


ROZŠÍŘENÍ A ÚPRAVA ŽELEZNIČNÍHO STÁČIŠTĚ SKLAD PHM HNĚVICE

D DOKUMENTACE SO a PS

D.1 DOKUMENTACE SO

SO 526 SHZ

Z	5		D		J		 <div>Nerudova 248/38 703 00 Ostrava-Vítkovice IČ: 25391747 DIČ: CZ25391747 info@ipprojekt.net www.ipprojekt.net</div>		
M	4		A		M				
Ě	3		T		É				
N	2		U		N				
A	1		M		O				
Vypracoval		Jiří FIDLER	Datum		02/2023		PD pro výběr zhotovitele		
Přezkoušel		Aleš FIDLER	Datum		02/2023				
TECHNICKÁ ZPRÁVA							D.1-IP-23-0201-04001	Revize	List
								0	1/16

Obsah:

D.1.1	Konstrukční a stavebně technické řešení	3
D.1.2	Stavebně konstrukční řešení	4
D.1.2.1	Výsledky průzkumu stávajícího stavu	4
D.1.2.2	Přeložka sdělovacího vedení NN	5
D.1.2.4	požární nádrž – základy	5
D.1.2.5	Čerpadlovna	6
D.1.2.6	Základy pro trubní most	9
D.1.2.7	Zpevněná příjezdová plocha ze silničních panelů	10
D.1.2.8	Zasakování dešťových vod	10
D.1.2.9	Ocelová konstrukce trubního mostu	11
D.1.2.10	Ocelová konstrukce požární nádrže	11
D.1.2.11	Záchytný systém na stropu čerpadlovny	11
D.1.2.12	Přípojka požární vody	11
D.1.2.13	Svařování, jiné práce s otevřeným ohněm a rozbrušování	12
D.1.2.14	Návrh zvláštních, neobvyklých konstrukcí nebo technologických postupů ..	13
D.1.2.15	Technologické podmínky postupu prací, které by mohly ovlivnit stabilitu konstrukce	13
D.1.2.16	zásady pro provádění bouracích a podchycovaných prací a zpevňovacích konstrukcí	13
D.1.2.17	požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí;	14
D.1.2.18	Koordinátor stavby, plán BOZP, působnost na staveništi třetí osoby	14
D.1.2.19	požadavky na kvalitu	14
D.1.3	UVEDENÍ DO PROVOZU, PROVOZ A ÚDRŽBA KONSTRUKCE	16

D.1.1 Konstrukční a stavebně technické řešení

Základy zásobníku vody budou železobetonové. Zásobník vody bude tvořen stojatou ocelovou nádrží s pevnou střechou, s vnitřním a vnějším ocelovým žebříkem. Uprostřed bude provedeno zesílení. Konstrukce bude mít tepelnou izolaci PIR. Barva zásobníku světle modrá, žebříky žluté.

Čerpadlovna bude mít betonové základy. Obvodové zdívo bude z cihel POROTHETM . Izolaci proti bodě bude tvořit 1x asfaltový pás BITAGIT tl. 4mm . Základy pro čerpadla budou oddělena od konstrukcí korkovými antivibračními deskami. Uprostřed bude proveden sběrný žlábek úkapů vody – ACO DREIN se svodem mimo objekt. U náhradního zdroje bude pod palivovou nádrží umístěna sběrná jímky z nerezové oceli překrytá pozinkovaným roštem. Celá podlaha bude vyspádována a natřena 3x nátěrem IZOBAN. Konstrukci krovu budou tvořit KVH hranoly. Atika bude vyzděna z cihel. Střecha bude zateplena vatou tl. 2x 120mm na SDK konstrukci s vloženou parozábranou. Střešní izolaci bude tvořit svařovaná folie tl. 0,7mm. Vstup do čerpadlovny bude přes plechové zateplené dveře. V obvodové stěně budou dvě protidešťové žaluzie pro přirozené větrání místnosti. Omítky hladké štukové s nátěrem proti vodě do výšky 1,2m. Venkovní fasáda hladká, zrno 1,5mm odstín šedá. Klempířské konstrukce – šedé. Kolem objektu bude okapový chodník z betonových desek 300x300x40mm. Pro přístup k objektu a dopravu čerpadel bude k objektu vybudována panelová plocha pro příjezd nákladních vozidel nad 3,5t. Plocha bude vyskládána ze silničních panelů.

