{ kN}$$

$$\frac{F_{ED,MAX}}{F_{v,RD}} = \frac{193}{247} = \underline{\underline{0,78}}$$

VÝHODNÉ!

4.3.2. POSOUZENÍ V OTLAČENÍ

$$F_{b,RD} = \frac{4 \cdot k_1 \cdot d_b \cdot f_u \cdot d}{g_m}$$

$$d_b = \text{mm} \left\{ dd, \frac{f_{ub}}{f_u} : 1,0 \right\}$$

$$dd = \frac{d_1}{3 \cdot d_0} \cdot \frac{70}{3 \cdot 18} = 1,30$$

$$f_{ub}/f_u = 800/360 = 2,22$$

$$d_b = \text{mm} \left\{ 1,30; 2,22; 1,0 \right\} = 1,0$$

$$1 - t_{min} = 10 \text{ mm}$$

$$k_1 = \text{mm} \left\{ \frac{2,8 \cdot d_1^2}{d_0} + 1,7; 2,5 \right\}$$

$$= \text{mm} \left\{ \frac{2,8 \cdot 25}{18} - 1,7; 2,5 \right\} = \text{mm} \left\{ 2,2; 2,5 \right\} = 2,2$$

$$F_{b,RD} = \frac{4 \cdot 2,2 \cdot 1,0 \cdot 360 \cdot 10^5 \cdot 0,016 \cdot 0,01}{1,25} = 405 \text{ KN}$$

$$\frac{F_{ed,max}}{F_{b,RD}} = \frac{193}{405} = 0,48$$

VÝHOUSE !

4.3.3. KONSTRUKČNÍ ZÁSADY

$$d_0 = 18 \text{ mm}$$

$$p_1 = 40 \text{ mm}$$

$$33,6 < p_1 < 140$$

$$l_1 = 70 \text{ mm}$$

$$21,6 < l_1 < 80$$

$$p_2 = 100 \text{ mm}$$

$$43,2 < p_2 < 140$$

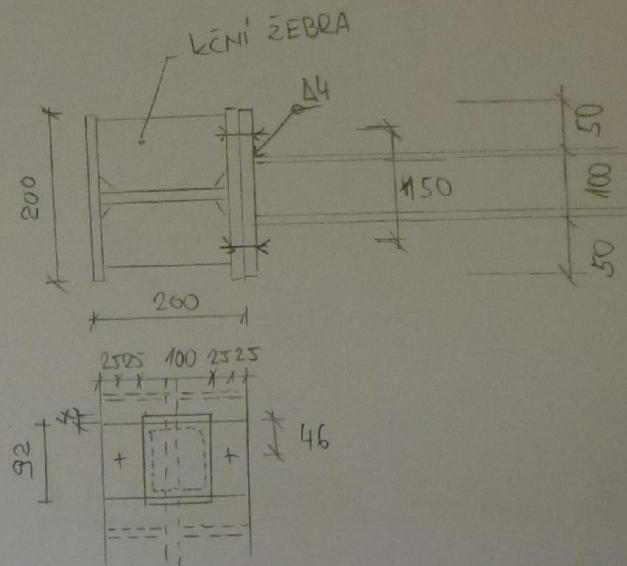
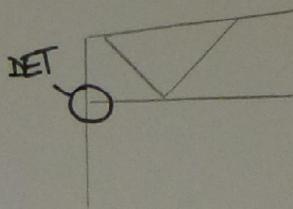
$$l_2 = 25 \text{ mm}$$

$$21,6 < l_2 < 80$$

VÝHOUSE !

VÝHOUSE 4x M16 8.8.

## 4.4. PŘÍPOS DOLNÍHO PÁSU VAZNÍKU NA SLOUP



### 4.4.1. POSOUŽENÍ ŠRUBŮ NA TAH

$$F_{T,MAX,ED} = 192 \text{ kN}$$

NÁVRH: 2x M16 10.9.

