



NÁZEV AKCE	TR Řípov - rek.R110kV, sek.tech., VS, PZTS	Č.STAVBY:001020003001
		Č.OBJ: 4501656578
STAVEBNÍK	EG.D, a.s., LIDICKÁ 1873/36, 602 00 BRNO	
STATUS/STUPEŇ	Dokumentace pro provedení stavby (DPS)	
ČÁST	D.1.2 Stavebně – konstrukční řešení	
ZHOT. DOKUMENTACE	EGEM s.r.o., Starochodovská 41/68, 149 00 Praha 4	
KONTAKTNÍ OSOBA	Ing. Čestmír Vášek, cestmir.vasek@egem.cz, tel.:+420 721 363 423	
ARCHIVNÍ ČÍSLO	-	
ZOD. PROJEKTANT	Ing. Lubomír Kosík	DATUM: 04/2024
VYPRACOVAL	Ing. Lubomír Kosík	ČÍSLO VÝKRESU:
KONTROLOVAL	Ing. Jan Řihošek	
MÍSTO STAVBY	Řípov 32, 674 01 Třebíč	KÓD LOKALITY:
SO/PS	SO78-Garáže, sklady, vrátnice	
MAJETKOVÁ TŘÍDA	CZD00029	ARCHIVNÍ ČÍSLO:
DRUH DOKUMENTU	Technická zpráva	
NÁZEV DOKUMENTU	SKŘ - Technická zpráva, statický výpočet	STRÁNKA / CELKEM:
		1 / 9

Obsah

1.	ÚČEL OBJEKTU	3
1.1.	Použité podklady	3
1.2.	Soupis použitých norem, předpisů, literatury	3
1.1.1.	NORMY	3
1.3.	Hydrogeologické podmínky	3
1.4.	Zemní práce	5
2.	ZÁKLADY	5
2.1.	Příprava podloží po demolici	5
2.2.	Založení objektu	6
2.2.1	ZÁKLADOVÉ PASY	6
3.	VODOROVNÉ NOSNÉ KONSTRUKCE	6
3.1.	Strop nad 1.NP	6
3.2.	Překlady	6
3.3.	ŽB ztužující věnec	6
4.	KROVY	6
5.	STATICKÝ VÝPOČET	6
5.1.	Zatížení	6
1.2.	Zatížení	6
1.3.	Zatížení vlastní tíhou	7
1.4.	Zatížení stálé	7
1.5.	Zatížení užité	7
1.6.	Zatížení větrem	7
1.7.	Zatížení sněhem	8
1.8.	Posouzení základů	8
1.9.	Výpočet vnitřních sil a posouzení – dřevěné konstrukce	9
6.	AUTORSKÝ DOZOR	11
7.	ZÁVĚR	11

1. Účel objektu

Tento stavební objekt zahrnuje výstavbu nového domku zkratovacích souprav se skladem pro hasicí přístroje. Domek bude postaven v severní části rozvodny R110 kV v blízkosti stanovišť T101 a T102. V současné době se na lokalitě budoucí výstavby domku nachází havarijní jímka pro stávající stanoviště TR a nadzemní plechový kontejner ČOV.

1.1. Použité podklady

Výkresová dokumentace předmětného objektu předaná objednatelem:

1. „SO78-Garáže, sklady, vrátnice „výkresová dokumentace objektu, 04/2023, Ing. Ivan Litochleb, EGEM s.r.o.
2. „Inženýrsko-geologický a hydrogeologický průzkum Tr Říčov“, GEON s.r.o., 10/2022

1.2. Soupis použitých norem, předpisů, literatury

1.1.1. Normy

3. ČSN EN 206-1 Beton – Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
4. ČSN EN 1990 (73 002) Eurokód: Zásady navrhování konstrukcí
5. ČSN EN 1990 (73 002) Eurokód: Zásady navrhování konstrukcí ZMĚNA A1
6. ČSN EN 1991-1-1 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-1: Obecná zatížení - Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb
7. ČSN EN 1991-1-3 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-3: Obecná zatížení - Zatížení sněhem
8. ČSN EN 1991-1-4 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-4: Obecná zatížení - Zatížení větrem
9. ČSN EN 1992-1-1 (731201) Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí – Část-1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
10. ČSN EN 1996-1-1 (731101) Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí – Část-1-1: Obecná pravidla pro vyztužené a nevyztužené zděné konstrukce
11. ČSN EN 1997-1 (731000) Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí – Část-1: Obecná pravidla

1.3. Hydrogeologické podmínky

Inženýrsko-geologické a hydrogeologické poměry byly ověřeny průzkumem /2/.

