

0,000 = ÚROVEŇ ČISTÉ PODLAHY 1.NP = 462,00 m.n.m. BpV

Název stavby:			
VÝSTAVBA NOVÉ VÝJEZDOVÉ ZÁKLADNY ZZS PAK VE SVITAVÁCH			
Místo stavby:			
k.ú. Svitavy - předměstí, lokalita Nad Lomem, p.č. 1693/1			
Objednatel: Zdravotnická záchranná služba Pardubického kraje, Průmyslová 450, 530 03 Pardubice			

Generální projektant: APOLO CZ s.r.o., Tyršova 155, 572 01 Polička		Autorizační razítko:		
Autor návrhu: Ing. arch. Karel Šrámek				
HIP: Miroslav Stejskal				
Projektant: Ing. Martin Šabata				
Zodp. projektant: Ing. Martin Šabata				
Kraj: Pardubický	Formát: A4	Číslo zakázky: P2221		
Stav. úřad: Svitavy	Revize: 00	Datum: 04/2023		
Stupeň PD: DOKUMENTACE PRO PROVEDENÍ STAVBY				
Objekt:	D1-01 VÝJEZDOVÁ ZÁKLADNA		Označení přílohy:	Číslo paré:
Část:	D1-01-2 STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ČÁST		D1-01-2.1	
Obsah přílohy:	TECHNICKÁ ZPRÁVA		Měřítko:	

firma	APOLO CZ s.r.o.	tel./fax	+ 420 461 722 204	http:\\	www.apolocz.cz
adresa	Tyršova 155, 572 01 Polička	e-mail	apolo@apolocz.cz	ič, dič	27 49 28 51, CZ 27 49 28 51

TECHNICKÁ ZPRÁVA

k dokumentaci pro provedení stavby

AKCE :	VÝSTAVBA NOVÉ VÝJEZDOVÉ ZÁKLADNY ZZS PAK VE SVITAVÁCH k.ú. Svitavy - předměstí, lokalita Nad Lomem p.č.1693/1
INVESTOR :	Zdravotnická záchranná služba Pardubického kraje, Průmyslová 450, 530 03 Pardubice
GENERÁLNÍ PROJEKTANT :	APOLO CZ s.r.o. Tyršova 155 572 01 Polička
HIP :	Miroslav Stejskal
PROJEKTANT ČÁSTI:	Ing. Martin Šabata Pardubická 1895, Choceň 565 01
VYPRACOVAL :	Ing. Martin Šabata
ZODP. PROJEKTANT :	Ing. Martin Šabata
ČÍSLO ZAKÁZKY :	P2221
DATUM :	III. 2023
STAVEBNÍ OBJEKT :	D1-01 VÝJEZDOVÁ ZÁKLADNA
PROFESE – ČÁST :	D1-01-2 STAVEBNĚ-KONSTRUKČNÍ ČÁST
OZNAČENÍ PŘÍLOHY :	D1-01-2.1 TECHNICKÁ ZPRÁVA

Obsah:

a.	Podrobný popis navrženého nosného systému stavby a rozlišením jednotlivých konstrukcí podle druhu, technologie a navržených materiálů	3
a.1.	ZEMNÍ PRÁCE	3
a.2.	ZÁKLADY	4
a.3.	SVISLÉ KONSTRUKCE	6
a.4.	VODOROVNÉ KONSTRUKCE	6
a.5.	SCHODIŠTĚ – vnitřní	7
a.6.	SCHODIŠTĚ – venkovní	7
a.7.	ŠTÍTOVÁ STĚNA - východní	7
a.8.	ŠIKMÁ ŠTÍTOVÁ STĚNA - západní	8
a.9.	FASÁDA JIŽNÍ STRANY	8
a.10.	MATERIÁLY	8
b.	Definitivní průřezové rozměry jednotlivých konstrukčních prvků (případně odkaz na výkresovou dokumentaci)	8
c.	Údaje o uvažovaných zatížení ve statickém výpočtu (stálá, klimatická, mimořádná, apod...)	8
d.	Údaje o požadované jakosti navržených materiálů	9
e.	Popis netradičních technologických postupů a zvláštních požadavků na provádění a jakost navržených konstrukcí	9
f.	Stanovení požadovaných kontrol zakrývaných konstrukcí a případných kontrolních měření a zkoušek, pokud jsou požadovány nad rámec povinných – stanovených příslušnými technologickými předpisy a ČSN	9
g.	V případě změny stávající stavby – popis konstrukce, jejího současného stavu, technologický postup s upozorněním na nutná opatření k zachování stability a únosnosti vlastní konstrukce, případně bezprostředně sousedících objektů	10
h.	Požadavky na vypracování dokumentace zajišťované zhotovitelem stavby (obsah a rozsah, upozornění na hodnoty na hodnoty minimální únosnosti, které musí konstrukce splňovat)	10
i.	Požadavky na protipožární ochranu konstrukcí	10
j.	Seznam použitých podkladů: předpisy, ČSN, literatura, výpočetní programy	10
k.	Požadavky na bezpečnost při provádění nosných konstrukcí – odkaz na příslušné předpisy a normy	10
l.	Závěr	11

a. Podrobný popis navrženého nosného systému stavby a rozlišením jednotlivých konstrukcí podle druhu, technologie a navržených materiálů

Předmětem projektu je novostavba výjezdové základny zdravotnické záchranné služby ve Svitavách.