$$A_s = 1,57 \cdot 10^{-4} \text{ m}^2$$

$$F_{T,ED} = 2 \cdot \frac{k_2 \cdot f_{ub} \cdot A_s}{M_2}$$

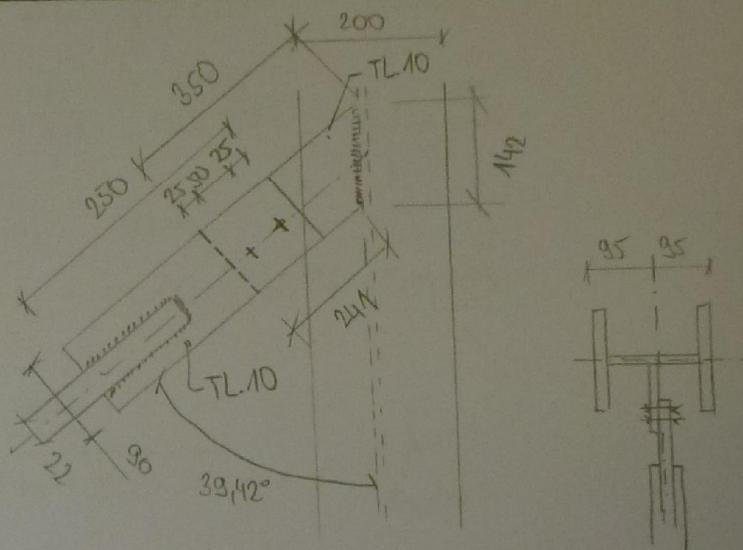
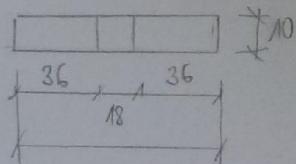
$$k_2 = 0,8 \quad f_{ub} = 1000 \text{ MPa}$$

$$\bar{F}_{T,ED} = 2 \cdot \frac{0,8 \cdot 1000 \cdot 10 \cdot 1,57 \cdot 10^{-4}}{1,25} = \underline{\underline{226 \text{ kN}}}$$

$$\frac{F_{ed}}{F_{T,ED}} = \frac{192}{226} = \underline{\underline{0,85}}$$

VYHOUSE B

VYHOUSE 2x M16  
10.9.

4.5. PŘÍPOJ STĚNOVÉHO ZTUŽIDLA4.5.1 ÚNOSNOST PLECHU V TAHU

$$A_{NET} = 0,036 \cdot 0,01 \cdot 2 = 7,2 \cdot 10^{-4} m^2$$

$$F_{T,ed} = \frac{A \cdot f_y}{f_{M_o}} = \frac{7,2 \cdot 10^{-4} \cdot 360 \cdot 10^5}{110} = 259,20 \text{ kN}$$

Pozn.: TL 10 kvůli křížení ztužidel

$$\frac{F_{ed}}{F_{T,ed}} = \frac{57}{259,20} = 0,22$$

PLECH VYHOUSE4.5.2. ÚNOSNOST SVARU

- ZATÍŽENÝ CENTRICKY  $\Rightarrow M=0$

$$l = 3 \cdot (142 - 10) = 262 \text{ mm}$$

$$a = 4 \text{ mm}$$

$$N_{MAX} = 57 \text{ kN}$$

$$F_{II} = N_{ed} \cos \phi = 57 \cdot \cos 39,42^\circ = 44,04 \text{ kN}$$

$$T_1 = N_{ed} \cdot \sin \phi = 57 \cdot \sin 39,42^\circ = 36,20 \text{ kN}$$

$$\sigma_1 = \frac{F_1}{a \cdot l} = \frac{36200}{0,003 \cdot 0,262} = \underline{47 \text{ MPa}}$$

$$\sigma_2 = \frac{F_2}{a \cdot l} = \frac{44040}{0,008 \cdot 0,262} = \underline{57 \text{ MPa}}$$

$$\tau_{\parallel} = \tau_2 = 57 \text{ MPa}$$

$$\sigma_1 = \tau_{\perp} = \sigma_1 / \sqrt{2} = 47 / \sqrt{2} = \underline{34 \text{ MPa}}$$

### PASOUZENÍ

$$1) \sqrt{\sigma_1^2 + 3\tau_{\perp}^2 + 3\tau_{\parallel}^2} \leq \frac{f_u}{\gamma_M \cdot B_{sv}}$$

$$\sqrt{4 \cdot 34^2 + 3 \cdot 57^2} \leq \frac{360}{1,25 \cdot 0,8}$$

$$\underline{120} < \underline{360}$$

$$2) \sigma_1 \leq \frac{0,9 \cdot f_u}{\gamma_M}$$

$$\underline{34} < \underline{259}$$

### SVARY VÝHOUŠI

#### 4.5.3. ÚNOŠNOST ŠRÔDUBÙ VE SMYLKU

2x M16 8.8.

$F_{V,ED} = 123 \text{ kN}$  ( viz. kap. 4.3.1 )

$F_{V,ED} = 57 \text{ kN}$

$$\frac{F_{V,ED}}{F_{V,UD}} = \frac{57}{123} = \underline{0,46}$$

VÝHOUŠE ?

