

Tato dokumentace je zpracována v podrobnosti pro stavební povolení dle vyhlášky č. 131/2024 Sb. Nenahrazuje prováděcí dokumentaci, které musí vycházet z rozměrů naměřených na stavbě. veškeré odchylky od dokumentace musí být předem odsouhlaseny autorským dozorem.

INVESTOR: Mostšáček.CZ z.s. Petra Jilemnického 2457/1, 434 01 Most			ATSTRUCTURES S.R.O. U zeměpisného ústavu 506/3 Praha 6 – Bubeneč 160 00 IČO: 17111099 jantausek@atstructures.cz Tel: +420 728 535 498									
GENERÁLNÍ PROJEKTANT/OBJEDNATEL: Isonoe Invest a.s Holušická 2221/3, 148 00 Praha 4 Chodov			AUTORIZACE: <table><tr><td>DATUM</td><td>12.02.2025</td></tr><tr><td>STUPEŇ P.D.</td><td>DSP</td></tr><tr><td>MĚŘITKO</td><td>1:50</td></tr><tr><td>REVIZE</td><td>–</td></tr></table>		DATUM	12.02.2025	STUPEŇ P.D.	DSP	MĚŘITKO	1:50	REVIZE	–
DATUM	12.02.2025											
STUPEŇ P.D.	DSP											
MĚŘITKO	1:50											
REVIZE	–											
VEDOUcí PROJEKTU	Ing. KAREL JINDRA											
VYPRACOVAL	ING. JAN TAUSEK											
KONTROLOVAL	ING. JAN TAUSEK											
NÁZEV AKCE: Mostšáček - stavební úpravy p.č. č. 161/2,161/7,161/11, k.ú. MOST I[699357]												
ČÁST: STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ČÁST												
NÁZEV VÝKRESU: TECHNICKÁ ZPRÁVA, STATICKÝ VÝPOČET A VÝKRESY			ČÍSLO PŘÍLOHY: D.2.1									

Obsah

1. Identifikační údaje	3
1.1. Seznam použité literatury.....	4
2. úvod	5
2.1. Geologické podmínky.....	5
3. Popis nosných konstrukcí	6
3.1. Materiály.....	6
3.2. Krov	6
3.3. Svislé konstrukce	6
3.3.1. NP.....	6
3.4. Vodorovné konstrukce	6
3.4.1. Stropy	6
3.4.2. Schodiště.....	6
3.4.3. Věnce.....	6
3.4.4. Překlady.....	6
3.4.5. Základové pasy	7
4. Zatížení obecně.	8
4.1. Zatížení stálá ($G_{k,j}$).....	8
4.1.1. Vlastní tíha.....	8
4.1.1. Zatížení šikmá střecha	8
4.2. Zatížení nahodilá ($Q_{k,i}$).....	9
4.2.1. Zatížení užitná	9
4.2.1. Zatížení sněhem.....	10
4.3. Zatížení větrem	11
5. Statické posouzení.....	12
5.1. Návrh vazníku	12
5.1.1. Zatížení.....	12
5.1.2. Vzorový vazník	12
5.2. Založení.....	13
5.2.1. Zatížení obvodového pasu	13
5.2.2. Posouzení základového pasu – MSU	14
5.2.3. Posouzení základového pasu – MSP.....	14
6. Závěr	15
7. Příloha č.1 – Výkres nosných konstrukcí.....	16
8. Příloha č.1 – Výkres základů	17

1. IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE

Název stavby: Mostáček – stavební úpravy

Místo stavby: parc. č. 161/2,161/7,161/11, k.ú. MOST I[699357];

Charakter stavby: Stavební úpravy

Investor: Mostáček.CZ z.s.
Petra Jilemnického 2457/1
434 01 Most
IČO: 26595575

Objednatel: Isonoe invest a.s.
Holušická 2221/3
148 00 Praha 4 Chodov
IČO: 28972589

Zpracovatel: ATstructures s.r.o
IČO. 17111099
U zeměpisného ústavu 506/3
Praha 6, 160 00
IČO: 17111099

Autorizovaná osoba: Ing. Jan Tausek – 0102593 (ČKAIT)

1.1. Seznam použité literatury

ZATÍŽENÍ STAVEBNÍCH KONSTRUKCÍ

ČSN EN 1991-1-1 Zatížení kci- Obecná zatížení- Objemové tíhy
ČSN EN 1991-1-3 Zatížení kci- Obecná zatížení- Zatížení sněhem, včetně změny Z1
ČSN EN 1991-1-4 Zatížení kci- Obecná zatížení- Zatížení větrem
ČSN EN 1991-1-7 Zatížení kci- Obecná zatížení- Mimořádná zatížení
ČSN EN 10027-1 Systém označování ocelí-Stavba značek ocelí

NAVRHOVÁNÍ OCELOVÝCH KONSTRUKCÍ

ČSN EN 1993-1-1 Navrhování ocelových kcí- Obecná pravidla pro pozemní stavby
ČSN EN 1993-1-2 Navrhování ocelových kcí- Navrhování konstrukci na účinky požáru
ČSN EN 1993-1-8 Navrhování ocelových kcí- Navrhování styčníky
ČSN EN 1090-1 Provádění ocelových kcí a hliníkových kcí, část 1: Požadavky na posouzení shody konstrukčních dílců
ČSN EN 1090-2 Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí - Část 2: Technické požadavky na ocelové konstrukce
ČSN 73 2611 Úchyly rozměrů a tvarů ocelových konstrukcí vč změny A, B, 3, 4, a Z5
ČSN 73 2604 Kontrola a údržba ocelových konstrukcí pozemní a inženýrských staveb
ČSN EN ISO 12944-5 Nátěrové hmoty- Protikorozní ochrana ocelových konstrukcí ochrannými nátěrovými systémy, část 5 Ochranné nátěrové systémy