Regionálně náleží zájmové území k oblasti budované metamorfovanými moldanubickými horninami v daném případě prezentované pararulami a migmatity v různém stupni porušení.

V zájmovém území jsou horniny pod svrchním horizontem humózních hlín (o mocnosti do 0,1 m) a poloh ulehých štěrko-hlinitých navážek o mocnosti do 1,0 m charakteru jílovito-písčitých hlín o pevné konzistenci přecházející v uhlé štěrko-písčité rezidua podloží rulových hornin přecházející v proměnlivé hloubkové úrovni cca 2,0-6,0 m p.t. v navětralé migmatizované rulové horniny v různém stupni zvětrání. **Intenzita zvětrávání je v zájmovém prostoru plošně i prostorově výrazně proměnlivá.**

Objekty lze založit plošně běžnou technologií. Z hlediska klimatického i z hlediska geologického a s přihlédnutím k mechanicko-fyzikálním vlastnostem základových půd, se doporučuje základovou spáru situovat minimálně 0,8 m pod upraveným terénem. Nutné je však eliminovat hodnoty nerovnoměrného sedání v případě, že objekt bude situován na rozhraní rozdílně zvětráných hornin – je doporučena přejímka základové spáry. V daném případě je vhodné provedení konsolidačních štěrkopískových polštářů nebo v případě malé mocnosti intenzivně zvětralé polohy podbetonování základů.

Předpokládaná fyz. mech. veličiny do statických výpočtů :**jílovito-písčité hlíny– pevné konzistence**

Objemová tíha γ_n (kN.m ⁻³)	= 20
Poissonovo č. ν	= 0,40
Modul přetvárnosti E_{def} (MPa)	= 6-8
Úhel vnitřního tření ϕ_{ef} (°)	= 21
Soudržnost c_{ef} (kPa)	= 15
Zatřídění	CS
Tabulková výpočtová únosnost R_{dt} (kPa)	= 150 - orientačně neplatná norma

Těžitelnost dle 73 3055– 3-4, dle 73 6133 - I

Vrtatelnost pro piloty je podle Katalogu popisů a směrných cen stavebních prací - III--IV

Písčito-hlinité reziduum– eluvium jedná se o zeminu charakteru zahliněného písku se šterky, slídnatého přecházející v silně zvětralé podložní horniny – od hloubkové úrovně cca 2-6 m p.t.

Objemová tíha γ_n (kN.m ⁻³)	= 19
Poissonovo č. ν	= 0,35
Modul přetvárnosti E_{def} (MPa)	= 10 - 15
Úhel vnitřního tření ϕ_{ef} (°)	= 28-30
Soudržnost c_{ef} (kPa)	= 0 - 5
Zatřídění dle ČSN 73 1001	S4 SM – R 6
Tabulková výpočtová únosnost R_{dt} (kPa)	= 225 - 275

Těžitelnost dle 73 3055– 4-5, dle 73 6133 - I-II

Vrtatelnost pro piloty je podle Katalogu popisů a směrných cen stavebních prací - IV-V

Navětralé migmatity a ruly. Jedná se o horniny v povrchové zóně velmi silně rozpukané systémem téměř svislých a přibližně na sebe kolmých hlavních linií. Vyskytují se od hloubkové úrovně cca 2-6 m p.t. Patří do třídy R4 - R 3, modul deformace je minimálně 100 – 200 MPa, Poissonovo číslo 0,20. Hodnota tabulkové únosnosti je minimálně 0,5 MPa.

