


TECHNICKÁ ZPRÁVA

C 301 - ODVODNĚNÍ PARKOVIŠTĚ

Svazek dok.	C 301	Stupeň dok.	Dokumentace pro provedení stavby (DPS)	
Vypracoval	Ing. Neyová	Podpisy	Investor	SMO Městský obvod Ostrava-Jih
Ověřil	Ing. Janečková		Objednatel	SMO Městský obvod Ostrava-Jih
Schválil	Ing. Neyová			
Datum	04/2018			
Stavba/Část stavby Vybudování 4 parkovišť v městském obvodu Ostrava - Jih				
Projekt Lokalita č.1 – ul. V.Jiřikovského, parcela č.71/3, k.ú.Dubina u Ostravy				
			Archivní číslo 16181-D0C-015	

Obsah:

- a) Identifikační údaje**
- b) Popis charakteristik objektu**
- c) Zdůvodnění funkčního a technického řešení**
- d) Popis napojení na dosavadní sítě nebo recipient**
- e) Úprava režimu povrchových a podzemních vod a jejich ochrana**
- f) Zvláštní požadavky na postup stavebních prací**
- g) Charakteristika a popis technického řešení objektu z hlediska ochrany životního prostředí a bezpečnosti a ochrany zdraví při práci a provozu stavebních zařízení během výstavby**
- h) Popis řešení ochrany proti agresivnímu prostředí, případně bludným proudům**
- i) Základní předpisy, ČSN**
- j) Plán kontrolních prohlídek**

a) Identifikační údaje objektu**označení stavby**

Vybudování 4 parkovišť v městském obvodu Ostrava-Jih
Lokalita č.1 – ul. V. Jiříkovského, parc.č. 71/3, k.ú. Dubina u Ostravy

stavebník nebo objednatel stavby, jeho sídlo nebo místo podnikání

stavebník (investor): **Statutární město Ostrava, městský obvod Ostrava-Jih**
ul. Horní 791/3, 700 30 Ostrava-Hrabůvka
IČ 00845451
DIČ CZ00845451
zastoupen Bc. Martinem Bednářem, starostou obvodu

projektant, jeho sídlo nebo místo podnikání

projektant: **IVITAS,a.s.**
Ruská 83/24, 703 00 Ostrava-Vítkovice
IČ 25357255
DIČ CZ25357255
zastoupen Ing. Pavlem Dostálem, předsedou představenstva

odpovědný projektant: Vladimír Vítek
autorizovaný technik v oboru stavby vodního hospodářství, ČKAIT 1101052

b) Popis charakteristik objektu

Předmětem této stavby je návrh nového parkoviště v prostoru stávající nevyužitých ploch mezi místní komunikací Kaminského a bytovými domy, včetně napojení na místní komunikaci Kaminského. Nové parkovací místa jsou situována na dílčí části parcely č. 71/3, katastrální území Dubina u Ostravy, v městském obvodu Ostrava-Jih. Připojení parkoviště na místní komunikaci Kaminského bude na parcele č. 567/2, katastrální území Nová Bělá. Součástí dokumentace parkoviště je návrh odvodnění.

Dílčí část pozemku, na kterém bude stavba situována, je rovinatý, v současné době nevyužívaný, jedná se o zatravněnou plochu v prostoru před bytovými domy. Nadmořská výška dotčeného prostoru je 246 až 247 m n. m..

Likvidace dešťových vod z parkoviště je uvažována vsakováním formou vsakovacích šachet. Dešťové vody z parkoviště budou svedeny pomocí betonových štěrbínových žlabů - monoblok do systémových uliční vpusti, následně do kanalizační šachtice a přes odlučovač lehkých kapalin se sorpčním filtrem do vsakovacích šachtic průměru 1,0 m (2 ks), hloubky 6,50m. Navrhovanou stavbou parkoviště nedojde ke zhoršení odtokových poměrů.