NAVRHOVÁNÍ GEOTECHNICKÝCH KONSTRUKCÍ

ČSN EN 1997-1 Navrhování geotechnických konstrukcí – Část 1 : Obecná pravidla

Beton - technologie

ČSN EN 206-1 Beton – Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí
ČSN 73 0202 Geometrická přesnost ve výstavbě. Základní ustanovení
ČSN 42 0139 Ocel pro výztuž do betonu - Svařitelná žebírková betonářská ocel - Všeobecně
ČSN 73 0210-1 Geometrická přesnost ve výstavbě. Podmínky provádění. Část 1: Přesnost osazení
ČSN 73 0212-1 Geometrická přesnost ve výstavbě. Kontrola přesnosti. Část 1: Základní ustanovení
ČSN 73 0212-3 Geometrická přesnost ve výstavbě. Kontrola přesnosti. Část 3: Pozemní stavební objekty
ČSN 73 6180 Hmoty pro ošetřování povrchu čerstvého betonu

Další podklady

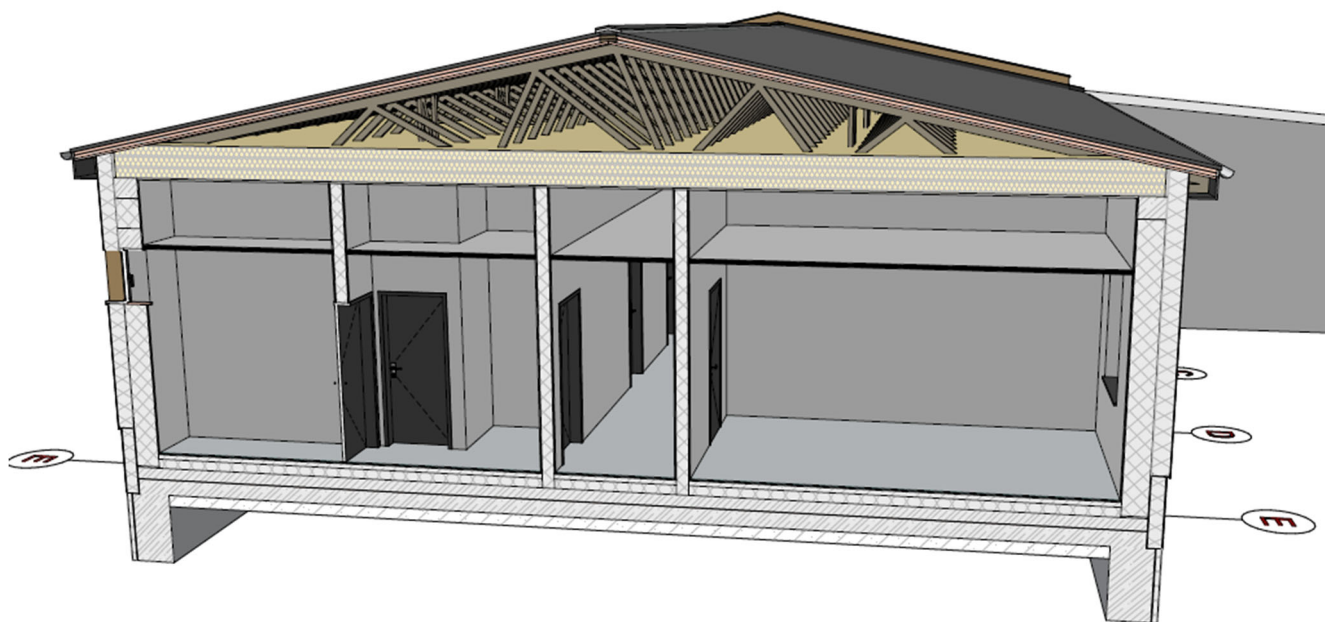
Projektová dokumentace od Isonoe invest a.s.

2. ÚVOD

Předmětem tohoto projektu je posouzení nosných konstrukcí budovy Mostáček. Původní ocelová hala bude v rámci projektu přestavěna na hernu, kancelářské prostory a toalety. Projekt se nachází na parc.č. 161/2, 161/7, 161/11, k.ú. MOST I[699357].

Dokumentace je zpracována ve stupni pro vydání stavebního povolení. Všechny nedořešené detaily tak musí být posouzeny v další fázi projektu.

Jedná se o budovu halového typu o rozměrech 27,50 x 12,80 m. Stavba má 1 podlaží. Sedlová střecha bude provedena z dřevěných příhradových vazníků. Nové nosné stěny budou provedeny ze zdiva Ytong. Bude provedena kontrola stávajícího založení a budou provedeny nové základové pasy.



Obrázek 1 Vzorový příčný řez domem 3D

2.1. Geologické podmínky

Inženýrsko-geologický průzkum nebyl v době zpracování tohoto projektu k dispozici.

V další fázi projekčních prací je nutno ověřit základové podmínky.

Vzhledem k faktu, že se jedná o jednoduchou stavbu, uvažujeme v této fázi obecně únosnost základové spáry $R_{dt} = 150 \text{ kPa}$. Základové pasy jsou předběžně navrženy v šířce 500 mm pro celou stavbu.

V další fázi projekčních prací je nutno ověřit základové podmínky zpracováním inženýrsko-geologického průzkumu.

3. POPIS NOSNÝCH KONSTRUKCÍ

3.1. Materiály

- | | |
|-------------------------------|--|
| • Beton věnce, průvlaky | C25/30 XC1 |
| • Základové pasy / patky | C20/25 XC2 |
| • Stěny z prolévacích tvárnic | C20/25 XC2 |
| • Výztuž | B500B |
| • Ocelové konstrukce | S235 JR, opatřené antikoročním nátěrem |
| • Dřevo | C24 |

3.2. Krov

Zastřešení hlavního traktu tvoří sedlová střecha. Krov je navržen z dřevěných příhradových vazníků, které budou uloženy na obvodové železobetonové věnce. Návrh sbíjených vazníků bude součástí dodávky zhotovitele. Tvar vazníku bude respektovat geometrii střechy dle architektonicko-stavebního řešení: sedlová střecha se sklonem 12°. Vazníky budou zavětrovány pomocí příčného ztužení a prkenného záklopu. Střešní krytina je navržena jako lehká – latování a střešní vlnitý plech.

3.3. Svislé konstrukce

3.3.1. NP

Nosné stěny 1.NP jsou navrženy ze systému Ytong Klasik tl. 300mm (obvodové) a Ytong Klasik tl. 240mm (příčné ztužující). Tvárnice na bázi křemičitého písku se vyrábějí v provedení hladká (HL) a pero-drážka-kapsa (PDK).

