PROJEKT

NÁZOV STAVBY	**NOVOSTAVBA RODINNÉHO DOMU**
STUPEŇ	PROJEKT PRE STAVEBNÉ POVOLENIE
MIESTO STAVBY	**k.ú.Veľké Chlievany, p.č.:** 228/61 228/66 228/84
INVESTOR	**Kobida Peter, Dežerice 20, 957 03**
AUTOR	**ING. MICHAL BOLFA** Haláčovce 123, 956 55 IČO: 41374622, DIČ:1075507653 Mobil: 0903/586 751
	korešpondenčná adresa: Haláčovce 123, 956 55
DÁTUM	10/2019

Skôr ako sa rozhodnete,
pozríte sa k nám !

STAVBYVEDÚCI
-pozemné stavby
STAVEBNÝ DOZOR
-pozemné stavby

MICHAL BOLFA

Zoznam dokumentov:

A. Sprievodná správa
B. Súhrnná technická správa
C. Situácia
D. Stavebná časť
E. Zdravotechnika
F. Vykurovanie
G. Elektoinštalácia

OBEC VEĽKÉ CHLIEVANY SLOVENSKÁ REPUBLIKA 1

Sada č.: 1

A. SPRIEVODNÁ SPRÁVA

OBSAH :

1. **Identifikačné údaje**

2. **Základné údaje o stavbe**

3. **Prehľad východiskových podkladov**

4. **Členenie stavby na stavebné objekty**

5. **Urbanisticko - architektonické riešenie a vonkajšie vzťahy - súhrnná správa**

6. **Funkčné riešenie**

7. **Plošná, objemová a výšková bilancia**

8. **Technické vybavenie**

1.Identifikačné údaje :

Názov stavby : **Novostavba rodinného domu**

Klasifikácia stavby : 1110- JEDNOBYTOVÉ BUDOVY

Miesto stavby : k.ú. Veľké Chlievany, parc.č. .....

Okres : Bánovce nad Bebravou

Kraj : Trenčiansky

Investor : **Kobida Peter, Dežerice 20, 957 03**

Stupeň PD : PROJEKTOVÁ DOKUMENTÁCIA V ROZSAHU PRE VYDANIE STAVEBNÉHO POVOLENIA

Spracovateľ : Ing. Michal Bolfa a kolektív

Zodpovedný projektant : Ing. Michal Bolfa

Dátum : október 2019

2. Základné údaje o stavbe

Rodinný dom jeho výstavba sa navrhuje v obci Veľké Chlievany a je umiestnený na pozemku s parcelným číslom viď. situačný výkres.
Objekt Rodinného domu sa navrhuje za účelom bývania , vytvorenie nových obytných priestorov pre jednu rodinu .

3.Prehľad východiskových podkladov

Použitá kópia geometrického plánu časti katastrálneho územia obce Veľké Chlievany , poskytnutá investorom.
Pracovné štúdie architektonického návrhu – odsúhlasená investorom.
Prehľad IS po obhliadke objektu odbornými projektantmi pred riešením.

4.Členenie stavby na stavebné objekty

NÁVRHOVANÉ STAVEBNÉ OBJEKTY

- HLAVNÝ OBJEK **Rodinný dom,** novostavba
- Kanalizačná prípojka- žumpa
- Vodovodná prípojka

5.Urbanisticko- architektonické riešenie a vonkajšie vzťahy - suhrná správa :

Navrhovaný objekt **novostavby RD** je umiestnený v katastri obce Veľké Chlievany, okres Bánovce nad Bebravou. Objekt je situovaný ako samostatne stojaci na zelenej lúke, na miestnu komunikáciu bude napojený spojovacou komunikáciou.

Architektonické riešenie vychádzalo z požiadaviek investora – predstavuje **typ jednopodlažného prízemného rodinného domu typu bungalov** so sedlovou strechou so sklonom 25°. Novostavba je zastrešená jednoduchou sedlovou strechou bez strešných okien
Pri riešení projektu boli ako hlavné body zohľadnené nasledovné skutočnosti a požiadavky, a predložený projekt rodinného domu ich bude rešpektovať :

Nenarušiť bioštruktúry územia.
Nenarušiť stabilitu, vodnú hladinu a kvalitu podzemných vôd.
Zohľadniť nadväznosti na obec.
Situovať RD obytnými miestnosťami na oslnené strany, najmä na juh a západ.
Napojenie na jednotlivé siete podľa výkresu situácie , po dohode s príslušnými organizáciami.

6.Funkčné riešenie :

Účelom novostavby je vytvoriť novú bytovú jednotku pre jednu rodinu, s kompletným sociálnym a technickým vybavením.
Dispozičné riešenie 1.NP rozdeľuje R.D. na dennú a kľudovú časť. Dennú časť tvorí zádverie, chodba, kuchyňa s jedálňou a obývacou izbou, špajza, kúpeľňa, WC, tech. miestnosť. Kľudovú časť tvoria dve izby a spálňa.

Pred vstupom k rodinnému sa nachádza parkovisko a odstavná plocha.

Účelom je taktiež orientáciou a riešením využiť tepelné zisky slnečnej energie a vhodným umiestnením menej vykurovaných priestorov na sever a tepelne izolovať obytný priestor.

Výhodným prevádzkovým riešením celého objektu dosiahneme kvalitu bývania, ktorá zohľadňuje životný štýl a požiadavky moderného bývania.

Priama nadväznosť na komunikáciu zabezpečí prístupnosť pre zásah požiar. jednotky.

7.Plošná, objemová a výšková bilancia

Zastavaná plocha: **133 m²**

Úžitková plocha : **105 m²**

Obostavaný priestor: **400 m³**

Výškové pomery

- výška hrebeňa strechy +5,02 m

- výška rímsy strechy +2,53 m,

±0,000-úroveň čistej podlahy 1.NP = +0,350 od úrovne upraveného terénu

8.Technické vybavenie

Vykurovanie: Teplovodné podlahové.
Elektrokotol s tepelným výkonom od 6 kW s externým zásobníkom TUV s navrhovaným objemom 120l

Príprava TÚV:
Príprava TÚV je riešená s externým zásobníkom TUV s navrhovaným objemom 120l.

Vodovod:
Napojenie na vybudovanú vŕtanú studňu na pozemku stavebníka .

