







Tato dokumentace slouží jako podklad k zadávací dokumentaci pro výběr zhotovitele

OBJEDNATEL:		Plzeňské městské dopravní podniky, a.s. Denisovo nábřeží 920/12 301 00 Plzeň - Východní Předměstí
-------------	---	--

společnost "MP + MMD - Vozovna Slovany", společník 1:  METROPROJEKT Praha a.s. nám. I. P. Pavlova 2/1786 120 00 Praha 2 tel.: +420 296 154 105 www.metroprojekt.cz	společník 2:  Mott MacDonald CZ, spol. s r.o. Národní 984/15 110 00 Praha 1 tel.: +420 221 412 800 www.mottmac.com	Souprava číslo:
--	---	-----------------

HIP:	Podpis:	Název a účel díla:
Ing. Jan Kočí tel.: 296 154 401		REKONSTRUKCE VOZOVNY SLOVANY Plzeň, Slovanská alej 35
Stupeň:	DPS	

Zpracovatelský útvar:	Název části díla:	
 Na Vyhlídce 286/64, 190 00 Praha 9 tel: 736 535 478, www.agile-ce.cz	E. Stavební část - stavební soubory SOD III Provozně-administrativní budova (PAB) E.1 Objekty pozemních staveb	E. E.1

Odpovědný projektant:	Podpis:	Název přílohy:	Změna:
Jan Tomšů, MSc CEng		SO PAB 04/2 Stavebně-konstrukční řešení Technická zpráva	-
Vypracoval:	Podpis:		Číslo příl.:
Ing. Zdeňka Šulerová			001
Skart. znak: V20/2038	Datum: 11/2019	IČD:	
Počet formátů: 40xA4	Měřítka: NTS	19	7246
		006	07
		03	02

1	IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE	5
2	ÚVOD	6
2.1	ROZSAH POSUZOVANÝCH KONSTRUKCÍ	6
2.2	SOUVISEJÍCÍ OBJEKTY	6
3	STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ	7
3.1	VŠEOBECNÉ POŽADAVKY PRO PROVÁDĚNÍ NOSNÝCH KONSTRUKCÍ	7
3.2	POPIS NAVRŽENÉHO KONSTRUKČNÍHO SYSTÉMU	7
4	ZÁKLADOVÉ POMĚRY A GEOLOGICKÉ POMĚRY	8
4.1.1	<i>Hydrogeologické poměry</i>	<i>11</i>
4.1.2	<i>Pasportizace stávajícího znečištění na lokalitě</i>	<i>12</i>
4.1.3	<i>Stávající základové konstrukce okolních objektů</i>	<i>12</i>
5	NAVRŽENÉ MATERIÁLY A HLAVNÍ KONSTRUKČNÍ PRVKY	13
5.1	NAVRŽENÉ MATERIÁLY	13
5.1.1	<i>Beton</i>	<i>13</i>
5.1.2	<i>Výztuž</i>	<i>13</i>
5.2	HLAVNÍ KONSTRUKČNÍ PRVKY	14
5.2.1	<i>Svislé nosné konstrukce</i>	<i>14</i>
5.2.2	<i>Vodorovné nosné konstrukce</i>	<i>14</i>
5.2.3	<i>Výtahové šachty</i>	<i>14</i>
5.2.4	<i>Schodiště</i>	<i>14</i>
5.2.5	<i>Nové základové konstrukce</i>	<i>15</i>
6	PROVÁDĚNÍ BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ	15
6.1	KVALITA BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ	15
6.2	ŘÁDNÉ KOTVENÍ KONSTRUKCE	16
6.3	DODATEČNÉ KOTVENÍ	16
6.4	DEFORMACE BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ	16
6.5	SMRŠŤOVÁNÍ A DOTVAROVÁNÍ BETONU	17
6.6	TOLERANCE BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ	17
6.7	PROVEDENÍ BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ S OHLEDEM NA POŽÁRNÍ ZATÍŽENÍ	17
6.8	ZPRACOVÁNÍ BETONU	17

6.9	OŠETŘOVÁNÍ BETONU	18
7	OCHRANA BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ	18
8	OCHRANA PŘED BLUDNÝMI PROUDY	19
9	HODNOTY UŽITNÝCH, KLIMATICKÝCH A DALŠÍCH ZATÍŽENÍ UVAŽOVANÝCH PŘI NÁVRHU NOSNÉ KONSTRUKCE.....	20
9.1	PŘEDPOKLADY VÝPOČTU	20
9.1.1	<i>Mezní stavy.....</i>	20
9.1.2	<i>Návrhové situace.....</i>	20
9.1.3	<i>Kombinace</i>	20
9.1.4	<i>Kombinační součinitele.....</i>	20
9.1.5	<i>Návrhové hodnoty.....</i>	21
9.1.6	<i>Provozní hodnoty</i>	22
9.1.7	<i>Zatěžovací stavy.....</i>	22
9.2	ZATÍŽENÍ OD OCELOVÝCH KONSTRUKCÍ	22
9.3	ZATÍŽENÍ OD TRAKCÍ LAN	22
9.4	ZATÍŽENÍ NA PODLAHOVÉ DESKY	22
10	NÁVRH ZVLÁŠTNÍCH, NEOBVYKLÝCH KONSTRUKCÍ NEBO TECHNOLOGICKÝCH POSTUPŮ	30
11	ZAJIŠTĚNÍ STAVEBNÍ JÁMY.....	30
12	TECHNOLOGICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ, KTERÉ BY MOHLY OVLIVNIT STABILITU VLASTNÍ KONSTRUKCE, PŘÍPADNĚ SOUSEDNÍ STAVBY.....	30
13	ZÁSADY PRO PROVÁDĚNÍ BOURACÍCH A PODCHYCOVACÍCH PRACÍ A ZPEVŇOVACÍCH KONSTRUKCÍ ČI PROSTUPŮ.....	31
	BOURÁNÍ Z HLEDISKA FUNKCE KONSTRUKCE	31
	BOURÁNÍ Z HLEDISKA ČASOVÉ POSLOUPNOSTI	31
	OBEČNÉ POKYNY	31
14	POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ	32
15	BEZPEČNOST PRÁCE A OCHRANA ZDRAVÍ.....	33
16	POŽADAVKY NA KVALITU	33
17	SEZNAM POUŽITÝCH PODKLADŮ, NOREM, TECHNICKÝCH PŘEDPISŮ, ODBORNÉ LITERATURY, VÝPOČETNÍCH PROGRAMŮ APOD.....	34
17.1	POUŽITÉ NORMY	34
17.2	ZÁKLADNÍ PRÁVNÍ PŘEDPISY A TECHNICKÉ NORMY:	35

17.3	VÝPOČETNÍ PROGRAMY	36
17.4	PODKLADY.....	36
18	POŽADAVKY NA ROZSAH A OBSAH DOKUMENTACE ZAJIŠŤOVANÉ JEJÍM ZHOTOVITELEM ..	37
18.1	ROZSAH DODAVATELSKÝCH PRACÍ.....	37
18.2	SPECIFICKÉ POŽADAVKY NA DALŠÍ PRŮZKUMY	37
18.3	SPECIFICKÉ POŽADAVKY NA ROZSAH A OBSAH VÝROBNÍ DOKUMENTACE	38
18.4	PODMÍNKY PRO PŘEJÍMKU DÍLA.....	38
18.5	ZKOUŠKY A TECHNOLOGICKÉ PŘEDPISY	39
19	VÝKRESOVÁ ČÁST	39
20	PLÁN KONTROLY SPOLEHLIVOSTI KONSTRUKCÍ	39
20.1	STANOVENÍ KONTROL SPOLEHLIVOSTI KONSTRUKCÍ STAVBY Z HLEDISKA JEJICH BUDOUCÍHO VYUŽITÍ	39
21	OSTATNÍ	39
21.1	NAVRŽENÉ VÝROBKY, MATERIÁLY A HLAVNÍ KONSTRUKČNÍ PRVKY.....	39
21.2	ZPŮSOB VÝSTAVBY	39
22	ZÁVĚR.....	40

1 IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE

Název akce:	Rekonstrukce Vozovny Slovany Plzeň, Slovanská alej 35
IDČ a Název části:	19-7246-006-07-03-02 SOD III Provozně administrativní budova (PAB)
Stupeň dokumentace:	Dokumentace pro provádění stavby (DPS) sloužící pro Zadávací dokumentaci
Umístění stavby:	Slovanská alej 35 326 00 Plzeň 2 – Slovany Katastrální území: Plzeň
Generální projektant:	Společnost „MP + MMD – Vozovna Slovany“ Zastoupená Společníkem 1: Metroprojekt Praha a.s. Nám. I.P. Pavlova 2/1786, 120 00 Praha 2 IČ: 45271895, DIČ: CZ45271895 a Společníkem 2: Mott MacDonald CZ, spol. s r.o. Národní 984/15, 110 00 Praha 1 IČ: 48588733, DIČ: CZ48588733
Inženýrská činnost:	Metroprojekt Praha a.s. Nám. I.P. Pavlova 2/1786, 120 00 Praha 2 IČ: 45271895, DIČ: CZ45271895
Investor:	Plzeňské městské dopravní podniky, a.s. Denisovo nábřeží 920/12, 301 00 Plzeň – Východní Předměstí IČ: 25606468, DIČ: CZ25606468
Objednatel:	Plzeňské městské dopravní podniky, a.s.
Provozovatel:	Plzeňské městské dopravní podniky, a.s.
Projektant části:	Agile Consulting Engineers s.r.o. Na Vyhlídce 286/64, 190 00 Praha 9 - Prosek IČ: 07739010, DIČ: CZ07739010 zodpovědný projektant Jan Tomšů, MSc CEng autorizovaný inženýr v oboru statika a dynamika staveb ČKAIT 3000257
Vypracoval:	Ing. Zdeňka Šulerová
Zhotovení dokumentace:	listopad 2019

2 ÚVOD

2.1 ROZSAH POSUZOVANÝCH KONSTRUKCÍ

Předmětem projektu je statický návrh a posouzení železobetonových konstrukcí objektu SOD III Provozně-administrativní budova (PAB), včetně základových konstrukcí, ve stupni Dokumentace pro provádění staveb dle vyhlášky 499/2006 Sb., Příloha č. 13. Dokumentace slouží jako Zadávací dokumentace pro výběr zhotovitele. Dokumentace neslouží jako výrobní / realizační dokumentace.

Součástí tohoto návrhu nejsou ocelové konstrukce přístřešku pro vzduchotechniku a ocelové schodiště z 1.NP do 2.NP, které jsou předmětem části Stavebně-konstrukční řešení – ocel, zpracované Generálním projektantem Metroprojekt Praha a.s. Jednotlivé části návrhu byly koordinovány.

Součástí tohoto návrh není konstrukce teplovodního kanálu.

Statický výpočet prokazuje, že ŽB konstrukce jsou navrženy tak, aby zatížení na ně působící v průběhu výstavby a užívání nemělo za následek:

- a) kolaps nové konstrukce nebo její části,
- b) větší stupeň nepřípustného přetvoření,
- c) poškození nebo kolaps částí okolních konstrukcí nebo technických zařízení
- d) poškození v případě, kdy je rozsah neúměrný původní příčině.

Projekt v tomto stupni PD nezahrnuje:

- Podrobný návrh dočasných konstrukcí a pažení stavebních jam
- Podrobný návrh, výkresy a výkazy výztuže ŽB prvků

Návrh prefabrikovaných ramen schodišťTyto součásti projektu budou zpracovány v rámci výrobní / realizační dokumentace.

2.2 SOUVISEJÍCÍ OBJEKTY

V rámci projektu byly řešeny tyto související / sousedící objekty:

- SOD I Objekty vrchní stavby (VST)
- SOD II Objekty odstavů tramvají (ODT)
- SOD IV Objekty oprav a údržby tramvají (OUT)

Dokumentace stavebně-konstrukčního řešení betonových částí souvisejících objektů:

- SOD I: 19-7246-006-05-03-03, SO VST 01/3 Stavebně konstrukční řešení – beton
- SOD II: 19-7246-006-06-03-03, SO ODT 03/3 Stavebně konstrukční řešení – beton
- SOD IV: 19-7246-006-08-03-03, SO OUT 02/3 Stavebně konstrukční řešení - beton

3 STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ

3.1 VŠEOBECNÉ POŽADAVKY PRO PROVÁDĚNÍ NOSNÝCH KONSTRUKCÍ

Při provádění veškerých stavebních prací je třeba se řídit závaznými ustanoveními platných norem a podmínkami bezpečnosti práce obsažené v Zákoníku práce a vyhláškách Státního úřadu inspekce práce:

č. 591/2006 Sb. Požadavky na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích

č. 309/2006 Sb. Zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci

č. 362/2005 Sb. Požadavky na bezpečnost a ochranu zdraví při nebezpečí pádu

Stavbu budou provádět osoby s příslušnou odborností a zkušeností. Vedení stavby bude prováděno v souladu se Stavebním zákonem č. 183/2006 Sb. Všichni zúčastnění pracovníci musí být s předpisy seznámeni před zahájením prací.