Trubní most je navržen tak, aby potrubí 5x DN 150 přímo navazovalo na zastřešení objektu 360 a plynule navázalo na ocelovou nosnou konstrukci zastřešení. Výkop bude proveden až na stávající zeminu – veškerá navážka bude odvezena na skládku. Trubní most tvoří patky z železového betonu s podsype drceným kamenivem Sloupy budou tvořit kruhové ocelové trubky. Na nich bude trubní most ze svařovaných profilů s vyvedením části konzole nad silničním tělesem.

D.1.2 Stavebně konstrukční řešení

D.1.2.1 Výsledky průzkumu stávajícího stavu

Inženýrskogeologické poměry lokality můžeme dle přílohy E ČSN P 73 1005 Inženýrskogeologický průzkum hodnotit jako **jednoduché**.

V případě **plošného zakládání** objektu (do hloubky cca 3-6 m p.t. = nad hladinou podzemní vody) bude základovou půdu tvořit typ GT 2. **jemnozrnné písky**.

Pro účely stavby byla provedena sonda pro ověření základových poměrů a půd. Dle zprávy se nachází tato skladba:

Geologickou sondu provedla firma Chemotex , zpráva archivní číslo 00.623.406

Vrt byl proveden vrtným průměrem 220 až 175 mm.

Konečná hloubka vrtu byla 12 m.

Hladina podzemní vody byla zastižena 6,4 m p.t

Hladina podzemní vody je volná, a je spojitá s hladinou vody v řece Labi. Její úroveň je zcela závislá na úrovni hladiny v Labi, která je zdymadlem Štětí udržována na úrovni cca 152,7 m n. m.

mrazový index pro střední dobu návratu 10ti let Imk 332°C.

Geotechnické parametry půdy pro návrh základu

Geotechnické parametry	GT2
zatřídění	CbY S3 S-F
geneze	fluviální
převažující makroskopický popis	<i>písek jemnozrnný</i>
převažující konzistence/ulehlost	ulehlý
objemová tíha gn (kN.m-3)	18
Poissonovo číslo u (1)	0,30
úhel vnitřního tření je (o)	31
soudržnost cef	0
modul přetvárnosti Edef (MPa)	20
únosnost qdt (kPa)	250

GT2 – jemnozrnné písky (fluviální uloženiny) byly zastiženy do hloubky 7,5 m p. t. Písky jsou převážně jemnozrnné, s minimální jemnozrnnou příměsí, pouze svrchu zahliněné, okrové barvy, při bázi šedé a značně zapáchající po ropných látkách, střednězrnné, s ojedinělými valouny do 10 cm. Dle ČSN P 73 1005 se jedná o zeminu třídy **S3 S-F**.

D.1.2.2 Přeložka sdělovacího vedení NN

Výkopy sdělovacího vedení budou provedeny ručně v zemině těžitelnosti tř. III. Výkopek bude ponechán na stavbě.

Následně bude provedena nová trasa vedení. Hloubka výkopu 600 mm. Podpískování tl. 50mm, vedení bude vedeno v chráničce KOPOFLEX prof. 50 mm s obsypem písku tl. 200 mm a položení výstražné folie. Před zásypem je nutno provést zaměření nové trasy vedení. Vedení (kabeláž) je součástí projektu MAR. Obsyp přesátou zeminou.

D.1.2.3 Přípravné práce

Před započítím prací je nutno provést vytýčení veškerých inženýrských sítí v prostoru navrhovaných staveb. O objektu by se neměly vyskytovat jiné stavy a inženýrské sítě ve vlastnictví jiných společností. O provedení vytýčení a předání je nutno provést zápis do stavebního deníku.

D.1.2.4 požární nádrž – základy

Výkop a drenáž

Výkop se předpokládá v třídě těžitelnosti III. Odtěžené prvky budou především navážky.

Výkop bude proveden na úroveň -2,70. Na pláň bude položena drenážní trubka ECODRAIN DN 80 a obalena netkanou textilí . – gramáž 400g/m² se svodem směrem k čerpadlově kde se obě soustavy drenáží propojí. V nehomogenních navážkách (GT1) a v písku (GT2) lze připustit výkop bez pažení pro sklon svahu 1:1.