Splašková a dažďová kanalizácia:
Splašková voda sa napojí na prefabrikovanú žumpu o objeme 10m³.
Dažďové vody sa zvedú na pozemok stavebníka.

Elektroinštalácia:
Napojenie vlastnou podzemnou prípojkou na vybudovaný technoblok. (Podľa pokynov rozvodných závodov ZSE)

V Haláčovciach, dňa: 10.2019 Ing. Michal Bolfa

Dátum:	10/2019
Investor:	Peter Kobida, Dežerice 20, 957 03 Bánovce nad Bebravou
Obec:	Veľké Chlievany
Okresný úrad:	Bánovce nad Bebravou
Stavba:	Novostavba rodinného domu
Časť:	Statika
Stupeň:	Projekt pre stavebné povolenie

STATICKÝ POSUDOK

Počet strán 12

OBEC VEĽKÉ CHLIEVANY SLOVENSKÁ REPUBLIKA

V Trenčíne:	Október 2019
Vypracoval:	Ing. Marek Šimko
Zodp. projektant:	Ing. Anton Michalik, CSc.

19

Dátum: 10/2019
Investor: Peter Kobida, Dežerice 20, 957 03 Bánovce nad Bebravou
Obec: Veľké Chlievany
Okresný úrad: Bánovce nad Bebravou
Stavba: Novostavba rodinného domu
Časť: Statika
Stupeň: Projekt pre stavebné povolenie

Obsah:

1. Použité normy a podklady 2
2. Správa k posúdeniu 3
3. Schémy konštrukcií 5
4. Údaje o zaťaženiach 8
5. Posúdenie konštrukcií 11
6. Záver 12

B1

1. Použité normy a podklady

STN EN 1991 Eurokód 1.Zaťaženie konštrukcií.
Časť 1-1až 1-5

STN EN 1992 Eurokód 2. Navrhovanie betonových konštrukcií
Časť 1 až 3

STN EN 1993 Eurokód 3. Navrhovanie oceľových konštrukcií
Časť 1 až 6

STN EN 1995 Eurokód 5. Navrhovanie drevených konštrukcií
Časť 1 až 2

STN EN 1996 Eurokód 6. Navrhovanie murovaných konštrukcií
Časť 1 až 3

STN EN 1997 Eurokód 7. Navrhovanie geotechnických konštrukcií
Časť 1

STN 731001 Zakladanie stavieb. Základová pôda pod plošnými základmi

Projekt pre stavebné povolenie v spracovaní Ing. Michal Bolfa

2. Správa k posúdeniu

Statický posudok sa týka novostavby Rodinného domu v obci Veľké Chlievany na parcele investora pre vydanie stavebného povolenia.

- Popis stavby

Navrhovaný rodinný dom o rozmeroch 10,35 x 12,85 m v tvare obdĺžnika je jednopodlažný 1.NP (prízemie). Strešná konštrukcia bude valbová s drevenou konštrukciou krovu o sklone 20°.
Krytina bude z pálenej škridle Mediteran. Výška stavby dosahuje 5,400 m od terénu. Hlavný nosný systém objektu tvoria obvodové a vnútorné nosné murované steny na ktorých je uložený drevený trámový strop s tepelnou izoláciou. Základy sú monolitické betónové z prostého betónu.

- Konštrukčné riešenie

Základy pod rodinný dom budú monolitické z prostého betónu C16/20-XC1 a vo vrchnej časti z debniacich tvárnic hr. 400mm zalievané betónom C16/20-XC1.
Základová platňa hr. 150 mm je z betónu C25/30-XC2 vystužená sieťou KY14.
Podkladné betóny C8/10-X0. Únosnosť základovej špáry je predpokladaná na 0,12 MPa. Hĺbka základov musí byť do nezamrznej hĺbky min. 900 mm pod terénom.
Šírka základov pre zvislé nosné konštrukcie je posúdená pre napätosť základovej špáry 120 kPa. Zhodnotenie základovej špáry sa odporúča geológom na základe geologického prieskumu. V prípade zistenia nevhodných základových pomerov je potrebné zvážiť spôsob zakladania, prípadne úpravy podložia.

Zvislé nosné konštrukcie

Nosné obvodové murivo je tvorené z pórobetónových tvárnic Ytong P2-400 hr.300 mm pevnosti min. 2,6 MPa na tenkovrstvú lepiacu maltu. Murivo je zateplené kontaktným zateplovacím systémom z vonkajšej strany hr. 150mm.
Nosné vnútorné murivo je navrhnuté z tvárnic Ytong P6-650 pevnosti min. 6,5 MPa hr. 250 mm na tenkovrstvú lepiacu maltu.
Posúdenie muriva je potrebné preukázať v realizačnej časti dokumentácie.
Obvodové murivo môže byť prípadne z iného murovacieho materiálu (Heluz, Porotherm).

Zvislé nenosné konštrukcie

Nenosné murivo (priečky) sú tvorené z pórobetónových tvárnic Ytong P2-500 hr. 150 a 100 mm pevnosti min.2,8 MPa na tenkovrstvú lepiacu maltu.
Murivo môže byť prípadne z iného murovacieho materiálu (Porfix, Heluz, Porotherm).

Preklady, prievlaky a nadotvorové nosníky

Preklady nad dvernými a okennými otvormi v obvodových a vnútorných nosných konštrukciách budú armované Ytong – U- Profily.
Železobetónová časť prekladov bude z betónu C20/25-XC1 a armatúry B500B.
Výstuž do prekladov musí byť nadimenzovaná statickým výpočtom v realizačnej časti dokumentácie.
Vnútorné prievlaky nad stenami hr.250 mm budú monolitické železobetónové.
Preklady v priečkach budú nenosné Ytong preklady o výške 250 mm.
Návrh armatúry a posúdenie privelakov sa doporučuje v realizačnej časti dokumentácie s podrobným statickým výpočtom.

Obvodové a vnútorné vence

Obvodové a vnútorné vence budú monolitické železobetónové z betónu C20/25-XC1 a armatúry B500B v hrúbky 300mm.
Návrh armatúry sa doporučuje v realizačnej časti dokumentácie.