Předkládaná dokumentace je zhotovena v souladu s prováděcí vyhláškou č. 499/2006 Sb. o dokumentaci staveb, Příloha č.13.

3.2 POPIS NAVRŽENÉHO KONSTRUKČNÍHO SYSTÉMU

Navrhovaný objekt je třípodlažní budova obdélníkového tvaru s největšími půdorysnými rozměry 66,4x18,4m. Objekt je částečně podsklepen dvěma suterény o půdorysných rozměrech 12,2x9,1m a 16,4x18,4m

Konstrukční systém je monolitický železobetonový skelet s doplněnými stěnami v místě schodišťových jader, které slouží jako ztužení objektu ve vodorovném směru. Vodorovné konstrukce jsou navrženy jako bezhlavicové desky jednotné tloušťky.

Podzemní podlaží je tvořeno obvodovými stěnami a vnitřními stěnami s lokálně doplněnými sloupy.

Objekt je založen plošně na základových pasech, lokálně v místě soustředěného napětí rozšířené na základové patky.

Objekt je rozdělen do dvou dilatačních celků, které budou realizovány po etapách. Jako první bude realizován celek mezi osami 01 a 07, poté bude realizován celek mezi osami 07 a 09. Dilatační spára a separace základů je podél osy 07.

Pro detailní popis vodorovných a základových konstrukcí viz následující kapitoly.

4 ZÁKLADOVÉ POMĚRY A GEOLOGICKÉ POMĚRY

Základové poměry byly zhodnoceny na základě hydrogeologického a radonového průzkumu zpracovaného v listopadu 2017 společností GeoTec GS (závěrečná zpráva č. 2017-461).

Podle regionálního členění reliéfu ČR náleží zájmové území do Poberounské subprovincie, oblasti Plzeňská pahorkatina, celku Plaská pahorkatina a podcelku Plzeňská kotlina. Terén na lokalitě je rovinatý a nachází se v nadmořské výšce 342 – 343 m.

Z regionálně geologického hlediska náleží lokalita do středočeské oblasti, do střední části barrandienského proterozoika. Skalní podloží zde tvoří proterozoické břidlice.

Povrch většiny volného prostranství v okolí objektu vozovny pokrývá zpevněná pojížděná plocha s asfaltovým povrchem, pouze místy jsou na povrchu území betonové panely.

Pod konstrukcí zpevněné plochy se do hloubky cca 1,1 až 2,4 m (v průměru do hloubky 1,6 m) nachází kvartérní zeminy, většinou jíly písčité třídy F4 CS, tuhé, případně tuhé až pevné konzistence. Lokálně se též vyskytují tyto jíly nebo písky jílovité třídy S5 SC s organickou příměsí. Pod kvartérním pokryvem byla ověřeno souvrství písčitých zemin terciárního stáří, které obvykle začíná ulehými, případně pevnými jílovitými písky třídy S5 SC s proměnou příměsí štěrku, které od hloubky 2,0 až 3,5 m (v průměru od hloubky 2,7 m) přechází do ulehých písků s příměsí jemnozrnné zeminy (písky slabě jílovité) s proměnnou příměsí štěrku 20 – 30 % třídy S3 S-F + G. Báze těchto zemin byla vrty ověřena v hloubce 8,6 až 11,2 m (v průměru v hloubce 9,65 m). Posledním členem terciárního souvrství je soubor ulehých štěrkovitých zemin – štěrky s příměsí jemnozrnné zeminy třídy G3 G-F a štěrky jílovité třídy G5 GC, většinou ještě s vrstvou jílovitých písků třídy S5 SC. Báze terciárního souvrství byla vrty ověřena v hloubce 11,2 až 13,1 m (v průměru v hloubce 12,1 m).

Geologické poměry na lokalitě lze hodnotit jako jednoduché, podle vrtných prací a penetračních zkoušek jsou od hloubky cca 2 m písčité zeminy ulehlé, případně pevné konzistence. Tyto základové poměry umožňují plošné založení projektovaných objektů na základové pasy, nebo patky.

Zeminy na staveništi bude možno těžit běžnou mechanizací. Dle přílohy 1 TP 76 – Geotechnický průzkum pro pozemní komunikace lze zařadit zeminy a horniny do I. až III. třídy vrtatelnosti.

Pro účel návrhu základů byly použity údaje z vrtů J10 a J11.

GeoTec-GS a.s.				GEOLOGICKÁ DOKUMENTACE VRTU				Označení vrtu		
Název akce								J10		
Plzeň - vozovna, průzkum										
Zakázka číslo		Vrtáno		Výška (m n. m.) B.p.v.		Souřadnice S-JTSK		Stránka		
2017-481		23. 09. 2019		Z = 342.63		Y = 820 772.39 X = 1072 302.03				
Objednatel				HPV naražená		HPV ustálená		1 z 1		
METROPROJEKT Praha a. s.				8.20 m (334.43 m n. m.)		10.50 m (332.13 m n. m.)				
GEOLOGICKÝ POPIS ZEMIN A HORNIN										
0	Recent	342.43	0.20			F4 CS	I	I	R	Navážka - drobné kamenivo frakce 16 - 32 mm, šedé, velmi zahliněné, prorostlé travním dnem, v části předkopu beton do hloubky 0,4 m
		342.13	0.52			S4 SM	I	I	SU	
		341.63	0.60			G3 G-F	I	I	SU	Navážka - jíl písčité, tvrdý, světle hnědošedý
1		341.53	1.10			S5 SC	I	I	SU	Navážka - písek hlinitý, středně ulehly, středozrný, tmavě šedý, příměs popelů a úlomků cihel
2		340.63	2.00							Navážka - stěrka písčité, středně ulehly, šedý, valouny a poloopravené úlomky do 5 cm, výplň písek slabě hlinitý, hrubozrný
3			(2.00)			S5 SC + G	I	I	UL	Písek jílovitý, středně ulehly, hrubozrný, tmavě rezavě hnědý, příměs stěrky do 2 cm - 10 %
4		338.63	4.00							Písek jílovitý, ulehly, hrubozrný, tmavě rezavě hnědý, příměs stěrky do 3 cm - 20 %
5		337.63	5.00			S3 S-F	I	I	UL	Písek slabě jílovitý, ulehly, hrubozrný, rezavě hnědý
6	Neogén		(1.40)			S3 S-F + G	I	I	UL	Písek slabě jílovitý, ulehly, hrubozrný, světle šedohnědý, příměs stěrky do 1 cm - 20 %
7		336.23	6.40							Písek slabě jílovitý, ulehly, středozrný, rezavě hnědý, v hloubce 6,8 - 9,0 m šedý, od 8,2 m velmi vlhký
8			(2.90)			S3 S-F	I	I	UL	
9		333.33	9.30							
10		332.63	10.00			F4 CS	I	I	T	Jíl písčité, tuhy, světle šedý
		332.23	10.40			S5 SC	I	I	T	Písek jílovitý, tuhy, jemnozrný, světle šedý
		332.03	10.60			G5 GC	II	I	UL	Stěrka jílovitá, ulehly, valouny a polozaoblené úlomky buližníku do 6 - 10 cm, výplň písek jílovitý, pevný, šedý
11		331.70	10.70			S3 G-F	II	I	UL	Stěrka písčité, ulehly až stmeleny, drobný, zvodnělý, tmavě hnědocerný (vysrážené Fe a Mn oxidy), polozaoblené úlomky do 3 cm, výplň písek hrubozrný
		331.03	11.60			R5	III	I		
12	Pléistocén	330.63	12.00			R4	III	I		Brdlice zcela zvětralá, rezavohnědá, od 11 m šedá, rozvrstvá se na úlomky do 0,2 - 2,0 cm, úlomky dále droditelné v ruce Brdlice silně zvětralá, šedá, rozvrstvá se na úlomky do 2 - 8 cm, úlomky dále středně těžce rozbitelné kladivem Vrt byl ukončen v hloubce 12,00 m.

GeoTec-GS a.s.					GEOLOGICKÁ DOKUMENTACE VRTU				Označení vrtu
Název akce									J11
Plzeň - vozovna, průzkum									
Zakázka číslo	Vrtáno	Výška (m n. m.) B.p.v.	Souřadnice S-JTSK						Stránka
2017-461	23. 09. 2019	Z = 342.63	Y = 820 774.46 X = 1072 353.26						
Objednatel		HPV naražená	HPV ustálená		GEOLOGICKÝ POPIS ZEMIN A HORNIN				
METROPROJEKT Praha a. s.		7.30 m (335.33 m n. m.)	7.30 m (335.33 m n. m.)						
0	342.45	0.15	G3 G-F	I	I	P	Navážka - zatravnovací betonová dlažba tl. 10 cm, podsyp - štěrkopísek tl. 5 cm		
	342.33	0.30	G3 G-F	I	I	P	Navážka - drobné kamenivo frakce 0 - 63 mm, šedě		
	342.23	0.40	G3 G-F	I	I	P	Navážka - štěrkopísek, bílý, zrna do 1 cm		
	341.73	0.90	G3 G-F	I	I	P	Navážka - písek jílovitý, pevný, středozrný, černý, slabě humózní		
1	341.53	1.00	G3 G-F	I	I	P	Navážka - úlomky betonu a kameny do 12 cm		
2		(3.10)	S5 SC + G	I	I	UL	Písek jílovitý, ulehlý, hrubozrný, tmavě rezavě hnědý, příměs štěrku do 3 cm - 20 %		
4	336.53	4.10							
5		(1.60)	S3 S-F + G	I	I	UL	Písek slabě jílovitý, ulehlý, hrubozrný, rezavě hnědý, příměs štěrku do 4 cm - 35 %		
6	336.03	5.70							
7		(1.80)	G3 G-F+Cb	II	I	UL	Štěr písečný, ulehlý, od 7,3 m zvodnělý, rezavě hnědý, polozablené úlomky do 8 až 12 cm, výplň písek, hrubozrný		
8	335.13	7.50							
	334.93	7.70	G3 S-F	I	I	UL	Písek slabě jílovitý, ulehlý, hrubozrný, zvodnělý, šedý, příměs štěrku do 1 cm - 10 %		
	334.43	8.20	G3 G-F	II	I	UL	Štěr písečný, ulehlý až stmelěný, drobný, zvodnělý, tmavě hnědočerný (vysrážené Fe a Mn oxidy), polozablené úlomky do 5 cm, výplň písek, hrubozrný		
9		(3.50)	R5	II	I		Břidlice zcela zvětralá, šedě rezavohnědá, od 8,7 m šedá, rozvtává se na úlomky do 0,2 - 2,0 cm, úlomky dále drolitelné v ruce		
10									
11	330.93	11.70							
12	330.63	12.00	R4	III	I		Břidlice silně zvětralá, rezavě hnědá, rozvtává se na úlomky do 2 - 6 cm, úlomky dále lehce rozbitelné kladivem		
Vrt byl ukončen v hloubce 12.00 m.									

Pro návrh základů byly použity tyto geotechnické parametry:

Geomechanické vlastnosti / zemina	písek s příměsí jemnozrné zeminy	písek s příměsí jemnozrné zeminy se štěrkem	štěrk s příměsí jemnozrné zeminy
Konzistence / ulehlost	ulehlý	ulehlý	ulehlý
Zařazení dle geologického stáří	terciér	terciér	terciér
Třída dle ČSN 73 6133	S3 S-F	S3 S-F + G	G3 G-F
Modul přetvárnosti E_{def} (MPa)	30	35	50
Efektivní úhel vnitřního tření φ_{ef} (°)	30	34	36
Efektivní soudržnost c_{ef} (kPa)	0	0	0
Objemová tíha γ (kN/m ³)	18,0	18,0	19,0
Poissonovo číslo ν	0,30	0,30	0,25
Třída těžitelnosti dle ČSN 73 6133	I.	I.	I.