Těžitelnost dle 73 3055– 5-6, dle 73 6133 - II-III

Vrtatelnost pro piloty je podle Katalogu popisů a směrných cen stavebních prací - V-VI

Podzemní voda

Nesouvislá zvědeň se vyskytuje od hloubkové úrovně cca 6,0 až 8,0 m p.t. m p.t.. Je nutno upozornit na skutečnost, že v závislosti na klimatických poměrech se vzhledem k relativně proměnlivému složení vrchního horizontu a morfologii terénu mohou v daném horninovém prostředí vyskytovat sezónní kolektory podpovrchových vod, kdy průběh hladiny a směr infiltrace těchto vod je úzce závislý na morfologii terénu na klimatických činitelích a rovněž na antropogenním vývoji lokality.

1.4. Zemní práce

Z hlediska chemismu se jedná o měkké až velmi měkké vody, s převládající přechodnou složkou tvrdosti, její reakce je kyselá.

Při provádění zemních prací je nutné postupovat zodpovědně a minimalizovat míru a rozsah odlehčení paty svahu formou svahových zářezů, kdy úklon svahu by neměl být menší jak 1: 2. Je rovněž nutné zabezpečit dokonalé odvedení srážkových vod od objektu.

Vzhledem k charakteristice základových půd je nutno dodržet v případě plošného zakládání základovou spáru situovat minimálně 1,2 m pod upraveným terénem, vždy pod polohami navážek. Zeminy na staveništi, v nichž budou prováděny zemní práce, jsou zařazeny dle požadavků ČSN 733055 převážně do 3. až 4. třídy těžitelnosti, dle ČSN 73 6133 do třídy těžitelnosti I, od hloubkového horizontu v závislosti na místních úložních poměrech od cca 2-3 m p.t. pak do 5. až 6. třídy těžitelnosti dle ČSN 73 6133 do třídy těžitelnosti II-III.

Je nutno předpokládat že stupeň zvětrání podložních hornin může být v ploše proměnlivý a případné upřesnění tříd těžitelnosti bude možný až na obnažené základové spáře, případně ve výkopech.

Zemina dna výkopů kopaných v zimních podmínkách se musí chránit před zamrznutím ponecháním vrstvy na pozdější dokopávku anebo krytím ochrannými materiály.

Ochranná vrstva se musí odstranit bezprostředně před vybudováním základu anebo přede položením potrubí. Vzhledem k charakteru zemin a výskytu násypů na lokalitě, je nutno provádět pažení vždy u základových jam a rýh hlubších jak 1,3 m p.t. případně při výskytu nesoudržných zemin a v blízkosti vozovky od 0,7 metru p.t.

Použije se pažení příložné s mezerami a roubení dimenzované na tlačivou zeminu. V případě výskytu nesoudržných zemin je nutno použít pažení plné. Strojně vyhloubené krátkodobé rýhy, zářezy a jámy se strmými svahy do kterých nebudou pracovníci vstupovat se mohou nechat nezapažené. Kanalizaci a kanalizační objekty nutno provést vodotěsně. Okraje nepažených výkopů je nutné nezatěžovat výkopkem, stavebními stroji, automobily atd., jinak je třeba také pažit. Zához rýh lze mimo komunikace provést zeminou vytěženou při hloubení rýh. Bude se zasypávat po 0.3 m a na tuto výšku je nutné provádět hutnění.

Sklony stěn dočasných svahů je možno volit v poměru 1 : 0,25, při výskytu písčitých zemin v poměru až 1 : 0,5. Sklony trvalých svahů do hloubky cca 2 m p.t. je možno navrhovat v poměru 1 : 2. Z hlediska zařazení použití do násypů pro terénní úpravy lze vytěžené hlinito -písčité zeminy označit jako vhodné, v případě použití do násypů pod komunikace případně konstrukce je nutné tyto zeminy před použitím posoudit geotechnikem nebo geologem. V případě výskytů jakéhokoli přítoku (především puklinové vody) do stavební jámy je nutné přizvat geologa na posouzení tohoto jevu.

2. Základy

2.1. Příprava podloží po demolici

Prostor po demolici pod objektem je nutno zaplnit.

Je nutno provést zaplnění prostor např. cementopopílkovou suspenzí. Bude použita směs s co nejvyšší výslednou pevností např. CPSIII 0,5 MPa tak, aby vlastnosti materiálu co nejvíce odpovídaly okolnímu prostředí. Případně lze použít jiné výplňové materiály (pěnobeton).