Navrhovaný objekt je řešen na půdoryse nesymetrického písmene T.

Stavba je řešena jako sestava dvou nestejně vysokých hmot, kdy každá z nich představuje jedno rameno písmene T. Jako dvoupodlažní je řešeno křídlo na jižní straně objektu, toto křídlo má podélnou osu kolmou k hlavní podélné ose objektu, která je zároveň osou křídla přízemního.

Vjezdy do garáží a hlavní vstup do objektu jsou řešeny ze západní strany objektu.

Objekt je navržen jako zděná částečně dvoupodlažní stavba s plochými střechami, založená na betonových a železobetonových základových patkách a pasech. Stropní konstrukce jsou navrženy z předpjatých železobetonových panelů a nad garáží z ocelových nosníků s trapézovým plechem. Zastřešení objektu je provedeno jednoplášťovými zateplenými nepochůzími střechami s povlakovou krytinou z PVC fólie.

Nosný systém je řešen pomocí obvodových a vnitřních stěn zděných z keramických cihel. Stropy jsou kombinací prefabrikovaných panelů a monolitických desek. Střecha nad garážemi je ocelová s trapézovým plechem.

Založení je plošné na základových pasech a patkách.

Konstrukční řešení objektu předpokládá využití tradičních technologií a postupů.

Veškeré materiály použité na stavbě mají certifikát kvality zaručující splnění požadavků stavby na životnost, mechanické vlastnosti, akustické vlastnosti a tepelně izolační vlastnosti. Dodavatel stavby je povinen použít pouze certifikované materiály k výstavbě novostavby.

a.1. ZEMNÍ PRÁCE

HTÚ – hrubá terénní úprava staveniště. Vyrovnání a úprava terénu staveniště po sejmutí ornice. Projekt předpokládá vyrovnání terénu a jeho úpravu na úroveň HTÚ.

Z úrovně HTÚ budou provedeny výkopy pro nové základové patky a pasy. Samotné výkopové práce se doporučuje provádět strojně a těsně před betonáží základů je potřebné ruční začistění až na základovou spáru.

PŘED PROJEKČNÍMI PRACEMI BYL PROVEDEN IGP PRŮZKUM ZPRACOVANÝ FIRMOU VP GEO S.R.O. Z PRŮZKUMU VYPLÝVÁ, ŽE NAVRHOVNÝ OBJEKT BUDE ZALOŽEN PLOŠNĚ NA ZEMINÁCH G4, KTERÉ SE NACHÁZÍ V ÚROVNI NAVRHOVANÉ ZÁKLADOVÉ SPÁRY (1,0-1,4M OD PT). PODZEMNÍ VODA NEBYLA NARAŽENA. PRO NÁVRH ZÁKLADŮ BYLA POUŽITA HODNOTA RDT=163 KPA.

Charakteristický profil zájmového zemí:

KS-2			
0,0 – 0,8	<i>eolické sedimenty (sprašové hlíny)</i> – jíl s nízkou plasticitou, měkký, světle hnědý, příměs jemného písku	F6 CL	1
0,8 – 1,7	<i>deluvium</i> - suťovitá směs hlíny, písku a úlomků skalního podloží (pískovec), charakteru hrubozrnného štěrku hlinitého s kamenitou příměsí (úlomky 6-20 cm), středně ulehlý, zvlhlý, světle hnědý	G4 GM + Cb	4
1,7 – 2,0	<i>skalní podloží</i> – vápnitý pískovec, navětralý, vrstevnatě odlučný, silně rozpukaný po cca 6-20 cm, světle hnědý, jemnozrnný	R3	5
	<i>hladina podzemní vody</i> – nezastižena		

Tabulka č. 01: Směrné normové charakteristiky zastižených zemin a hornin

Třída ČSN 73 1001	Konzistence/ Ulehlost/ Rozpukání	γ (kN/m ³)	E_{def} (MPa)	c_u (kPa)	φ_a (°)	c_{ef} (kPa)	φ_{ef} (°)
F6 CL	měkká	21,0	1,5-3	25	0	8-12	17-18
G4 GM + Cb	středně ulehlá	19	60-70	-	-	0-8	30-33
R3	velké	-	600	-	-	-	-

Tabulka č. 02: Tabulková výpočtová únosnost R_{dt} zastižených zemin a hornin

Třída ČSN 73 1001	R_{dt} (kPa) při konzistenci / ulehlosti / rozpukání		
	měkká	středně ulehlá	velké (6-20 cm)
F6 CL	50	-	-
G4 GM + Cb	-	163*	-
R3	-	-	800

Pozn.: - hodnoty platné pro hloubku založení 1 m a šířku základu 0,5 m (tř. G)
a do šířky 3 m (tř. F)
- * hodnota vynásobena koef. 0,65 pro středně ulehlé zeminy

V projektu je uvažováno založení plošné na základových pasech a patkách se základovou spárou v hloubce cca 1,2m od stávajícího terénu.