Geomechanické vlastnosti / hornina	břidlice zcela zvětralá	břidlice silně zvětralá
Zařazení dle geologického stáří	proterozoikum	
Třída dle ČSN 73 6133	R5	R4
Pevnost horniny v prostém tlaku σ_c (MPa)	2	8
Střední hustota diskontinuit (odhad)	extr. velká	velmi velká
Modul přetvárnosti E_{def} (MPa)	30	150
Poissonovo číslo ν	0,25	0,25
Třída těžitelnosti dle ČSN 73 6133	I.	I.

4.1.1 Hydrogeologické poměry

Z hydrogeologického hlediska je lokalita situována v hydrogeologickém rajónu č. 6222 Krystalinikum a proterozoikum v povodí Úhlavy a dolního toku Radbuzy (M. Olmer, J. Kessler; Hydrogeologické rajóny, VÚV Praha, 1990). Podzemní voda je soustředěna na spodní část propustných štěrkovito-písčitých sedimentů terciérního souvrství a do zóny přívrchového rozpukání hornin (průlinová propustnost). Hladina podzemní vody byla na lokalitě zjištěna v hloubkách 7,3 až 10,5 m (ustálená hladina), což odpovídá nadmožské výšce 333,4 – 331,6 m. Hladina podzemní vody v kolektorech je volná. Území je odvodňováno k východu do řeky Úslavy a patří do dílčích povodí č. 1-10-05-063 a 061.

Z vrtů J1, J3, J4 a J6 byly odebrány vzorky podzemní vody pro stanovení agresivity prostředí na betonové konstrukce. Bylo zjištěno, že se podle ČSN EN 206-1 v případě podzemní vody z vrtu J1 jedná o stupeň XA3 - vysoce agresivní chemické prostředí - vlivem vyšší koncentrace síranových iontů a agresivního CO₂ (síraný – 810 mg/l – XA2 a CO₂ – 48 mg/l – XA2). Podzemní voda z vrtů J3, J4 a J6 je

neagresivní, respektive u vrtu J3 obsah agresivního CO₂ převyšuje limit pro neagresivní prostředí jen o 1 mg/l (celkem 16,2 mg/l).

Hladina podzemní vody je zhruba 5,0 m pod úrovní základové spáry plošných základů, a tedy neovlivňuje jejich návrh.

Vodní režim dle ČSN 73 6114 je předpokládán v celém úseku difuzní (příznivý).

4.1.2 Pasportizace stávajícího znečištění na lokalitě

Při pasportizaci znečištění byla zjištěna přítomnost ropných látek v zeminách i v podzemní vodě v cca polovině z odebraných vzorků, ovšem v koncentracích pod stanovenými limity. V rámci stavebních a zemních prací bylo doporučeno přítomnost ropných látek dále sledovat, zejména v oblasti stávající vozovny a v její bezprostřední blízkosti.

4.1.3 Stávající základové konstrukce okolních objektů

Veškeré stávající základové konstrukce v místech nových konstrukcí budou odstraněny před započítím realizace.

Koordinace výkopových prací v blízkosti stávajících základových konstrukcí objektů, které budou dočasně ponechány v rámci etapizace, bude řešena v další stupni projektové dokumentace.

5 NAVRŽENÉ MATERIÁLY A HLAVNÍ KONSTRUKČNÍ PRVKY

5.1 NAVRŽENÉ MATERIÁLY

5.1.1 Beton

Veškerý beton použitý v nosných konstrukcích musí být v souladu se specifikací v návrhu a ČSN EN 206.

Podkladní beton	C16/20 X0
Železobeton – základové patky , pasy	C30/37 XC2 XA1
Železobeton – konstrukce ve styku se zemínou	C30/37 XC2 XA1
Železobeton – vnitřní stěny, sloupy desky	C30/37 XC1

5.1.2 Výztuž

Veškerá výztuž v železobetonových nosných konstrukcích bude z oceli **B500 B (10 505)**.

Krytí výztuže:

Výztuž v ŽB patkách	40 mm
Stropní desky	30mm
Sloupy	55mm
Stěny	50mm
Stěny	exteriér 50mm interiér 45mm
Trámy	40mm

5.2 HLAVNÍ KONSTRUKČNÍ PRVKY

Definitivní dimenze, tloušťky a úrovně horních a spodních hran železobetonových konstrukcí jsou uvedeny ve výkresech tvaru **19-7246-006-06-03-02-002 až 19-7246-006-06-03-02-008**.

Schémata vyztužení veškerých betonových konstrukcí jsou uvedeny na výkresech **19-7246-006-06-03-02-009 až 19-7246-006-06-03-02-032**.

5.2.1 Svislé nosné konstrukce

Svislé nosné konstrukce nadzemní části jsou tvořeny monolitickými železobetonovými sloupy 400x400mm a ztužujícími stěny tl.200mm v místě komunikačních jader.

V suterénu jsou obvodové stěny navrženy jako opěrné stěny tl.250mm. Vnitřní stěny pak tl.200mm a sloupy v místě měnirny jsou zvětšeny na 500x500mm.

Svislé konstrukce jsou všeobecně provázány s deskami výztuží, vyjma dvou sloupů v 1.NP v měnirně na ose B/3 a C/6, které jsou kvůli požadavkům odstínění odděleny navařenou ocelovou plotnou v hlavě sloupu. V tomto místě je uvažováno kloubové podepření stropní desky s připravenou kotevní výztuží pro navazující sloup 2.NP z desky.

5.2.2 Vodorovné nosné konstrukce

Vodorovné nosné konstrukce (včetně podest schodišť) jsou navrženy jako železobetonové – monolitické. Vrstvy podlahy i finální krytina budou navrženy tak aby celá konstrukce stropu (stejně jako ostatní navržené konstrukce) splňovala zejména ČSN 73 0532 - Akustika a ČSN 73 0540-2 – Tepelná ochrana budov – část 2 : Požadavky.

Vodorovné nosné konstrukce tvoří ploché obousměrně pnuté železobetonové stropní desky bez hlavic typické tloušťky 280mm. V krajních polích desek mezi osami A-D/01-02 a A-D/06-07 je v 1.NP a 2.NP navrženo nadvýšení bednění 10mm.

V prostoru měnirny (mezi osami 05 a 07) je kvůli množství prostupů navržen trámový systém s primárními trámy 500 x 800 mm a sekundárními 300 x 800 mm. Deska je jednosměrně pnutá tl.280 mm.

Koordinace prostupů je provedena dle podkladů dostupných v době zpracování dokumentace. Pro realizaci je nutné tyto prostupy ověřit.

5.2.3 Výtahové šachty

Výtahové šachty jsou konstrukčně spojeny se stropními deskami. Není navržena akustická izolace. Dojezdy výtahů budou dobetonovány na požadovanou úroveň horní hrany -1,200 lehčeným betonem.

5.2.4 Schodiště

Schodišťová ramena jsou prefabrikovaná, uložena dodatečně přes akustické podložky na ozuby na monolitické mezipodesty a stropní konstrukce. Schodišťová ramena jsou oddílatována od stěn. Monolitické podesty jsou kotvené ke stěnám pomocí vylamovací výztuže R12/150.

Mezipodesty schodišť jsou 200 mm tl. ŽB desky, schodišťové desky 150 mm tl. Schodiště v jihozápadním rohu budovy je dále podepřeno vodorovnými nosnými trámy. V úrovních stropních desek jsou v oblasti schodiště navrženy vodorovné trámy určené k podepření fasády.

5.2.5 Nové základové konstrukce

Nové základové konstrukce jsou navrženy s ohledem na výše popsany geologický profil a hydrogeologické podmínky.

Výsledným řešením je návrh plošného založení objektu na základových pasech, které jsou v místě vnitřních sloupů rozšířeny na základové patky. Základové pasy mají proměnnou šířku od 1,2m až po 2,0m. Výška pasů pod nepodskepenou částí je 1,2m a pod podskepenou 1,0m. Patky v místě vnitřních sloupů pod nepodskepenou částí mají rozměr 2,7x2,7x1,2m a s místě měnirny 3,5x3,5x1,0m.

Vyjímkou tvoří základový pas mezi osou A/01-02, který má dvě úrovně horní hrany vlivem napojení na sousední objektu SOD II. Tento základový pas nese i zatížení od stropních vazníků objektu SOD II.

Základová deska je jednotné tloušťky 280mm. Se základovými pasy není konstrukčně provázána výztuží. Je tedy uvažována jako prostě podepřená jednosměrně pnutá deka.

Pod základovými pasy je proveden podkladní beton tl.100mm a sěrkový polštář frakce 0/32 hutněný ve dvou vrstvách, při splnění podmínkách $E_{def} \geq 40Pa$, $E_{def,2}/E_{def,1} \leq 2,2$. Výška šěrkového lože je určena dosažením únosné zeminy S3 dle geologického profilu.

Požadovaná návrhová únosnot základové zeminy pro šířku pasu 1,0m je **275kPa**, pro šířku pasu 3,0m **400kPa**. Tyto hodnoty musejí být prokázány statickými zatěžovacími zkouškami před započením betonáže základových konstrukcí.

Veškeré napojení navazujících základových konstrukcí, které budou mít odlišně úrovně základových spar, musí být provedeno podbetonováním základů na shodnou úroveň (viz napojení objektu SOD II na objekt SOD III u osy A/01). Rovněž takto je provedeno napojení základových konstrukcí nepodskepené části na část podskepenou. Podbetonování je provedeno z prostého betonu.

Prostupy základovými pasy je nutné provést s uložením na manžety, které umožňují sednutí základových konstrukcí.

6 PROVÁDĚNÍ BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ

6.1 KVALITA BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ

Konstrukce musí být provedeny v tolerancích požadovanými platnými normami ČSN EN 13670. Z hlediska kvality výsledného povrchu betonu jsou konstrukce rozděleny do tří kategorií:

- a) běžný povrch bez zvláštních nároků
- b) pohledový beton bez mimořádných nároků
- c) pohledový beton s maximálními nároky na kvalitu provedení

Kategorie a) platí pro všechny povrchy, které nebudou trvale viditelné. Z konstrukčního hlediska musí tyto povrchy vyhovět pouze běžným požadavkům na kvalitní beton s patřičným krytím výztuže bez hníz a nepřiměřených trhlin. Rovinatost povrchu musí vyhovovat navazujícím konstrukcím.

Kategorie b) platí pro povrchy betonu ve všech pomocných prostorech, parkingu, strojovnách, pomocných schodištích, nebo povrchy dostatečně vzdálené od přímého kontaktu. Povrch musí být takový, aby jej nebylo nutné dále stěrkovat, či omítat. Má být hutný, hladký, uzavřený, množství pórů velikostí 1 – 15 mm, maximálně 0,3% ze zkušební plochy 0,50 x 0,50 m. Ostré hrany musí být zkoseny, do pracovních spár musí být osazeny lišty, dilatační spáry musí být utěsněny proti vniknutí vody a kryty lištami nebo pásy. Rozmístění pracovních a optických spár musí být odsouhlaseno architektem a zadavatelem. Pracovní postup musí být navržen tak, aby nedocházelo ke vzniku větších než vlasových trhlin nebo k následnému znečištění nebo poškození povrchu.

Kategorie c) platí pro vizuálně exponované povrchy a esteticky náročné prostory. Rozměrová tolerance se zpřísňuje na ± 10 mm v obou směrech, bednění je nutné překontrolovat z hlediska nerovností. Povrch musí být hladký, celistvý, vyrovnaný, ve stejném barevném odstínu, napínací zámky a místa styku bednění musí být odsouhlasena architektem. Předpokládá se provedení zkušebních vzorků, jejich schválení a uchování pro další porovnávání. Až do kolaudace musí být plochy chráněny před možným poškozením.

Poznámka: Jeden a týž prvek může být zařazen do různých kategorií, rozhoduje kategorie s vyššími nároky.

6.2 ŘÁDNÉ KOTVENÍ KONSTRUKCE

Veškeré sousedící monolitické konstrukce jsou navzájem provázané výztuží. Každý vzniklý vyvázaný roh (ať ve stěně nebo v desce) musí mít zavlečenou vnitřní závlačovou výztuž. Pro kotvení platí vždy délky výztuže na min. kotevní délku (dle třídy betonu a profilu výztuže – cca 40 profilů). Pro nastavování výztuží platí vždy min. délka přesahu (dle třídy betonu a profilu výztuže – cca 60 profilů).

6.3 DODATEČNÉ KOTVENÍ

Veškeré dodatečné kotvení musí být předem odsouhlaseno projektantem prováděcí části dokumentace. Dodatečné kotvení se bude provádět pomocí navrtávky a vlepené výztuže. Osazování výztuže se řídí technologickými předpisy výrobce. Pro kotvení v tlaku platí vždy délky výztuže na min. kotevní délku (dle třídy betonu a profilu výztuže – cca 40 profilů). Pro kotvení v tahu platí vždy délky výztuže na min. přesahovou délku (dle třídy betonu a profilu výztuže – cca 60 profilů).

