



REVIZE Č.:	OBSAH :	DATUM :

TENTO VÝKRES JE DLE AUTORSKÉHO ZÁKONA MAJETKEM PROJEKTANTA, JEHO KOPÍROVÁNÍ A ROZŠÍŘOVÁNÍ JE MOŽNO POUZE SE SOUHLASEM AUTORA

MÍSTO STAVBY:	Panenské Břežany		
OBJEDNATEL:	STŘEDOČESKÝ KRAJ, IČ: 70891095, DIČ: CZ70891095, se sídlem: Zborovská 11, 150 21 Praha 5		
ZÁSTUPCE INVESTORA:	zastoupený Martinem Hermanem, radním pro oblast investic a veřejných zakázek Mgr. Hana Bílková, ředitelka Oblastního muzea Praha-východ Ing. Jiří Píler, správce objektu, tel.: +420 739 452 165		
SDRUŽENÍ:			
 PROJEKTOVÝ ATELIER PRO ARCHITEKTURU A POZEMNÍ STAVBY, s.r.o. BĚLEHRADSKÁ 199/70, 120 00, PRAHA 2, IČO : 45308616 TEL.: 221 592 931, EMAIL: ATELIERTS@ATELIERTS.CZ			
AUTORSKÝ KOLEKTIV:	Ing.arch. T. ŠANTAVÝ, Ing.arch. V. KLADIVA		
HL. INŽENÝR PROJEKTU:	Ing.arch. V. KLADIVA		
PROJEKTANT ČÁSTI:			
 Agile Consulting Engineers s.r.o. Na Vyhlídce 64, 190 00 Praha 9 info@agile-ce.cz, www.agile-ce.cz tel.: +420 733 386 555			
ODPOV.PROJEKTANT:	ZPRACOVATEL ČÁSTI:	KRESLIL:	KONTROLOVAL:
Jan Tomšů, MSc	Ing. Pavel Roubal	Ing. Pavel Roubal	Ing. Pavel Roubal
Č.ZAK.: 3489 080 18 00	NÁZEV DÍLA: PANENSKÉ BŘEŽANY - HORNÍ ZÁMEK DOKONČENÍ PRACÍ V AREÁLU PARKU		Č.PARÉ:
DATUM: 11.2019			
POČET A4: -			
NÁZEV*.DWG: -			
MĚŘÍTKO: -	ČÁST: D1.S01, S02.2 STAVEBNĚ-KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ		Č.PŘÍLOHY: D.1.S01, S02 .2.1.1
STUPEŇ: DUR, DSP, DPS	NÁZEV PŘÍLOHY: SO 01 - KRAJINNÝ VODNÍ KANÁL SO 02 - STROJOVNA VODNÍHO KANÁLU (rekonstrukce historického čerpacího zařízení, úprava vstupu, rozvod vody)		
PROFESE: STAVEBNĚ-KONSTRUKČNÍ	TECHNICKÁ ZPRÁVA		

1 OBSAH

1	OBSAH	1
	IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE.....	3
2	ÚVOD	4
1	POPIS NAVRŽENÉHO KONSTRUKČNÍHO SYSTÉMU STAVBY, VÝSLEDKY PRŮZKUMŮ	4
1.1	GEOLOGIE	4
2	ZÁMĚR STAVBY, ARCHITEKTONICKÉ ŘEŠENÍ.....	6
2.1	ARCHITEKTONICKÉ, VÝTVARNÉ, MATERIÁLOVÉ, DISPOZIČNÍ A PROVOZNÍ ŘEŠENÍ	6
2.2	KONSTRUKČNÍ A STAVEBNĚ TECHNICKÉ ŘEŠENÍ A TECHNICKÉ VLASTNOSTI STAVBY	7
2.2.1	Objekt SO 01	7
2.2.2	Objekt SO 02	7
3	KONSTRUKCE OBJEKTŮ	7
3.1	VÝKOPY	7
3.2	ŽELEZOBETONOVÁ KONSTRUKCE	8
3.2.1	Základy	8
3.2.2	Svislé konstrukce.....	8
3.2.3	Vodorovné konstrukce	9
3.2.4	Prostupy	9
4	MATERIÁLY A HLAVNÍ KONSTRUKČNÍ PRVKY	9
4.1	MATERIÁLY POUŽITÉ NA NOSNÉ KONSTRUKCE	9
4.2	ZAKÁZANÉ MATERIÁLY	10
5	PODKLADY	10
6	POUŽITÉ NORMY, LITERATURA, SOFTWARE, TECHNICKÉ PŘEDPISY	10
6.1	NORMY	10
6.2	ZÁKONY A VYHLÁŠKY	11
6.3	SOFTWARE	11
7	NÁVRH A POSOUZENÍ KONSTRUKCÍ	11
8	HODNOTY ZATÍŽENÍ	11
8.1	STÁLÁ ZATÍŽENÍ.....	11
8.2	UŽITNÁ ZATÍŽENÍ.....	11
9	ZÁSADY PROVÁDĚNÍ BOURACÍCH A PODCHYCOVACÍCH PRACÍ	11
9.1	OBJEKT SO 01	11
9.2	OBJEKT SO 01	12
10	PROVÁDĚNÍ JINÝCH, NEŽ BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ	12
10.1	PROVÁDĚNÍ OCELOVÝCH KONSTRUKCÍ.....	12
11	KONCEPCE A PROVÁDĚNÍ BETONOVÉ KONSTRUKCE	12
11.1	TOLERANCE BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ.....	12
11.2	KONSTRUKCE S NULOVÝMI PODLAHAMÍ OPATŘENÉ STĚRKOU	12
11.3	POVRCHOVÁ KVALITA ŽB KONSTRUKCÍ BEZ ZVLÁŠTNÍCH NÁROKŮ	13
11.4	SMRŠŤOVÁNÍ A DOTVAROVÁNÍ BETONU	13