Odvodňovací žlaby jsou navrženy z jednoho bloku, bez volných částí a bez lepené spáry, s průřezem tvaru V a dvěma řadami vtokových otvorů o průřezu 296 cm²/m. Světla šířka je 150mm (stavební šířka 200mm). Žlaby jsou vyrobeny z polymerického betonu odolného vůči mrazu a posypovým solím, s třídou zatížení C250 až D400 a opatřeny bezpečnostní SF drážkou pro vodotěsné utěsnění spojů. Kontrolovat a čistit žlaby je možno skrze revizní díly a vpusti, opatřené za tímto účelem odnímatelným litinovým roštem s bezšroubovou aretací. Odtok je řešen **systémovou vpustí** s kalovým košem a s integrovaným těsněním pro napojení kanalizačního potrubí DN150. Vpust' je opatřena odnímatelným litinovým roštem. Součástí odvodňovacích žlabů jsou revizní díly opatřené odnímatelným litinovým roštem, které spolu s vpustí slouží ke kontrole a čištění žlabů. Jedná se o odvodňovací systém Monoblock ACO Drain PD 150V C250-D400.

Kanalizační potrubí je navrženo z hrdlových trub PP Ultra rib2 DN 150 a DN 200, v jednotném spádu. Uložení potrubí bude do 150mm pískového lože, obsyp potrubí bude zhutněným pískem do výšky 300mm nad horní hranu potrubí. Před zásypem potrubí bude na kanalizaci provedena zkouška těsnosti.

PP UR2 DN150(160) délky 13,00m, 9,00m

PP UR2 DN200 délky 11,00m

Kanalizační šachta DN 1000 je navržena typová z prefa betonových dílů (např. PREFA Brno), včetně šachtového dna. Šachtové dno bude osazeno na podkladní betonovou desku tl.150mm. Poklop je navržen typu BEGU B125 (litina-beton) DN600 s odvětráním.

Odlučovač lehkých kapalin sloužící k odlučování volných ropných látek jako je např. nafta a oleje minerálního původu o hustotě do 950 mg/cm³ ze znečištěných odpadních vod. Jedná se o plast-betonovou konstrukci nádrže, kdy je nádrž vytvořena dvouplášťovým plastovým skeletem opatřeného armovací výztuží v meziprostoru dvouplášťového skeletu, který je v místě instalace vyplněn betonem.

Princip čištění - Gravitačně-koalescenční princip odlučování ropných látek, plnopřůčné zařízení jmenovité velikosti NS=10, veškeré technologické prostory velikostně i profilem odpovídají dle ČSN EN 858 max. návrhovému průtoku srážkových vod $Q_r = 8,0384$ l/s, nátok je opatřen rozrážečem a usměrňovačem proudu, kalový prostor dimenzován dle ČSN EN 858 na velké množství kalu – min. objem v litrech je 200 krát NS, odlučovací prostor se zásobním prostorem na odloučené látky velikosti 15 krát NS, dělený koalescenční filtr ze speciální PUR pěny v nerezových nosičích, umožňující kdykoliv bez vyčerpání zařízení snadnou údržbu manipulačním otvorem, sorpční filtr z materiálu FIBROIL umístěném v snadno vyjímatelných nerezových koších, plocha sorpčního filtru odpovídá průtočné rychlosti 0,1-0,3 m/s, bezpečnostní odtok s odběrným místem vzorků.

Technologie odlučovače dimenzovaná na znečištění nátokových vod:

$C_{10}-C_{40} < 4000$ mg/l. Parametry vyčištěných vod: $C_{10}-C_{40} = 0,2 - 0,5$ mg/l.