6.4 DEFORMACE BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ

Svislé deformace betonové konstrukce jsou omezeny ustanoveními norem ČSN EN 1992-1-1 „Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí. Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby“. Deformace konstrukcí jsou limitovány obecnými texty v ČSN EN 1992-1-1 [11] čl. 7.4.1, které definují nutnost zajištění funkčnosti a vzhledu konstrukce. Dále se správně zdůrazňuje nutnost přihlídnout k povaze konstrukce a k její interakci s dalším vybavením budovy (příčky, obklady, technická zařízení a povrchy). Taková kritéria je nutné projednat a nechat schválit během projektování investorem a dodavateli ostatních konstrukcí. Čl. 7.4.1 odst. (4) uvádí údaje o limitu průhybu 1/250 rozpětí při kvazistálém zatížení a limit nárůstu průhybu 1/500 rozpětí při kvazistálém zatížení od zabudování prvku viz odst. (5).

a) Při požadavcích na vzhled a obecnou použitelnost: Průhyb vypočtený při kvazistálém zatížení nemá překročit hodnotu 1/250 rozpětí. Průhyb se stanoví ve vztahu k podporám. Pro kompenzaci celého průhybu nebo jeho části lze použít nadvýšení, které nemá překročit hodnotu 1/250 rozpětí.

b) Při požadavcích na průhyby po zabudování prvku: Průhyb od zatížení po zabudování prvku vypočtený při kvazistálém zatížení nemá překročit hodnotu 1/500 rozpětí. Toto kritérium je třeba kontrolovat, pokud nadměrné průhyby mohou poškodit připojené prvky (např. příčky, zasklení, obklady, technická zařízení budov apod.).

6.5 SMRŠŤOVÁNÍ A DOTVAROVÁNÍ BETONU

Nepříznivé účinky od smršťování betonu budou dále omezeny vhodným uspořádáním výztuže, například uložením výztuže i v tlačené oblasti stropní desky, vhodnou technologií ukládání betonu, dodržováním technologické kázně, kvalitním ošetřováním uloženého betonu, vhodným složením betonové směsi a případně použitím betonu, u kterého je dosaženo požadovaných vlastností po devadesáti dnech. Standardně bude použit beton, který dosáhne požadovaných vlastností po 28 dnech od uložení betonové směsi. U desek bude vodorovná výztuž navržena na šířku trhliny od vynucených přetvoření. Alternativně budou použity krystalizační přísady do betonu a vlákna proti smršťování pro konstrukce v kontaktu s exteriérem.

6.6 TOLERANCE BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ

Tolerance vertikální i horizontální, jak celkové tak lokální, nosné železobetonové konstrukce jsou omezeny podle znění ČSN EN 13670 „Provádění betonových konstrukcí“ – Toleranční třída 1. Požadavky na dodržení výrobních rozměrových a povrchových tolerancí mohou být upřesněny v dalším stupni PD.

6.7 PROVEDENÍ BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ S OHLEDEM NA POŽÁRNÍ ZATÍŽENÍ

Posouzení nosných konstrukcí na účinky požáru je provedeno na základě tabulky firmy PAVUS a.s. - „Hodnoty požární odolnosti stavebních konstrukcí podle Eurokódů“. Tyto hodnoty jsou z hlediska návrhu na straně bezpečné a odpovídají požadavkům normy ČSN EN 1992-1-2: „Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí - Část 1-2: Obecná pravidla - Navrhování konstrukcí na účinky požáru“.

Při dodržení těchto požadavků není nutné konstrukce speciálně posuzovat na účinky požáru.

STĚNY	REI180
STROPY	REI120
SLOUPY	REI180
TRÁMY	REI120

6.8 ZPRACOVÁNÍ BETONU

Betonová směs musí být zpracována co možná nejdříve po svém zamíchání, popř. po ukončení přejímky. Před ukládáním se musí nasáková bednění navlhčit.

Betonová směs musí být ukládána na místo určení plynule v souvislých, vodorovných vrstvách, jejichž tloušťka závisí na způsobu zhutňování. Při betonování musí být formy řádně vyplněny betonem, zejména nutno zamezit vzniku šterkových hnízd a dále nesmí dojít k rozměšování betonové směsi. Betonová směs se nesmí volně házet nebo spouštět do hloubky větší než 1,5 m.

Betonová směs musí být řádně zhutněna. Při používání ponorných vibrátorů nesmí být vpichy umístěny vícekrát do stejného místa a vzdálenost sousedních ponorů nesmí převyšovat 1,4násobek viditelného poloměru účinnosti. Tl. zhutňované vrstvy nesmí převyšovat 1,25násobek délky pracovní hlavy vibrátoru.

Hloubka zhutnění se bude řídit pokyny výrobce bednění. Maximální rychlost betonáže bude přizpůsobena použitému bednění a konzistenci betonové směsi.

6.9 OŠETŘOVÁNÍ BETONU

Čerstvý beton nesmí být vystaven nárazům a otřesům a dalším škodlivým účinkům jako silnému ochlazení, ohřátí nebo vysušení po dobu min. 7 dní.

Účinky od smršťování budou omezeny řádným ošetřováním betonu (důsledné vlhčení bet. konstrukcí, ochrana před přímými slunečními paprsky a teplotou např. vlhčenou geotextilií) v počáteční fázi tuhnutí betonu.

Při ošetřování betonu se musí odkryté plochy tuhneoucího a tvrdneoucího betonu chránit před vyplavováním cementu z čerstvého betonu. Dále se musí uložený beton stále udržovat ve vlhkém stavu nejméně po dobu 7 dní při použití portlandského nebo struskoportlandského cementu nebo 14 při použití cementu vysokopecního.

7 OCHRANA BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ

Ochranu betonových konstrukcí dělíme na primární a sekundární. Primární (vnitřní) znamená vhodnou volbu cementu jako pojiva, dále je ovlivněna kvalitou vody a kvalitou kameniva. Sekundární ochrana je používána, u již narušených konstrukcí. Provádí se formou penetrace nebo různými nátěry. Ochranné nátěry na beton by měly splňovat určité parametry, a to především odolnost a difuzní otevřenost vůči vodním parám, ale nepropustnost vůči CO₂.

Betonové konstrukce jsou navrženy s informativní návrhovou životností dle ČSN EN 1990, pro krytí výztuže $c_{min,dur} = 20$ mm, u běžných budov 50 let s kategorií životnosti 4. Pro krytí výztuže jsou předepsané podmínky dle ČSN EN 1992-1-1.

Betonová konstrukce je ošetřována dle ČSN 73 6180 Hmoty pro ošetřování povrchu čerstvého betonu.

8 OCHRANA PŘED BLUDNÝMI PROUDY

Ochrana konstrukcí proti účinkům bludných proudů byla navržena na základě průzkumů a měření provedených firmou JEKU s.r.o., na základě kterých byl pro stavbu Vozovna Plzeň – Slovany stanoven stupeň č. 4 ochranných opatření dle TP 124, resp. SR5/7(S).

Systém ochranných opatření na straně staveb areálu vozovny zahrnuje tato řešení:

- Železobetonové konstrukce jsou vybaveny pasivními ochrannými opatřeními ve smyslu ČSN EN 50162, ČSN EN 03 8374 a TP 124 MD ČR (2009) a SR 5/7(S) (1997, resp. revize 2019). Jsou uplatněna pasivní opatření na úrovni primární ochrany, ve vybraných případech sekundární ochrany a dále konstrukčních opatření. Konstrukční opatření zahrnují požadavky na systém provaření výztuže v kombinaci s návrhem zemnicích soustav, izolační prvky pro oddělení částí konstrukcí a návrh nedestruktivní diagnostiky a trvalých rozvodů pro sledování korozních procesů a vlivů bludných proudů.
- Pro zemnicí soustavy jsou navrženy základné zemniče vybavené pasivními ochrannými zejména uložením zemničů v betonových konstrukcích (výztuže v základových deskách, patkách, mikropilotách apod.).
- Pro zemnicí soustavu ČEZ Di je stanoven požadavek oddáleného uzemnění ve vzdálenosti větší 15 m od koleje a dalších uzemnění budov vozovny.
- Pro potrubní systémy v areálu jsou definovány požadavky na pasivní ochranná opatření typu nekovových potrubí a odolných systému izolací.

Opatření pro ochranu před účinky bludných proudů, před účinky blesků a přepětí byla navržena firmou JEKU s.r.o. a jsou podrobně uvedena v dokumentaci částí:

- **19-7246-006-07-04-07 SO PAB 10-07 Hromosvod, uzemnění, ochrana před účinky bludných proudů**
- **19-7246-006-07-07-05 SO PAB 27 Bludné proudy, opatření a měření**

9 HODNOTY UŽITNÝCH, KLIMATICKÝCH A DALŠÍCH ZATÍŽENÍ UVAŽOVANÝCH PŘI NÁVRHU NOSNÉ KONSTRUKCE

9.1 PŘEDPOKLADY VÝPOČTU

Při výpočtu bylo postupováno dle norem ČSN EN 1992-1-1, ČSN EN 1993-1, ČSN EN 1997 vč. jejich změn a doplňků. Konstrukce bude posouzena metodou mezních stavů. Dílčí součinitele zatížení, kombinační součinitele a dynamický součinitel jsou ve výpočtu zohledněny ve shodě s normami ČSN EN 1990, ČSN EN 1990 změna A a ČSN EN 1992-1.

9.1.1 Mezní stavy

Ve výpočtu byly uvažovány vybrané mezní stavy únosnosti a použitelnosti. Z mezních stavů únosnosti byl uvažován mezní stav STR (viz ČSN EN 1990 čl. 6.4.1) a byl použit pro posouzení únosnosti jednotlivých rozhodujících řezů nosné konstrukce. Mezní stav použitelnosti byl použit pro posouzení svislých deformací. Mezní stav GEO byl použit pro posouzení únosnosti základových konstrukcí.

9.1.2 Návrhové situace

Pro posouzení únosnosti nosné konstrukce je použita trvalá návrhová situace dle ČSN EN 1990.

9.1.3 Kombinace

Pro mezní stav únosnosti STR byla použita kombinace pro trvalou návrhovou situaci, která je definována v EN 1990 čl. 6.4.3.2.

Pro mezní stav použitelnosti byla použita kombinace charakteristická.

Použité kombinace jsou uvedeny ve statickém výpočtu.

9.1.4 Kombinační součinitele

Tabulka A1.1 – Doporučené hodnoty součinitelů ψ pro pozemní stavby

Zatížení	ψ_0	ψ_1	ψ_2
Kategorie užitných zatížení pro pozemní stavby (viz EN 1991-1-1)			
Kategorie A: obytné plochy	0,7	0,5	0,3
Kategorie B: kancelářské plochy	0,7	0,5	0,3
Kategorie C: shromažďovací plochy	0,7	0,7	0,6
Kategorie D: obchodní plochy	0,7	0,7	0,6
Kategorie E: skladovací plochy	1,0	0,9	0,8
Kategorie F: dopravní plochy tíha vozidla ≤ 30 kN	0,7	0,7	0,6
Kategorie G: dopravní plochy 30 kN < tíha vozidla ≤ 160 kN	0,7	0,5	0,3
Kategorie H: střechy	0	0	0
Zatížení sněhem (viz EN 1991-1-3) ^{a)}			
Finsko, Island, Norsko, Švédsko	0,7	0,5	0,2
Ostatní členové CEN, pro stavby umístěné ve výšce $H > 1 000$ m n.m.	0,7	0,5	0,2
Ostatní členové CEN, pro stavby umístěné ve výšce $H \leq 1 000$ m n.m.	0,5	0,2	0
Zatížení větrem (viz EN 1991-1-4)	0,6	0,2	0
Teplota (ne od požáru) pro pozemní stavby (viz EN 1991-1-5)	0,6	0,5	0
POZNÁMKA: Hodnoty ψ mohou být stanoveny v národní příloze.			
^{a)} Pro země, které zde nejsou uvedené, se součinitele ψ stanoví podle místních podmínek.			