11.5	PROVÁDĚNÍ BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ.....	13
11.6	SANACE BETONU	13
11.7	IZOLACE SPODNÍ STAVBY – „VODĚODOLNÁ KONSTRUKCE “	14
11.8	ÚPRAVA PODKLADU A PODLOŽÍ POD ZÁKLADOVOU DESKOU A ZÁŠYPY.....	15
11.9	POHLEDOVÁ KVALITA PROVEDENÍ BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ.....	15
12	OCHRANA KONSTRUKCÍ	15
12.1	OCHRANA OCELOVÝCH KONSTRUKCÍ PROTI KOROZI.....	15
12.2	OCHRANA BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ.....	15
13	TECHNOLOGICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ OVLIVŇUJÍCÍ STABILITU	16
13.1	PROSTOROVÁ TUHOST KONSTRUKCE	16
13.2	DEFORMACE BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ	16
14	POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ.....	16
14.1	POŽADAVKY NA KVALITU	16
15	ROZSAH DODAVATELSKÝCH PRACÍ.....	17
16	POŽADAVKY NA DOKUMENTACI (PROJEKT, PŘEDÁNÍ, ZKOUŠKY, TECHNOLOGICKÉ POSTUPY)	18
16.1	VÝROBNÍ DOKUMENTACE	18
16.2	Obsah výrobní dokumentace	18
16.3	PODMÍNKY PRO PŘEJÍMKU DÍLA.....	18
16.4	ZKOUŠKY A TECHNOLOGICKÉ PŘEDPISY	18
17	ZÁVĚR	19

IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE

Název stavby:	Panenské Břežany – Horní zámek dokončení prací v areálu parku Horního zámku Panenské Břežany	
	SO 01 Krajinový vodný kanál SO 02 Strojovna vodního kanálu	
Místo stavby:	Panenské Břežany kat. území 717550 parcelní čísla 6/2, 6/6, 6/8, 6/21, 11/1, 11/2, 12, 459	
Investor:	Středočeský kraj Zborovská 11 150 21 Praha 5 IČO: 70891095 Zastupuje: Martin Herman, radní pro oblast investic a veřejných zakázek Mgr. Hana Bílková, ředitelka oblastního muzea Praha – východ Ing. Jiří Piler, správce objektu	
Generální projektant:	Projektový ateliér pro architekturu a pozemní stavby, společnost s r.o. se sídlem: Bělehradská 199/70, 120 00 Praha 2 IČO: 45308616 Tel.: 224 255 555 E-mail: atelierts@atelierts.cz	
Vedoucí projektant:	Ing. arch. Tomáš Šantavý	
Autoři:	Ing. arch. Tomáš Šantavý	Tel.: 222 516 186
	E-mail: tomas.santavy@atelierts.cz	mobil: 603 501 810
	Ing. arch. Vladimír Kladiva	
	E-mail: vladimir.kladiva@atelierts.cz	Tel.: 221 592 938
Projektant části:	Agile Consulting Engineers s.r.o. Na Vyhlídce 64, 190 00 Praha 9 IČO: 077 39 010 DIČ: CZ077 39 010 tel.: +420 733 386 555 e-mail: info@agile-ce.cz Ing. Pavel Roubal, Jan Tomšů, MSc CEng ČKAIT 3000257 - IS00	
Část:	D.1.2 STAVEBNĚ – KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ	
Stupeň dokumentace:	DSP + DPS	
Datum vyhotovení:	září 2019	

2 Úvod

Na základě žádosti generálního projektanta byly provedeny konzultace, výpočty a úvahy PROJEKTU PRO STAVEBNÍ POVOLENÍ A PROJEKTU PRO PROVEDENÍ STAVBY – STATICKÁ ČÁST, pro výše uvedenou stavbu.

Výsledkem je výkresová dokumentace, technická zpráva a statický výpočet, kde jsou stanoveny okrajové podmínky a předpoklady návrhu a provádění stavebních úprav nosných konstrukcí a návrh nových nosných konstrukcí.

Pro vypracování návrhu byla použita dokumentace stavební části, dostupná původní dokumentace, Dále příslušné normy ČSN, EN.

Objekt SO 01 – Krajinný vodní kanál slouží původně sloužil jako dekorační vodní plocha barokně krajinné kompozice. Po tvarové rekonstrukci bude objekt sloužit původnímu účelu.

Objekt SO 02 – Původně sloužil jako strojovna čerpacího zařízení studny a technologické zázemí krajinného bazénu SO 01. Dnes jsou technologické i konstrukční prvky objektu dožilé. Po výstavbě nové strojovny (v původním dispozičním a půdorysném tvaru) nad šachticí studny bude sloužit původnímu účelu. V rámci obnovy, bude v přední části expozičně zpřístupněn pohled na původní rekonstruovanou technologii z 30. let.

1 POPIS NAVRŽENÉHO KONSTRUKČNÍHO SYSTÉMU STAVBY, VÝSLEDKY PRŮZKUMŮ

1.1 GEOLOGIE

Nebyl zpracován inženýrsko – geologický průzkum. Pro prvotní návrh byly použity dostupné historické vrty z geofundu, které ovšem nejsou přímo z místa stavby. Vzhledem ke svahu, který zde je, je nutné podrobněji geologii daného místa prozkoumat.

V dané lokalitě je velká mocnost navážek, a to až cca do 3,2 m. Následují různé vrstvy hlíny, písků a v hloubce cca 6,0 m je již slín. Základy terasy by měly být až ve slínu. Ovšem o jeho kvalitě a mechanických vlastnostech nejsou informace.