Přebývajících zemina pocházející ze zemních prací bude využita k novým násypům a zásypům a při úpravách terénu okolo objektu po dokončení stavebních prací. Lze předpokládat, že těžené zeminy neposkytují materiál vhodný do náročnějších násypů nebo zásypů. Vytěženou zeminu je nutné odvézt na předem určenou skládku nebo deponii, na staveništi se ponechá jen zemina určená na zpětné zásypy.

Při zvoleném způsobu zakládání je nutno dbát, aby zeminy vycházející v základové spáře nebyly dlouhodobě vystaveny povětrnostním a mechanickým vlivům, zvláště zamokření srážkami, načechrání zemními stroji apod.

a.2. ZÁKLADY

V projektu je uvažováno založení plošné na základových pasech tl. 500, 600 a 900mm. V místech zvýšeného zatížení jsou pasy vyztuženy. Základová spára se nachází cca 1,2m od původního terénu. Spodní stupeň základů je monolitický betonovaný přímo do výkopu (u vyztužených základů provést podkladní beton tl. 50mm), horní ze ztraceného bednění tl. 400mm. Propojení obou stupňů je provedeno prutovou výztuží R12/500.

Beton spodního i horního pasu je navržen C20/25 XC2 (vyztužené základy) a C16/20 XC0 (nevyztužené základy)

Výšky jednotlivých základových patek lze upravit dle skutečnosti na stavbě – dle průběhu rostlého terénu. Hloubka založení je navržena tak, aby ve všech případech bylo dosaženo požadované minimální nezámrzné hloubky (1,2m) a nesmí být zakládáno ve vrstvě navážek a jílu.

PŘED PROJEKČNÍMI PRACEMI BYL PROVEDEN IGP PRŮZKUM ZPRACOVANÝ FIRMOU VP GEO S.R.O. Z PRŮZKUMU VYPLÝVÁ, ŽE NAVRHOVNÝ OBJEKT BUDE ZALOŽEN PLOŠNĚ NA ZEMINÁCH G4, KTERÉ SE NACHÁZÍ V ÚROVNI NAVRHOVANÉ ZÁKLADOVÉ SPÁRY (1,0-1,4M OD PT). PODZEMNÍ VODA NEBYLA NARAŽENA. PRO NÁVRH ZÁKLADŮ BYLA POUŽITA HODNOTA RDT=163 KPA.

Pozornost je nutné věnovat také zpětným zásypům a povrchovému odvodnění kolem objektů, kdy je třeba zabránit zasakování srážkových vod do podzákladí.

Nové násypy (násyp mezi základové pasy pod podkladní vrstvy podlahy, násypy okolo objektu) - hutnitelná zemina - hlinitopísčité hutnitelné zásypy mezi základy a okolo objektu hutnit na $I_d > 0,67$.

Zpracovatel projektové dokumentace si vyhrazuje právo přebírky základové spáry a oznámení skutečností odlišných od předpokladů projektu.

Při odhalení základové spáry je nutno přizvat geologa a posoudit základové poměry podloží. V případě, že se prokáží nevhodné základové poměry, je potřebné přehodnotit způsob zakládání stavby (především šířku a hloubku základových pasů).

Podkladní beton (přes horní stupně základových pasů)

Bude proveden podkladní beton C16/20 XC1 tl. 150 mm, vyspravený a očištěný povrch bez ostrých hran, výstupků, zlomů a trhlin s nerovnostmi do $\pm 8,0$ mm/2m

Bude provedeno v tl. 150 mm:

- na hutněný násyp ze štěrkodrti (Edef,2=45 MPa) tl. 150mm
- s vyztužením kari sítěmi 6x150/6x150 při horním povrchu
- pod příčkami budou kari síť 6x150/6x150 také při spodním povrchu (v pruhu 1,5m)

Hutněný násyp pod podkladní beton

Zvláštní pozornost je nutno věnovat přípravě podloží podkladních betonů. Násyp pod podkladní beton bude proveden v tl. min. 500 mm ve skladbě:

- o hutněný násyp ze štěrkodrti, tloušťka vrstvy proměnná dle geologických podmínek - vyrovnané spádované dno stavební jámy