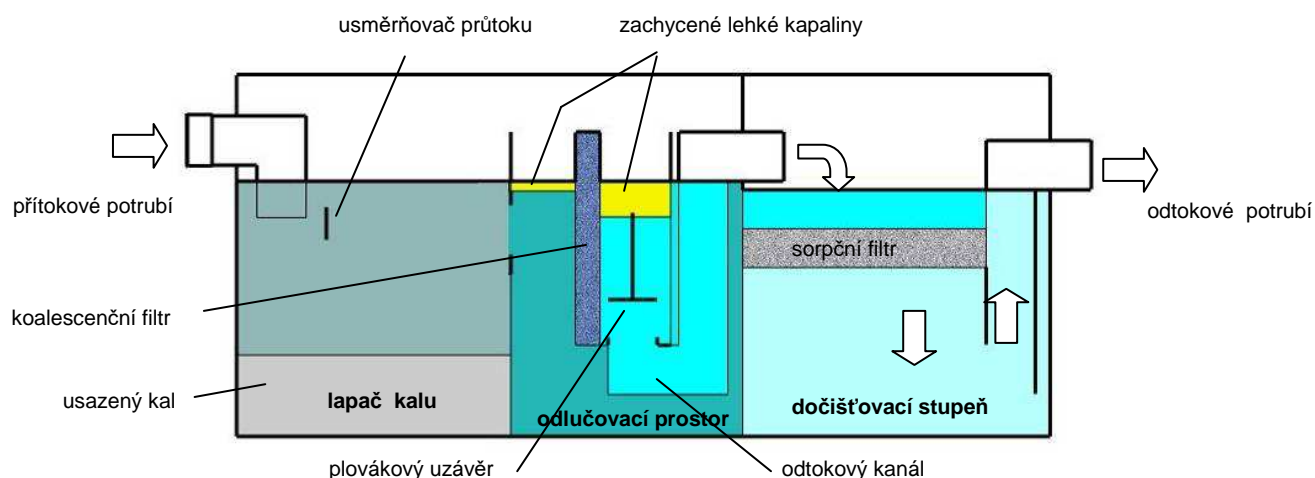
Nádrž odlučovače je plastová z termoplastu (PP, PE) válcová, dvouplášťová, konstruována dle ČSN EN 12573 a předpisů DVS, meziprostor mezi vnějším a vnitřním pláštěm vč. stropu nádrže je vystrojen armovací výztuží.

Manipulační vstup do odlučovače je tvořen prefabrikovanou vstupní kanalizační šachtou zakončenou kónusovým prefabrikátem a poklopem dle ČSN EN 124 v úrovni upraveného terénu.

Odlučovač se osadí do výkopu na rovnou betonovou podkladní plochu tloušťky 100mm. Po vybetonování prostoru mezi pláštěmi vznikne nádrž se všemi atributy železobetonové nádrže (hmotnost, pevnost, životnost atd.). Díky plastovým pláštům z termoplastu má nádrž dokonalou ochranu betonu hydroizolací proti agresivitě odpadních vod zevnitř a případné agresivitě vody z vnějšku. Betonáž mezipláště se bude provádět za současného napouštění nádrže vodou.

Funkce odlučovače – odpadní voda natéká do lapače kalu kde dojde k usazení sedimentačních látek u dna ve formě kalu, zachycení vzplývavých látek a částečnému odloučení LK. Průtok lapačem kalu je usměrněn pomocí usměrňovače průtoku. Z lapače kalu natéká mechanicky vyčištěná odpadní voda do odlučovacího prostoru. V odlučovacím prostoru dojde kombinací gravitačního (před koalescenčním filtrem) a koalescenčně-gravitačního (za koalescenčním filtrem) principu k separaci lehkých kapalin od vody a jejich shromáždění u hladiny v prostoru pro zachycené lehké kapaliny. Vyčištěná voda potom odtéká odtokovým kanálem do odtokového potrubí. Při dosažení max. výšky zachycených lehkých kapalin v prostoru za koalescenčním filtrem dojde vlivem rozdílu hustoty vody a lehkých kapalin k automatickému uzavření odtokového kanálu pomocí plovákového uzávěru. Po odčerpání zachycených lehkých kapalin je potom pro další provoz plovákový uzávěr nutné ručně otevřít. V dočišťovacím stupni je osazen sorpční filtr naplněný sorbentem, který na sebe váže zbytkové množství lehkých kapalin ve vodě po průtoku odlučovacím prostorem. Po průtoku přes sorpční filtr odtéká vyčištěná voda do odtokového potrubí.