Základy

Po provedení výkopu se základová spára zhutní na hodnotu $E_{def} = 30 \text{ MPa}$

Pokud této hodnoty nepůjde dosáhnout , bude nutno provést stabilizaci půdy vápnem. V projektu se nepředpokládá. Po zhutnění a provedení kontrolních zkoušek se položí filtrační tkanina gramáž 500 g/m². Následně bude proveden hutněný zásyp drceným kamenivem frakce 16/32 se zhutněním na hodnotu $E_{def} = 45 \text{ MPa}$. Následně se provede stmelená vrstva z kameniva 0/16 a provede zhutnění na hodnotu $E_{def} = 100 \text{ MPa}$.

Po dokončení podkladu je nutno provést měření únosnosti v rozsahu min. 25 měřících míst.

Na takto připravený podklad se provede podkladní beton tl. 50 mm. Beton C 12/15 bez nároku na prostředí. Armatura je tvořena třemi funkčními díly

a) Ocelová konstrukce pro uchycení nadzemní části.

b) Obvodový lem z kari sítě KY 49 – dráty Bst 500 prof. 8/8 oka 100 x 100 mm stočený do kruhu

c) Spodní křížem armovaná síť z Bst 550 prof. 10mm v osových vzdálenostech 100mm , krytí armatury 30 mm . Horní křížem armovaná síť z Bst 550 prof. 10mm v osových vzdálenostech 100 mm , krytí armatury 50mm .

Železobetonová deska tl. 900 mm z vodostavebního betonu C 30/37 s požadavkem na prostředí XA 1.

Typ stále mokré prostředí , Agresivita konstrukcí. Po provedení OK se povrch vyspravi samonivelační stěrkou – např. MAPEI a provede nátěr 3x IZOBAN. Následně se provede obsyp základů.

Ostatní konstrukce

Kolem objektu se provede okapový chodník z betonových dlaždic HBB 300 x 300 x 40 mm do šterkového lože. Okapový chodník bude ohraničen zahradními obrubníky. Kolem objektu se rozprostře ornice a zaseje tráva.

Ocelová konstrukce musí být uzemněna. Dle projektu elektro je nutno instalovat zemnicí pásek FeZn 30/4 s propojením na zemnicí pásek čerpadlovny.

D.1.2.5 Čerpadlovna

Výkopy

Z plochy stavby je nutno sejmut ornici a uložit ji na mezideponii a následně použít pro kultivaci pozemku stavebníka.

Výkop se provede jako jáma s tím, že základové pásy se provedou jako rýhy. Vytěžená zemina se odveze na skládku. Předpokládá se zemina třídy těžitelnosti III. Odvoz na skládku cca 10 km.

Základy

Na dno výkopu se provede podkladní beton tl. 50 mm. Následně se provede betonový základ z betonu C 20/25 XC2 s vyztužením dle PD. 4x Bst 500 prof. 12 a třmínky R 8 á 400 mm. Krytí armatury 30 mm. Do betonu se vloží zemnicí pásek FeZn 30/4 s tím že vývody budou v rozích, u rozvodných skříní a u základů pro čerpadla. Na základ se provede základ ze ztraceného bednění bez tepelné izolace. Základy pro čerpadla budou tvořeny podkladním betonem C 20/25 s obezdívkou stran. Následně se provede izolace proti zemní vlhkosti asfaltovými pásy BITAGIT tl. 4 mm. Na takto připravený podklad se provede obklad z korku tl. 20 mm a následně provede armatura a betonáž základových patek.

Po zásypu a zhutnění se provede podkladní beton tl. 150 mm C 20/25. Na podkladní beton se navaří asfaltové pásy BITAGIT tl. 4 mm.

Svislé konstrukce

Svislé konstrukce jsou tvořeny zdivem POROTHERM tl. 300 mm Obvodový věnec bude monolitický z betonu C 20/25 vyztužení 4x Bst 12 a třmínky R 8 v rozteči 400 mm.