Zaplňování proběhne po malých vrstvách výšky cca 750 až 1000 mm do výšky 400 mm pod úroveň základové spáry.

CPS – cementopopílková suspenze

CPS neboli cementopopílková suspenze je materiál ze směsi popílku, cementu a vody, který získá své vlastnosti hydratací cementu. Používá se jako výplňové médium velkých prostor jako jsou šachty, tunely, zemní rýhy, zásypy, studny apod.

CPS je možné použít jako výplňový materiál rozsáhlých prostor jako jsou sklepy, šachty a tunely. Snadno a rychle vyplní dutinu jakéhokoli tvaru, dokáže obtékat potrubí, kabely a jiné překážky. Po zatvrdnutí dosahuje požadované pevnosti, má dobrou únosnost. 7 denní pevnosti dosahuje v závislosti na teplotě prostředí cca 70 – 80 % 28 denních pevností.

Cementopopílková suspenze je dopravována na stavbu výhradně autodomíchávači. A je čerpatelná čerpadly na beton.

Stavební připravenost

- Kontrola prostoru určeného k vyplnění. Z důvodu vysoké tekutosti CPS hrozí únik i otvory menších rozměrů.
- Utěsnění případných otvorů a netěsností.
- Uzavření a utěsnění plnicího (přístupového) místa. Je nutné zajistit, aby bylo možné vložit a manipulovat s plnicím potrubím, které bude pro čerpání použito.
- Během tuhnutí musí být suspenze chráněna před mrazem
- Počítat s objemovými změnami suspenze z důvodu sedání směsi. Dochází k objemovým změnám ve vertikálním směru cca 8 %.

Zeminová deska

Pod plochou objektu bude provedena vrstva z recyklátu tl. 400 mm o zhutnění $E_{\text{def},2}=50\text{MPa}$ při poměru $E_{\text{def},2}/E_{\text{def},1}=2,5$.

2.2. Založení objektu

Založení objektu je navrženo na základových pasech.

2.2.1 Základové pasy

Založení je navrženo na průběžných základových pasech ze ztraceného bednění š. 500mm se zálivkou betonu C20/25 XC2 varmované dle technolog. popisu výrobce, se základovou spárou v hloubce 1,25 m pod upraveným terénem.

Betonáž bude probíhat ve dvou krocích – betonáž základových pasů do rýhy a betonáž podkladní desky.

Svislé nosné konstrukce

Obvodové nosné stěny budou vyzděny z keramických tvárnic s pevností P8 tl. 300 a 380 mm na tenkovrstvou systémovou zdící maltu.

3. Vodorovné nosné konstrukce

3.1. Strop nad 1.NP

Strop nad 1.NP bude tvořen prefabrikovanými panely SPIROLL tl. 160 mm – PPD169, uložení min. 150 mm do lože z cementové malty.

3.2. Překlady

Překlady jsou tvořeny ž.b. věncem.

3.3. ŽB ztužující věnec

Ztužující dvoustupňový věnec výšky 400 mm a šířky 300 mm je navržen po obvodu objektu.

Výztuž věnců 2ø14 při dolním líci a 2ø14 při horním líci, třmínky ø8/250 mm.

Materiál konstrukce

Konstrukce je navržena z betonu C25/30 XC1 (B30), výztuž ocel B500B (10 505 R). Minimální krytí výztuže je 20 mm.

4. Krov

Navrhovaná střecha má sklon střešních rovin 20° se skládanou keramickou krytinou.

Zastřešení tvoří lisované vazníky z jehličnatého řeziva C24. Vazníky budou kladeny v maximální osové vzdálenosti 1000 mm a budou zavětrovány bedněním (popř. lisovanými ztužujícími kříži) ve střešní rovině a dále prostorovými ztužidly. Dolní a horní pás je navržen z profilu 80/120mm, diagonály a svislice jsou z profilů 80/80 mm. Spoje jednotlivých prvků budou provedeny deskami se skupinovými hřebíky (GANG-NAIL) Vazníky budou uloženy na ŽB ztužující věnec, zafixovány závitovou tyčí M12 s chem. kotvou do věnce popř. prostřednictvím ocelových přípravků (úhelníků).