Vnitřní nenosné příčky jsou navrženy ze systému Ytong tl. 100 mm. Tvárnice na bázi křemičitého písku se vyrábějí v provedení hladká (HL) a pero-drážka-kapsa (PDK). Příčky budou v místě styku s nosným zdívem kotveny pomocí stěnových spon.

Všechny nosné stěny budou zakončeny železobetonovým obvodovým věncem 300/250 a 240/250.

3.4. Vodorovné konstrukce

3.4.1. Stropy

Nejsou.

3.4.2. Schodiště

Není.

3.4.3. Věnce

Veškeré nosné zdivo bude zakončeno železobetonovými věnci o minimálních rozměrech 300/250 po obvodu a 240/250 na příčných ztužujících stěnách. Věnce budou průběžné po obvodu a na všech nosných stěnách. Věnce budou obecně vyztuženy podélnými pruty 4 x dia. 12 mm a třmínky dia. 8 mm po 150 mm.

V rámci výrobní dokumentace (před započítáním prováděcích prací) budou zpracovány výkresy výztuže.

3.4.4. Překlady

Běžné dveřní a okenní otvory budou osazeny systémovými nosnými překlady Ytong

3.4.5. Základové pasy

V této fázi projektu se předpokládá, že stávající obvodové pasy jsou provedeny z prostého betonu v šířce 500 po obvodu budovy a jsou provedeny do minimální nezámrazné hloubky. Tento předpoklad musí být ověřen kopanými sondami v další fázi projektu. Pokud průzkum zjistí nevyhovující stav (nedostačená šířka, hloubka, nebo kvalita), bude provedeno zesílení pasů.

Pod příčnými ztužujícími stěnami jsou navrženy nové základové pasy. Základové pasy budou provedeny do hloubky min. 1,0 m, šířky 0,5m. Beton základových konstrukcí C20/25 XC2.

Základová spára musí být v průběhu výstavby chráněna před převlhčením. Základy musí být betonovány za příznivého počasí přímo na hutněný podsyp. Strojní výkopy je vhodné provádět lžící s rovným břitem. Základové konstrukce musí být v průběhu výstavby a dále po celou dobu životnosti objektu chráněny proti zatékání srážkové vody a následnému podmáčení konstrukce. Proto je nutné objekt vybavit obvodovou drenáží, viz stavební část projektu.

Šířka základového pasu je v této fázi navržena pouze předběžně. V další fázi projektu musí být doplněn inženýrsko-geologický průzkum, na základě kterého bude pas opětovně posouzen.

4. ZATÍŽENÍ OBECNĚ.

4.1. Zatížení stálá (Gk,j)

4.1.1. Vlastní tíha

- ve výpočtu je uvažováno s charakteristickými hodnotami objemové tíhy dle ČSN EN 1991-1-1:

oceli $\rho_{\text{steel}} = 78,5 \text{ kN/m}^3$

železobetonu $\rho_{\text{conc}} = 25,0 \text{ kN/m}^3$

prostého betonu $\rho_{\text{conc}} = 24,0 \text{ kN/m}^3$

lehčený betonu LC12/15 $\rho_{\text{conc}} = 10,0 \text{ kN/m}^3$

zdivo $\rho_{\text{mesonry}} = 18,0 \text{ kN/m}^3$

stavební dřevo $\rho_{\text{wood}} = 6,0 \text{ kN/m}^3$

- vlastní tíha (G0) všech nosných prvků je stanovena automaticky výpočetními programy na základě průřezových charakteristik

- součinitele zatížení: $\gamma_{G,\text{sup}} = 1,35$ $\gamma_{G,\text{inf}} = 1,00$

4.1.1. Zatížení šikmá střecha

Zatížení střecha			Plošné zatížení		
	Tloušťka	Objemová hmotnost	Char. zat.		Návrh. zat.
	mm	kN/m ³	kN/m ²	γ_f	kN/m ²
Stálé					
FVE panely			0,15	1,35	0,20
Krytina - plechová	-		0,08	1,35	0,11
Laťování + kontralatě	-	0	0,05	1,35	0,068
Pojistná hydroizolace			0,01	1,35	0,01
Prkenné bednění	25	6	0,15	1,35	0,20
Sbíjené vazníky			0,20	1,35	0,27
Tepelná izolace	400	1	0,20	1,35	0,27
Parozábrana			0,01	1,35	0,01
Podhled cementovláknité desky	22	6	0,15	1,35	0,20
		celkem:	1,00		1,35

4.2. Zatížení nahodilá ($Q_{k,i}$)

4.2.1. Zatížení užitná

- zatížení užitná jsou aplikována dle ČSN EN 1991-1 dle následující tabulky:

- pro nepřístupné střechy je uvažováno $q_k = 0.75 \text{ kN/m}^2$ a $Q_k = 1 \text{ kN}$