Technologické schéma odlučovače



Výpočet jmenovité velikosti odlučovače

$$NS = f_d (Q_r + f_x Q_s) = 1 \times 8,290 \text{ l/s, odlučovač AS TOP 10 VFS}$$

kde jednotlivé symboly znamenají:

NS..... jmenovitá velikost odlučovače

Q_r maximální odtok dešťových vod (l/s)

Q_s maximální odtok ostatních znečištěných vod (l/s)

f_d koeficient měrné hmotnosti pro rozhodující lehkou kapalinu dle skladby odlučovacího zařízení pro odlučovače gravitačně – koalescenční s předřazeným lapačem kalu (všechny AS TOP) a lehké kapaliny v rozpětí hustoty 0,85 – 0,95 g/cm³ $f_d = 1$

f_x koeficient zohledňující nepříznivé podmínky pro odlučování pro srážkové vody $f_x = 1$

Maximální odtok dešťových vod Q_r (l/s) se vypočítá ze vzorce:

$$Q_r = \Psi \cdot i \cdot A = 0,8 \times 157 \times 0,064 = 8,0384 \text{ l/s}$$

kde jednotlivé symboly znamenají:

$i = 157$. intenzita 15-minutového návrhového deště (l/s/ha)

$A = 0,064$. odvodňovaná plocha (ha)

$\Psi = 0,8$. odtokový koeficient

Vsakovací šachty VŠ1 a VŠ 2 průměru 1,00m jsou typové z betonových prefabrikovaných skruží (např. MABA Eurobeton), v prostoru zemin vhodných pro vsakování budou použity skruže drenážní, poklop je navržen typu BEGU B125 s mříží DN600, který bude sloužit jako bezpečnostní přepad. Dno šachty bude umístěno v hloubce cca 6,50m pod terénem, tak aby úroveň 4,5 (5,0) až 6,5m byla zahloubena do propustné šterkové vrstvy, přičemž tato část šachtic bude mít propustné stěny. Výška v úrovni 1,50(1,7) až 4,5(5,0)m bude sloužit jako retence.

Pro návrh vsakovací plochy a akumulční kapacity zasakovacího systému byla použita metodika zohledňující vydatnost krátkodobých návrhových dešťů.

Postupným výpočtem pro jednotlivé doby trvání deště dostaneme objemy dešťových srážek, které se nestihnou během návrhového deště vsáknout. Pro vsakovací plochu 4,8 m² je nejvyšší objem zadržené srážky $V_{vz} = 19,65 \text{ m}^3$, při návrhovém dešti s dobou trvání $t_d = 48$ hod. Na redukovanou odvodňovanou plochu dopadne během návrhového deště objem dešťových srážek $V_{celk} = 36,27 \text{ m}^3$, průměrný přítok dešťovou kanalizací do vsakovacího objektu je $Q_{vs} = 0,096 \text{ l/s}$.

Rozdíl mezi přítokem do vsakovacího objektu a vsakovacím tokem je $V_{vz} = 19,65 \text{ m}^3$ a tvoří objem vod, které je potřeba akumulovat. Doba prázdnění akumulace dle vsakovacího toku bude $T_{pr} = 2,4$ dny a splňuje požadavek normy na maximální dobu prázdnění – 72 hod. Podrobně viz Hydrogeologický posudek – příloha PD.

Množství odpadních dešťových vod

- intenzita přívalového deště při trvání 10 min, periodicita 0,5 157 l/s na 1ha
- úhrnná roční srážka $Q_{roční} = 833 \text{ mm/rok}$ (0,833m/rok) - r 2016
- odvodňovaná plocha 640m²

- koeficient odtoku 0,8

max odtok dešťových vod

$$Q_{\max} = \psi \times i \times A = 0,8 \times 157 \times 0,064 = 8,0384 \text{ l/s}$$

roční množství dešťových vod

$$Q_r = A \times Q_{\text{roční}} \times \psi = 640 \times 0,833 \times 0,8 = 426,496 \text{ m}^3/\text{rok}$$