Stropná konštrukcia

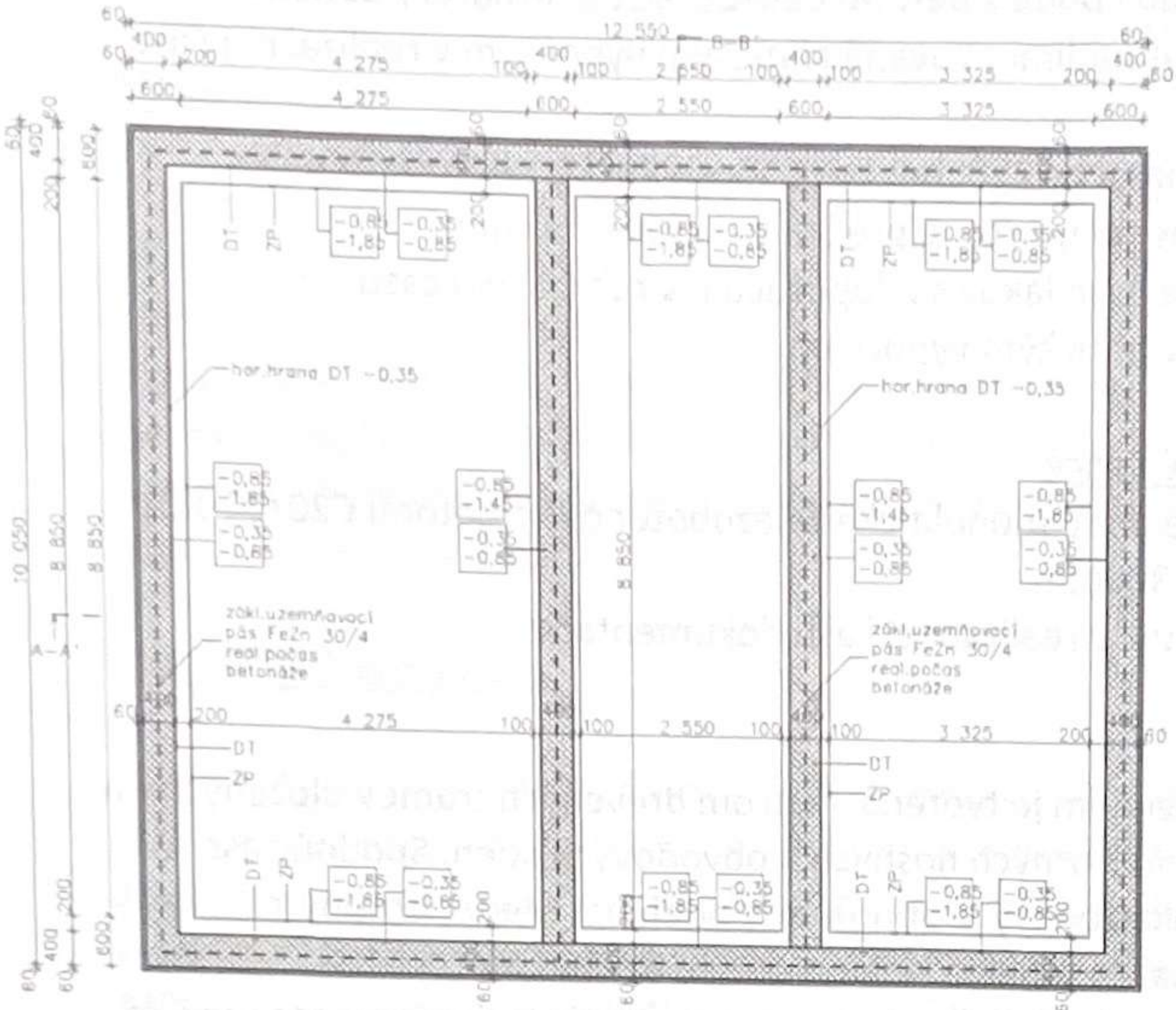
Stropná konštrukcia nad prízemím je tvorená rastrom drevených trámov uložęných na železobetónových vencoch vnútorných nosných a obvodových stien. Spodnú časť stropu tvorí zavesený sadrokartónový protipožiarny podhľad. Medzi stropnými trámami a nad nimi sa nachádza tepelná izolácia stropu hr. 360 mm.
Na stropných trámoch bude opretá stolica krovu. Trámy musia byť nadimenzované na zaťaženie od stolice krovu. Presné riešenie a návrh je potrebné doriešiť v realizačnej časti dokumentácie s podrobným statickým výpočtom.