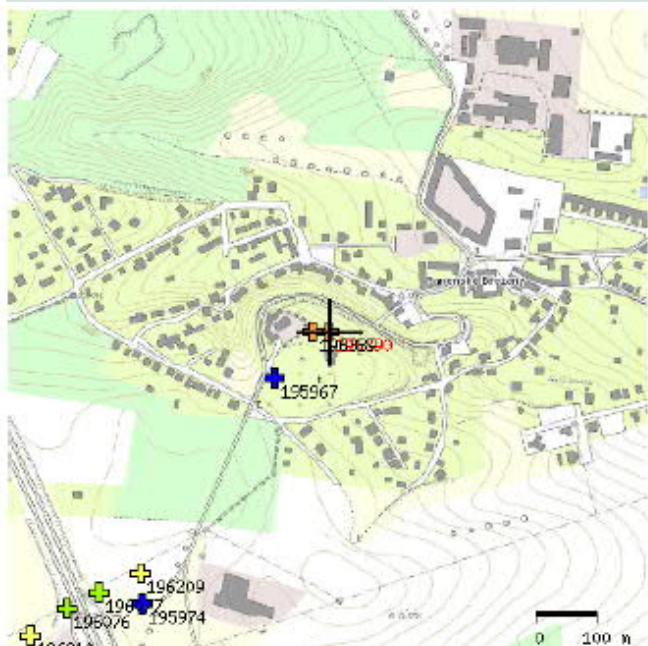
Před zahájením stavby je nutné zpracovat podrobný inženýrsko – geologický průzkum.

VRT - ZÁKLADNÍ INFORMACE

Stát	Česká republika	Nadmořská výška - souřadnice Z	238.70
Jazyk	česky	Inklinometrie (Y/N)	Y
Název databáze	GDO	Účel	inženýrskogeologický
ID	196390	Hydrogeologické údaje (Y/N)	N
Původní název	W-4	Hloubka hladiny podzemní vody [m]	
Zkrácený název	W-4	Druh hladiny podzemní vody	suchý vrt
Rok vzniku objektu	1977	Karotáž (Y/N)	N
Poskytovatel dat	Česká geologická služba - Geofond	Provedené zkoušky	
Hloubka vrtu (m)	6,6	Hmotná dokumentace (Y/N)	N
Primární dokumentace	GF V078090	Druh objektu	vrt svislý
Souřadnice X - JTSK [m]	1029350.00	Geologický profil (Y/N)	Y
Souřadnice Y - JTSK [m]	739715.00	Organizace provádějící	Stavební geologie, n.p. Praha
Způsob zaměření X,Y	odečteno z mapy	Organizace blokující	
Výškový systém	zaměřeno (systém neuveden)	Blokováno do	

ZÁKLADNÍ LITOLOGICKÁ DATA

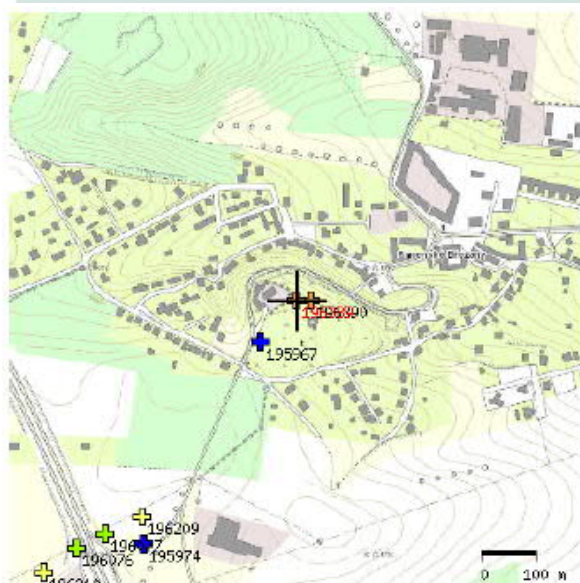
Hloubka[m]	Stratigrafie	Popis
0.00 - 3.20	Kvartér	navážka hojně jílovitý kamenitý pevný, šedá, žlutá
3.20 - 3.80	Kvartér	hlína humózní jemně písčité pevný, šedá
3.80 - 3.90	Kvartér	hlína sprašový silně písčité pevný, šedá
3.90 - 5.20	Kvartér	hlína sprašový jílovitý písčité tuhý, šedá, žlutá vápenec v žilkách
5.20 - 5.40	Kvartér	písek střednozrný, hnědá
5.40 - 5.90	Kvartér	hlína sprašový jílovitý písčité pevný tuhý vlhký, hnědá
5.90 - 6.60	Křída svrchní	slín v ostrohranných úlomcích pevný, šedá, žlutá

LOKALIZACE V MAPĚ**VRT - ZÁKLADNÍ INFORMACE**

Stát	Česká republika	Nadmořská výška - souřadnice Z	239.40
Jazyk	česky	Inklinometrie (Y/N)	Y
Název databáze	GDO	Účel	inženýrskogeologický
ID	196389	Hydrogeologické údaje (Y/N)	N
Původní název	W-1	Hloubka hladiny podzemní vody [m]	
Zkrácený název	W-1	Druh hladiny podzemní vody	suchý vrt
Rok vzniku objektu	1977	Karotáž (Y/N)	N
Poskytovatel dat	Česká geologická služba - Geofond	Provedené zkoušky	geotechnické rozbory
Hloubka vrtu (m)	7,2	Hmotná dokumentace (Y/N)	N
Primární dokumentace	GF V078090	Druh objektu	vrt svislý
Souřadnice X - JTSK [m]	1029350.00	Geologický profil (Y/N)	Y
Souřadnice Y - JTSK [m]	739740.00	Organizace provádějící	Stavební geologie, n.p. Praha
Způsob zaměření X,Y	odečteno z mapy	Organizace blokující	
Výškový systém	zaměřeno (systém neuveden)	Blokováno do	