9.1.5 Návrhové hodnoty

Soubor A (EQU)

Tabulka A1.2(A) – Návrhové hodnoty zatížení (EQU) (soubor A)

Trvalé a dočasné návrhové situace	Stálá zatížení		Hlavní proměnné zatížení (*)	Vedlejší proměnná zatížení	
	nepříznivá	příznivá		nejúčinnější (pokud se vyskytuje)	ostatní
(Výraz 6.10)	$\gamma_{G,sup} G_{k,j,sup}$	$\gamma_{G,jnt} G_{k,j,jnt}$	$\gamma_{Q,1} Q_{k,1}$		$\gamma_{Q,i} \gamma_{\psi,i} Q_{k,i}$

(*) Proměnná zatížení jsou ta, která jsou uvažována v tabulce A1.1.

POZNÁMKA 1 Hodnoty γ mohou být stanoveny v národní příloze. Doporučený soubor hodnot součinitelů γ

$\gamma_{G,sup} = 1,10$
 $\gamma_{G,jnt} = 0,90$
 $\gamma_{Q,1} = 1,50$ pro nepříznivé (0 pro příznivé)
 $\gamma_{Q,i} = 1,50$ pro nepříznivé (0 pro příznivé)

POZNÁMKA 2 V případech, kdy ověření statické rovnováhy zahrnuje také únosnost nosných prvků, lze použít jako alternativu ke dvěma odděleným postupům vycházejícím z tabulek A1.2(A) a A1.2(B) také postup kombinovaný, jež vychází z tabulky A1.2(A) a z následujících doporučených hodnot, pokud to dovoluje národní příloha. Doporučené hodnoty mohou být v národní příloze změněny.

$\gamma_{G,sup} = 1,35$
 $\gamma_{G,jnt} = 1,15$
 $\gamma_{Q,1} = 1,50$ pro nepříznivé (0 pro příznivé)
 $\gamma_{Q,i} = 1,50$ pro nepříznivé (0 pro příznivé)

za předpokladu, že použitím $\gamma_{G,jnt} = 1,00$ pro příznivou i nepříznivou část stálých zatížení nevznikne účinek nepříznivější.

Soubor B (STR)

Tabulka A1.2(B) – Návrhové hodnoty zatížení (STR/GEO) (soubor B)

Trvalé a dočasné návrhové situace	Stálá zatížení		Hlavní proměnné zatížení	Vedlejší proměnná zatížení (*)		Trvalé a dočasné návrhové situace	Stálá zatížení		Hlavní proměnné zatížení (*)	Vedlejší proměnná zatížení (*)	
	nepříznivá	příznivá		nejúčinnější (pokud se vyskytuje)	ostatní		nepříznivá	příznivá		nejúčinnější	ostatní
(Výraz 6.10)	$\gamma_{G,sup} G_{k,j,sup}$	$\gamma_{G,jnt} G_{k,j,jnt}$	$\gamma_{Q,1} Q_{k,1}$		$\gamma_{Q,i} \gamma_{\psi,i} Q_{k,i}$	(Výraz 6.10a)	$\gamma_{G,sup} G_{k,j,sup}$	$\gamma_{G,jnt} G_{k,j,jnt}$		$\gamma_{Q,1} \gamma_{\psi,1} Q_{k,1}$	$\gamma_{Q,i} \gamma_{\psi,i} Q_{k,i}$
						(Výraz 6.10b)	$\xi \gamma_{G,sup} G_{k,j,sup}$	$\gamma_{G,jnt} G_{k,j,jnt}$	$\gamma_{Q,1} Q_{k,1}$		$\gamma_{Q,i} \gamma_{\psi,i} Q_{k,i}$

(*) Proměnná zatížení jsou ta, která jsou uvažována v tabulce A1.1.

POZNÁMKA 1 Výběr mezi 6.10, nebo 6.10a a 6.10b určí národní příloha. V případě 6.10a a 6.10b může navíc národní příloha změnit 6.10a, tak aby zahrnovala pouze zatížení stálá.

POZNÁMKA 2 Hodnoty γ a ξ mohou být stanoveny v národní příloze. Následující hodnoty γ a ξ jsou doporučené pro použití ve výrazech 6.10, nebo 6.10a a 6.10b.

$\gamma_{G,sup} = 1,35$
 $\gamma_{G,jnt} = 1,00$
 $\gamma_{Q,1} = 1,50$ pro nepříznivé (0 pro příznivé)
 $\gamma_{Q,i} = 1,50$ pro nepříznivé (0 pro příznivé)
 $\xi = 0,85$ (takže $\xi \gamma_{G,sup} = 0,85 \times 1,35 \leq 1,15$).

Použití součinitelů γ pro záměrně vnesená přetvoření viz také EN 1991 až EN 1999.

POZNÁMKA 3 Charakteristické hodnoty všech stálých zatížení stejného původu se násobí $\gamma_{G,sup}$, pokud je výsledný účinek zatížení nepříznivý, a $\gamma_{G,jnt}$, pokud je výsledný účinek zatížení příznivý. Například všechna zatížení od vlastní tíhy konstrukce lze považovat za zatížení stejného původu; platí to také v případě použití rozdílných materiálů.

POZNÁMKA 4 Pro specifická ověření mohou být hodnoty γ a γ_{ψ} rozděleny na γ a γ_{ψ} a na součinitele modelových nejistot γ_{ψ} . Ve většině případů může být použita hodnota γ_{ψ} v rozmezí 1,05 až 1,15, a může být upřesněna v národní příloze.

9.1.6 Provozní hodnoty

Tabulka A 1.4 – Návrhové hodnoty zatížení v kombinacích zatížení

Kombinace	Stálá zatížení G_d		Proměnná zatížení Q_d	
	nepříznivá	příznivá	hlavní	vedlejší
Charakteristická	$G_{k,i,sup}$	$G_{k,i,inf}$	$Q_{k,1}$	$\psi_{0,i} Q_{k,i}$
Častá	$G_{k,i,sup}$	$G_{k,i,inf}$	$\psi_{1,1} Q_{k,1}$	$\psi_{2,i} Q_{k,i}$
Kvazistálá	$G_{k,i,sup}$	$G_{k,i,inf}$	$\psi_{2,1} Q_{k,1}$	$\psi_{2,i} Q_{k,i}$

9.1.7 Zatěžovací stavy

Jednotlivé zatěžovací stavy jsou vypsány ve statickém výpočtu.

9.2 ZATÍŽENÍ OD OCELOVÝCH KONSTRUKCÍ

Návrh nosných železobetonových konstrukcí byl proveden se započítáním zatížení od ocelové konstrukce pro vzduchotechniku na střeše 3.NP a se započítáním lokálního přitížení základového pasu v místě napojení objektů SOD II a SOD III, kde je respektováno společné založení obou objektů na základovém pase.

Veškeré hodnoty byly poskytnuty projektantem ocelových konstrukcí a jsou uvedeny ve statickém výpočtu.

9.3 ZATÍŽENÍ OD TRAKCÍ LAN

Do obvodových sloupů 2.Np je uvažováno s přídatným zatížením od kotvení trakčních lan. Schéma zatížení společně s uvažovanými silami v jednotlivých lanech je zakresleno ve výkresu tvaru 19-7246-006-07-03-02-006.

9.4 ZATÍŽENÍ NA PODLAHOVÉ DESKY

Stálá

1) zatížení stálé - P1 (na terénu)

název	tl. [mm]	g_k [kg/m ³]	γ	g_d [kN/m ²]
PU stěrka				
transportbeton pro železobetonové prům.podlahy	80	2500	2,000	
separační folie				
extrudovaný polystyren XPS	180	50	0,090	
ŽB deska				
Σ bez vlastní tíhy trámů			2,09	1,35
				2,82

2) zatížení stálé - P2, P3 (na terénu)

název	tl. [mm]	$[\text{kg}/\text{m}^3]$	g_k [kN/m ²]	γ	g_d [kN/m ²]
keramická dlažba	10	2200	0,220		
lepidlo					
litý cementový potěr	68	2300	1,564		
separační folie					
extrudovaný polystyren XPS	180	50	0,090		
ŽB deska					
Σ bez vlastní tíhy ŽB desky			1,87	1,35	2,53

3) zatížení stálé - P9 (na stropě)

název	tl. [mm]	$[\text{kg}/\text{m}^3]$	g_k [kN/m ²]	γ	g_d [kN/m ²]
PU stěrka					
transportbeton pro železobetonové prům.,podlahy	80	2500	2,000		
ŽB deska					
Σ			2,00	1,35	2,70

2) zatížení stálé - P12 (na stropě)

název	tl. [mm]	$[\text{kg}/\text{m}^3]$	g_k [kN/m ²]	γ	g_d [kN/m ²]
keramická dlažba	10	2200	0,220		
lepidlo					
litý cementový potěr	68	2300	1,564		
separační folie					
kročejeová izolace	40	155	0,062		
ŽB deska					
Σ bez vlastní tíhy ŽB desky			1,85	1,35	2,49

4) zatížení stálé - mezipodesty/stupně

název	tl. [mm]	$[\text{kg}/\text{m}^3]$	g_k [kN/m ²]	γ	g_d [kN/m ²]
keramická dlažba	10	2200	0,220		
lepidlo					
litý cementový potěr	35	2300	0,805		
ŽB deska/stupně					
Σ bez vl. tíhy základové desky			1,03	1,35	1,38

Užitná

Dle podkladu ADM.DSP.RŠ.21.1:

číslo	název	umístění	podlaha zatížení
Veřejné prostory a komunikace			
01.1	Vstupní vestibul	1.np	5 kN/m ²
01.2	Vstupní vestibul	1.np	5 kN/m ²
02.1	Chodba	1.pp	5 kN/m ²
02.2	Chodba	1.np	5 kN/m ²
02.3	Předsíň	1.np	5 kN/m ²
02.4	Chodba	1.np	5 kN/m ²
02.5	Chodba	1.np	5 kN/m ²
02.6	Chodba	1.np	5 kN/m ²
02.7	Chodba	2.np	3 kN/m ²
02.8	Chodba	2.np	3 kN/m ²
02.9	Chodba	2.np	3 kN/m ²
02.10	Chodba	2.np	3 kN/m ²
02.11	Předsíň	2.np	3 kN/m ²
02.12	Chodba	2.np	3 kN/m ²
02.13	Chodba	3np	3 kN/m ²
02.14	Chodba	3np	3 kN/m ²
02.15	Chodba	3np	3 kN/m ²
02.16	Chodba	3np	3 kN/m ²
02.17	Chodba	3np	3 kN/m ²
02.18	Chodba	3np	3 kN/m ²
02.19	Chodba	3np	3 kN/m ²
03.1a	Schodiště	1.pp	5 kN/m ²
03.1b	Schodiště	1.np	5 kN/m ²
03.1c	Schodiště	2.np	5 kN/m ²
03.1d	Schodiště	3.np	5 kN/m ²
03.2a	Schodiště	1.np	5 kN/m ²
03.2b	Schodiště	2.pp	5 kN/m ²
03.2c	Schodiště	3.np	5 kN/m ²
03.3a	Schodiště	1.pp	5 kN/m ²
03.3b	Schodiště	1.np	5 kN/m ²
04.1	Výtah osobní I.	1.pp	x
04.2	Výtah osobní I.	1.np	x
04.3	Výtah osobní I.	2.np	x
05.1	Výtah osobní II.	1.np	x
05.2	Výtah osobní II.	2.np	x
05.3	Výtah osobní II.	2.np	x
06	Terasa	3.np	3 kN/m ²

Administrativní prostory			
20.1	Kancelář	1.np	3 kN/m ²
20.2	Kancelář	1.np	3 kN/m ²
20.3	Kancelář	2.np	3 kN/m ²
20.4	Kancelář	2.np	3 kN/m ²
20.5	Kancelář	2.np	3 kN/m ²
20.6	Kancelář	2.np	3 kN/m ²
20.7	Kancelář	2.np	3 kN/m ²
20.8	Kancelář	2.np	3 kN/m ²
20.9	Kancelář	2.np	3 kN/m ²
20.10	Kancelář	2.np	3 kN/m ²
20.11	Kancelář	2.np	3 kN/m ²
20.12	Kancelář	2.np	3 kN/m ²
20.13	Kancelář	2.np	3 kN/m ²
20.14	Kancelář	2.np	3 kN/m ²
20.15	Kancelář	3np	3 kN/m ²
20.16	Kancelář	3np	3 kN/m ²
20.17	Kancelář	3np	3 kN/m ²
20.18	Kancelář	3np	3 kN/m ²
20.19	Kancelář	3np	3 kN/m ²
20.20	Kancelář	3np	3 kN/m ²
20.21	Kancelář	3np	3 kN/m ²
20.22	Kancelář	3np	3 kN/m ²
20.23	Kancelář	3np	3 kN/m ²
20.24	Kancelář	3np	3 kN/m ²
20.25	Kancelář	3np	3 kN/m ²
20.26	Kancelář	3np	3 kN/m ²
20.27	Kancelář	3np	3 kN/m ²
20.28	Kancelář	3np	3 kN/m ²
20.29	Kancelář	3np	3 kN/m ²
20.30	Kancelář	3np	3 kN/m ²
20.31	Kancelář	3np	3 kN/m ²
20.32	Kancelář	3np	3 kN/m ²
20.33	Kancelář	3np	3 kN/m ²
20.34	Kancelář	3np	3 kN/m ²
20.35	Kancelář	3np	3 kN/m ²
21.1	Kancelář ředitel	2.np	3 kN/m ²
21.2	Kancelář ředitel	3.np	3 kN/m ²
21.3	Kancelář ředitel	3.np	3 kN/m ²
22.1	Sekretariát	2.np	3 kN/m ²
22.2	Sekretariát	3.np	3 kN/m ²
23	Zasedací místnost ředitel	3.np	3 kN/m ²
24	Zasedací místnost	2.np	3 kN/m ²
25.1	Spisovna	2.np	5 kN/m ²