TAB. 2 Užitná zatížení stropních konstrukcí, balkonů a schodišť pozemních staveb

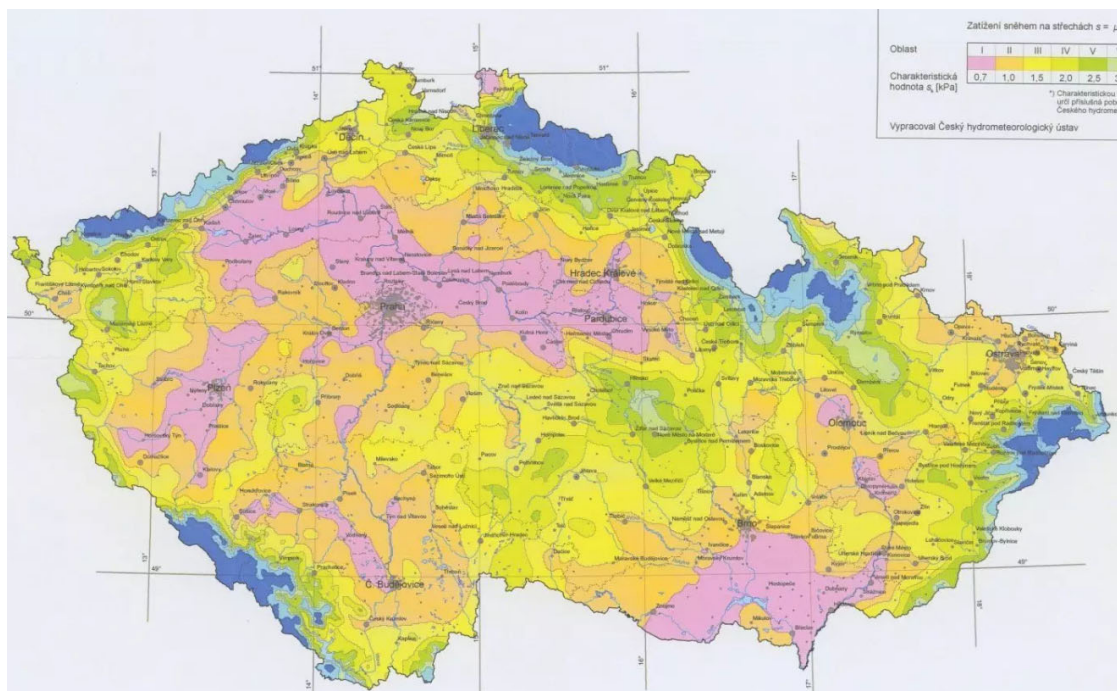
Kategorie zatěžovaných ploch	$q_k [\text{kN/m}^2]$	$Q_k [\text{kN}]$
Kategorie A		
- stropní konstrukce	1,5 až <u>2,0</u> (1,5)	<u>2,0</u> až 3,0 (2,0)
- schodiště	<u>2,0</u> až 4,0 (3,0)	<u>2,0</u> až 4,0 (2,0)
- balkóny	<u>2,5</u> až 4,0 (3,0)	<u>2,0</u> až 3,0 (2,0)
Kategorie B	2,0 až <u>3,0</u> (2,5)	1,5 až <u>4,5</u> (4,0)
Kategorie C		
- C1	2,0 až <u>3,0</u> (3,0)	3,0 až <u>4,0</u> (3,0)
- C2	3,0 až <u>4,0</u> (4,0)	2,5 až 7,0 (4,0)
- C3	3,0 až <u>5,0</u> (5,0)	<u>4,0</u> až 7,0 (4,0)
- C4	4,5 až <u>5,0</u> (5,0)	3,5 až <u>7,0</u> (7,0)
- C5	<u>5,0</u> až 7,5 (5,0)	3,5 až <u>4,5</u> (4,5)
Kategorie D		
- D1	<u>4,0</u> až 5,0 (5,0)	3,5 až 7,0 (5,0)
- D2	4,0 až <u>5,0</u> (5,0)	3,5 až <u>7,0</u> (7,0)

Pozn. 1: Hodnoty doporučené pro použití jsou podtržené.

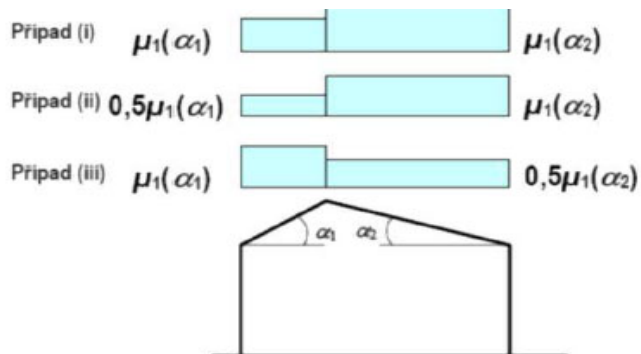
Pozn. 2: V závorce jsou uvedeny hodnoty podle Národní přílohy ČR

4.2.1. Zátížení sněhem

Stavba se nachází v oblasti I.

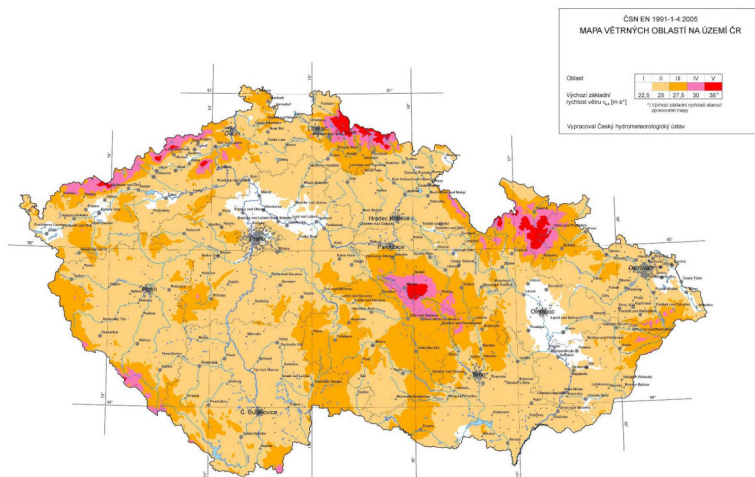


- sedlová střecha	12 °
- sněhová oblast II	$s_k = 0,70 \text{ kN/m}^2$
- součinitel expozice	$C_e = 1$
- tepelný součinitel	$C_t = 1$
- sklon α	[°] 12
- tvarový součinitel	$\mu = 0,8$
$s_{i,k} = s_k \cdot C_e \cdot C_t \cdot \mu_i$	$S_{1,k} = 0,56 \text{ kN/m}^2$



4.3. Zatížení větrem

Stavba se nachází v oblasti II.