ZÁKLADNÍ LITOLOGICKÁ DATA

Hloubka[m]	Stratigrafie	Popis
0.00 - 0.70	Kvartér	navážka hlinitý kamenitý
0.70 - 2.70	Kvartér	navážka hlinitý kamenitý, žlutá, šedá
2.70 - 3.60	Kvartér	hlína skvrnitý jílovitý jemně písčité pevný, šedá
3.60 - 3.70	Kvartér	hlína sprašový jílovitý písčité jemně slídnatý vápnitý, hnědá
3.70 - 5.20	Kvartér	hlína sprašový jemně písčité pevný drobný pevný, bílá, šedá
5.20 - 5.40	Kvartér	písek jemnozrný, hnědá
5.40 - 5.80	Kvartér	hlína sprašový silně písčité vápnitý, šedá, hnědá štěrkopísek hlinitý pevný
5.80 - 7.20	Křída svrchní	slín pevný, šedá, žlutá opuka silně zvětralý

LOKALIZACE V MAPE

2 ZÁMĚR STAVBY, ARCHITEKTONICKÉ ŘEŠENÍ

2.1 ARCHITEKTONICKÉ, VÝTVARNÉ, MATERIÁLOVÉ, DISPOZIČNÍ A PROVOZNÍ ŘEŠENÍ

- Objekt SO 01

Jedná se o stávající historický prvek v zahradě, obdélníkového tvaru, kde při jeho obvodu je vodní kanál v šíři 1,5 m, hl. 0,5 m. Vzhledem ke stavu poškození stávající betonové konstrukce kanálu bude ve shodném tvaru nově provedený kanál z vodostavebního betonu s vymývaným povrchem, tak aby byl zachován výraz stávajícího objektu. Technologie je napojena na strojovnu při kanálu.

- Objekt SO 02

Původní strojovna se studnou je ve špatném stavu, dojde k demolici, bude realizována nová stavba objektu se zachováním původního částečně zapuštěného tvaru. Stavba bude z vodostavební betonové konstrukce, střecha je navržena zatravněná. Stavba bude, tak jak je i dnes pod zorným úhlem kompoziční barokové osy vedoucí od vstupu do zámku.

V objektu bude zachována repasovaná nefunkční historická technologie, která bude viditelná oknem. Studna bude zachována, horní část tubusu bude obnovena. V objektu bude nové technologické zařízení pro napojení vodního kanálu a studny.

2.2 KONSTRUKČNÍ A STAVEBNĚ TECHNICKÉ ŘEŠENÍ A TECHNICKÉ VLASTNOSTI STAVBY

- Objekt SO 01

Jedná se o tvarovou kopii stávajícího krajinného kanálu. Po demolici a úpravě výkopu bude ve stávajícím místě zhotoven nový železobetonový kanál z vodostavebního betonu. Bude převzata profilace koruny stěn původního kanálu. Pohledový vzhled bude imitovat stávající konstrukci. Povrch bude po zatvrdnutí vymýván, tak aby došlo k navození původní tektoniky povrchu betonu.

V rámci bouracích prací, bude předán vzorek betonu ke granulometrickému rozboru. Na základě výsledku se určí typ použitého kameniva na novou ŽB konstrukci. Konstrukce bude dilatovaná dle soudobých detailů na vodostavební beton. Do bazénu budou z objektu SO 02 přivedeny rozvody bazénové vody. Pro zhotovení prostupů budou použity tvarovky určené do bílých van. Návrhový stav předpokládá pomalou cirkulaci vody.

- Objekt SO 02

Po demolici objektu původní strojovny (vyjma konstrukce studny) bude ve stávající pozici zbudována nová železobetonová konstrukce z vodostavebního betonu. Objekt bude částečně zapuštěn pod terén. Střecha objektu bude zatravněná a částečně odizolovaná. V čele objektu bude umístěna prosklená stěna sloužící k prezentaci původní repasované technologie. Vedle budou v původní pozici situovány vstupní dveře. Čelo objektu bude omezeno gravitačními opěrnými zdmi, tak aby byl zásah do svahu minimální. V objektu budou umístěny technologie distribuce vody do vodních krajinných prvků a vody určené k závlaze parku.

V rámci zbudování objektu strojovny bude sanována konstrukce šachty studny. Zdivo bude do hloubky vyspraveno a povrchy budou zceleny a opraveny, případně doplněny. Mezipodesta pod úrovní stávající podlahy bude repasována a doplněna o novou porošť.

Pro zhotovení prostupů budou použity tvarovky určené do bílých van.

3 KONSTRUKCE OBJEKTŮ

3.1 VÝKOPY

Po demolici stávajících objektů budou výkopy rozšířeny do požadovaných rozměrů. U objektu strojovny (SO02) bude brána zřetel na okolní zeleň, která bude v maximálním možném rozsahu chráněna.

Výkopy hlubší než 0,5 m budou pažené nebo se spádováním bočních stěn. Zásyp provádět po vrstvách a hutnit na 150 kPa.

Veškeré zásahy do terénu (mimo stávající trasy), související s posuzovaným záměrem, budou předem konzultovány s organizací oprávněnou k provádění archeologických výzkumů. Před zahájením výkopu je nutné oznámit termín zahájení prací s dostatečným předstihem na příslušné archeologické pracoviště.

Nutno převzít základovou spáru.

3.2 ŽELEZOBETONOVÁ KONSTRUKCE

3.2.1 Základy

- Objekt SO 01

Jedná se o železobetonovou bílou vanu z vodostavebního betonu tl. 250 mm armovanou vázanou výztuží. Po urovnání základové spáry podkladním betonem tl. min. 50 mm z betonu C 16/20 bude monoliticky vyvedeno koryto kanálu. Základová spára bude umístěna v nezámrzné hloubce. V rámci konstrukce bazénů bude nutno provést těsněné dilatační spáry.

Horní líc desky bude spádovaný dle požadavku stavební části.

Použité kamenivo bude určeno na základě rozboru stávajícího bazénu.