Bližší návrh sbíjených vazníků bude předmětem dodavatelské dokumentace.

Veškeré dřevěné konstrukce budou ošetřeny proti dřevokazným houbám, škůdcům a chorobám.

5. Statický výpočet

5.1. Zatížení

Zatížení je určeno dle zásad ČSN EN 1991 a jejich částí.

1.2. Zatížení

Zatížení je určeno dle zásad ČSN EN 1991 a jejich částí.

1.3. Zatížení vlastní tíhou

- ZS1 Vlastní tíha – generována automaticky , $\gamma_t = 1,35$

1.4. Zatížení stálé

- ZS2 Stálé $\gamma_t = 1,35$

1.5. Zatížení užité

Nahodilé zatížení předepsané normou ČSN EN 1991-1-1 uvádí pro zatěžovací plochy kategorie A, která zahrnuje plochy pro domácí a obytné činnosti nahodilé užité zatížení $q_k=1,50 \text{ kN/m}^2$

1.6. Zatížení větrem

Tlak větru působící na vnější povrchy konstrukce se získá ze vztahu:

$$w_e = q_p(z_e) \cdot c_{pe}$$

kde $q_p(z_e)$ je max. dynamický tlak

z_e referenční výška pro vnější tlak

c_{pe} součinitel vnějšího tlaku

Tlak větru působící na vnitřní povrchy konstrukce se získá ze vztahu:

$$w_i = q_p(z_i) \cdot c_{pi}$$

kde $q_p(z_i)$ je max. dynamický tlak

z_i referenční výška pro vnitřní tlak

c_{pi} součinitel vnitřního tlaku (méně příznivá z hodnot +0,2, -0,3)

Maximální dynamický tlak větru $q_p(z)$ ve výšce z , který zahrnuje střední a krátkodobé fluktuace větru se stanoví z výrazu:

$$q_p(z) = c_e(z) \cdot q_b$$

kde $c_e(z)$ je součinitel expozice

q_b základní dynamický tlak větru definovaný výrazem:

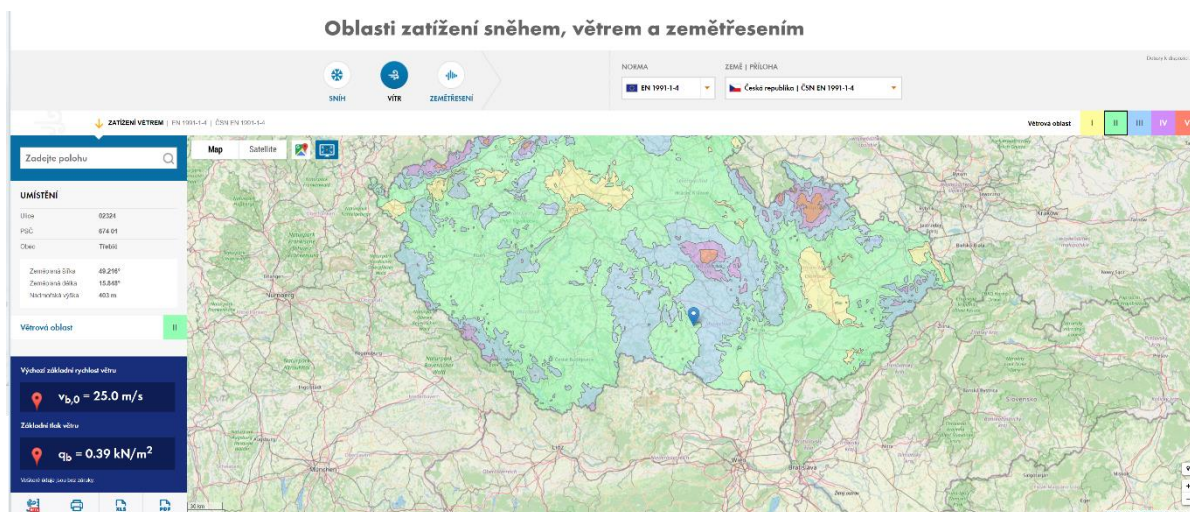
$$q_b = \frac{1}{2} \cdot \rho \cdot v_b^2(z)$$

kde ρ je měrná hmotnost vzduchu, doporučená hodnota je $1,25 \text{ kg/m}^3$.

v_b je základní rychlost větru (získaná z výchozí zákl. rychlosti větru, pro součinitele směru větru a ročního období rovnými jedné)

Vliv terénu předmětné lokality lze zatřídit jako kategorie terénu III – oblast rovnoměrně pokrytá vegetací nebo budovami.