• ZÁKLADNÍ RYCHLOST VĚTRU

$$V_b = C_{dir} \cdot C_{season} \cdot V_{b,0} \quad 25,0 \text{ m.s}^{-1}$$

• STŘEDNÍ RYCHLOST VĚTRU

$$V_m(z) = C_r(z) \cdot C_o(z) \cdot V_b \quad 16,961 \text{ m.s}^{-1}$$

• MAXIMÁLNÍ DYNAMICKÝ TLAK

$$q_p(z) = [1 + 7 \cdot I_v(z)] \cdot \frac{1}{2} \cdot \rho \cdot V_m^2(z) \quad 0,579 \text{ kN.m}^{-2}$$

1) Směr větru $\Theta = 0^\circ$

Sání větru:

Úhel sklonu	F	G	H	I	J
α	$C_{pe,10} (-)$	$C_{pe,10} (-)$	$C_{pe,10} (-)$	$C_{pe,10} (-)$	$C_{pe,10} (-)$
12	-1,14	-0,92	-0,39	-0,46	-0,88

$q_p [\text{kN.m}^{-2}] =$	-0,61	-0,49	-0,21	-0,25	-0,47
$q_p [\text{kN.m}^{-1}] =$	-0,61	-0,49	-0,21	-0,25	-0,47

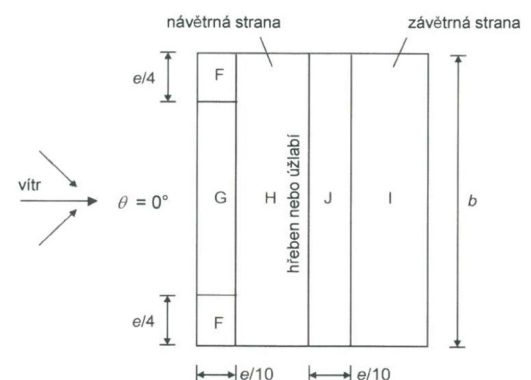
$$b_{ref} = 1 \text{ m} \quad (\text{zatěžovací šířka})$$

Tlak větru:

Úhel sklonu	F	G	H	I	J
α	$C_{pe,10} (+)$	$C_{pe,10} (+)$	$C_{pe,10} (+)$	$C_{pe,10} (+)$	$C_{pe,10} (+)$
12	0,14	0,14	0,14	0,00	0,06

$q_p [\text{kN.m}^{-2}] =$	0,07	0,07	0,07	0,00	0,03
$q_p [\text{kN.m}^{-1}] =$	0,07	0,07	0,07	0,00	0,03

$$b_{ref} = 1 \text{ m} \quad (\text{zatěžovací šířka})$$

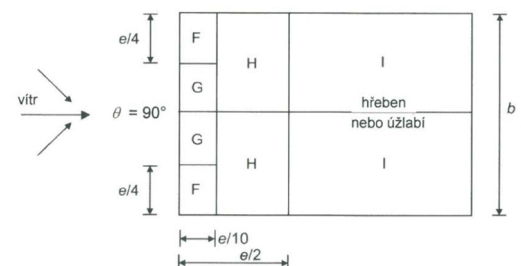


2) Směr větru $\Theta = 90^\circ$

Úhel sklonu	F	G	H	I
α	$C_{pe,10}$	$C_{pe,10}$	$C_{pe,10}$	$C_{pe,10}$
12	-1,39	-1,30	-0,63	-0,53

$q_p [\text{kN.m}^{-2}] =$	-0,74	-0,70	-0,34	-0,28
$q_p [\text{kN.m}^{-1}] =$	-0,74	-0,70	-0,34	-0,28

$$b_{ref} = 1 \text{ m} \quad (\text{zatěžovací šířka})$$



5. STATICKÉ POSOUZENÍ

5.1. Návrh vazníku

Předběžně byl navržen střešní příhradový vazník od firmy H.R wood. Výrobní dokumentace vazníků bude zpracována výrobcem.

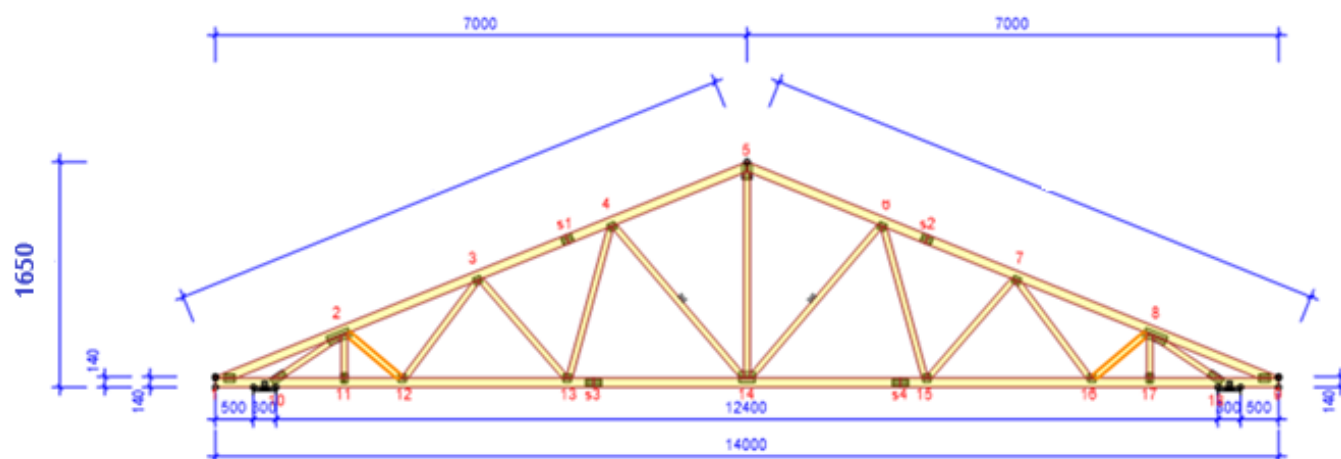
Výrobce musí splnit požadavky na kvalitu dle příslušných norem a požadavky na zatížení:

- Sněhová oblast I
- Lehká střešní krytina + FVE panely (střešní plech, latování, prkenné pobití)
- Izolace spodního pásu (minerální vlna tl. 400 mm) a záklop cementovláknitými deskami

5.1.1. Zatížení

Zatížení střecha			Plošné zatížení		
	Tloušťka	Objemová hmotnost	Char. zat.		Návrh. zat.
	mm	kN/m ³	kN/m ²	Y _f	kN/m ²
Stálé					
FVE panely			0,15	1,35	0,20
Krytina - plechová	-		0,08	1,35	0,11
Laťování + kontralatě	-	0	0,05	1,35	0,068
Pojistná hydroizolace			0,01	1,35	0,01
Prkenné bednění	25	6	0,15	1,35	0,20
Sbíjené vazníky					
Tepelná izolace	400	1	0,20	1,35	0,27
Parozábrana			0,01	1,35	0,01
Podhled cementovláknité desky	22	6	0,15	1,35	0,20
		celkem:	0,80		1,08