- Objekt SO 02

Jedná se o železobetonovou bílou vanu z vodostavebního betonu tl. 300 mm. Čelo objektu bude založeno na základovém pasu spuštěném ze základové desky (ŽB trám 300x700 mm). Železobetonový trám bude přerušen v místě stávající studny a nesmí s ní být nijak spojený.

Po urovnání základové spáry podkladním betonem bude monoliticky vyvedena konstrukce strojovny. Základová spára bude umístěna v nezámrzné hloubce.

Nová základová deska bude os stávající konstrukce studny oddilátována. Dále bude nutno opatrně řešit novou konstrukci nad stávající nikou vycházející ze studny. V současné době tomto místě není moc informací, poloha niky je zakreslena ve výkrese tvaru. Při realizaci nutno opatrně provádět zejména výkopové práce a následnou betonáž.

Při hloubení a zakládání konstrukce nutno chránit niku vystupující ze studny. V rámci stavby prostor vyztuzit stojkami.

3.2.2 Svislé konstrukce

- Objekt SO 01

Jedná se o železobetonovou bílou vanu z vodostavebního betonu tl. 250 mm. Stěny kanálu tl. 250 mm budou navazovat na základovou konstrukci (těsněná pracovní spára). Pozor, nutno zachovat stávající tvarování koruny stěny při styku s terénem, patrné z výkresové dokumentace.

Povrch bude po zatvrdnutí vymyt, tak aby byl docílen povrch původního betonu kanálu.

Pro prostupy použít systémové řešení těsněných prostupů určené pro bílé vany, včetně pryžových těsnění. Umístění prostupů nutno koordinovat již před započatím betonářských prací.

- Objekt SO 02

Jedná se o železobetonovou bílou vanu z vodostavebního betonu tl. 300 mm. Sloup v čelní stěně, který částečně vychází nad stávající studnu, bude betonován s mezerou (vložené XPS např. tl. 20 mm), aby nedošlo k propojení konstrukcí a vznikla dilatace.

Čelo objektu bude členěno prosklenou stěnou a dveřním otvorem, nad kterým bude provedena železobetonová atika tl. 300 mm a výšky 470 mm nad H.H. desky. Skrz dělicí monolitickou železobetonovou stěnu tl. 250 bude proveden prostup do zadní části objektu, kde budou umístěny technologie.

Pro prostupy vodostavebním betonem použít systémové řešení těsněných prostupů určené pro bílé vany, včetně pryžových těsnění. Umístění prostupů nutno koordinovat již před započítáním betonářských prací.

3.2.3 Vodorovné konstrukce

- Objekt SO 02

Objekt bude zastropen železobetonovým stropem tl. 250 mm. V rámci betonáže budou provedeny 2 otvory stropní deskou, určené k odvětrávání vlhkého vzduchu z objektu strojovny. Komínky budou zastropeny masivní kamennou tvarovanou deskou z arkózy.

Tato konstrukce musí být povlakově izolována, zde krystalizační přísady do betonu nemají tak velkou účinnost a mohlo by dojít k reklamacím při zatékání. Izolaci přetáhnout i přes pracovní spáru mezi stěnami a stropem.

3.2.4 Prostupy

Prostupy provádět dle výkresů specialistů. Při provádění jednotlivých tras nutno koordinovat s výkresy jednotlivých profesí a s požadavky prováděcích firem.

Prostupy musí být řádně utěsněny a musí být použity materiály určené do externě neizolovaných objektů. Prostupy nutno koordinovat již v rámci betonáže svislých konstrukcí.

4 MATERIÁLY A HLAVNÍ KONSTRUKČNÍ PRVKY

4.1 MATERIÁLY POUŽITÉ NA NOSNÉ KONSTRUKCE

- | | |
|---------------------|---------------------------------|
| • Konstrukční ocel: | S 235 ($f_y = 235$ MPa) |
| • Elektrody: | EB 121 |
| • Konstrukční beton | C 30/37 – XC4 XF3 XA1 + přísady |
| • Přísady do betonu | H – krystal 3 kg/m ³ |
| • Prostý beton: | C 16/20 XC1 |
| • Výztuž: | BSt 500S |
| • Výztužné sítě: | KARI sítě |

POZNÁMKA: Při zajištění a výrobě vodostavebního betonu bude použit stejný typ kameniva, jako byl aplikován u historické konstrukce bazénu (drcené, šedé fr. 10-15). Vytypovaný výrobce betonové směsi předloží a odsouhlasí vzorek. Na vzorcích bude ověřen i způsob konečné úpravy viditelných ploch. Po částečném zavadnutí bude povrchová odmyta mírně tlakovou vodou. Výsledný vzorek bude komisionálně odsouhlasen.

Veškeré uvedené materiály v dokumentaci jsou předepsány jako referenční a je možné použít stejné nebo lepší kvality od jiného výrobce.

4.2 ZAKÁZANÉ MATERIÁLY

Konstrukce budou navrženy z materiálů zdravotně nezávadných. Jejich nezávadnost bude prokázána atestem Státní zkušebny.

5 PODKLADY

- Stavební část projektu – Projektový ateliér pro architekturu a pozemní stavby, společnost s r.o. (11/2019)