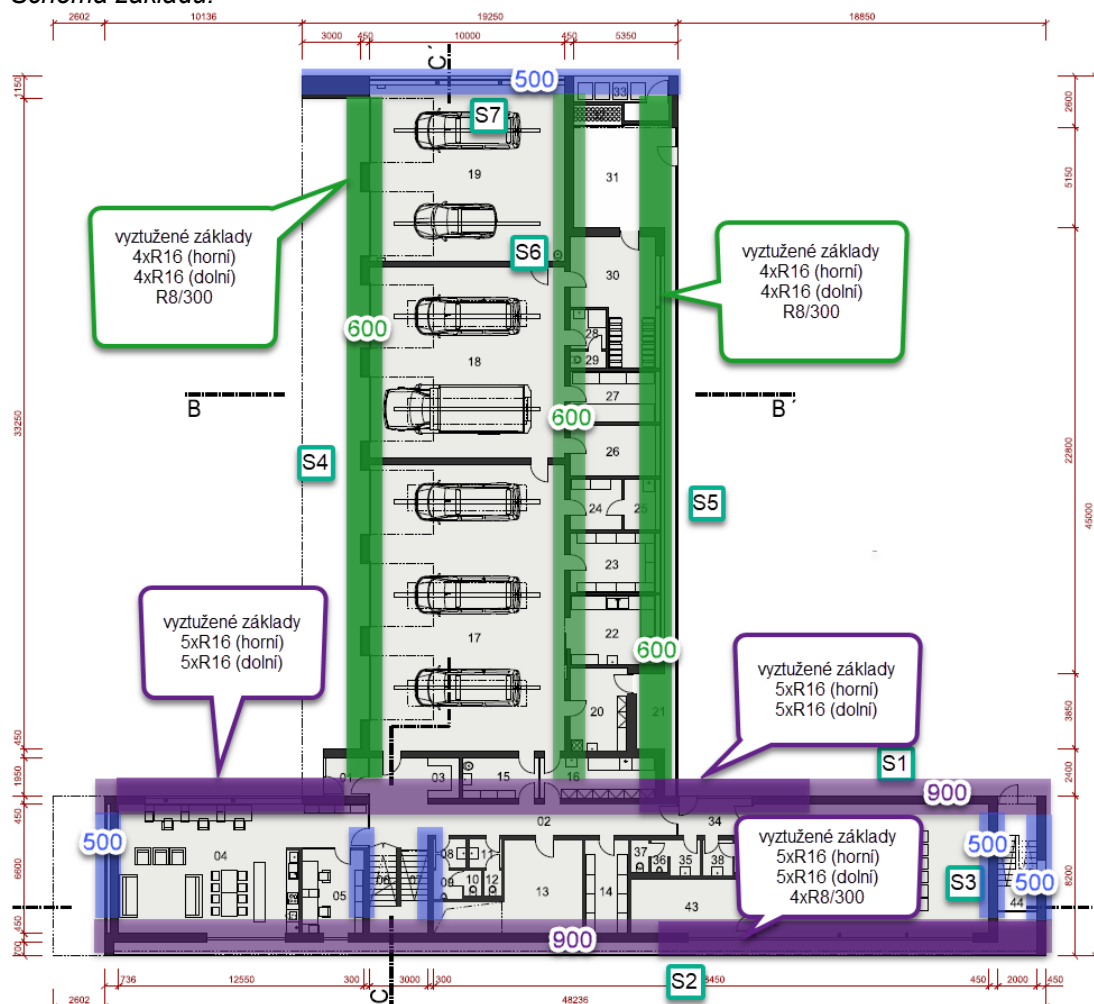
Hutněný násyp specifických frakcí - vrstva štěrkopísku frakce 0 - 63 mm s ukončující vrstvou jemnozrnné výsivky frakce 0-4mm tl. cca 20 - 40 mm s max. zhutněním - dorovnání na úroveň spodní hrany podkladního betonu (hutnit po vrstvách), hutněno dle požadavků statika - Edef,2 = 45MPa - nutno doložit např. deskovou zkouškou.

Hutněno bude po vrstvách 250mm

Prostupy pro instalace

Při betonáži základových pasů je nutno vynechat prostupy pro vedení všech instalací - viz. projektová dokumentace ZT (kanalizace, vodovod), EL apod.

Schéma základů:



a.3. SVISLÉ KONSTRUKCE

Nosné stěny jsou navrženy převážně z keramických tvarovek. Prosklená fasáda je doplněna ocelovými sloupky, které vynášejí strop.

Zdivo:

Obvodové nosné stěny budou provedeny z keramických broušených cihel tl.440mm, pevnost P8, zděno tenkovrstvé lepidlo. Místy jsou doplněny o broušené cihly tl. 380mm pevnosti P15.

Vnitřní nosné stěny budou provedeny z keramických broušených cihel tl.300mm, pevnost P10, zděno tenkovrstvé lepidlo.

Lokálně jsou příčky využity k příčné stabilitě objektu a jsou nad nimi provedeny věnce. Do příček jsou také zataženy věnce pro stabilizaci ocelových sloupků.

Ocelové konstrukce:

Ocelové sloupky v 1.NP jsou navrženy z ocelových profilů **JÄKL200/100/10** a **JÄKL100/100/5**, V 2.NP z profilů **JÄKL150/100/8**. Ocelové sloupky jsou navrženy s požární odolností 15 minut. Ke sloupkům je přivařena výztuž, která bude zabetonována do příček. Budou tím sloupky stabilizovány.