Z hlediska větrné oblasti lze lokalitu zatřídit jako oblast I:



1.7. Zatížení sněhem

Zatížení sněhem střešní konstrukce je stanoveno dle ČSN EN 1991-1-3 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-3: Obecná zatížení - Zatížení sněhem:



Objekt se nachází v obci Říčov, lokalitu lze dle mapy sněhových oblastí zatřídit do oblasti II s char. hodnotou zatížení sněhem na zemi $s_k = 1,0 \text{ kPa (kN/m}^2\text{)}$.

Zatížení sněhem na střeše se stanoví:

$$s = \mu_i \cdot C_e \cdot C_t \cdot s_k$$

kde C_e je součinitel expozice (pro normální krajinu $C_e = 1,0$)

C_t je tepelný součinitel (pro střechu s nízkým tepelným prostupem $C_t = 1,0$)

μ_i je tvarový součinitel zatížení sněhem

1.8. Posouzení základů

Základové pasy jsou posouzeny pro jednoduchou konstrukci (rodinný dům) v jednoduchých zákl. poměrech podle zásad 1. Geotechnické kategorie porovnáním napětí v základové spáře s uvažovanou tabulkovou únosností základové půdy ($R_{dt} = 150 \text{ kPa}$).

Obvodová zeď

Zatížení	Objemová hmotnost	Tloušťka	ŠÍŘKA	Normové zatížení
	γ	h	b	q_n
	[kNm ⁻³]	[m]	[m]	[kNm ⁻²]

Základ - beton C16/20	25,00	0,600	0,500	7,500
Základ - ztracené bednění	25,00	0,500	0,300	3,750
Omítka	25,00	2,900	0,050	3,625
Zdivo	5,00	2,900	0,250	3,625
ŽB věnec	26,00	0,250	0,250	1,625
Reakce krovu				17,58

Provozní svislé zatížení

 $V_{ds} = 37,71$ kN

Napětí v základové spáře

 $\sigma_{de} = V_{de}/A_{ef} = 83,8$ kPa σ_{de}

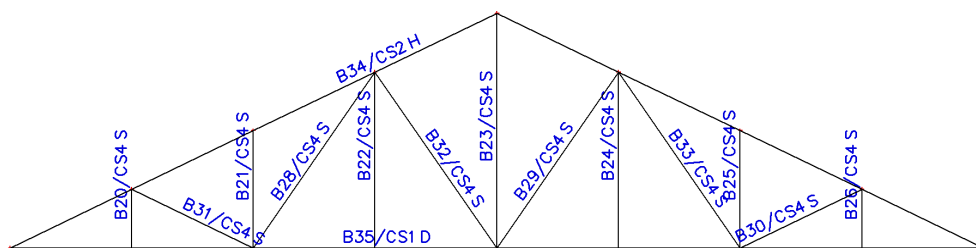
<

 R_{dt}

VYHOVUJE

1.9. Výpočet vnitřních sil a posouzení – dřevěné konstrukce

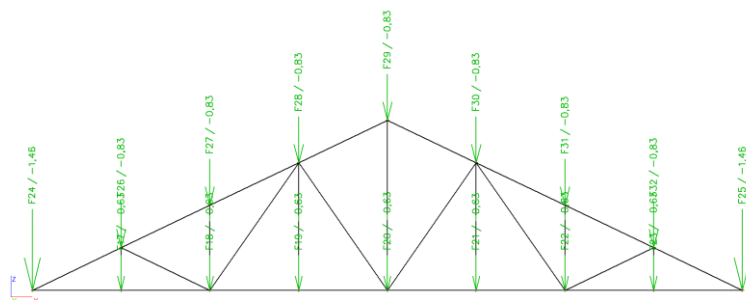
Posouzení dřevěných konstrukcí bylo provedeno dle normy ČSN EN 1995-1-1 (731701) Eurokód 5: Navrhování dřevěných konstrukcí – Část-1-1: Společná pravidla a pravidla pro pozemní stavby.