5.1.2. Vzorový vazník



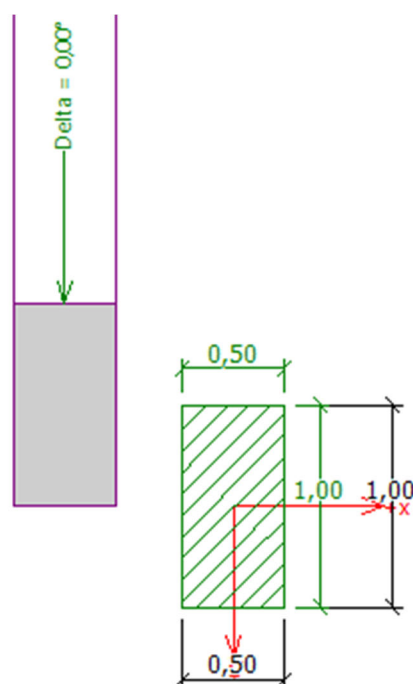
5.2. Založení

Založení je posouzeno předběžně

5.2.1. Zatížení obvodového pasu

Zatížení na základ						
Vrstva	Plošné zatížení			Zatěžovací plocha	Celkové zatížení	
	Char. zat.		Návrh. zat.		Char. zat.	Návrh. zat.
	kN/m ²	Yf	kN/m ²			
Stálé						
Střecha	1	1,35	1,35	6,75	6,75	9,11
Věnc	1,88	1,35	2,53	1,00	1,88	2,53
Zdivo	3,6	1,35	4,86	1,00	3,60	4,86
Omítka	0,80	1,35	1,08	1,00	0,80	1,08
Základová deska	6,25	1,35	8,44	1,00	6,25	8,44
Celkem					19,28	26,02
Nahodilé						
Užitné zat	0,75	1,5	1,13	6,75	5,06	7,59
Sníh	0,56	1,5	0,84	6,75	3,78	5,67
Celkem						
Celkem					24,34	33,62

5.2.2. Posouzení základového pasu – MSU

**Posouzení únosnosti patky - 1.MS****Posouzení svislé únosnosti**

Tvar kontaktního napětí: obdélník

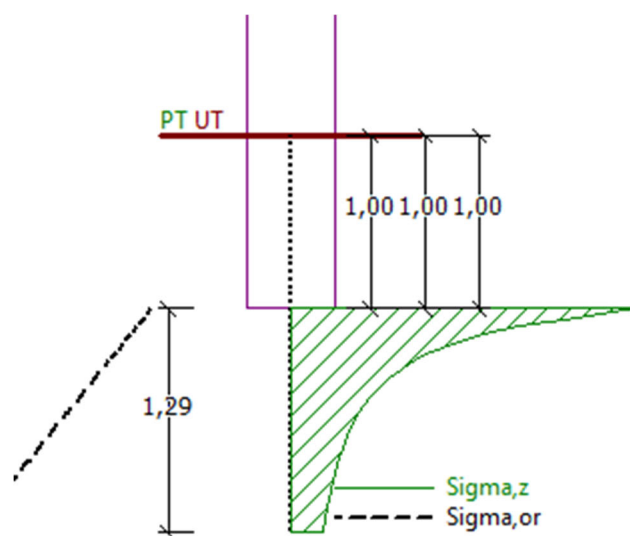
Nejnepriznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Výpočtová únosnost zákl. půdy $R_d = 236,68 \text{ kPa}$ Extrémní kontaktní napětí $\sigma = 98,25 \text{ kPa}$ Svislá únosnost **VYHOVUJE****Posouzení excentricity zatížení**Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$ Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$ Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$ Excentricita zatížení základu **VYHOVUJE****Posouzení vodorovné únosnosti**

Nejnepriznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 22,79 \text{ kN}$ Extrémní horizontální síla $H = 0,00 \text{ kN}$ Vodorovná únosnost **VYHOVUJE**Únosnost základu **VYHOVUJE**

5.2.3. Posouzení základového pasu – MSP

**Sednutí a natočení základu - výsledky****Tuhost základu:**Průměrný modul přetvárn. $E_{def} = 4,50 \text{ MPa}$ Základ je ve směru délky tuhý ($k = 53333,33$)Základ je ve směru šířky tuhý ($k = 6666,67$)**Posouzení excentricity zatížení**Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$ Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$ Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$ Excentricita zatížení základu **VYHOVUJE****Celkové sednutí a natočení základu:**Sednutí základu $= 1,9 \text{ mm}$ Hloubka deformační zóny $= 1,29 \text{ m}$ Natoč. ve směru šířky $= 0,000 (\tan^*1000); (0,0E+00^\circ)$

6. ZÁVĚR

Předmětem stavebně konstrukční části dokumentace v úrovni dokumentace pro stavební povolení byl návrh a posouzení zásadních nosných konstrukčních prvků budovy Mostářček. Projekt se nachází na parc.č. 161/2, 161/7, 161/11, k.ú. Most I[699357].

Navržené nosné konstrukce vyhoví na působící zatížení od účinků zatížení vlastní tíhou, tíhou ostatního stálého zatížení a nahodilých zatížení dle platných norem ČSN a ČSN EN.