6 POUŽITÉ NORMY, LITERATURA, SOFTWARE, TECHNICKÉ PŘEDPISY

6.1 NORMY

- ČSN EN 1990 Eurokód: Zásady navrhování konstrukcí
- ČSN EN 1991-1-1 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-1: Obecná zatížení - Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb
- ČSN EN 1991-1-6 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-6: Obecná zatížení – Zatížení během provádění
- ČSN EN 1992-1-1 Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí – Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
- ČSN EN 201 + A1 Beton – Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
- ČSN 73 6180 Hmoty pro ošetřování povrchu čerstvého betonu
- ČSN EN 1993-1-1 Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí – Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
- ČSN EN 1997 Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí (normová řada)
- ČSN EN 1997-1 Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí – Část 1: Obecná pravidla
- ČSN EN 1090-1 Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí – Část 1: Požadavky na posouzení shody konstrukčních dílců
- ČSN EN 1090-2 Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí – Část 2: Technické požadavky na ocelové konstrukce
- ČSN EN ISO 5817 Svařování – Svarové spoje oceli, niklu, titanu a jejich slitin zhotovené tavným svařováním (kromě elektronového a laserového svařování) - Určování stupňů kvality
- ČSN EN 1090-1 Provádění ocelových konstrukcí část 1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
- ČSN 01 3481 Výkresy stavebních konstrukcí. Výkresy betonových konstrukcí
- ČSN ISO 128-23 Technické výkresy – Pravidla zobrazování – Část 23: Čáry na výkresech ve stavebnictví
- ČSN ISO 129-1 Technické výkresy – Kótování a tolerování – Část 1: Všeobecná ustanovení

6.2 ZÁKONY A VYHLÁŠKY

- Zákon č.183/2006 Sb., O územním plánování a stavebním řádu (stavební zákon) ve znění pozdějších novel a předpisů.
- Vyhláška 499/2006 Sb. O dokumentaci staveb

6.3 SOFTWARE

- Dlubal Software s.r.o. RFEM 5 (metoda konečných prvků)
- Cadcon+ Basic, AutoCAD 2019 (formát *.dwg)
- Kancelářské programy: Word, Excel

7 NÁVRH A POSOUZENÍ KONSTRUKCÍ

Veškeré konstrukce budou navrženy podle norem ČSN a EN.

8 HODNOTY ZATÍŽENÍ

8.1 STÁLÁ ZATÍŽENÍ

Stálé zatížení je uvažováno podle ČSN EN 1991-1-1 - Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-1: Obecná zatížení – Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb. A/nebo podle zadání investora.

Do zatížení jsou započítány vlastní tíhy konstrukce a skladeb stálých konstrukcí. Toto zatížení je uvažováno součet všech stále působících zatížení.

Součinitel pro stálá zatížení je $\gamma_G = 1,35$.

8.2 UŽITNÁ ZATÍŽENÍ

Zatížení je uvažováno podle ČSN EN 1991-1-1 - Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-1: Obecná zatížení – Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb.

A/nebo podle zadání investora. Užitné zatížení stropů je uvažováno dle požadavků investora takto:

Součinitel zatížení pro užitná zatížení je $\gamma_f = 1,35$ pro kombinaci více užitných zatížení nebo 1,5 pro jedno zatížení. Uvažuje se vždy větší z těchto hodnot.

9 ZÁSADY PROVÁDĚNÍ BOURACÍCH A PODCHYCOVACÍCH PRACÍ

9.1 OBJEKT SO 01

V rámci demolice objektu bude odebrán vzorek ke granulometrickému rozboru, na základě, kterého se určí použité kamenivo pro nové konstrukce.

V rámci demolice zachovat jeden vzorek původního betonu 1 m x 1 m a uložit jej pod zemí vedle stěny nového krajinného bazénu.

9.2 OBJEKT SO 01

Provede se demontáž stávajících silno a slabo elektro rozvodů a zařízení ZTI, vodovodu a kanalizace. Dosavadní trasy budou max. využity pro nové rozvody.

Ústí studny po demontáži čerpadla pečlivě zabednit a zabezpečit proti padání suti. Konstrukci podlahy po obvodu válcového zdiva studny pečlivě odříznout. V rámci bourání stávajícího objektu nutno chránit niky vystupující ze studny. Po demolici objektu studnu odbednit a odstranit nefunkční zkorodované prvky (cca 3 m²).

Veškeré zásahy do historických konstrukcí nutno provádět za odsouhlasení a případného dozoru památkové péče.

V případě nálezů nových historických konstrukcí a prvků nutno práce v daném místě zastavit. Pokračovat až po odsouhlasení dalších postupů. Nové nálezy mohou způsobit změnu postupů prací, resp. projektu.

10 PROVÁDĚNÍ JINÝCH, NEŽ BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ

10.1 PROVÁDĚNÍ OCELOVÝCH KONSTRUKCÍ

Provádění ocelových konstrukcí je v souladu s platnými ČSN (ČSN EN 1090-1 Provádění ocelových konstrukcí část 1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby /ČSN 73 2601/, ČSN EN 1090-4 Provádění ocelových konstrukcí část 4: doplnění pravidel pro konstrukce z dutých průřezů) a EN. Úchyly tvaru a rozměru dle ČSN 73 2611, Příprava svarových ploch dle ČSN EN ISO 9692-1, Přídavný materiál pro procesy svařování dle ČSN EN ISO 4063.

11 KONCEPCE A PROVÁDĚNÍ BETONOVÉ KONSTRUKCE

11.1 TOLERANCE BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ

Tolerance vertikální i horizontální, jak celkové, tak lokální, nosné železobetonové konstrukce jsou omezeny podle znění ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí.

11.2 KONSTRUKCE S NULOVÝMI PODLAHAMÍ OPATŘENÉ STĚRKOU

Tyto betonové konstrukce budou realizovány ve třídě pohledového betonu PB0 podle Pravidel ČBS 03 „Pohledový beton“. Před prováděním betonové konstrukce bude rozhodnuto o aplikované stěrce, ze které vzejdou další nutné požadavky na povrch betonu.

Horní hrana desek, u kterých horní hrana desky tvoří finální povrch, bude povrch po zavadnutí betonu hlazen rotačními hladíčkami. Před užíváním objektu bude realizována stěrka zajišťující vodonepropusnost konstrukce a ochranu proti chemickým a ropným látkám. Stěrka bude takové kvality, aby byla schopná překlenout přípustné vlasové trhlinky vzniklé v železobetonové konstrukci do šířky 0,4 mm.