Strešná konštrukcia

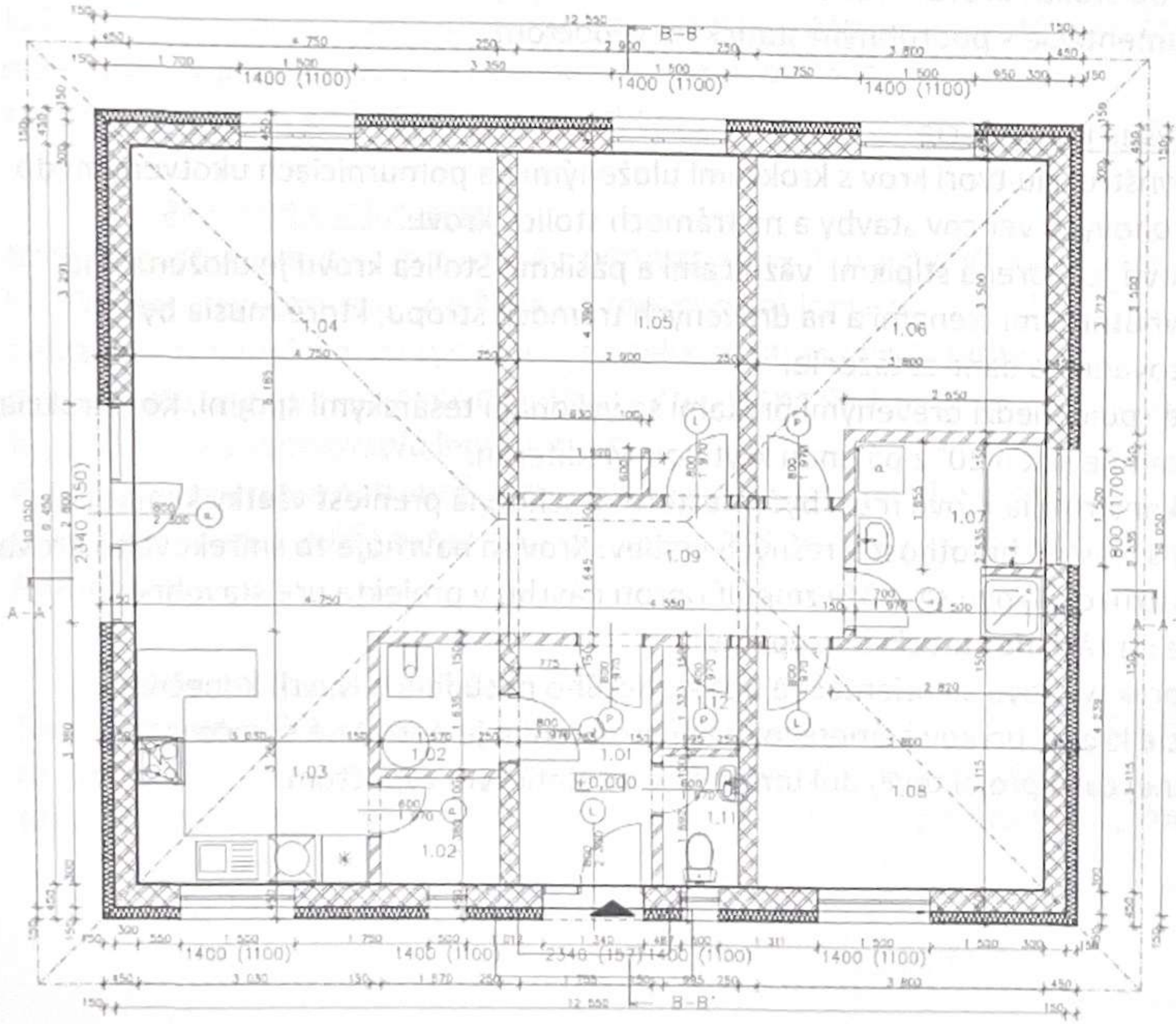
Strešnú konštrukciu tvorí krov s krokvami uloženými na pomúrniciach ukotvenými do železobetónových vencov stavby a na trámoch stolice krovu.
Stolica krovu je tvorená stĺpikmi, väznicami a pásikmi. Stolica krovu je uložená nad nosnými vnútornými stenami a na drevených trámoch stropu, ktoré musia byť nadimenzované na dané zaťaženie.
Jednotlivé spoje medzi drevenými prvkami sa vykonajú tesárskymi spojmi. Konštrukcia krovu dosahuje sklon 20° z pálenou krytinou Mediteran.
Drevená konštrukcia krovu musí byť priestorovo schopná preniesť všetky klimatické zaťaženia a vlastnú hmotnosť strešných vrstiev. Krov sa navrhuje zo smrekového dreva C24. Konštrukcia krovu sa môže zmeniť oproti návrhu v projekte pre stavebné povolenie na základe statického výpočtu.
Prierezy prvkov krovu sú orientačné bez statického posúdenia. Návrh konečnej konštrukcie krovu, prvkov a prierezov z ich posúdením je potrebné spracovať v realizačnej časti projektovej dokumentácie zo statickým výpočtom.