4.5.4. ÚNOSNOST ŠRUBŮ V OTLAČENÍ

$$F_{b,ED} = \frac{2 \cdot k_1 \cdot d_b \cdot f_u \cdot d \cdot t}{f_{M2}}$$

$$d_b = \min \left\{ d_d; f_{ub}/f_u, 1,0 \right\} =$$

$$= \min \left\{ \frac{25}{3,18}; 800/360; 1,0 \right\} = \underline{0,467}$$

$$k_1 = \min \left\{ 2,8 \cdot 0,2/d_0 - 1,7; 2,5 \right\} = \min \left\{ \begin{array}{l} 5,3 \\ 2,5 \end{array} \right\} = \underline{2,5}$$

$$+ 10 \text{ mm}$$

$$d_b = 16 \text{ mm}$$

$$F_{b,ED} = \frac{2 \cdot 2,5 \cdot 0,467 \cdot 360 \cdot 10^6 \cdot 0,016 \cdot 0,01}{1,25} = \underline{\underline{107 \text{ KN}}}$$

$$\frac{F_{ed}}{F_{b,ED}} = \frac{57}{107} = \underline{\underline{0,54}}$$

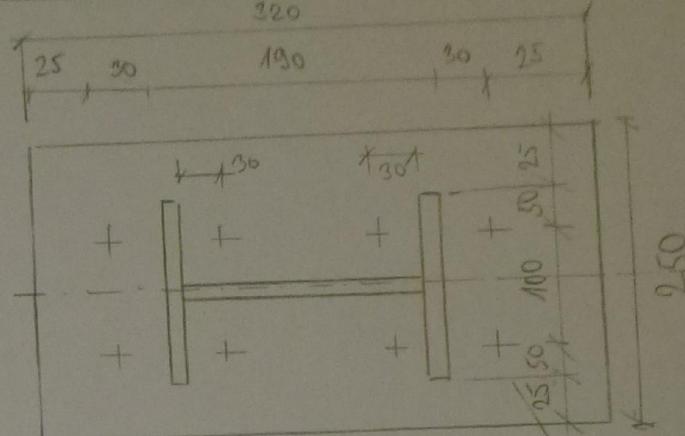
VÝHOUSE  
2x M 16 8.8. !

Pozn:

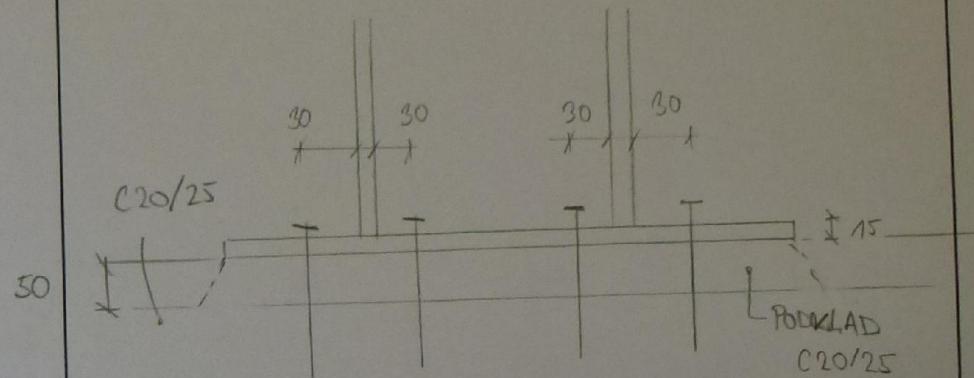
kční zásady viz 4.3.3.

4.6. KOTVENÍ SLOUPU

320



8x RG M 16 E



NÁVRHOVÁ ÚNOSNOST TABELOVÁNA VÝROBCEM  
PRO PROFIL, PATNÍ PLECH, TYP CHEM.

KOTEV A HLoubku KOTUENÍ. NUTNO  
DODRŽET KONSTRUKČNÍ ZÁSADY.

TYP KOTVY : RG M 16 E ; 8.8.

TAH 345 kN ; PRO C20/25

SMYK 252 kN

OHL. MOM. 604 kNm

MAX. VÝPOČTENÉ ZATÍŽENÍ :  $N_{rd} = 43 \text{ kN}$   
 $V_{rd} = 35 \text{ kN}$   
 $M_{rd} = 73 \text{ kNm}$

VYHODNUJE !