11.3 POVRCHOVÁ KVALITA ŽB KONSTRUKCÍ BEZ ZVLÁŠTNÍCH NÁROKŮ

Jde o všechny konstrukce, které netvoří finální povrchy prostorů objektu a jsou vizuálně nevýrazné a nepřichází do kontaktu s lidmi. Jsou to zasypané, obložené, či obestavěné konstrukce. Na jejich povrchovou kvalitu jsou kladeny nároky pouze technické, bezpečnostní a bez kolizní pro návaznosti ostatních konstrukcí.

11.4 SMRŠŤOVÁNÍ A DOTVAROVÁNÍ BETONU

Nepříznivé účinky od smršťování betonu budou omezeny vhodným uspořádáním výztuže.

Smršťování betonu je proces závislý na mnoha faktorech, které reálně není možné zanést do výpočtu (klimatické vlivy – teplota vzduchu a její kolísání v průběhu zrání betonu, lidský faktor – technologická kázeň při ukládání a ošetřování betonu, materiálové charakteristiky – normové hodnoty se mohou lišit od skutečných). Z těchto důvodů nelze zcela vyloučit vznik lokálních smršťovacích trhlin, které v omezeném rozsahu neznamenají chybu na straně projektanta nebo dodavatele a neohrožují konstrukci z hlediska únosnosti i použitelnosti.

11.5 PROVÁDĚNÍ BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ

Provádění betonových konstrukcí je v souladu se zněním ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí.

- Požadovány jsou předpisy pro skladování a manipulaci s materiálem.
- Technologické předpisy pro montáž a pokládku.
- ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí.
- ČSN EN 206 + A1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
- Krytí výztuže dle výkresové dokumentace.

Armatury budou ohýbány za studena podle norem a předpisů (např. poloměry ohybů). Nutno dodržet umístění výztuže a délky přesahů podle projektu. Armatura musí být uložena před betonáží tak, aby se při pokládání betonu nemohla posunout. Armatura desek bude ukládána na plastové distanční lišty, do stěn budou vloženy plastové distančníky. V pohledových částech a v místě bílé vany budou použity betonvláknité distančníky.

Monolitický beton bude zhutňován ponorným vibrováním. Jakmile se okolo vibrátoru či na povrchu betonu objeví cementové mléko, je nutno operaci přerušit. Frekvence vibrátoru bude odpovídat zrnitosti betonu a seřídí se podle zkoušek před vibrováním a podle konzistence betonu. Vibrování povrchovým vibrátorem (na kovovém a pevném bednění) je možno použít jen v případech, kde vibrování ponorným vibrátorem není možné.

Návrh betonové směsi včetně její konzistence, ukládání betonu a ošetřování v době zrání určí technolog dodavatele s ohledem na podmínky prostředí a zvolenou technologii betonáže tak, aby byl vznik smršťovacích trhlin maximálně omezen.

Pro doložení kvality betonových a maltových směsí budou prováděny pravidelné dokladové zkoušky (např. sednutí kužele, Schmitovým kladívkem, krychelně).

11.6 SANACE BETONU

Případná sanace betonu bude prováděna podle normy ČSN EN 1504 - Výrobky a systémy pro ochranu a opravy betonových konstrukcí – Definice, požadavky, kontrola kvality a hodnocení shody.

11.7 IZOLACE SPODNÍ STAVBY – „VODĚODOLNÁ KONSTRUKCE “

Konstrukce z voděodolného betonu je uvažována jako tzv. „bílá vana“ s přísadou H-Krystal MR a dimenzí na maximální šířku trhliny 0,3 mm a maximálním dovoleným průsakem betonu 35 mm. V pracovních spárách bude použita jednostupňová ochrana.

Pro návrh byla použita Technická pravidla ČBS 02 – Bílé vany s přihlédnutím k platným normám.

Navržená konstrukce bílé vany klade zvýšené požadavky na řešení detailů (pracovní a dilatační spáry, rohy, hrany...) a technologickou kázeň zhotovitele. Smršťování betonu je proces závislý na mnoha faktorech, které reálně není možné zanést do výpočtu. Z těchto důvodů nelze zcela vyloučit vznik lokálních smršťovacích trhlin, které v omezeném rozsahu neznamenají chybu na straně projektanta nebo dodavatele a neohrožují konstrukci z hlediska únosnosti i použitelnosti.

Řešení detailů spodní stavby – pracovní a dilatační spáry – není součástí výkresové dokumentace. Veškeré detaily těsnění bílé vany jsou předmětem dodavatele betonové konstrukce, který si sám zvolí systém těsnění na základě dohody s dodavatelem přísad.

Konstrukce bílé vany musí být prováděny v souladu s veškerými požadavky a doporučeními TP ČBS:

1. Betonáž ve vodě (ať už tekoucí nebo stojaté) je zakázána.
2. Beton smí být uložen jen na čistý, hladký podklad.
3. Veškeré pracovní spáry je nutné pečlivě vyčistit a předem dostatečně navlhčit.
4. Plastová a kovová distanční tělíska se nesmí používat (použít lze beton, vláknobeton apod.). Je možné použít plastové distančníky na interiérové straně stěn.
5. Ošetřování musí být zajištěno tak, aby byl beton chráněn minim. 3 dny před náhlým ochlazením a minim. 7 dní před silným vysušením. Nejlépe se toho dosáhne tak, že se bednění ponechá co nejdéle.

I přes dodržení všech požadavků na návrh a provedení konstrukce se mohou v hotovém díle vyskytnout drobné poruchy, jako vlhká místa, trhliny, které nejsou v souladu s požadovanou konstrukční třídou. Tyto defekty lze však sanovat vhodným opatřením (např. injektáž, krystalizační nátěry apod.), neboť místa poruch jsou přesně určitelná a po jejich odstranění nepředstavují žádné snížení kvality díla.