3. Schémy konštrukcií

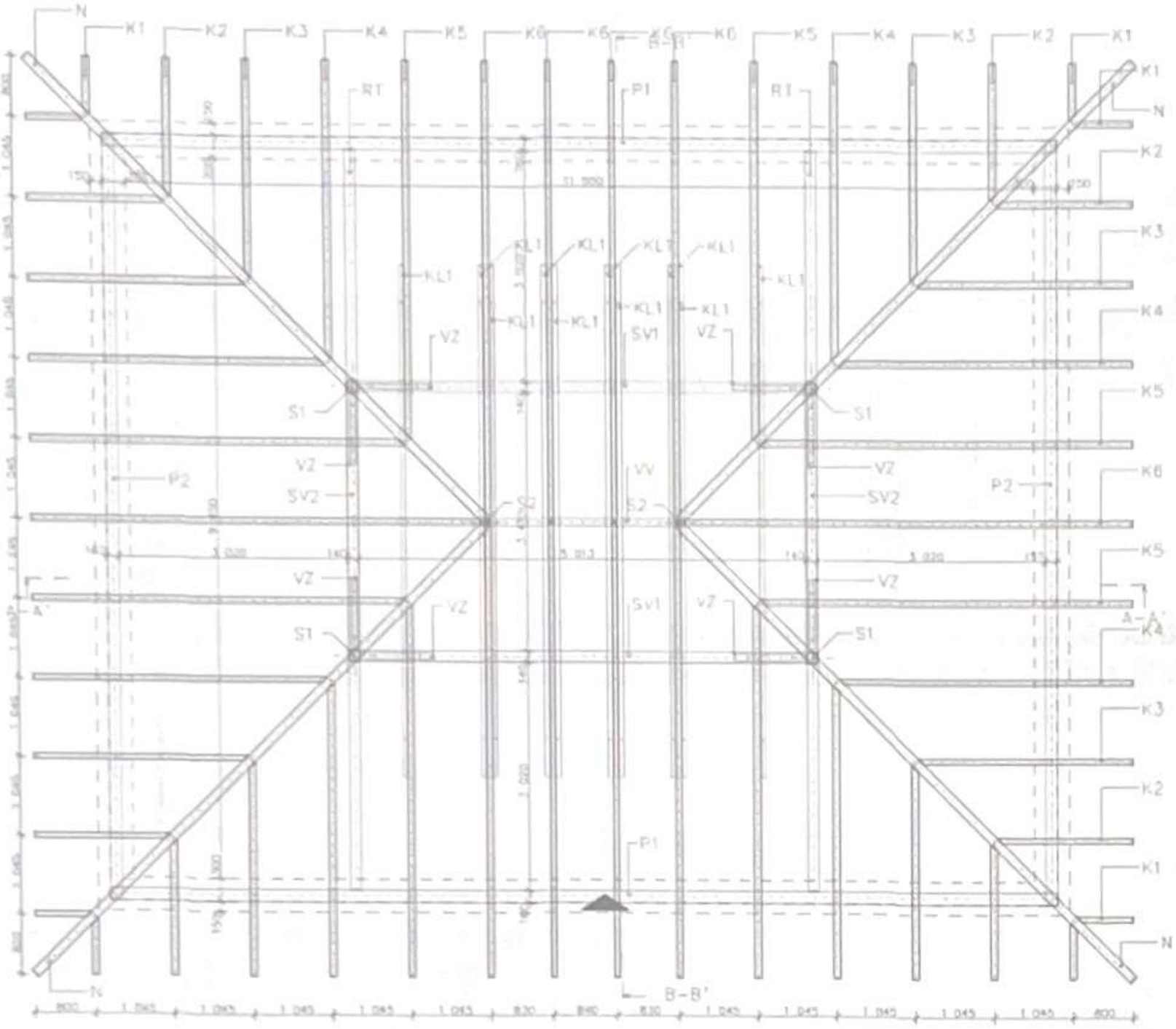
Základy



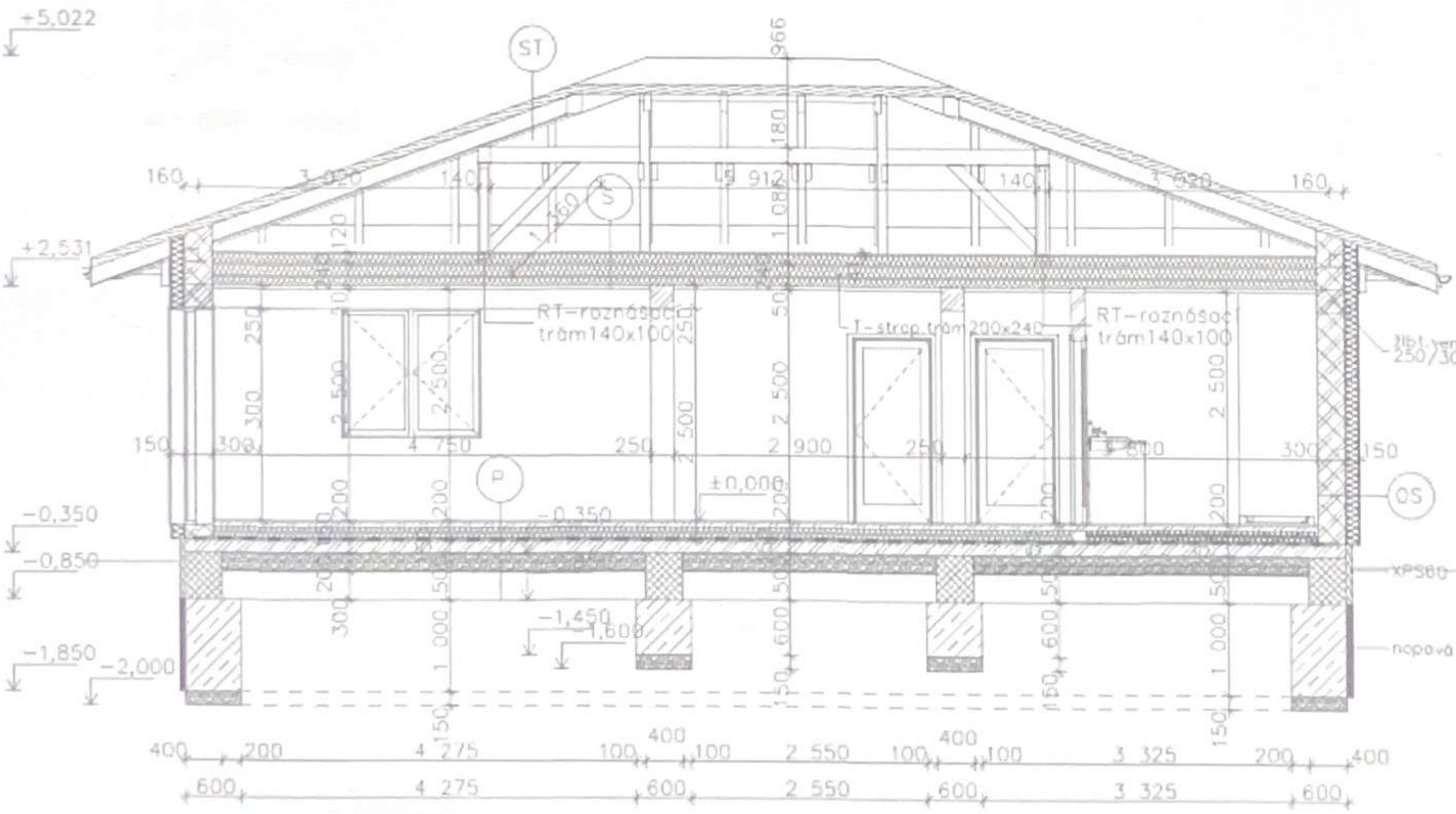
Prízemie



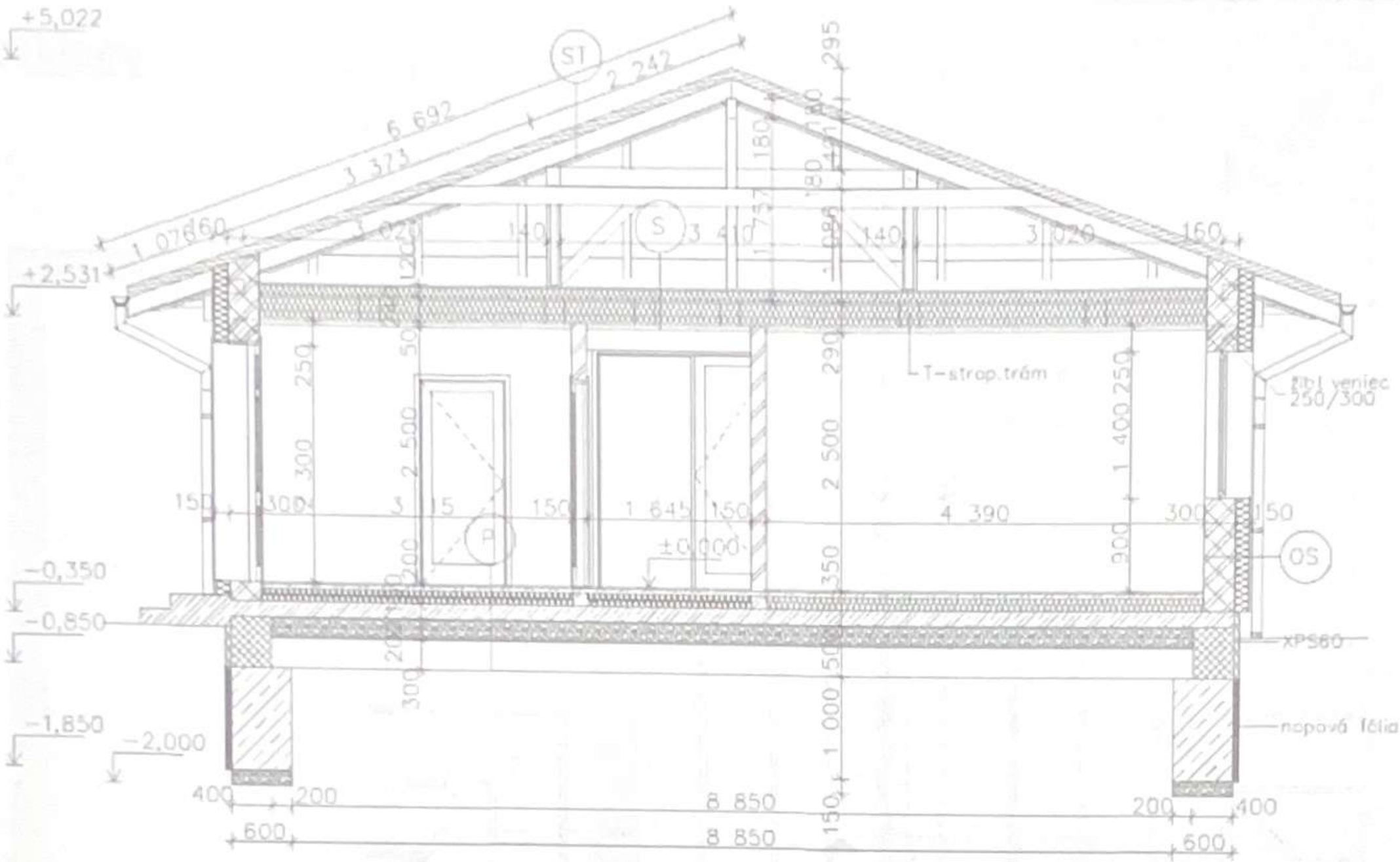
Pôdorys krovu



Rez A-A



Rez B-B


+5,022
+2,531
−0,350
−0,850
−1,850
−2,000
ST
S
P
OS
6 692
3 323
2 242
1 076
60
295
180
140
3 020
160
250
300
2 500
50
290
1 400
150
1 645
±0,000
4 390
350
900
1 000
200
400
8 850
600
T-strop.trám
zábl.veniec 250/300
XPS80
napová fólia

4. Údaje o zaťaženiach

4.1 Klimatické zaťaženia

V statickom posúdení sa uvažujú miestne klimatické zaťaženia, stále zaťaženia strechy a stien a zaťaženia podľa STN EN 1991-1-3 a STN EN 1991-1-4.

Zaťaženie sedlovej strechy snehom - podľa STN EN 1991-1-3

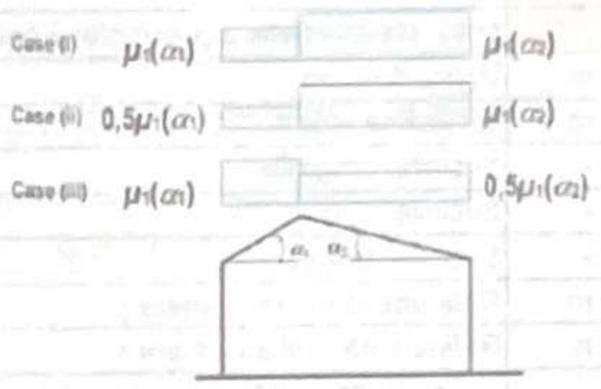
Vstupné údaje:

Sklon strechy: 20 ° ($\alpha 1$) 20 ° ($\alpha 2$)

Expozícia normálna (Ce)

Snehová oblasť 2

Nadmorská výška miesta stavby 239 m.n.m (A)



Výpočet:

Charakteristické zaťaženie snehom **s** pôsobiace na strechu:

$$s := \mu_1 \cdot C_e \cdot C_t \cdot s_k$$

μ - tvarový súčiniteľ zaťaženia snehom (STN EN 1991-1-3)