1.Schéma**2.Průřezy**

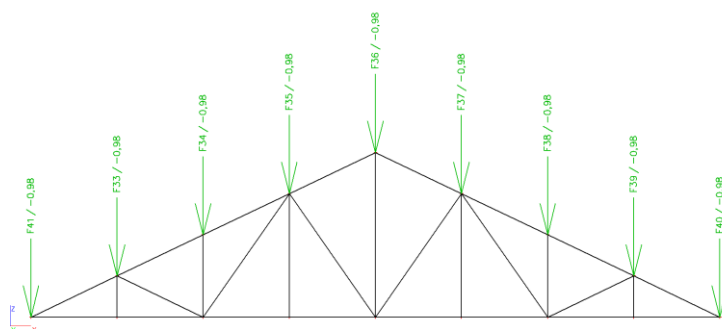
Jméno	CS1		Jméno	CS3 V	
Typ	RECT		Typ	RECT	
Detailní	80;		Detailní	80; 80	
Materiál	C24		Materiál	Dřevo	
Výroba	Dřevo		Vzpěr y-y, z-z	b	b
Vzpěr y-y, z-z	b	b	Výpočet FEM	x	
Výpočet FEM	x				
Obrázek			Obrázek		
A [m²]	6,4000e-003		A [m²]	6,4000e-003	
A y, z [m²]	6,4000e-003	6,4000e-003	A y, z [m²]	6,4000e-003	6,4000e-003
I y, z [m⁴]	3,4133e-006	3,4133e-006	I y, z [m⁴]	3,4133e-006	3,4133e-006
I w [m⁶], t [m⁴]	0,0000e+000	8,6889e-006	I w [m⁶], t [m⁴]	0,0000e+000	8,6889e-006
Wey y, z [m³]	8,5333e-005	8,5333e-005	Wey y, z [m³]	8,5333e-005	8,5333e-005
Wpl y, z [m³]	1,2800e-004	1,2800e-004	Wpl y, z [m³]	1,2800e-004	1,2800e-004
d y, z [mm]	0	0	d y, z [mm]	0	0
c YLSS, ZLSS [mm]	40	40	c YLSS, ZLSS [mm]	40	40

alfa	0,00		alfa	0,00	
[deg]			[deg]		
AL	3,2000e-001		AL	3,2000e-001	
[m²/m]			[m²/m]		

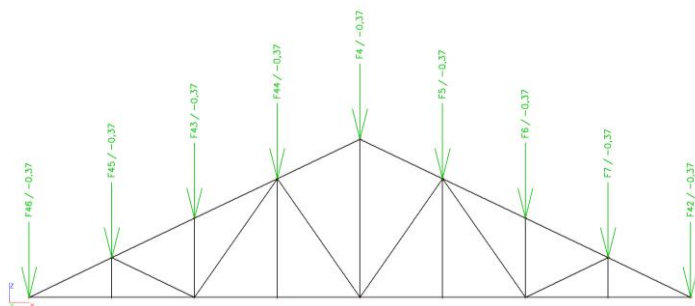
5.ZS2



6.ZS3



7.ZS4



8.Kombinace

Jméno	Typ	Zatěžovací stavy	Souč. [1]
CO1	Obálka - únosnost	LC1 - Vlastní tíha	1,35
		LC2 - Stálé	1,35
		LC3 - Nahodilé - sníh	1,50
		LC4 - Nahodilé - vítr	0,90
CO2	Obálka - použitelnost	LC1 - Vlastní tíha	1,00
		LC2 - Stálé	1,00
		LC3 - Nahodilé - sníh	1,00
		LC4 - Nahodilé - vítr	1,00