Protože v reálné železobetonové konstrukci se vždy vyskytují trhliny, jejichž skutečná šířka je větší než šířka prokázaná výpočtem, je potřeba předem počítat s jejich sanací. Vznik trhlin v železobetonové konstrukce nelze považovat za vadu betonu, nýbrž za vlastnost betonu. Vhodným návrhem výztuže lze vznik trhlin omezit, ale nikoliv zcela vyloučit. Sanace je většinou prováděna injektáží. Dodatečné injektáže tedy v rozumné míře nejsou ani chybou návrhu ani chybou provedení, ale jsou součástí koncepce bílých van.

V každém případě je vhodné, pokud to okolnosti dovolují, se započítáním sanací počkat co nejdéle, zda nedojde k samovolnému uzavření trhliny (tzv. "samozhojení"), ke kterému obvykle dochází při nepatrné rychlosti a množství prosakující vody a při nepatrném pohybu okrajů trhliny.

Další možnosti sanace jsou závislé na charakteru poruchy (ohybové nebo smršťovací trhliny, pracovní spáry, dilatační spáry, plošné průsaky "hnízda"), ale obecně se nabízejí aplikace krystalizačních nátěrů, injektáže umělou pryskyřicí nebo cementovým mlékem do již osazeného injektážního systému nebo dodatečně navrtávané, zaplnění reprofilační maltou, nebo stříkaným betonem, opravy těsnících pásů svařením apod.

11.8 ÚPRAVA PODKLADU A PODLOŽÍ POD ZÁKLADOVOU DESKOU A ZÁSYPY

Na základové spáře je proveden hlazený podkladní beton. Podkladní beton je proveden z betonu C12/15 X0. Podkladní beton slouží k vyrovnání podloží, vytvoření rovné vyhlazené plochy a k dodržení předepsaného krytí výztuže podlahové desky.

11.9 POHLEDOVÁ KVALITA PROVEDENÍ 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 PB 0
- b) pohledový beton bez mimořádných nároků PB 1
- c) pohledový beton s maximálními nároky na kvalitu provedení PB A
pouze tři podlaží retailu od kóty -5,00 do + 10,00

Vzhled povrchu železobetonových konstrukcí je charakterizován podle Technických pravidel ČBS 03 – Pohledový beton/2009.

- a) PB 0 Betonové plochy bez zvláštních požadavků
- b) PB 1 Pohledový beton s nízkými požadavky
- c) PB A Pohledový beton s architektonickými požadavky – sloupy do papírového bednění

12 OCHRANA KONSTRUKCÍ

12.1 OCHRANA OCELOVÝCH KONSTRUKCÍ PROTI KOROZI

Ocelové konstrukce budou opatřeny minimálně systémem nátěrů IIB dle ČSN 038260 základní nátěr na očištěný povrch s dvěma vrchními vrstvami. Trvanlivost ochrany nátěrem musí být minimálně 2 roky.

12.2 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.

13 TECHNOLOGICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ OVLIVŇUJÍCÍ STABILITU

13.1 PROSTOROVÁ TUHOST KONSTRUKCE

Mechanická odolnost a stabilita stavby je navržena tak, aby nedošlo po celou dobu životnosti k jejímu poškození nebo zřícení. Nosné konstrukce jsou navrženy podle platných výpočtových norem. Návrh stavby respektuje zákon č. 22/1997 Sb. o technických požadavcích na výrobky, nařízení vlády č. 312/2005 o technických požadavcích na vybrané stavební výrobky a vyhlášku č. 268/2009 Sb. o technických požadavcích na stavby. Detailní návrh nosných konstrukcí a prvků pro účely realizace stavby, se všemi potřebnými výpočty, posudky a předepsanými technologickými postupy pro výstavbu, budou podrobně řešeny v rámci dalšího stupně projektové dokumentace pro provedení stavby.

13.2 DEFORMACE BETONOVÝCH KONSTRUKCÍ

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

	δ_{\max}	δ_2
• Střešní konstrukce obecně	L/200	L/250
• Stropní a střešní konstrukce s dlažbou nebo omítkou	L/250	L/350
• Případy, kdy průhyb může narušit vzhled konstrukce	L/400	-

kde δ_{\max} je výsledný průhyb a δ_2 je průhyb od užitého zatížení

14 POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ

V rámci provádění stavby bude překontrolována kvalita základové spáry. Dále bude překontrolována výztuž před betonáží odborným dozorem. V rámci průběhu stavby budou odebírány vzorky betonové směsi a prováděna jejich kontrola při laboratorních zkouškách. Bude kontrolována kvalita stávajícího zdiva. Rovněž budou přesně geodeticky sledovány průhyby vodorovných deskových konstrukcí.

14.1 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 projektu pro stavební řízení. 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.

15 ROZSAH DODAVATELSKÝCH PRACÍ

O dodavateli se předpokládá, že je mu známa dokumentace, skutečný stav staveniště a hranice dodávek a prací. Tato dokumentace nemá vyčerpávající 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.

16 POŽADAVKY NA DOKUMENTACI (PROJEKT, PŘEDÁNÍ, ZKOUŠKY, TECHNOLOGICKÉ POSTUPY)

16.1 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.

Dodavatelský 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.

16.2 OBSAH VÝROBNÍ DOKUMENTACE

- Technickou zprávu
- Výkresy kladečské výkresy, tvar a výztuž železobetonových konstrukcí
- Výkresy detailů (styků, spár, kotevních prvků)
- Detailní statický výpočet
- Harmonogram projekčních prací, objednávek a zásobování.

16.3 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

16.4 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

17 ZÁVĚR

Veškeré nové navrhované nosné konstrukce, po zesílení stávajících konstrukcí, vyhovují z hlediska I. a II. mezního stavu.

Byly navrženy nosné konstrukce a jejich návrh ověřen z hlediska únosnosti, použitelnosti i hospodárnosti konstrukce.

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.

V Praze 11/2019

Ing. Pavel Roubal