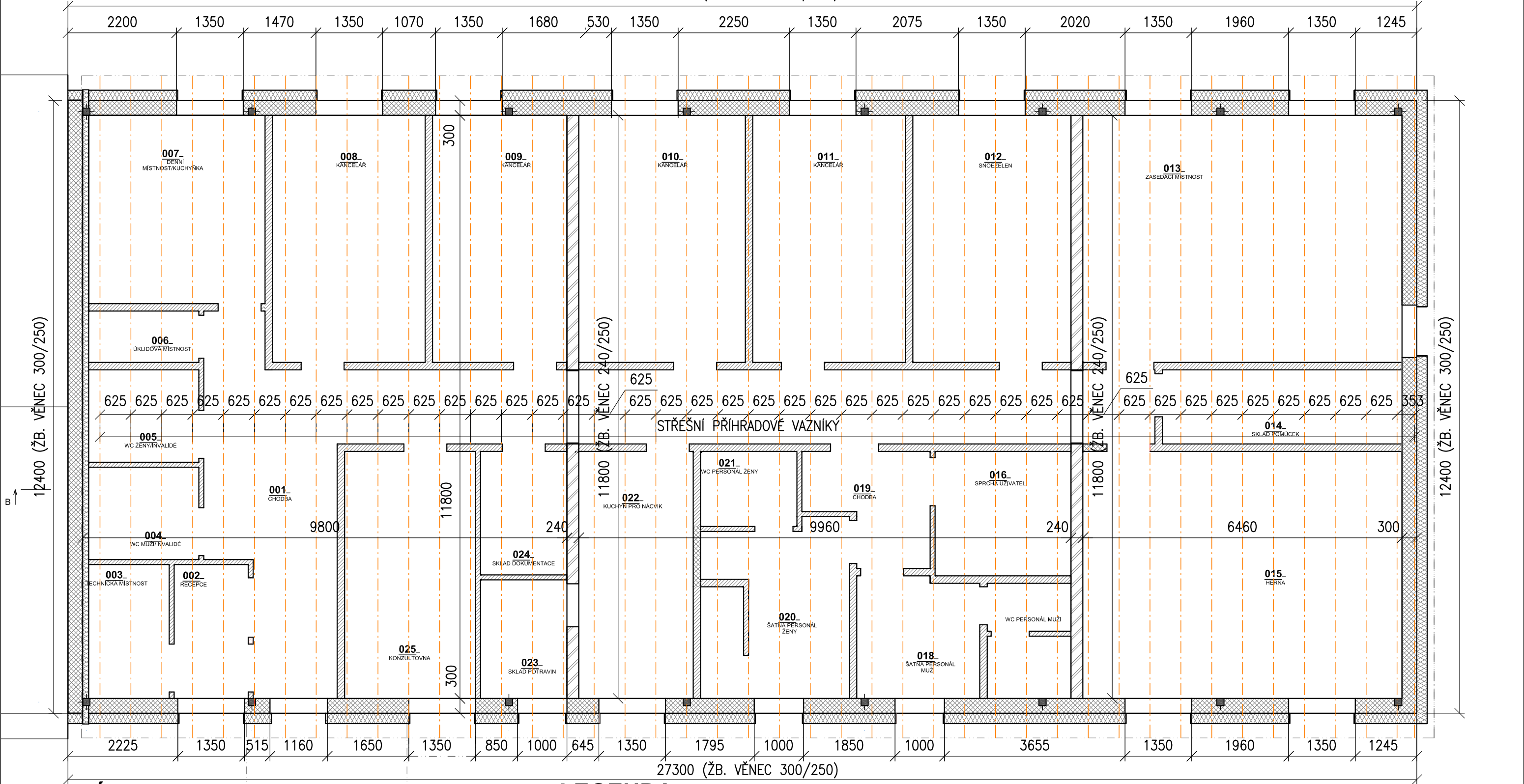
Pokud není v technické zprávě uvedeno jinak je nutné při provádění dodržovat zejména tyto ČSN EN a ČSN a to i jejich doporučené oddíly: ČSN EN 1090-1 Provádění ocelových a hliníkových konstrukcí, ČSN 73 2604 Ocelové konstrukce – Kontrola a údržba ocelových konstrukcí pozemních a inženýrských staveb, ČSN 73 2611 Úchyly rozměrů a tvarů ocelových konstrukcí, ČSN EN 10204 Druhy dokumentů kontroly, ČSN EN 206-1 Beton - Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda, ČSN 73 2400 Provádění a kontrola betonových konstrukcí, ČSN 73 2310 Provádění zděných konstrukcí, ČSN 73 2810 Provádění dřevěných konstrukcí, ČSN 73 3150 Tesařské práce stavební a dalších souvisejících norem.

Jakékoliv změny případně nejasnosti je třeba konzultovat s projektantem. V případě změny podkladů, či vzniku nových skutečností, si projektant vyhrazuje právo posouzení dopadu těchto změn na řešení a eventuální doplnění nebo úpravu projektu.

Pro správné fungování nosných konstrukcí je nutné dodržet statické působení prvků uvedených výše! V rámci tohoto dokumentu byly navrženy a posouzeny vybrané hlavní nosné konstrukce, ostatní nosné konstrukce je nutné navrhout a posoudit v další fázi projektu! Dále je nutné ověřit stav stávajících základů jednotlivých objektů pomocí kopaných sond a inženýrsko geologického průzkumu.

Prováděcí dokumentace (včetně statického výpočtu) bude opatřena autorizačním razítkem odborně způsobilé osoby!

PŮDORYS, M 1:75



POZNÁMKY

- 1) PRO SPRÁVNÉ FUNGOVÁNÍ NOSNÝCH KONSTRUKCÍ JE POTŘEBA DODRŽET STATICKÉ PŮSOBENÍ UVEDENÉ VE STATICKÉM VÝPOČTU.
2) VŠECHNY NOSNÉ STĚNY BUDOU ZAKONČENY ŽELEZOBETONOVÝM VĚNCEM 250/250MM.
3) NADPRAŽÍ OKENNÍCH A DVEŘNÍCH OTOVRŮ BUDE ZAJIŠTĚNO NOSNÝMI SYSTÉMOVÝMI PŘEKLADY YTONG.
5) STŘEŠNÍ PŘÍHRADOVÉ VAZNIKY BUDOU NAVRŽENY DODAVATELEM STROPNÍHO SYSTÉMU VČETNĚ VÝKRESU KROVU.
7) DOKUMENTACE JE VYPRACOVÁNA ZA ÚČELEM ZÍSKÁNÍ STAVEBNÍHO POVOLENÍ.
8) VEŠKERÉ NEVYŘEŠENÉ PRVKY A DETAILS JE POTŘEBA NAVRHNOUT V DALŠÍM STUPNI PROJEKTOVÉ DOKUMENTACE.
9) PŘI PROVÁDĚNÍ PRACÍ MUSÍ BÝT DODRŽENA BEZPEČNOST PRÁCE A OCHRANA ZDRAVÍ PODLE ZÁKONA 309/2006 SB. VČETNĚ NOVELIZACÍ A PŘEDPISŮ.