měsíční množství dešťových vod

$$Q_{\text{měs}} = 35,541 \text{ m}^3/\text{měs}$$

Souřadnice objektů

Kanalizační šachta	y: 473119.644, x: 1108344.074
Odlučovač lehkých kapalin	y: 473118.853, x: 1108341.903
	y: 473118.101, x: 1108339.835
Vsakovací šachta VŠ1	y: 473117.143, x: 1108337.204
Vsakovací šachta VŠ2	y: 473115.091, x: 1108331.566
Kanalizační potrubí-vpusť V1	y: 473131.757, x: 1108348.994
Kanalizační potrubí-vpusť V2	y: 473124.056, x: 1108351.957
Žlab Ž1-začátek	y: 473123.976, x: 1108327.616
Žlab Ž1-konec	y: 473134.407, x: 1108356.277
Žlab Ž2-začátek	y: 473110.148, x: 1108357.018

c) Zdůvodnění funkčního a technického řešení

Navržené řešení odvodnění plochy parkoviště vychází z požadavku TNV 75 9011 pro hospodaření se srážkovými vodami.

Propustné a pro vsakování vhodné sedimenty byly archivními vrty ověřeny od hloubky 4,5 až 5,2 m pod terénem. Jedná se o písčité štěrky hlaví terasy, které řadíme do skupiny V.3 a pro tuto variantu zemin bylo posouzení vsaku provedeno. Hladina podzemní vody se nachází v hloubce cca 7,5 m p.t. a dno vsakovacího objektu může být proto nejhloběji v úrovni 6,5 m pod terénem. Koeficient vsaku těchto zemin činí $k_{vs} = 3 \times 10^{-5} \text{ m/s}$.

Ve smyslu §38 zákona o vodách č. 254/2001 Sb. v pozdějším znění v návaznosti na výše uvedené při zasakování dešťových vod na zájmové lokalitě nepředpokládáme zhoršení stávajícího stavu podzemních a povrchových vod a na vodu vázaných ekosystémů. Při zasakování dešťových vod existuje možnost negativního ovlivnění vlastností základové půdy na zájmové lokalitě a na okolních pozemcích a nelze zcela vyloučit rizika spojená s podmáčením pozemků nebo narušením stability základových poměrů okolních podsklepených domů či podzemních inženýrských sítí. Proto je možné zasakovat pouze do nezvodněných štěrkopískových vrstev.

Nezbytné je pouze dodržet minimální odstupovou vzdálenost vsakovacího zařízení od budov dle TP 1.20 - Hospodaření se srážkovou vodou v nemovitostech vydané (ČKAIT, 2011). Minimální vzdálenosti od podsklepených objektů je 4 m, od inženýrských sítí doporučujeme dodržet minimální vzdálenost 1 m. Likvidace

srážkových vod je navržena dle technických možností lokality a odpovídá požadavkům a doporučením ČSN 759010 a TNV 75 9011. Projektované zasakovací systémy odpovídají požadavkům § 38 Zákona č. 254/2001 Sb., o vodách, v platném znění a ČSN 75 9010.

d) Popis napojení na dosavadní sítě nebo recipient

V případě tohoto návrhu odvodnění není uvažováno s napojením na stávající dešťovou kanalizaci.

e) Úprava režimu povrchových a podzemních vod a jejich ochrana

Prostor určený pro stavbu parkoviště je rovinatý, v současné době nevyužívaný, jedná se o zatravněnou plochu v prostoru před bytovými domy, bez odvodnění, v blízkosti stávající trafostanice a v prostoru chodníku se nacházejí stávající uliční vpusti.

Hydrogeologický průzkum - pro zasakování dešťových vod provedla společnost AZ GEO s.r.o., Ostrava v prosinci 2016.

Ze závěru a doporučení HG průzkumu vyplývá, že zájmová lokalita je pro zasakování odváděných dešťových vod pouze podmíněně vhodná z důvodu složitých geologických podmínek. Svrchní nepropustné jílovité zeminy mocnosti 4,5 - 5,2m se řadí do zemin skupiny V.3 a jsou pro zasakování zcela nevhodné. Propustné a pro vsakování vhodné sedimenty byly archivními vrty ověřeny od hloubky 4,5 – 5,2m pod terénem. Jedná se o písčité štěrky skupiny V.3 a pro tyto bylo řešeno navrhování vsaku. Hladina podzemní vody se nachází v hloubce cca 7,5 m p.t. a dno vsakovacího objektu může být proto nejhluběji v úrovni 6,5m pod terénem. Koeficient vsaku těchto zemin je $k_{vs}=3 \times 10^{-5}$ m/s.