Západní fasáda je navržena šikmo. Konstrukčně bude řešena opláštěním na ocelové konstrukci, která bude kotvena k monolitickému stropu.

a.4. VODOROVNÉ KONSTRUKCE**Střecha - panely**

Střecha je navržena z předpjatých panelů tl. 250mm, které budou lokálně překonzolovány a budou tvořit „kšilt“. Překonzolované panely budou mít z výroby připraveny výhraby, přes které budou pomocí trnu spojeny s věncem.

Přesný typ a řešení detailů panelu nevrhne dodavatel panelů.

Panely budou uloženy na žb věnec, popřípadě na podbetonávku.

Dílce spiroll musí být uloženy na podporující konstrukci v celé šířce dílce bez viditelné mezery mezi dílcem a podporující konstrukcí.

Panely se standardně ukládají:

Varianta 1/ na vrstvu suchého cementu - platí pouze pro podpory se zaručenou rovinností (max. 2mm na šířku dílce)

Varianta 2/ do maltového lože (MC5) tl. 15mm

Pokud není zajištěno uložení v celé šířce dílce bez viditelné mezery mezi dílcem a podporující konstrukcí (nerovný podklad, vyrovnávání výšek na destičky), je nutné zajistit uložení dílce po celé šířce, nejlépe do maltového lože (MC5).

Stropní dílce uložené přes celou šířku nosné podpory (např. konzolové panely) musí být vždy uloženy do maltového lože.

Po montáži stropních dílců se provede zálivka spár mezi stropními panely a žel. bet. věnec v úrovni stropních panelů, který ztuží stropní panely v rovině stropu. Zálivková výztuž mezi panely je navržena z prutů R8/spára. Dílce s podélným řezem (šířka < 1200mm) orientovat řezanou hranou vždy do naznačené dobetonávky nebo ke zdi.

V místě podélné spáry mezi panelem standardní šířky (1200mm) a panelem podélně řezaným (šířka < 1200mm) může vlivem výrobních tolerancí vzniknout technologická dobetonávka vyžadující před zálivkou provedení bednění spáry.

Před betonáží všech stropních konstrukcí bude provedena důsledná kontrola všech prostupů a chrániček dle výkresů příslušných profesí. O správnosti a úplnosti prostupů bude proveden zápis do stavebního deníku.

Dobetonávky:

V místech, kde není možné vyskládat prefabrikované panely budou provedeny dobetonávky z železobetonu –

beton C20/25 XC1. Vyztuženy budou prutovou výztuží.

Monolitické stropy:

V místech, kde není možné vyskládat prefabrikované panely budou provedeny stropy z železobetonu – beton C20/25 XC1. Vyztuženy budou prutovou výztuží. Jedná se o překonzolovaný strop u šikmé stěny. Strop bude doplněn o kování, ke kterému bude kotvena konstrukce fasády. Přilehlé věnce musí být výztuží provázány s žb deskou.

Střecha – ocelové nosníky

Střešní konstrukce nad garážemi je navržena z ocelových nosníků **HEA280** s osovou vzdáleností max. 5,0m. Přes nosníky je navržený trapézový **plech 150/290 tl. 0,8mm**.

Příčné ocelové nosníky se musí ukládat na žb věnec, ke kterému budou přivaženy přes kování zabudované ve věnci.

Atika na konci přesahu nad vjezdy bude ukládána na 2xI140.

Věnce:

Nosné zděné stěny budou ukončeny žb věncem z betonu C20/25 vyztuženého pruty 4xR12 a třmínky R6/250. Do rohů věnců musí být přidány rohové příložky. Krytí 25mm.

Vnitřní příčky v garáži budou po výšce rozděleny ztužujícími věnci, kterými budou provázány s věnci v nosných stěnách.

Pod pásovým oknem v 2.NP je navržen věnec, do kterého budou kotveny ocelové sloupy a ocelová konstrukce fasády.

Překlady:

Překlady nad okny jsou navrženy ze systémových prvků dle zdícího materiálu.

Více zatížené překlady jsou navrženy z ocelových profilů – viz schéma.

Ocelové nosníky musí být vždy ukládány na podbetonávku tl. min. 100mm z betonu C16/20. Délka uložení ocelových nosníků je minimálně jejich výška + 50mm (překlad I200 má tedy uložení min. 250mm).