Charakteristické údaje pro obvodové zdivo:

Pevnost v tlaku min 8 MPa

Požární odolnost min. 60 minut

Vodorovné konstrukce

Vodorovnou konstrukci tvoří zavěšený stropní podhled na stropních trámech z KVH hranolů

Izolace proti vodě

Jako izolace proti zemní vlhkosti je navržena asfaltová lepenka tl. 4 mm s nátěrem AALP. Izolace na střeše je tvořena svařovanou PVC folií. Kotvení a přitížení proti sání větru bude provedeno betonovými dlaždicemi.

Tepelné izolace

Na SDK podhledu bude 2x 120mm tepelné izolace s parozábranou . S izolací základů ani jiných částí se nepočítá

Střecha

Střešní konstrukce musí odpovídat ČSN 73 1910 – navrhování střech

Mezní sklon dán normou ČSN 73 1910 a činí 7°. Je možné překročit tuto hranici směrem dolu až na povolený sklon 5°.

Tahová síla větru (sání větru)

Výpočet sání větru a tahových sil působících na jednotlivé kotevní prvky je upraven normou ČSN P ENV 1991-2-4.

Tabulka orientačně znázorňuje maximální tahové síly na dílčích částech střechy v závislosti na výšce budovy a sklonu střechy:

Sklon střechy	Výška okapu (m)	Tahová síla větru (N/m ²)		
		na rohu	na hranách	vnitřní plochy
0 - 25°	0 - 8	1600	900	300
	8 - 20	2560	1440	480
	20 - 100	3520	1980	660
25 - 35°	0 - 8	900	550	300
	8 - 20	1440	880	480
	20 - 100	1980	1210	660

Větrání podstřeší

Díky celistvosti krytiny je velmi pravděpodobné riziko vzníkání kondenzátu na spodní straně krytiny nebo ve vrstvách skladby. Nasávací a odtahový prostor se opatřuje větrací mřížkou, která zamezuje vstupu nečistot, hmyzu a prachového sněhu dovnitř skladby. Základní průřezové větrací hodnoty stanovuje ČSN 73 1910.

Záchytný systém

Jednotlivé kotvicí body záchytného systému jsou kotveny do nosných trámů střešní konstrukce. Rozměr základny kotvicího bodu je 290x290 mm, průměr sloupku je 16 mm. Instalace záchytných bodů bude provedena pomocí čtyř speciálních sklopných kotev z povrchu střechy.

Záchytný systém musí být certifikovaný podle ČSN EN 795 2013 a CEN/TS 16145:2013 a musí být vyrobený kompletně z nerez (včetně základové desky – materiál 1.4301). Součástí dodávky jsou také podložky. Výška kotvicích bodů nad úrovní finální vrstvy střešní konstrukce musí být cca 200 mm.

Úpravy povrchů

Vnitřní omítky hladké štukové.

Vnější omítky hladká štuková zrna 1,5 mm Přesah střechy – dřevěné podbití s ochranným nátěrem

Výplně otvorů

Jedná se o dvě protidešťové žaluzie a jedny dvoukřídlové plechové dveře

Charakteristické údaje:

Požární odolnost 30 min.

Provedení – zateplené $U = 1,2 \text{ W/m}^2\text{K}$

Konstrukce zámečnické

Konstrukce zámečnické Pro výlez na střechu bude ze strany od požární nádrže pozinkovaný výlezný žebřík. Odstín - šedá

Konstrukce klempířské

Oplechování parapetů, střechy a okapového systému, (rýny, svody) bude provedeno z pozinkovaného plechu tl. 0,5mm s povrchovou probarvenou úpravou polyersad 35 μ v odstínu šedém. Doplněné o větrací prvky

D.1.2.6 Základy pro trubní most

Výkopy

Výkopy pro dvě patky trubního mostu budou provedeny strojním výkopem do úrovně - 1,70m. Pro natažení uzemnění bude proveden výkop 400 x 800mm s vyvedením u jednotlivých patek s možností připojení Ok . Spojení přes připojovací svorku s nutností měření zemního odporu . Požadavek min 15 Ω . Dále je nutno provést očíslování vývodů a propojit se zemní soustavou. Pozici vyvedení nutno upřednit s montážníky OK

Základy

Jedná se o dvě dvoustupňové patky pro trubní most

Patky budou provedeny z betonu C 30/35 bez nároku na prostředí. Vyztužení ocelí Bst 550 s minimálním krytím 30mm. Kotvení OK se předpokládá na chemické kotvy. Povrch patek bude natřen 3x IZOBAN v šedém odstínu.