LEGENDA:

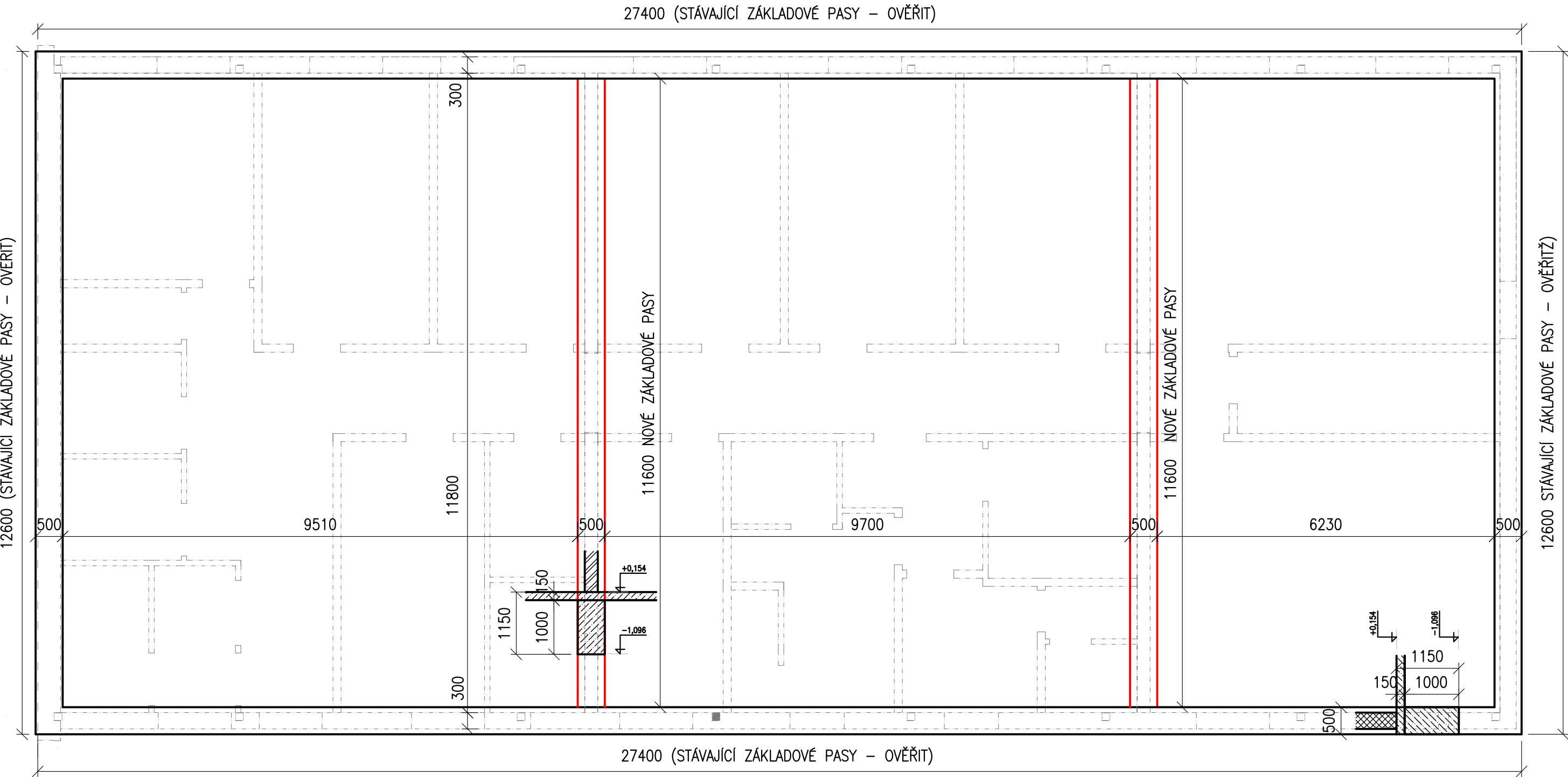
- NOSNÉ ZDIVO – YTONG KLASIK TL. 300 MM
 NOSNÉ ZDIVO – YTONG KLASIK TL. 240 MM
 NENOSNÉ PŘÍČKY – YTONG P2 TL. 100 MM
 PŘÍHRADOVÉ VAZNIKY – OSY

MATERIÁLY:

- BETON – STROPY, VĚNCE C25/30 XC1 (CZ, F.1) CL,4–DMAX 16–S3
• VÝZTUŽ B500B
• OCELOVÉ KONSTRUKCE S235JR (OPATŘIT ANTIKOROZNÍM NÁTĚREM)

VÝKRES NOSNÝCH KONSTRUKCÍ 1.NP

PŮDORYS, M 1:75



POZNÁMKY

- 1) DOKUMENTACE JE VYPRACOVÁNA ZA ÚČELEM ZÍSKÁNÍ STAVEBNÍHO POVOLENÍ.
2) V DALŠÍ FÁZI PROEJKTU JE NUTN OVĚŘIT STAV STÁVAJÍCÍCH ZÁKLADŮ A ZÁKLADOVÉ PODMÍNKY V MÍSTĚ STAVBY.
3) ZÁKLADY JSOU NAVRŽENY PŘEDBĚŽNĚ ZA PŘEDPOKLADU MINIMÁLNÍ ÚNOSNOSTI ZÁKLADOVÉ SPÁRY $R_{dt}=150\text{kPa}$.
4) VEŠKERÉ NEVYŘEŠENÉ PRVKY A DETAILS JE POTŘEBA NAVRHNOUT V DALŠÍM STUPNI PROJEKTOVÉ DOKUMENTACE.
5) PŘI PROVÁDĚNÍ PRACÍ MUSÍ BÝT DODRŽENA BEZPEČNOST PRÁCE A OCHRANA ZDRAVÍ PODLE ZÁKONA 309/2006 SB. VČETNĚ NOVELIZACÍ A PŘEDPISŮ.

LEGENDA:

- | | |
|--|---------------------|
| | NOSNÉ ZDIVO – ŘEZ |
| | NOSNÉ ZDIVO – ŘEZ |
| | ZÁKLADOVÝ PAS – ŘEZ |

MATERIÁLY:

- | | |
|-------------------|--------------------------------------|
| • BETON – ZÁKLADY | C20/25 XC2 (CZ, F.1) CL,4–DMAX 16–S3 |
| • VÝZTUŽ | B500B |

VÝKRES ZÁKLADOVÝCH KONSTRUKCÍ