25.2	Spisovna	2.np	5 kN/m ²
25.3	Spisovna	2.np	5 kN/m ²
25.4	Spisovna	2.np	5 kN/m ²
25.5	Spisovna	3.np	5 kN/m ²
25.6	Spisovna	3.np	5 kN/m ²
25.7	Spisovna	3.np	5 kN/m ²
25.8	Spisovna	3.np	5 kN/m ²
25.9	Spisovna	3.np	5 kN/m ²
26.1	Archiv	3.np	8 kN/m ²
26.2	Archiv	3.np	8 kN/m ²
27	Recepce	1.np	3 kN/m ²
28.1	Zázemí recepce- šatna	1.np	3 kN/m ²
28.2	Zázemí recepce- WC	1.np	4 kN/m ²
29	Sklad venkovního nábytku	1.np	8 kN/m ²
Provozní prostory			
30.1	Dílna	1.np	6 kN/m ²
30.2	Dílna	1.np	7 kN/m ²
31.1	Dílna - elektro	2.np	6 kN/m ²
31.2	Dílna - elektro	2.np	6 kN/m ²
31.3	Dílna - elektro	2.np	6 kN/m ²
32.1	Sklad	1.np	8 kN/m ²
32.2	Sklad	1.np	8 kN/m ²
32.3	Sklad	1.np	8 kN/m ²
32.4	Sklad	3.np	8 kN/m ²
33	Výpravna	1.np	3 kN/m ²
34	Čekárna řidiči	1.np	3 kN/m ²
35	Denní místnost řidičů	2.np	3 kN/m ²
36	Školící sál	2.np	3 kN/m ²
37	Školící sál - sklad nábytku	2.np	5 kN/m ²
38	Ošetřovna	1.np	3 kN/m ²
Sociální zázemí			
40.1a	WC muži- umývárna+pisoiáry	1.np	3 kN/m ²
40.1b	WC muži-kabina	1.np	3 kN/m ²
40.1c	WC muži-kabina	1.np	3 kN/m ²
40.2	WC invalida	1.np	3 kN/m ²
40.3a	WC ženy- umývárna	1.np	3 kN/m ²
40.3b	WC ženy-kabina	1.np	3 kN/m ²
40.3c	WC ženy-kabina	1.np	3 kN/m ²
40.4a	WC ženy- umývárna	2.np	3 kN/m ²

40.4b	WC ženy-kabina	2.np	3 kN/m ²
40.4c	WC ženy-kabina	2.np	3 kN/m ²
40.5a	WC muži- umývárna+pisoiáry	2.np	3 kN/m ²
40.5b	WC muži-kabina	2.np	3 kN/m ²
40.5c	WC muži-kabina	2.np	3 kN/m ²
40.6a	WC ředitele- umývárna	2.np	3 kN/m ²
40.6b	WC ředitele- kabina	2.np	3 kN/m ²
40.7a	WC ženy- umývárna	3.np	3 kN/m ²
40.7b	WC ženy-kabina	3.np	3 kN/m ²
40.7c	WC ženy-kabina	3.np	3 kN/m ²
40.8a	WC ředitele- umývárna	3.np	3 kN/m ²
40.8b	WC ředitele- kabina	3.np	3 kN/m ²
40.9a	WC muži- umývárna+pisoiáry	3.np	3 kN/m ²
40.9b	WC muži-kabina	3.np	3 kN/m ²
40.9c	WC muži-kabina	3.np	3 kN/m ²
41.1a	Šatna mužů- umývárna+pisoiáry	1.np	3 kN/m ²
41.1b	Šatna mužů- kabina WC	1.np	3 kN/m ²
41.2	Šatna ženy- umývárna	2.np	3 kN/m ²
42	Šatna muži	1.np	3 kN/m ²
43.1	Šatna ženy	2.np	3 kN/m ²
43.2	Šatna ženy- umývárna WC	2.np	3 kN/m ²
43.3	Šatna ženy- kabina WC	2.np	3 kN/m ²
44.1	Úklid	1.np	3 kN/m ²
44.2	Úklid	1.np	3 kN/m ²
44.3	Úklid	2.np	3 kN/m ²
44.4	Úklid	3.np	3 kN/m ²
45	Jídelna	1.np	3 kN/m ²
46.1	Zázemí jídelny- příjem	1.np	3 kN/m ²
46.2	Zázemí jídelny- WC personálu	1.np	3 kN/m ²
46.3	Zázemí jídelny- sprcha personálu	1,np	3 kN/m ²
46.4	Zázemí jídelny- umývárna nádobí	1.np	3 kN/m ²
46.5	Zázemí jídelny- přípravna	1.np	3 kN/m ²

47	Sklad jídelny	1.np	6 kN/m ²
48.1	Kuchyňka	1.np	3 kN/m ²
48.2	Kuchyňka	2.np	3 kN/m ²
48.3	Kuchyňka	2.np	3 kN/m ²
48.4	Kuchyňka	2.np	3 kN/m ²
48.5	Kuchyňka	3.np	3 kN/m ²
48.6	Kuchyňka	3.np	3 kN/m ²
Technologické zařízení			
50	Měničrna	1.np	10 kN/m ² , bodové zatížení před rozvaděči 3 kN/m ²
51.1	Rozvodna VN ČEZ DISTRIBUCE	1.np	10 kN/m ² , bodové zatížení před rozvaděči 3 kN/m ²
51.2	Rozvodna VN DP	1.np	10 kN/m ² , bodové zatížení před rozvaděči 3 kN/m ²
52.1	Transformátory	1.np	13 kN/m ² , v místě měničrenského traťa 60 kN/m ² , v místě distribučního traťa 25 kN/m ²
52.2	Transformátory	1.np	13 kN/m ² , v místě měničrenského traťa 60 kN/m ² , v místě distribučního traťa 25 kN/m ²
52.3	Transformátory	1.np	13 kN/m ² , v místě měničrenského traťa 60 kN/m ² , v místě distribučního traťa 25 kN/m ²
52.4	Transformátory	1.np	13 kN/m ² , v místě měničrenského traťa 60 kN/m ² , v místě distribučního traťa 25 kN/m ²
52.5	Transformátory	1.np	13 kN/m ² , v místě měničrenského traťa 60 kN/m ² , v místě distribučního traťa 25 kN/m ²
52.6	Transformátory	1.np	13 kN/m ² , v místě měničrenského traťa 60 kN/m ² , v místě distribučního traťa 25 kN/m ²
53	Rozvodna NN	1.np	10 kN/m ² , bodové zatížení před rozvaděči 3 kN/m ²
54	Velín	1.np	3 kN/m ²
55.1	Sdělovací místnost	1.pp	6 kN/m ²
55.2	Sdělovací místnost	2.np	6 kN/m ²
55.3	Sdělovací místnost	3.np	6 kN/m ²

56	Kabelový kanál	1.pp	6 kN/m ²
57	Strojovna VZT	střecha	6 kN/m ²
58.1a	VZT šachta	1.np	x
58.1b	VZT šachta	2.np	x
58.1c	VZT šachta	3.np	x
58.2a	VZT šachta	1.np	x
58.2b	VZT šachta	2.np	x
58.2c	VZT šachta	2.np	x
59.1	Podružný rozvaděč	1.pp	6 kN/m ²
59.2	Rozvaděče	1.np	6 kN/m ²
59.3	Rozvaděče	2.np	6 kN/m ²
59.4	Rozvaděče	3.np	6 kN/m ²
60	Kotelna / Výměňíková stanice	1.pp	6 kN/m ²
61	Vodovodní vstup	1.pp	6 kN/m ²
62.1	Technická místnost	1.pp	6 kN/m ²
62.2	Technická místnost	1.np	6 kN/m ²
62.3	Technická místnost	1.np	6 kN/m ²
63	Server	3.np	6 kN/m ²
64	Rezerva	1.pp	6 kN/m ²

Zatížení větrem

Globální zatížení větrem použité pro návrh stabilitního systému bylo vypočteno v souladu s ČSN EN1991-1-4, s použitím následujících hodnot faktorů:

$C_{dir} = 1.0$

$c_{season} = 1.0$

Charakteristická hodnota zatížení větrem: 1.00 kN/m².

Projektanti opláštění mají pro návrh panelů / zasklení / fasád / přípojů použít ČSN EN 1991-1-4 ke stanovení lokálních koeficientů tlaku větru.

Zatížení sněhem

Zatížení sněhem bylo vypočteno v souladu s ČSN EN 1991-1-3 se zohledněním vlivu návějí.

Charakteristická hodnota zatížení sněhem: 0.56 kN/m².

Zatížení na jednotlivé prvky a základy jsou uvedena ve statickém výpočtu.

10 NÁVRH ZVLÁŠTNÍCH, NEOBVYKLÝCH KONSTRUKCÍ NEBO TECHNOLOGICKÝCH POSTUPŮ

Zvláštní, neobvyklé konstrukce nebo technologické postupy nejsou navrhovány.

Pro provádění stavby platí zásady organizace výstavby vycházející z právních předpisů (zákony, nařízení vlády, vyhlášky) a příslušných ČSN. Tyto postupy jsou pak mimo jiné odvislé i od technologických zvyklostí zhotovitele a jím zvoleného technologického postupu a musí být řešeny jako součást jeho realizační dokumentace.

11 ZAJIŠTĚNÍ STAVEBNÍ JÁMY

Před zahájením zemních prací (včetně konstrukcí pažení stavební jam) je nutné vytyčit podzemní inženýrské sítě a provést kontrolu sousedních staveb a konstrukcí (pasportizaci), které budou dočasně ponechány v rámci etapizace.

Návrh pažení základových jam není součástí tohoto návrhu a bude zpracován zhotovitelem v rámci realizační dokumentace. Předpokládá se pažení kolem obvodových stěn v 1.PP, dále podél celé severní a východní fasády objektu a podél jižní fasády objektu v místě horkovodního kanálu. Schéma předpokládané linie pažení je zakreslen na výkresech tvaru 19-7246-006-07-03-02-003 a 19-7246-006-07-03-02-004. Pro zbytek základových konstrukcí se předpokládají pouze výkopy ve sklonu 1:1.

12 TECHNOLOGICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ, KTERÉ BY MOHLY OVLIVNIT STABILITU VLASTNÍ KONSTRUKCE, PŘÍPADNĚ SOUSEDNÍ STAVBY

Při všech stavebních pracích musí být ve všech stavebních fázích zajištěna mechanická odolnost a stabilita nových a stávajících konstrukcí. Při výměnách, náhradách nebo podchycování prvků musí být zřízeno podepření vynášených konstrukcí, kterými jsou dotčené konstrukce podporovány.

Pro provádění stavby platí zásady organizace výstavby vycházející z právních předpisů (zákony, nařízení vlády, vyhlášky) a příslušných ČSN. Tyto postupy jsou pak mimo jiné odvislé i od technologických zvyklostí zhotovitele a jím zvoleného technologického postupu a musí být řešeny jako součást jeho realizační dokumentace.

13 ZÁSADY PRO PROVÁDĚNÍ BOURACÍCH A PODCHYCOVACÍCH PRACÍ A ZPEVŇOVACÍCH KONSTRUKCÍ ČI PROSTUPŮ

Bourací práce stávajících konstrukcí nejsou součástí tohoto návrhu – níže jsou uvedeny pouze obecné pokyny. Dodavatel je povinen předložit podrobný návrh bouracích prací v rámci výrobní dokumentace.