Rozměry veškerých ocelových konstrukcí je nutno kontrolovat a případně upravit při provádění stavby!!! Při betonáži ŽB věnců je nutno vynechat prostupy pro stoupací potrubí zdravotnických instalací. Půdorysné umístění těchto stoupacích potrubí kontrolovat dle projektové dokumentace příslušných zdravotnických instalací.

a.5. SCHODIŠTĚ – vnitřní

Schodiště je navrženo jako prefabrikované betonové. Uloženo bude na obvodovém zdivu a na ocelovém nosníku. Finální návrh provede dodavatel.

a.6. SCHODIŠTĚ – venkovní

Schodiště je navrženo jako ocelové s pórořostovými stupni a podestou. Schodnice jsou z válcovaných UPE180. Zábradlí bude s výplní z děrovaného plechu – určí architekt. Schodiště zároveň slouží ke stabilizaci samostatně stojící štítové stěny, ke které bude kotveno chemickými kotvami.

a.7. ŠTÍTOVÁ STĚNA - východní

Navržena je jako samostatně stojící, proto bude její stabilita zajištěna ocelovou konstrukcí schodiště a doplňujících vzpěr. Podpůrné konstrukce budou kotveny do ztužujících betonových pilířů a věnců. Stěna je doplněna o systém monolitických pilířů a věnců. Výztuž sloupů bude zatažena do základových konstrukcí.

a.8. ŠIKMÁ ŠTÍTOVÁ STĚNA - západní

Hlavní konstrukce je navržena je z ocelových uzavřených profilů, které budou kotveny k základům a ke stropním deskám. Prostorovou tuhost zajistí ztužidlo. V prostoru stěny je navržena obslužná lávka. Přes ocelovou konstrukci budou uloženy dřevěné trámký, do kterých budou kotveny fasádní desky.

a.9. FASÁDA JIŽNÍ STRANY

Je navržena ocelová konstrukce z JAKL80/5, která bude kotvena k objektu v místě věnců. V 2.NP je pro kotvení fasády doplněn věnec pod pásovými okny. Kotvení bude pomocí chemických kotev. Opláštění bude perforovaným trapézovým plechem, který bude navrhnout dodavatelem.

a.10. MATERIÁLY

- Beton	C20/25 (základy, podbetonávky, podkladní beton, věnce, monolitické stropy) C12/15 (podkladní beton pod základy)
- Výztuž	B500 B
- Ocel	S235
- Řezivo	C24 (smrk)

b. Definitivní průřezové rozměry jednotlivých konstrukčních prvků (případně odkaz na výkresovou dokumentaci)

Všechny konstrukční prvky jsou popsány ve výkresové části – D1-01-2.2

c. Údaje o uvažovaných zatížení ve statickém výpočtu (stálá, klimatická, mimořádná, apod...)

ČSN EN 1991-1-3:2005/Z1:2006 : sněhová oblast III. $s_k = 1,4 \text{ KPa (KN/m}^2\text{)}$

ČSN EN 1991-1-4:04.2007: výchozí základní rychlost větru - $v_{bo} = 27,5 \text{ m/s}$
Kategorie terénu – II., Větrná oblast III.

ČSN EN 1991-1-1:

Užitné zatížení kanceláře / šatny $3,0 \text{ kN/m}^2 \text{ (A)}$
střecha (H) $0,75 \text{ kN/m}^2$

Stálé zatížení

střecha garáže - pole

	materiál	tl. (mm)	obj.tíha (kN/m ³)	f_k (kN/m ²)	γ_m	f_d (kN/m ²)	poznámka
	PVC			0.05	1.35	0.07	
	PIR	120	0.4	0.05		0.06	
	minerální vata	105	1.5	0.16		0.21	
	parotěsná fólie			0.03		0.04	
	trapézový plech			0.15		0.20	
	ocelová konstrukce			0.20		0.27	
	SDK podhled			0.20		0.27	
	fotovoltaika			0.30		0.41	
	$\Sigma f =$			0.79		1.06	zatížení tr.
	$\Sigma f =$			0.94		1.26	zatížení ocel
	$\Sigma f =$			1.14		1.53	komplet

střecha - panely

	materiál	tl. (mm)	obj.tíha (kN/m3)	f_k (kN/m2)	γ_m	f_d (kN/m2)	poznámka
	PVC			0.05	1.35	0.07	
	EPS	400	0.4	0.16		0.22	
	stropní panel			3.20		4.32	
	SDK podhled			0.20		0.27	
	fotovoltaika			0.30		0.41	
			$\Sigma f =$	0.71		0.96	panel
			$\Sigma f =$	3.91		5.28	komplet

**strop administrativní
části**

	materiál	tl. (mm)	obj.tíha (kN/m3)	f_k (kN/m2)	γ_m	f_d (kN/m2)	poznámka
	keramická dlažba	15	18.0	0.27	1.35	0.36	
	betonová mazanina	80	23	1.84		2.48	
	kročeoza izolace	100	0.5	0.05		0.07	
	stropní panel			3.20		4.32	
	SDK podhled			0.20		0.27	
	příčky			1.50		2.03	
			$\Sigma f =$	2.36		3.19	panel
			$\Sigma f =$	3.86		5.21	panel + př.
			$\Sigma f =$	5.56		7.51	bez příček
			$\Sigma f =$	7.06		9.53	komplet

ČSN EN 1991-1-4:04.2007:

výchozí základní rychlost větru - $v_{bo} = 27,5$ m/s
Kategorie terénu – II., Větrná oblast III.