Při zasakování dešťových vod existuje možnost negativního ovlivnění vlastností základové půdy na zájmové lokalitě a na okolních pozemcích a nelze zcela vyloučit rizika spojená s podmáčením pozemků nebo narušením stability základových poměrů okolních podsklepených domů či podzemních inženýrských sítí. Proto je možné zasakovat pouze do nezvodněných štěrkopískových vrstev. Navržený zasakovací systém (2x vsakovací studny) odpovídá požadavkům Zákona č. 245/2001 Sb. o vodách, v platném znění a ČSN 75 9010.

f) Zvláštní požadavky na postup stavebních prací

Veškeré stavební a montážní práce budou prováděny dle předpisů a pokynů výrobce potrubí, revizních šachet a materiálů se stavbou souvisejících.

Manipulace s potrubím bude prováděna dle pokynů výrobce.

Veškeré materiály budou skladovány tak, aby nedošlo ke znečištění a poškození.

Potrubí se položí na lože výkopu vyrovnaného do potřebného sklonu. Dno výkopu musí být přesně široké, aby byla možná předepsaná zhutnění po obou stranách potrubí. Potrubí se ukládá na dno výkopu do lože z jemnozrnného nesoudržného materiálu o výšce cca 10 cm. Dno nesmí být zaplavené vodou, v případě vysoké hladiny spodní vody nebo v případě neúnosného podloží,

doporučujeme dno vyztužit štěrkovou vrstvou nebo geotextílií. Pod hrdla potrubí je nutné v loži vytvořit jamky, tak aby potrubí nebylo položené na hrdlech a nemohlo dojít k průhybům.

Obsyp potrubí: Potrubí bude uloženo do lože pod roznášecím úhlem α min 90° - nejprve se po stranách potrubí vytvoří tzv. klíny, které se ručně upěchují. Ty zabezpečí široký roznášecí úhel a zároveň zajistí oporu pro potrubí, aby nedošlo k jeho vychýlení při hutnění vibračním pěchem nebo deskou. Potrubí obsypat materiálem s co největší pevností frakce 0-4 do úrovně 10 cm nad vrchol potrubí. Obsyp po stranách potrubí zhutnit. Od úrovně 10 cm nad vrcholem potrubí bude použita frakce lomové drti 32-63 mm pro docílení větší únosnosti podkladu pro konstrukci vozovky. Zásyp musí být do výšky 0,3 m nad vrchol potrubí proveden písčitou zeminou nebo pískem.

Výkopy pro kanalizační potrubí, OLK a kanalizační šachtu budou kolmé, pažené, případně šikmé bez pažení, v zemině 3.tř. těžitelnosti. Po osazení OLK a KŠ bude proveden zásyp štěrkodrtí, hutnění obsypu bude prováděno po vrstvách.

Před zahájením prací bude ověřen výskyt jiných podzemních inženýrských sítí a práce v místě křížení (souběhu) budou prováděny tak, aby nedošlo k jejich poškození. Nutno dodržet požadavky ČSN 73 6005 Prostorové uspořádání sítí technického vybavení.

g) Charakteristika a popis technického řešení objektu z hlediska ochrany životního prostředí a bezpečnosti a ochrany zdraví při práci a provozu stavebních zařízení během výstavby

Realizací stavby nedojde k žádným negativním vlivům na životní prostředí. Po dokončení zemních prací budou narušené plochy nejprve prozatímně upraveny a návazně po ukončení všech stavebních prací na staveništi uvedeny do původního stavu a v rámci celkové přejímky stavby předány správcům komunikací a zeleně ÚMOB Ostrava - Jih.