D.1.2.7 Zpevněná příjezdová plocha ze silničních panelůVýkopy

Výkop jámy bude proveden v zemině tř. III na úroveň -0,40mm. Tato zemina bude použita na obsyp odstříkové nádrže objektu 360

Plocha

Podsyp panelů bude drceným kamenivem frakce 4/8 se zhutněním. Na zpevněnou plochu budou použity silniční panely 200 x 300 x 20 cm Spáry mezi panely budou volně zasypány štěrkem.

Odvodnění plochy

Odvodnění plochy bude volnými spárami mezi panely do zeminy a přirozeným sklonem do okolní zeleně.

D.1.2.8 Zasakování dešťových vod

Dle Vyhlášky MZ 393/2010 Sb. o oblastech povodí ve znění pozdějších předpisů spadá posuzovaná lokalita do:

oblast povodí **Ohře, Dolní Labe a ostatní přítoky Labe**

číslo hydrologického pořadí 1-12-03 Labe Od Vltavy po Ohři 1-12-03-0370 Labe

hydrogeologický rajón základní vrstvy 4530 Roudnická křída

V zájmovém území se vyskytují dva kolektory podzemní vody.

Svrchní (mělký) kolektor je vázán na kvartérní fluvialní sedimenty s průlinovou propustností a jeho koeficient hydraulické vodivosti se pohybuje řádově

$$k = x \cdot 10^{-4} \text{ m.s}^{-1}.$$

Spodní (hlubší) kolektor podzemních vod je vázán na puklinové prostředí slínovců jizerského souvrství a další tektonické poruchy. Tento kolektor lze orientačně hodnotit koeficientem hydraulické vodivosti o hodnotě

$$k = x \cdot 10^{-5} \text{ m.s}^{-1}.$$

D.1.2.9 Ocelová konstrukce trubního mostu

Je řešena samostatným projektem - specialistou

D.1.2.10 Ocelová konstrukce požární nádrže

Je řešena samostatným projektem - specialistou

D.1.2.11 Záchytný systém na stropu čerpadlovny

Na střeše bude umístěn záchytný a zádržný systém s poddajným kotvicím vedením z textilního lana (tzv. „montážní lano“) a nerezového lana (tam, kde to je nezbytně nutné). Výška kotvicích bodů nad úrovní finální vrstvy střešní konstrukce musí být cca 200 mm. Montáž všech bodů musí být zdokumentována způsobem dokladujícím vhodné ukotvení.

První použití zabezpečovacího systému proti pádu z výšky a do hloubky je možné teprve po řádně provedené revizi a po předání zabezpečovacího systému do užívání oprávněnou osobou.

Přesné provedení záchytného systému a jeho specifikace bude řešena v realizační dokumentaci konkrétním dodavatelem záchytného systému.

D.1.2.12 Přípojka požární vody

Vodovod bude proveden z trub PE100RC SDR11 D90x8,2. Výkop rýhy i startovacích jam se předpokládá ruční. v návážce . Třída těžitelnosti III. Vodovodní potrubí bude uloženo do pískového lože o mocnosti 100 mm. Obsyp potrubí bude proveden v tloušťce min. 300 mm nad vrchol potrubí pískem. Na obsyp bude uložena výstražná fólie barvy bílé. Trasa vody bude stabilizována signalizačním vodičem Cy 2x4,0 mm². Zbytek výkopu do úrovně pláně komunikace bude zasypán nesedavým vytěženým materiálem nebo šterkodrtí frakce 0-63. Výkopy mimo komunikace budou zasypány tříděným vytěženým materiálem. Zásyp rýhy musí být vždy řádně po vrstvách zhutněn min. na 98 % PS..

Vodovodní potrubí pod asfaltovou vozovkou bude provedeno řízeným protlakem začínající startovací jámou o rozměrech min. 1,5x1,5 m a ukončena cílovou jámou o rozměrech min. 1,5x1,5m.

Vodovodní armatury budou označeny na tabulkách umístěných na sloupcích. Před kolaudací budou provedeny tlakové zkoušky, proplach a dezinfekce potrubí.