9. Vnitřní síly na prutu

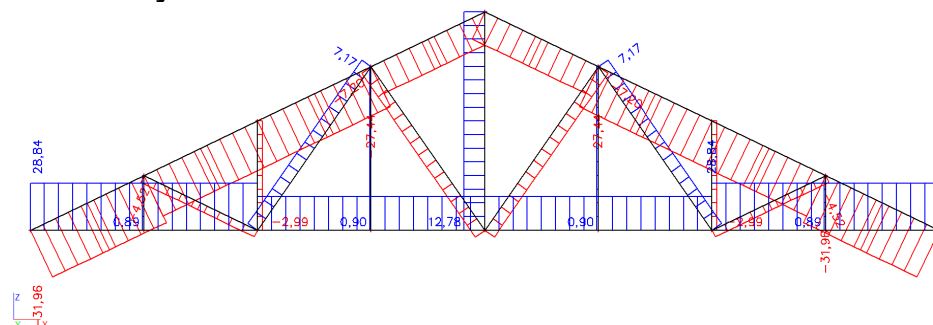
Lineární výpočet, Extrém : Průřez, Systém : LSS

Výběr : Vše

Kombinace : CO1

Prut	Stav	dx [m]	N [kN]
------	------	-----------	-----------

B29	CO1/1	0,000	-7,20
B23	CO1/1	0,000	12,78
B34	CO1/1	0,000	-31,96
B35	CO1/1	0,000	28,84

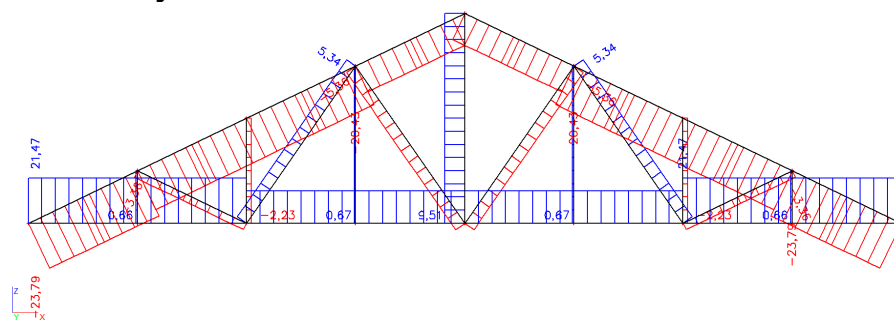
10.Vnitřní síly**11.Vnitřní síly na prutu**

Lineární výpočet, Extrém : Průřez, Systém : LSS

Výběr : Vše

Kombinace : CO2

Prut	Stav	dx [m]	N [kN]
B29	CO2/2	0,000	-5,36
B23	CO2/2	0,000	9,51
B34	CO2/2	0,000	-23,79
B35	CO2/2	0,000	21,47

12.Vnitřní síly**13.Reakce**

Lineární výpočet, Extrém : Uzel

Výběr : Vše

Kombinace : CO1

Podpora	Stav	Rx [kN]	Rz [kN]
Sn1/N15	CO1/1	0,00	17,58
Sn1/N15	CO1/3	0,00	9,47
Sn2/N16	CO1/3	0,00	9,47
Sn2/N16	CO1/1	0,00	17,58

6. Autorský dozor

Při provádění stavby je nutný autorský dozor.

Kontrola zakrývaných konstrukcí bude probíhat v rámci autorského dozoru, přebírané konstrukce budou předávány investorovi na základě písemné výzvy ve stavebním deníku.

7. Závěr

Tato dokumentace je zpracována ve stupni a rozsahu, nezbytném pro vydání stavebního povolení. Ostatní podrobnosti a detaily v dokumentaci neuvedené budou řešeny v realizační dokumentaci a odborným dozorem na stavbě.

Stavba jako celek splňuje požadavky vyhlášky č. 499/2006 Sb. kladené na mechanickou odolnost a stabilitu.

Statickým výpočtem, který je součástí této zprávy je prokázáno, že stavba je navržena tak, aby

zatížení na ni působící v průběhu výstavby a užívání nemělo za následek:

- a) zřícení stavby nebo její části,
- b) větší stupeň nepřípustného přetvoření,
- c) poškození jiných částí stavby nebo technických zařízení anebo instalovaného vybavení v důsledku většího přetvoření nosné konstrukce,
- d) poškození v případě, kdy je rozsah neúměrný původní příčině.

Brno, 11.11. 2023

Vypracoval:

Ing. Lubomír Kosík