BOURÁNÍ Z HLEDISKA FUNKCE KONSTRUKCE

- Nenosné konstrukce se odstraňují bez statického zajištění. Jedná se o povrchové vrstvy (podlahy až na stávající stropní konstrukci, omítky, obklady, a pod), výplně otvorů (dveře, okna, vrata, mříže), příčky zděné (obecně stěny do tl. 100 mm), příčky a opláštění ze sádkartonu.
- Nosné konstrukce je možné odstranit po příslušném zajištění demolované a přilehlých konstrukcí.

BOURÁNÍ Z HLEDISKA ČASOVÉ POSLOUPNOSTI

- Odstranění nenosných částí.
- Demolice nosných konstrukcí.
- Případná sanace odkrytých poškozených ponechávaných nosných prvků.

OBECNÉ POKYNY

- Bourací práce provádět s ohledem na stav konstrukcí objektu, zbytečně nezasahovat do objektu více, než je nutné.
- Omezit bourací práce pomocí bouracích kladiv, lépe zdivo proříznout a pak opatrně vybourat.
- Veškeré konstrukce je nutno před realizací ověřit a zaměřit.
- Při bourání otvorů je nutné vždy podstojkovat okolní konstrukce (stropy). Vybourání se nesmí provádět dříve, než budou konstrukce zajištěny.
- Práce provede odborná firma s patřičně školenými pracovníky.
- V případě zjištění pohybu nosných konstrukcí nebo vzniku nových trhlin ve stěnách a stropních deskách budou práce okamžitě zastaveny, konstrukce zajištěny a bude přivolán statik!
- Bourání otvorů v nosných konstrukcích je možné až po vytvrdnutí a spolupůsobení nových dozdivek a nadpraží otvorů se zachovávanými konstrukcemi.
- Veškeré nosné konstrukce provádět dle předepsaných technologických postupů a platných norem ČSN a EN.
- Při prováděných pracích dodržovat bezpečnostní předpisy.

Před započítáním bouracích prací je nutno uvést mimo provoz veškerá silová a jiná vedení. Prostor staveniště je nutno před zahájením stavebních prací zabezpečit proti vstupu nežádoucích osob. Při zahájení bouracích prací se nesmí v žádné části bouraných objektů vyskytovat jakékoliv nebezpečné látky v jakémkoliv skupenství, zejména takové, které by mohly v případě jejich úniku ohrozit životní prostředí, tj. faunu i flóru. Při bouracích pracích je nutné dbát mimo jiné na to, aby při bourání, demontování nebo přemísťování staveb nebo jejich částí nebyla ohrožena bezpečnost a stabilita

jiných staveb, bezpečnost osob (i na sousedních pracemi nedotčených pozemcích) a aby okolí odstraňovaných staveb a jejich částí nebylo touto činností a jejími důsledky obtěžováno zbytečně a nad přípustnou míru upravenou příslušnými předpisy a vyhláškami.

Bourací práce musí být prováděny s největší opatrností a postupně odshora směrem dolů. Konstrukce (zdivo) je nutno rozebírat po částech, nepřipustné je náhlé stržení najednou. Výjimku v tomto představují pouze samostatně působící konstrukce jako štítové zdi, pilíře, komíny apod.

Konstrukce, u nichž hrozí sesutí, musí být předem adekvátním způsobem zabezpečeny. To je nutné zejména v místě styku dvou dilatačních celků, kdy se konstrukce jednoho dilatačního celku ponechává a druhá se odstraňuje.

Při bouracích pracích je nutno dodržovat bezpečnostní předpisy. Při bourání otvorů stávající konstrukce nejprve zajistit (osadit překlad), zejména v případě bourání otvoru v nosné konstrukci. V případě částečného rozšiřování (posunování) otvorů, nejprve otvor dozdit, osadit překlad a dále vybourat otvor. Škody na podlaze vzniklé při bouracích pracích a výškové rozdíly je nutné opravit.

Při provádění bouracích prací během výstavby např. v důsledku chyb projektu nebo provedených na stavbě, nebo v důsledku úprav stavby během provádění, je nutné dodržovat standardní bezpečnostní předpisy pro bourací práce, především s ohledem na stabilitu bouraných konstrukcí a konstrukcí k nim přilehlých.

14 POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ

Následující kontroly budou na stavbě realizovány formou přejímky technickým dozorem investora nebo autorským dozorem projektanta stavby.

- přejímka základové spáry geologem nebo geotechnikem
- kontrola zhutnění podsypů a zpětných zásypů
- ověření předepsaných únosností zemní pláně a štěrkových zásypů pod základovými konstrukcemi geologem nebo geotechnikem
- kontrola hydroizolace před betonáží
- kontrola výztuže betonových konstrukcí vč. provaření a opatření pro uzemnění a ochranu před účinky bludných proudů (před betonáží)
- kontrola bednění - musí být dostatečně tuhé a zhotovené tak, aby tvar konstrukce odpovídal výkresu tvaru a vyhovoval požadavkům na maximální povolené odchylky i po provedení betonáže.
- kontrola konzistence betonu pro ŽB patky
- kontrola těsnosti a funkčnosti pracovních a dilatačních spar
- průběžná kontrola rovinnosti a geometrie dle požadavků příslušných norem

15 BEZPEČNOST PRÁCE A OCHRANA ZDRAVÍ

Při všech pracích uvedených v této dokumentaci je nutné průběžně a důsledně dodržovat:

- Podmínky bezpečnosti práce obsažené v Zákoníku práce a vyhláškách Státního úřadu inspekce práce
- č. 591/2006 Sb. Požadavky na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích
- č. 309/2006 Sb. Zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci
- č. 362/2005 Sb. Požadavky na bezpečnost a ochranu zdraví při nebezpečí pádu
- Vyhlášku Českého úřadu bezpečnosti práce a Českého báňského úřadu č. 324/1990 Sb. o bezpečnosti práce a technických zařízení při stavebních pracích
- vyhlášku MPSV č. 12/1995 Sb. o bezpečnosti a provozu skladovacích zařízení sypkých hmot
- zákon č. 133/1985 Sb. o požární ochraně ve znění pozdějších předpisů a vyhlášku MV č. 246/2001 Sb. o požární prevenci
- ČSN ISO – 12480–1 – Jeřáby-bezpečné používání
- ČSN 65 0201 – Hořlavé kapaliny, provozovny a sklady
- ČSN 05 0601 – Bezpečnostní ustanovení pro sváření kovů
- ČSN 05 0610 – Bezpečnostní předpisy pro svařování plamenem a řezání kyslíkem
- ČSN 05 0630 – Bezpečnostní předpisy pro svařování elektrickým obloukem
- ČSN 07 8304 – Bezpečnostní předpisy k dopravě plynu – provozní pravidla

Pracovníci musí být před zahájením prací seznámeni s příslušnými bezpečnostními předpisy a s technologickými postupy. Dále musí být seznámeni a musí se řídit bezpečnostními předpisy a pravidly jednotlivých dodavatelů, souvisejícími s realizací díla. Dále jsou povinni používat při práci předepsané osobní ochranné pomůcky podle vyhlášky MPSV č. 204/1994.

Otvory v zemi musí být zabezpečeny proti pádu osob a chráněny plným překrytím.

16 POŽADAVKY NA KVALITU

- Splnění kvalitativních požadavků je podmínkou pro předání konstrukce. Dosažení stupně jakosti požadované projektem je podmínkou pro doložení potřebné spolehlivosti stavby.
- Dokumentace je provedena v úrovni Zadávací dokumentace. Není určena pro realizaci.
- Stavba bude prováděna tak, aby nedocházelo k úrazům. Při provádění stavby nesmí být ohrožena bezpečnost provozu na pozemních komunikacích. Bude respektována Vyhláška Českého úřadu bezpečnosti práce o bezpečnosti práce a technických zařízení při stavebních pracích.
- Stavbu budou provádět osoby s příslušnou odborností a zkušeností, bude respektován zák.183/2006 Sb.
- Stavební materiály se budou používat podle ustanovení příslušných předpisů pro materiály, bude respektován zák.183/2006 Sb.

- Budou respektovány závazné i nezávazné platné ČSN a související právní předpisy, stavební zákon 183/2006 Sb. ve znění pozdějších předpisů a prováděcí předpisy.
- Stavba bude prováděna podle realizační dokumentace. Veškeré odchylky od projektu budou řešeny ve spolupráci s projektantem, záznam bude proveden do stavebního deníku. Dosažení stupně jakosti požadované projektem je podmínkou pro doložení potřebné spolehlivosti stavby.
- V průběhu stavby budou prováděny řádné kontroly zakrývaných částí, záznam bude proveden do stavebního deníku. Požadované kontroly budou vyznačeny v realizační dokumentaci.
- Součástí díla je řádně vedený stavební deník.

17 SEZNAM POUŽITÝCH PODKLADŮ, NOREM, TECHNICKÝCH PŘEDPISŮ, ODBORNÉ LITERATURY, VÝPOČETNÍCH PROGRAMŮ APOD.

17.1 POUŽITÉ NORMY

Zásady navrhování konstrukcí

[1] ČSN EN 1990 Zásady navrhování konstrukcí

Zatížení stavebních konstrukcí

[2] ČSN EN 1991-1-1 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-1: Obecná zatížení - Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb

[3] ČSN EN 1991-1-2 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-2: Obecná zatížení - Zatížení konstrukcí vystavených účinkům požáru

[4] ČSN EN 1991-1-3 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí-Část 1-3: Obecná zatížení - Zatížení sněhem

[5] ČSN EN 1991-1-4 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí-Část 1-4: Obecná zatížení - Zatížení větrem

[6] ČSN EN 1991-1-5 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí-Část 1-5: Obecná zatížení - Zatížení teplotou

[7] ČSN EN 1991-1-6 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí-Část 1-6: Obecná zatížení - Zatížení během provádění

[8] ČSN EN 1991-1-7 Eurokód 1:Zatížení konstrukcí-Část 1-7: Obecná zatížení-Mimořádná zatížení

Betonové konstrukce – navrhování

[9] ČSN EN 1992-1-1 Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí. Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby

[10] ČSN EN 1992-1-2 Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí - Část 1-2: Obecná pravidla - Navrhování konstrukcí na účinky požáru

Beton - technologie

[12] ČSN EN 206-1 Beton – Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda

[13] ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí

[14] ČSN 73 0202 Geometrická přesnost ve výstavbě. Základní ustanovení

[15] ČSN 42 0139 Ocel pro výztuž do betonu - Svařitelná žebírková betonářská ocel - Všeobecně

[16] ČSN 73 6180 Hmoty pro ošetřování povrchu čerstvého betonu

Zakládání konstrukcí

[21] ČSN EN 1997-1 Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí – Část 1: Obecná pravidla

[22] ČSN EN 1997-2 Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí – Část 1: Průzkum a zkoušení základové půdy

[23] ČSN 73 0037 Zemní tlak na stavební konstrukce

[24] ČSN 72 1006 Kontrola hutnění zemin a sypanin

Stavební konstrukce – výkresy

[25] ČSN 01 3481 Výkresy stavebních konstrukcí. Výkresy betonových konstrukcí

[26] ČSN EN ISO 3766 Výkresy stavebních konstrukcí - Kreslení výztuže do betonu

17.2 ZÁKLADNÍ PRÁVNÍ PŘEDPISY A TECHNICKÉ NORMY:

- zákon č. 266/1994 Sb. o drahách ve znění pozdějších předpisů
- vyhl. 177/1995 Sb. Vyhláška Ministerstva dopravy, kterou se vydává stavební řád drah ve znění pozdějších předpisů
- zákon č. 89/2012 Sb., občanský zákoník
- zákon č. 183/2006 Sb. Zákon o územním plánování a stavebním řádu (stavební zákon), ve znění pozdějších předpisů
- vyhl. 499/2006 Sb. o dokumentaci staveb, ve znění vyhlášky č. 62/2013 Sb.
- vyhl. 146/2008 Sb. o rozsahu a obsahu projektové dokumentace dopravních staveb, ve znění pozdějších předpisů
- zákon č. 137/2006 Sb. o veřejných zakázkách, ve znění pozdějších předpisů – zákona 134/2016 Sb.
- vyhl. 169/2016 Sb. o stanovení rozsahu dokumentace veřejné zakázky na stavební práce a soupisu stavebních prací, dodávek a služeb s výkazem výměr
- zákon č. 22/1997 Sb. o technických požadavcích na výrobky a o změně a doplnění některých zákonů, ve znění pozdějších předpisů
- nařízení vlády č. 163/2002 Sb., kterým se stanoví technické požadavky na vybrané stavební výrobky, ve znění nařízení č. 312/2005 Sb.
- vyhl. 100/1995 Sb. Vyhláška Ministerstva dopravy, kterou se stanoví podmínky pro provoz, konstrukci a výrobu určených technických zařízení a jejich konkretizace (Řád určených technických zařízení) - ve znění pozdějších předpisů
- vyhláška MMR č. 398/2009 Sb., o obecných technických požadavcích zabezpečujících bezbariérové užívání staveb
- nařízení vlády č. 17/2003 Sb., kterým se stanoví technické požadavky na elektrická zařízení nízkého napětí