$\mu 1\alpha 1 = 0{,}80$ $\mu 1\alpha 2 = 0{,}80$

Ce - súčiniteľ podmienok expozície (STN EN 1991-1-3)

Ce = 1,00

Ct - teplotný súčiniteľ (STN EN 1991-1-3)

Ct = 1,00

sk - charakteristická hodnota zaťaženia snehom na povrchu zeme (kN/m2) (STN EN 1991-1-3)

a = 0,425

A = 239

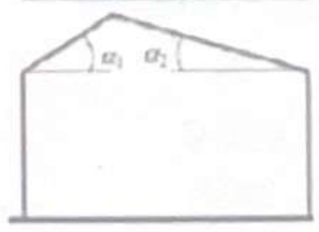
b = 505 m.n.m

$$s_k := a + \frac{A}{b}$$

sk = **0,90** kN/m2

Charakteristické zaťaženie snehom **s** pôsobiace na strechu: $s := \mu_1 \cdot C_e \cdot C_t \cdot s_k$

$s_{I\mu 1\alpha 1} := \mu_{1\alpha 1} \cdot C_e \cdot C_t \cdot s_k$	0,719	kN/m2		$s_{I\mu 1\alpha 2} := \mu_{1\alpha 2} \cdot C_e \cdot C_t \cdot s_k$	0,719	kN/m2
$s_{II\mu 1\alpha 1} := 0.5\mu_{1\alpha 1} \cdot C_e \cdot C_t \cdot s_k$	0,359	kN/m2		$s_{II\mu 1\alpha 2} := \mu_{1\alpha 2} \cdot C_e \cdot C_t \cdot s_k$	0,359	kN/m2
$s_{III\mu 1\alpha 1} := \mu_{1\alpha 1} \cdot C_e \cdot C_t \cdot s_k$	0,719	kN/m2		$s_{III\mu 1\alpha 2} := 0.5\mu_{1\alpha 2} \cdot C_e \cdot C_t \cdot s_k$	0,359	kN/m2



Zaťaženie vetrom podľa STN EN 1991-1-4

Vyplňte oranžové bunky !!!