ČSN EN 1991-1-1:

Kategorie A – obytné plochy – $q_k=1,5$ kN/m2 (WC)
balkóny – $q_{bal,k}=3,0$ kN/m2
schodiště – $q_{sch,k}=3,0$ kN/m2
Kategorie C – kanceláře – $q_k=3,0$ kN/m2

d. Údaje o požadované jakosti navržených materiálů

Všechny navržené výrobky a materiály musí splňovat minimální požadavek jakosti dle příslušných norem a předpisů.

e. Popis netradičních technologických postupů a zvláštních požadavků na provádění a jakost navržených konstrukcí

V nosných konstrukcích stavby se nevyskytují zvláštní konstrukce, popř. detaily, které by vyžadovali speciální technologické postupy při provádění. Při výstavbě postupovat podle pokynů výrobce dodávaných materiálů.

f. Stanovení požadovaných kontrol zakrývaných konstrukcí a případných kontrolních měření a zkoušek, pokud jsou požadovány nad rámec povinných – stanovených příslušnými technologickými předpisy a ČSN

Veškeré zakrývané stavební konstrukce musí být prováděny na základě platných norem a předpisů vydaných výrobcem použitých stavebních materiálů. Musí být dodrženy veškeré stavební technologie a postupy předepsané v normách a výrobcích. Za dodržování těchto předpisů odpovídá dodavatel stavby. Výztuž ukládaná do bednění musí být bez nečistot a nesmí být zkorodovaná. Nesmí být mastná, popř. jinak znečištěná. Bednění pro monolitické konstrukce musí být také čisté. Veškeré ocelové prvky, použité na stavbu budou

Akce: VÝSTAVBA NOVÉ VÝJEZDOVÉ ZÁKLADNY ZZS PAK VE SVITAVÁCH

D1-01-2.1 – TECHNICKÁ ZPRÁVA - STATIKA

strana 9

čisté, nesmí být zkorodované, mastné či jinak poškozené.

VŠECHNY NOSNÉ KONSTRUKCE, KTERÉ BUDOU ZAKRÝVÁNY, BUDOU ŘÁDNĚ ZKONTROLOVÁNY, ABY NEBYLY PORUŠENY NEBO JINAK MECHANICKY POŠKOZENY.

- g. V případě změny stávající stavby – popis konstrukce, jejího současného stavu, technologický postup s upozorněním na nutná opatření k zachování stability a únosnosti vlastní konstrukce, případně bezprostředně sousedících objektů**

Jedná se o novostavbu.

Veškeré zakrývané stavební konstrukce musí být prováděny na základě platných norem a předpisů vydaných výrobcí použitých stavebních materiálů. Musí být dodrženy veškeré stavební technologie a postupy předepsané v normách a výrobcí. Za dodržování těchto předpisů odpovídá dodavatel stavby. Výztuž ukládaná do bednění musí být bez nečistot a nesmí být zkorodovaná. Nesmí být mastná, popř. jinak znečištěná. Bednění pro monolitické konstrukce musí být také čisté. Veškeré ocelové prvky, použité na stavbu budou čisté, nesmí být zkorodované, mastné či jinak poškozené.

VŠECHNY NOSNÉ KONSTRUKCE, KTERÉ BUDOU ZAKRÝVÁNY, BUDOU ŘÁDNĚ ZKONTROLOVÁNY, ABY NEBYLY PORUŠENY NEBO JINAK MECHANICKY POŠKOZENY.

- h. Požadavky na vypracování dokumentace zajišťované zhotovitelem stavby (obsah a rozsah, upozornění na hodnoty na hodnoty minimální únosnosti, které musí konstrukce splňovat)**

STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ČÁST BYLA POČÍTÁNA A NAVRŽENA PRO DOKUMENTACI PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY A BYLY V NÍ POSOUZENY VŠECHNY HLAVNÍ NOSNÉ KONSTRUKCE A PRVKY, POSOUZENÍ STABILITY STÁVAJÍCÍ KONSTRUKCE. PŘED VLASTNÍM PROVÁDĚNÍM STAVBY SE MUSÍ VYPRACOVAT VÝROBNÍ DOKUMENTACE.

- i. Požadavky na protipožární ochranu konstrukcí**

Požadavky jsou popsány v Požárně bezpečnostním řešení.

- j. Seznam použitých podkladů: předpisy, ČSN, literatura, výpočetní programy**

Použitý software: SCIA Engineer 2009
GEO5 v.11

Použité podklady:

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

ČSN EN 1991-1-1:03/2004 – Obecná zatížení – objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb

ČSN EN 1991-1-3:2005/Z1:2006 - Obecná zatížení - Zatížení sněhem

ČSN EN 1991-1-4:04.2007 - Obecná zatížení – Zatížení větrem

ČSN EN 1992-1 Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí

ČSN EN 1993-1 Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí

ČSN EN 1996-1 Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí

ČSN 73 1201 Navrhování betonových konstrukcí

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

Statické tabulky - Šafka, Hořejší

Stavební tabulky – M.Rochla

Inženýrsko-geologický průzkum : Vodní zdroje Chrudim, spol s.r.o.