- Zákon č. 133/1985 Sb. o požární ochraně, ve znění pozdějších předpisů
- Vyhláška č. 23/2008 Sb., o technických podmínkách požární ochrany staveb, ve znění vyhlášky č. 268/2011 Sb.
- ČSN 28 0318 Průjezdne průřezy tramvajových tratí a obrysy pro vozidla provozovaná na tramvajových dráhách.
- ČSN 34 3112 Bezpečnostní předpisy pro práci na trakčním vedení tramvají a trolejbusů
- dále bude upřesněno v dalších stupních dokumentace

17.3 VÝPOČETNÍ PROGRAMY

Výpočty zpracovány v programech (kompletní počítačové výpočty jsou archivovány u zpracovatele statického výpočtu):

- Dlubal RFEM 5
- Fin EC 2019
- GEO5 2019

17.4 PODKLADY

- Hydrogeologický a radonový průzkum, GeoTec GS, a.s.
- Technická specifikace objednatele
- Zadávací podmínky SOD
- Koncept technického řešení, Metroprojekt Praha, a.s. + Mott MacDonald CZ, s.r.o.
- PD DUR Rekonstrukce vozovny Slovany Plzeň, Slovanská alej 35, Metroprojekt Praha, a.s. + Mott MacDonald CZ, s.r.o.
- PD DSP Rekonstrukce vozovny Slovany Plzeň, Slovanská alej 35, Metroprojekt Praha, a.s. + Mott MacDonald CZ, s.r.o.
- Dispozice investora
- Geodetické podklady - zaměření z 11/2017, vypracoval Delta G, s.r.o.
- Katastrální mapa
- Závěry z výrobních výborů a jednání konaných v průběhu zpracování tohoto projektu
- Ekologický audit, vypracoval Ekola Group, v 11/2017
- Stavebně technický průzkum výskytu azbestových materiálů v objektech vozovny Slovany, vypracoval Removal s.r.o., Petr Balvín, v 03/2018

18 POŽADAVKY NA ROZSAH A OBSAH DOKUMENTACE ZAJIŠŤOVANÉ JEJÍM ZHOTOVITELEM

18.1 ROZSAH DODAVATELSKÝCH PRACÍ

O dodavateli se předpokládá, že je mu známa dokumentace, skutečný stav staveniště a hranice dodávek a prací. Tato dokumentace nemá vyčerpávací charakter a dodavatel je povinen bez výjimek a námitek provést všechny práce nutné k úplnému dokončení díla a k jeho řádnému fungování, a to mezi jiným:

- Seznámit se se staveništěm a porovnat všechny jeho části se zadávací dokumentací. V případě neupozornění na případné rozpory, nebude po předání nabídek brán na toto zřetel.
- Dodání všech různých materiálů a technik potřebných pro provedení jím dodávaných prací.
- Opatření – na svou plnou odpovědnost – bednění, lešení, pomocných konstrukcí a strojů všeho druhu a jejich odklizení po ukončení prací.
- Zřízení všech zábran a předepsaných bezpečnostních zařízení nutných k práci svých zaměstnanců, jakož i uvedení do původního stavu stávajících ochranných zařízení, která byla přemístěna nebo demontována během prací.
- Zřízení takových opatření, aby nedošlo k poškození ponechávaných povrchů. V případě poškození, musí být ponechávané povrchy či konstrukce opraveny či uvedeny do původního stavu.
- Zajištění všech přístrojů a pracovní síly k provádění zkoušek.
- Uvedení díla do provozu.
- Případné opravy nefunkčních, vadných částí.
- Předvedení vzorků v dostatečném předstihu v odpovídajícím množství pro finální výběr. Vzorky budou odsouhlaseny investorem – předpokládaná doba 14 dní. Jedná se především o pohledovost betonů.

Všechny práce navíc, které budou dodavatelem způsobeny ostatním dodavatelským profesím jím provedenými změnami v základním řešení vycházejícím z výběrového řízení, budou ostatními dodavatelskými profesemi provedeny zásadně na účet dodavatele. Připomínky a požadavky k dokumentaci předloží dodavatel nejpozději týden před odevzdání své cenové nabídky. Na pozdější námítky nebude brán ohled.

18.2 SPECIFICKÉ POŽADAVKY NA DALŠÍ PRŮZKUMY

Průzkumy

- Stávající sítě a podzemní objekty včetně požadovaných ochranných pásem – zaměření
- Dokončení zaměření okolních stávajících objektů po zbourání stávajících objektů na stavební parcele

18.3 SPECIFICKÉ POŽADAVKY NA ROZSAH A OBSAH VÝROBNÍ DOKUMENTACE

Tato dokumentace neslouží jako výrobní. Technické studie a výrobní plány vypracovává dodavatelský podnik v přípravném období po vydání příkazu k zahájení prací pod vedením vedoucího stavby, pokud nebude dohodnuto jinak.

Výrobní dokumentace bude vypracována podle příslušných ČSN a EN. Dodavatelský podnik na sebe vezme náklady a plat poradce, který by se měl účastnit jednotlivých projektů i detailních výrobních plánů, za účelem ověření dokumentace vydané vedoucím stavby, nebo při vypracování veškeré potřebné dokumentace. Dodavatelský podnik musí ve svých projektech a zakázkách výrobcům zohlednit obecné normy vztahující se ke stavebním pracím. Důraz se klade na to, že pokud tato pravidla nebudou respektována, vedoucí stavby, nenařídí-li sám jinak, bude nucen dát k tíze dodavatele a na jeho náklady přepracovat všechny potřebné detaily, plány, schémata a výkresy a příslušné množství jejich reprodukcí.

Všechny spisy výrobní dokumentace musí dodavatel předat ještě před zahájením prací na té které části konstrukce. Výstavba konstrukce je podmíněna bezvýhradným schválením dodané dokumentace. Praktické a finanční důsledky nedodržení tohoto postupu připadají zcela na účet dodavatele. Dodavatel přebírá veškerou odpovědnost za svou technickou koncepci, za své výpočty, za výkresy, za rozměry a za následky z nich plynoucí.

Dodatelský podnik musí předat vedoucímu stavby podrobné plány, z nichž je dobře patrné vykonávání jednotlivých prací. V nich musí být vyznačeny veškeré změny oproti dokumentaci vedoucího stavby. Schválení plánu nelze použít jako pozdější námitku, vyskytnou-li se následky plynoucí z úprav nevyznačených v prováděcí dokumentaci a neohlášených během prací.

Součástí výrobní / realizační dokumentace musí být následující:

- Technická zpráva
- Podrobný statický výpočet
- Kladečské výkresy, podrobné výkresy tvarů betonových konstrukcí
- Podrobné výkresy a výkazy výztuže na základě schémat výztuže, které jsou obsahem této dokumentace
- Výkresy detailů (styků, spár, kotevních prvků)
- Podrobný návrh dočasných konstrukcí, pažení stavebních jam apod. včetně Statického výpočtu
- Podrobný návrh způsobu a technologického postupu výstavby
- Harmonogram projekčních prací, objednávek a zásobování.
- Popřípadě další dokumentace nad rámec vyhlášky č. 499/2006 Sb., která je nutná pro realizaci stavby (po dohodě s Investorem)

18.4 PODMÍNKY PRO PŘEJÍMKU DÍLA

- Konstrukce bude vyrobena podle odsouhlaseného projektu
- Součástí díla je řádně vedený stavební (montážní) deník
- Součástí díla je dílenská dokumentace
- Součástí díla je dokumentace skutečného provedení, která bude obsahovat skutečné provedení s vyznačením odchylek oproti projektu

18.5 ZKOUŠKY A TECHNOLOGICKÉ PŘEDPISY

- Požadovány jsou předpisy pro skladování a manipulaci s materiálem
- Technologické předpisy pro montáž a pokládku
- ČSN EN 206+A1 Beton – Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda

19 VÝKRESOVÁ ČÁST

Výkresová část stavebně konstrukčního řešení je vyhotovena a je součástí tohoto projektu.

20 PLÁN KONTROLY SPOLEHLIVOSTI KONSTRUKCÍ

20.1 STANOVENÍ KONTROL SPOLEHLIVOSTI KONSTRUKCÍ STAVBY Z HLEDISKA JEJICH BUDOUCÍHO VYUŽITÍ

Vzhledem k charakteru stavebního záměru není dokládáno.

Pro provádění stavby platí podmínky a zásady stanovené právními předpisy (zákony, nařízení vlády, vyhlášky) a příslušnými ČSN:

ČSN EN 1090-11) a ČSN EN 1090-2+A1

21 OSTATNÍ

21.1 NAVRŽENÉ VÝROBKY, MATERIÁLY A HLAVNÍ KONSTRUKČNÍ PRVKY

Pro stavbu mohou být použity pouze schválené výrobky a materiály s příslušnou certifikací. Stavební práce mohou provádět pouze firmy a osoby náležitě odborně způsobilé k výkonu stavebních profesí s příslušným oprávněním ke stavební činnosti.

Při provádění železobetonových konstrukcí je třeba jako minimální technologický předpis dodržovat ustanovení ČSN 732400 „Provádění a kontrola betonových konstrukcí“ a ČSN EN 206-1 (73 2403) „Beton, část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda“. Všechny železobetonové vodorovné prvky, vystavené přímému působení ovzduší (tj. bez omítek) budou opatřeny ochranným protikarbonačním nátěrovým souvrstvím.

Při všech stavebních pracích, dokumentovaných tímto projektem, je nutno průběžně a důsledně dodržovat předpisy na úseku ochrany zdraví při práci, bezpečnosti a ochrany zdraví při práci na pracovištích s nebezpečím pádu z výšky nebo do hloubky s dodržením požadavků na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích. Všichni zúčastnění pracovníci musí být s předpisy seznámeni před zahájením prací a jsou dále povinni používat při práci předepsané osobní ochranné pomůcky podle výše uvedených předpisů.

21.2 ZPŮSOB VÝSTAVBY

Zhotovitel je povinen předložit návrh způsobu výstavby jako součást své realizační dokumentace k připomínkám projektantovi před zahájením stavebních prací.

22 ZÁVĚR

Návrh konstrukce byl proveden tak, aby byly splněné parametry dané normami a požadavky zadané investorem a zároveň tak, aby byla konstrukce dostatečně tuhá a stabilní. Veškeré nosné konstrukce vyhovují z **hlediska I. a II. mezního stavu**. Návrh ověřen z hlediska únosnosti, použitelnosti i hospodárnosti konstrukce.

V případě vzniku nejasností nebo nepředpokládaných skutečností v průběhu stavby je nutné okamžitě kontaktovat projektanta.

Dokumentace je zpracována podle vyhlášky MMR č. 499/2006 Sb., o dokumentaci staveb, ve znění novely č. 62/2013 Sb. Návrh stavby je zpracován podle vyhlášky MMR č. 268/2009 Sb., o technických požadavcích na stavby, ve znění novely č. 323/2017 Sb. Dokumentace je autorizována ve smyslu zákona č. 360/1992 Sb. **Tento stupeň projektové dokumentace není určen pro realizaci stavebního díla a nesmí být pro tyto účely použit.**

DODAVATEL STAVBY MUSÍ ZPRACOVAT VLASTNÍ VÝROBNÍ DOKUMENTACI, KTERÁ ODPOVÍDÁ JÍM POUŽITÉMU KONSTRUKČNÍMU SYSTÉMU, POUŽÍVANÝM MATERIÁLŮM, APOD. V PŘÍPADĚ NEJASNOSTÍ NEBO NEPŘEDPOKLÁDANÝCH SKUTEČNOSTÍ JSOU DODAVATELSKÁ FIRMA NEBO INVESTOR POVINNI OKAMŽITĚ KONTAKTOVAT PROJEKTANTA A STATIKA.

Všechny práce je nutno provádět dle platných předpisů a norem a dle všech zákonů a nařízení o bezpečnosti práce a ochraně zdraví pracujících.

V Praze 30.11.2019

Ing. Zdeňka Šulerová