Z hlediska životního prostředí je nutné dbát zejména při práci montážních mechanismů na zamezení případných úniků ropných látek, úniky hydraulických kapalin apod., zabránění poškození veřejné zeleně, keřů, stromů pohybem montážních vozidel.

Při výstavbě bude kladen maximální důraz na ochranu stávající vzrostlé zeleně před nepříznivými důsledky stavební činnosti. V průběhu výstavby budou stromy v blízkosti stavby chráněny, zejména nesmí dojít k poškození kmenů, koruny a kořenového systému. Musí být dodrženy podmínky zákona č.114/1992 Sb. O ochraně přírody a krajiny, ČSN 18 920 Ochrana stromů, porostů a ploch pro vegetaci při stavební činnosti a Zásady ochrany stromů na staveništi.

S realizací stavby nevzniká ohrožení pracovníků ani působení škodlivin na pracovníky ani přilehlou bytovou zástavbu. Stavba sama nevyžaduje zvláštní opatření z hlediska požární ochrany. V průběhu realizace stavby zajistit možnost průjezdu pro případný požární zásah a příjezd sanitních vozů.

Při provádění stavby zajistí zhotovitel dodržování příslušných bezpečnostních předpisů a zajistí odborný dozor. Bezpečnostní předpisy musí být ze strany

dodavatele zajišťovány jak pro vlastní pracovníky, tak i pro veřejnost. Bezpečnost práce spadá plně do kompetence zhotovitele stavby.

h) Popis řešení ochrany proti agresivnímu prostředí, případně bludným proudům

Na tuto stavbu se nevztahuje.

i) Základní předpisy, ČSN

- Zákon č. 183/2006 Sb. (stavební zákon) a jeho prováděcí předpis
- Zákon č. 262/2006 Sb. (zákoník práce)
- Zákon č. 309/2006 Sb., kterým se upravují další požadavky bezpečnosti a ochrany zdraví při práci v pracovněprávních vztazích, a o zajištění bezpečnosti a ochrany zdraví při činnosti nebo poskytování služeb mimo pracovněprávní vztahy (zákon o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci), a jeho prováděcí předpisy
- Zákon č. 258/2000 Sb., o ochraně veřejného zdraví v platném znění
- Zákon č. 251/2005 Sb., o inspekci práce
- Vyhláška č. 499/2006 Sb. o dokumentaci staveb
- Vyhláška č. 268/2009 Sb., o obecných technických požadavcích na výstavbu, v platném znění
- Vyhláška č. 369/2001 Sb., o obecných technických požadavcích zabezpečujících užívání staveb osobami s omezenou schopností pohybu a orientace
- Nařízení vlády č. 101/2005 Sb., o podrobnějších požadavcích na pracoviště a pracovní prostředí
- Nařízení vlády č. 591/2006 Sb. o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích
- Nařízení vlády č. 11/2002 Sb. - Umístění bezpečnostních značek
- ČSN 75 9010 Dimenzování vsakovacích zařízení dešťových vod
- Zákon 274/2001 Sb., o vodovodech a kanalizacích
- Vyhláška 428/2001 Sb. MZ, provádí zákon č. 274/2001 Sb.

j) Plán kontrolních prohlídek

- Po předání staveniště a vytýčení stávajících inženýrských sítí v dosahu stavby
- Při vytýčení objektů KŠ, OLK, vsakovacích šachet a kanalizačního potrubí
- Při provedení pokládky kanalizačního potrubí DN 150 od vpustí V1, V2, kontrole vodotěsnosti potrubí a před jejich zásypem
- Po provedení stavby objektů KŠ, OLK, vsakovacích šachet včetně pokládky kanalizačního potrubí DN200, provedení kontroly vodotěsnosti potrubí a před jejich zásypem
- Po dokončení stavby – kontrola vyklizení staveniště, čistota bývalého pracovního prostoru a čistota souvisejících veřejných komunikací a okolních prostor

Termíny kontrolních prohlídek stavby budou vycházet z harmonogramu vybraného zhotovitele stavby a budou sděleny investorovi (stavebníkovi), orgánům státní správy a správcům sítí dotčených stavbou.

Bude upřesněno v SoD zhotovitele stavby.