Sedlová strecha		
X	14,55 m	Dĺžka budovy (viď. obrázok Orientácia budovy)
Y	12,05 m	Šírka budovy (viď. obrázok Orientácia budovy)
hx	5,4 m	Výška budovy
hy	5,4 m	Výška budovy
Oblasť II		Oblasť podľa STN EN 1991-1-4/NA, Tabuľka NB1 a Mapa rýchl. vetra
$v_{b,0}$	26,0 ms^{-2}	Fundamentálna hodnota základnej rýchlosti vetra
c_{dir}	1,00 -	Súčiniteľ smeru vetra
c_{season}	1,00 -	Súčiniteľ ročného obdobia
v_b	26,0 ms^{-2}	Základná rýchlosť vetra
ρ	1,25 kgm^{-3}	Hustota vzduchu
q_b	0,42 kNm^{-2}	Základný tlak vetra
Terén III		Lesy, predmestské a priemyselné oblasti
z_0	0,30 m	Výška drsnosti
z_{min}	5,0 m	Minimálna výška
c_0	1,00 -	Súčiniteľ orografie
k_l	1,00 -	Súčiniteľ turbulencie
k_r	0,22 -	Súčiniteľ terénu
$z_{e,y}$	5,40 m	Referenčná výška v smere y
$z_{e,x}$	5,40 m	Referenčná výška v smere x
$c_{r,x}$	0,62 -	Súčiniteľ drsnosti terénu v smere x
$c_{r,y}$	0,62 -	Súčiniteľ drsnosti terénu v smere y
$c_{e,x}$	1,33 -	Súčiniteľ vystavenia vetru v smere x
$c_{e,y}$	1,33 -	Súčiniteľ vystavenia vetru v smere y
$q_{p,x}$	0,56 kNm^{-2}	Špičkový tlak vetra v smere x
$q_{p,y}$	0,56 kNm^{-2}	Špičkový tlak vetra v smere y

Orientácia budovy

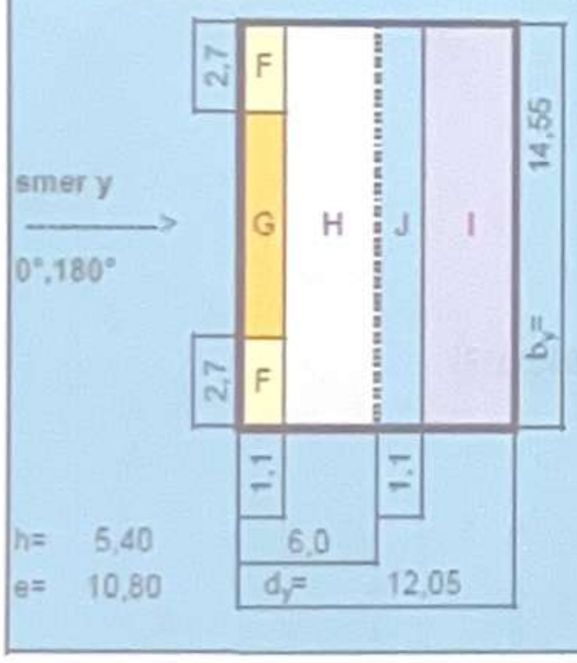


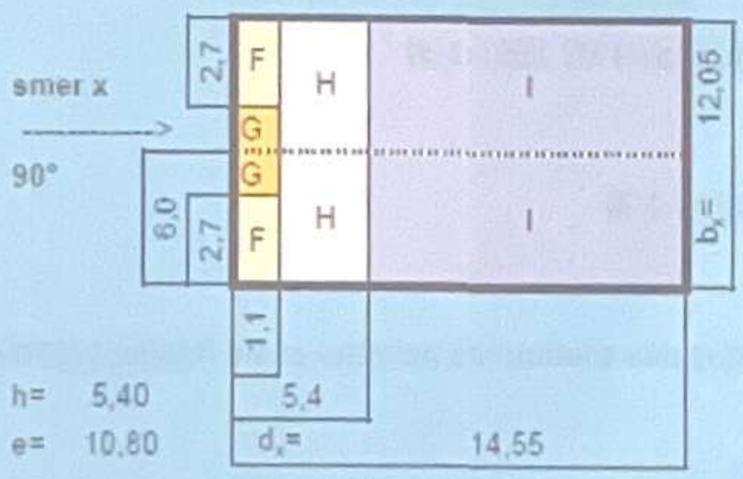
I

$c_e(z_e)$
$c_e(z_e)$

Sedlová strecha

α	20 °	Sklon strechy





Smer y (0°,180°)

Zóna	$c_{pe,y}$		$w_{e,y}$ (kNm^{-2})	
	Tlak	Sanie	Tlak	Sanie
F	0,38	-0,83	0,21	-0,47
G	0,30	-0,70	0,17	-0,39
H	0,27	-0,30	0,15	-0,17
I	0,00	-0,48	0,00	-0,27
J	0,00	-0,97	0,00	-0,54

Smer x (90°)

Zóna	$c_{pe,x}$		$w_{e,x}$ (kNm^{-2})	
	Tlak	Sanie	Tlak	Sanie
F	0,00	-1,35	0,00	-0,76
G	0,00	-1,35	0,00	-0,76
H	0,00	-0,63	0,00	-0,35
I	0,00	-0,47	0,00	-0,26

4.2 Stále zaťaženia

Drevená strecha α=20,0°

Vrstva		hrúbka /rozmer/ m	m kg/m2	ρ kg/m3	q_{1k} kN/m2
Krytina Mediteran		-	45	-	0,479
Latovanie á 0,33m		0,04x0,05	-	640	0,041
Kontralatovanie á 1,045m		0,05x0,06	-	640	0,020
Krokva á 1,045 m		0,08x0,18		640	0,098