Vodovod bude napojen na stávající vodovod z trub DN 150. Napojení v bodě L1 bude pomocí univerzálního navrtávacího pásu s přírubovým výstupem. Na konci vodovodního potrubí větve V1 bude osazen kulový přírubový kohout.

Ochranné pásmo navrhovaného vodovodu je 1,5 m od okraje potrubí. Uložení vodovodu, souběh a křížení je řešen dle ČSN 73 6005

Technické parametry :

Minimální průtok..... 21,12 l/s

POŽADAVKY NA POSTUP STAVEBNÍCH A MONTÁŽNÍCH PRACÍ,

Před zahájením zemních prací na vodovodním řadu je nutno požádat o vytyčení podzemních sítí . Poloha dotčených sítí pak bude ověřena ručně kopanou sondou. Podélný profil vodovodu je nutno přizpůsobit skutečným polohám a hloubkám stávajících sítí.

Plán kontrolních prohlídek:

- po provedených výkopových prací
- po montáži potrubí
- při provozních zkouškách

D.1.2.13 Svařování, jiné práce s otevřeným ohněm a rozbrušování

Každé svařování prováděné v prostorách či objektech odběratelů či jiných třetích osob se automaticky považuje vždy za svařování vyžadující zvláštní požární bezpečnostní opatření ve smyslu vyhlášky č. 87/2000 Sb. a může být prováděno pouze na písemné povolení, které musí splňovat rozsah opatření uvedených v příloze č. 1 zmíněné vyhlášky. Toto platí rovněž pro rozpalování – dělení plamenem a broušení - rozbrušování.

Zhotovitel je povinen zajistit předem prokazatelné písemné seznámení majitele či pověřeného správce objektu s charakterem, specifikací a časovým průběhem připravovaných prací (zejména práce s plamenem, jako je svařování a rozpalování, dále rozbrušování a ostatní činnosti související s požární ochranou a BOZP). Zhotovitel je povinen případné požadavky ze strany majitele či pověřeného správce na provádění

výše uvedených činností plně respektovat. Za prokazatelné seznámení se považuje písemný dokument oboustranně podepsaný osobami k tomu pravomocnými.

Při svařování či jiné práci s otevřeným ohněm a rozbrušování musí být přítomna osoba určená zhotovitelem jako preventivní požární (asistenční) hlídka, která absolvovala příslušnou odbornou přípravu v rozsahu zákona 133/1985 Sb. a § 24 prováděcí vyhlášky č. 246/2001 Sb.

Následný dohled zhotovitele po ukončení svařování či jiné práce s otevřeným ohněm musí být vykonán nejméně v rozsahu 8 hodin (v odůvodněných případech např. tepelné dělení kovů, členité prostory, je třeba stanovit dobu požárního dohledu delší než 8 hodin.). V průběhu svařování či jiné práce s otevřeným ohněm v prostorách s nebezpečím požáru nebo výbuchu musí být vykonáván nepřetržitý požární dozor. Při dělení materiálu rozbrušováním, broušením se požaduje následný požární dohled nejméně v rozsahu 2 hodin.

Minimální požadavek na práce v prostorách z nebezpečím požáru nebo výbuchu:

- Minimálně dva ks hasící přístroj - z toho alespoň 1 ks práškového s náplní min. 5kg prášku (na pracoviště).
- Nehořlavá plachta (krycí) cca 2x2 m a nehořlavá podložka (musí být k dispozici v případě stanovení požadavku zajištění pracoviště).

D.1.2.14 Návrh zvláštních, neobvyklých konstrukcí nebo technologických postupů

Na stavbě nejsou navrhovány,

D.1.2.15 Technologické podmínky postupu prací, které by mohly ovlivnit stabilitu konstrukce

Nejsou specifikovány

D.1.2.16 zásady pro provádění bouracích a podchycovaných prací a zpevňovacích konstrukcí

Nejsou definovány.