- k. Požadavky na bezpečnost při provádění nosných konstrukcí – odkaz na příslušné předpisy a normy**

Stavbu je nutno provést dle schválené projektové dokumentace. Během stavby je nutno dodržovat veškeré předpisy ČSN a BOZP. Změny a doplňky oproti projektové dokumentaci je nutno předem projednat s projektantem.

Při provádění výstavby musí být zabráněno nadměrné prašnosti, hluku a znečišťování komunikací, neboť se jedná o provádění v místě zastavěném jinými objekty.

Projektant si vyhrazuje právo doplňovat, případně pozměňovat projekt na základě nových poznatků, zjištěných během provádění výstavby.

VŠECHNY STAVEBNÍ PRÁCE MUSÍ BÝT PROVEDENY V SOULADU SE STAVEBNÍM ZÁKONEM A SOUVISEJÍCÍMI PŘEDPISY, V KVALITĚ PŘEDEPSANÉ V POŽADAVCÍCH PŘÍSLUŠNÝCH NOREM PRO NAVRHOVÁNÍ A PROVÁDĚNÍ STAVEB UVEDENÝCH V SEZNAMU ČESKÝCH NOREM A VE VĚSTNÍKU ÚŘADU PRO TECHNICKOU NORMALIZACI, NEBO V KVALITĚ VYŠŠÍ.

PŘI PROVÁDĚNÍ SE MUSÍ DODRŽOVAT BEZPEČNOST PRÁCE - ČSN 73 2400, ČSN 73 1209, ČSN 73 1216 A OSTATNÍ SOUVISEJÍCÍ NORMY A PŘEDPISY.

VŠECHNY POUŽITÉ MATERIÁLY A VÝROBKY MUSÍ MÍT PLATNÝ CERTIFIKÁT VE SMYSLU §156 ZÁKONA Č.183/2006 SB. A NAŘÍZENÍ VLÁDY Č.163/2002 SB. A NAŘÍZENÍ VLÁDY Č.312/2005 A ZÁKONŮ A NAŘÍZENÍ SOUVISEJÍCÍCH.

PŘI JAKÉKOLI NEJASNOSTI JE NUTNÉ SE SPOJIT S PROJEKTANTEM A PROBLÉM VYŘEŠIT.

I. Závěr

Provádění stavebních prací musí respektovat vyhlášku o bezpečnosti práce a technických zařízení při stavebních pracích a interní předpisy dodavatele, investora a uživatele.

Všichni pracovníci podílející se na výstavbě musí být prokazatelně poučeni o dodržování bezpečnostních předpisů a jiných zákonných opatření zajišťujících bezpečnost a ochranu zdraví pracujících. Proškolení vedoucích pracovníků zajistí investor. Další školení pracovníků výstavby zajišťují si již dodavatelé.

Rovněž je nutno jak v objektech zařízení staveniště, tak v budovaných objektech zabezpečit protipožární opatření a staveniště vybavit protipožární technikou.

Stavbu je nutno provést dle schválené projektové dokumentace. Během stavby je nutno dodržovat veškeré předpisy ČSN a BOZP. Změny a doplňky oproti projektové dokumentaci je nutno předem projednat s projektantem.

Při provádění výstavby musí být zabráněno nadměrné prašnosti, hluku a znečišťování komunikací, neboť se jedná o provádění v místě proluky mezi již obývanými obytnými objekty.

Projektant si vyhrazuje právo doplňovat, případně pozměňovat projekt na základě nových poznatků, zjištěných během provádění výstavby.

ZADAVATEL S ODKAZEM NA USTANOVENÍ § 44 Odst. 11 ZÁKONA PROHLAŠUJE, ŽE POKUD TATO DOKUMENTACE (POPIS FUNKCE A TECHNICKÝCH VLASTNOSTÍ BUDOVY) OBSAHUJE KONKRÉTNÍ OBCHODNÍ NÁZVY A OZNAČENÍ MATERIÁLŮ ČI VÝROBKŮ, NEBUDE BRÁNO NA TYTO ÚDAJE ZŘETEL A V NÁSLEDNÝCH STUPNÍCH DOKUMENTACE A VÝBĚROVÉM ŘÍZENÍ JE UCHAZEČ OPRÁVNĚN NAVRHNOUT KVALITATIVNĚ A TECHNICKY OBDOBNÉ ŘEŠENÍ. PŘÍPADNÉ OBCHODNÍ NÁZVY VÝROBKŮ SPECIFIKUJÍ POUZE POŽADOVANÝ STANDARD A MOHOU BÝT NAHRAZENY VÝROBKY STEJNÉ NEBO VYŠŠÍ KVALITY.

Choceň, duben 2023

Vypracoval : Ing. Martin Šabata

736 107 399, mar.sabata@gmail.com