Spolu: q_{1k} = 0,638 kN/m2

Súčiniteľ γF = 1,35

$q_{d1= q1k . \gamma F}$ 0,638 x 1,35 = **0,861 kN/m2**

Stropná konštrukcia nad 1.NP

Vrstva		hrúbka /rozmer/ m	m kg/m2	ρ kg/m3	q_{2k} kN/m2
Izolácia 360 mm		0,36	-	120	0,432
Stropné trámy á 1,8m		0,20x0,26		640	0,185
Sadrokart.podhlad		-	-	-	0,300

Spolu: q_{2k} = 0,917 kN/m2

Súčiniteľ γ_F = 1,35

$q_{d2= q2k . \gamma F}$ 0,917 x 1,35 = **1,238 kN/m2**

Zvislá obvodová stena

Vrstva		hrúbka /rozmer/ m	m kg/m2	ρ kg/m3	q_{2k} kN/m2
Kontaktný zatepl.systém		0,15	-	-	0,267
Murivo Ytong		0,3	-	400	1,200
Vnútorná omietka		0,025	-	1800	0,450

Spolu: q_{3k} = 1,917 kN/m2

Súčiniteľ γ_F = 1,35

$q_{d3= q3k . \gamma F}$ 1,917 x 1,35 = **2,587 kN/m2**

Zvislá vnútorná stena

Vrstva		hrúbka /rozmer/ m	m kg/m2	ρ kg/m3	q_{2k} kN/m2
Vnútorná omietka		0,025	-	1800	0,450
Murivo Ytong		0,25	-	650	1,625
Vnútorná omietka		0,025	-	1800	0,450

Spolu: q_{4k} = 2,525 kN/m2

Súčiniteľ γ_F = 1,35

$q_{d4= q4k . \gamma F}$ 2,525 x 1,35 = **3,409 kN/m2**

4.3 Sumár zaťaženia

Zaťaženie v základovej škáre pre zvislú obvodovú stenu:

Vrstva	q_k	ZŠ	γ_F	q_n	q_d
	kN/m2	m	-	kN/m	kN/m
Sneh	0,719	2,66	1,5	1,913	2,869
Vietor	0,300	2,66	1,5	0,798	1,197
Strecha	0,638	2,66	1,35	1,697	2,290
Strop	0,917	2,4	1,35	2,201	2,971
Nadmurovka	1,9165	0,5	1,35	0,958	1,294
Veniec	1,650	-	1,35	1,650	2,228
Stena obvodová	1,9165	2,75	1,35	5,270	7,115
Základový pás /vrch/	6,240	-	1,35	6,240	8,424
Základový pás	12,600	-	1,35	12,600	17,010
Spolu v základovej špáre:				**33,326**	**45,397** kN/m

Zaťaženie v základovej škáre pre zvislú vnútornú stenu:

Vrstva	q_k	ZŠ	γ_F	q_n	q_d
	kN/m2	m	-	kN/m	kN/m
Strop	0,917	4,075	1,35	3,736	5,044
Stena vnútorná	2,525	2,75	1,35	6,944	9,374
Základový pás /vrch/	6,240	-	1,35	6,240	8,424
Základový pás	7,560	-	1,35	7,560	10,206
Spolu v základovej špáre:				**24,480**	**33,048** kN/m

5. Posúdenie konštrukcií

5.1 Posúdenie základov pod obvodovú stenu

Základ š.0,60m

Základ:

Základ z prostého betónu C16/20-XC1

q_n = **33,326kN/m´** B = 0,60 m

B = 0,60 m (šírka základovej škáry)

H = 1,65 m

Pevnosť základovej uvažujem q_0 = 120 kPa

Tlak:

q_f = 33,326/0,60= 55,543 kPa **Chyba! Nenalezen zdroj odkazů.** 120 kPa = q_0

NAVRHOVANÝ ZÁKLAD VYHOVUJE !

5.2 Posúdenie základov pod vnútornú stenu

Základ š.0,60m

Základ:

Základ z prostého betónu C16/20-XC1

q_n = **24,480 kN/m´** B = 0,60 m

B = 0,60 m (šírka základovej škáry)

H = 1,10 m

Pevnosť základovej uvažujem q_0 = 120 kPa

Tlak:

q_f = 24,480/0,60= 40,80 kPa **Chyba! Nenalezen zdroj odkazů.** 120 kPa = q_0

NAVRHOVANÝ ZÁKLAD VYHOVUJE !

Poznámky:

V prípade zistenia rozdielnosti geologických podmienok oproti predpokladu (pevnosť zeminy 120 kPa) zabezpečiť znovu overenie základovej škáry. V realizácií zabezpečiť obhliadku základov. Oproti tomuto posúdeniu môže tiež prísť k zmene úpravy základov v realizačnej časti.

6. Záver

Pri realizácii treba rešpektovať požiadavky na bezpečnosť práce v zmysle vyhlášky Ministerstva práce, sociálnych vecí a rodiny SR 147 / 2013 Z.z. ktorou sa ustanovujú podrobnosti na zaistenie bezpečnosti a ochrany zdravia pri stavebných prácach a prácach s nimi súvisiacimi a podrobnosti o odbornej spôsobilosti na výkon niektorých pracovných činností.

Základové podmienky, pod navrhovanými základmi je nutné overiť odborným zhodnotením geologických podmienok najneskôr pred realizáciou stavby, najlepšie v predstihu. Treba taktiež overiť a zabezpečiť minimálnu hĺbku založenia nových základov 0,90 m pod upraveným terénom.

Doporučujem obhliadku základovej škáry odborným geológom za účelu zhodnotenia vlastností zemín. Predpokladaná pevnosť základovej škáry sa uvažuje 120 kPa (0,12 MPa).

Realizačný návrh, posúdenie a výpočet drevených, murovaných a základových konštrukcií je potrebné rozpracovať v realizačnej dokumentácii s podrobným statickým výpočtom.

Všetky hlavné prvky sú reálne dimenzovateľné a vyhovejú na pevnosť a stabilitu.

Hlavné nosné konštrukcie nového objektu sú zo statického hľadiska plne vyhovujúce a bezpečné.

Podľa spracovaného projektu pre stavebné povolenie za splnenia podmienok v statickom posudku je objekt pre novostavbu :

V H O D N Ý

V Trenčíne: Október 2019

Vypracoval: Ing. Marek Šimko

Zodp.projektant: Ing. Anton Michalik, CSc.