D.1.2.17 požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí;

- Po provedení výkopu stavební jámy pro zásobník vody na úroveň – 2,70 je nutno přizvat projektanta k posouzení základové spáry.
- Po provedení hutnění zeminy na úroveň - 2,70 je nutno provést zkoušku hutnění na požadovanou hodnotu $E_{def} = 30 \text{ MPa}$
- Po provedení hutnění násypu na úroveň - 0,90 je nutno provést zkoušku hutnění na požadovanou hodnotu $E_{def} = 90 \text{ MPa}$
- Před betonáží železobetonového základu je nutno zaměřit kotvicí prvky pro ocelový zásobník. Z protokolu o zaměření musí být patrná splněná tolerance 0,005mm
- Před betonáží je nutno provést do stavebního deníku zápis o provedené kontrole armatury a dodržení krycí vrstvy dle požadavku PD
- Při betonáži železobetonového základu je nutno dodržovat ČSN EN 13670 (732400) Provádění betonových konstrukcí

D.1.2.18 Koordinátor stavby, plán BOZP, působnost na staveništi třetí osoby

Zhotovitel je povinen spolupracovat se zadavatelem určeným koordinátorem stavby, poskytovat mu potřebnou součinnost a dodržovat jím stanovená opatření k zajištění bezpečnosti na staveništi. Zhotovitel je povinen dodržovat ustanovení a podmínky uvedené v plánu BOZP zpracované koordinátorem stavby.

Pokud se zhotovitel v rámci realizace pohybuje na staveništi třetí osoby, je povinen před zahájením prací absolvovat proškolení BOZP a PO příslušným technikem či koordinátorem stavby, seznámit se se všemi riziky a podmínkami příslušné stavby, nechat si předat příslušnou část staveniště. V rámci realizace je pak povinen spolupracovat s příslušným koordinátorem či technikem stavby, poskytovat mu potřebnou součinnost a dodržovat jím stanovená opatření k zajištění bezpečnosti na staveništi.

D.1.2.19 požadavky na kvalitu

Všechny výrobky použité zhotovitelem stavby při realizaci musí splňovat požadavky zákona č.22/1997 v platném znění týkající se obecné bezpečnosti výrobků. Materiály, které jsou stanovenými výrobky ve smyslu N.V.č. 163/2002 musí mít zhotovitelem stavby doloženy doklady o tom, že bylo k těmto výrobkům vydáno prohlášení o shodě výrobcem či dovozcem.

Konstrukce je navržena v souladu systému technických norem:

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 1991-1-3 Zatížení konstrukcí - Část 1-3: Obecná zatížení - Zatížení sněhem

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

ČSN ISO 13 822 – Zásady navrhování konstrukcí – Hodnocení existujících konstrukcí [2]

ČSN 73 1901 Navrhování střech – Základní ustanovení, 2011 [22]

ČSN EN 795 – Prostředky ochrany osob proti pádu.

ČSN EN 354: 2011 – Spojovací prostředky a další souvisejícím normám ČSN EN.

ČSN 74 3282 Pevné kovové žebříky pro stavby

ČSN EN ISO 12944-1 Protikorozní ochrana ocelových konstrukcí ochrannými nátěrovými systémy

ČSN EN ISO 2768-1 Všeobecné tolerance. Nepředepsané geometrické tolerance

ČSN EN ISO 13920 Svařování - Všeobecné tolerance svařovaných konstrukcí

ČSN 73 2604 Ocelové konstrukce – Kontrola ocelových konstrukcí pozemních staveb

D.1.3 UVEDENÍ DO PROVOZU, PROVOZ A ÚDRŽBA KONSTRUKCE

Nádrž bude po ukončení montáže zkoušena hydrostatickým tlakem

Uživatel navržené a posouzené konstrukce si musí být plně vědom podmínek a předpokladů užívání objektu, ty jsou obecně platné podle stávajících norem ČSN EN a dalších předpisů, případné výjimky jsou definovány v této zprávě. Konstrukce musí být za provozu a používání řádně udržována. Celkový stav konstrukce bude zjišťován pravidelně se opakujícími prohlídkami (četnost dle normativních požadavků) prováděnými odborně způsobilou osobou.

Součástí pravidelných prohlídek prováděných investorem, majitelem nebo provozovatelem objektu je mimo jiné i kontrola funkčnosti střešních vpustí, žlabů a přepadů. V zimním období je nutná kontrola zatížení střešní konstrukce výškou sněhové pokrývky v porovnání s návrhovou hodnotou zatížení střechy a případné odklizení sněhu při nadnormativních hodnotách přetížení objektu sněhem.