

VYPRACOVAL	PROJEKTANT	HLAV. INŽ. PROJEKTU	AUTORIZOVANÁ OSOBA	<div> <div>PIK</div> <div>V Í T E K</div> <div>Inženýrská a projektová kancelář</div> </div>	
ING. VONDRÁČKOVÁ	ING. DALÍK	ING. DALÍK	ING. VÍTEK		
INVESTOR MĚSTYS ŽINKOVY	OsRP NEPOMUK	KÚ PLZEŇSKÝ			
NÁZEV STAVBY VEŘEJNÝ VODOVOD MĚSTYSE ŽINKOVY (1. ČÁST)				ATELIER PRAHA	ČÍS. SOUPRAVY
				DATUM 11/2016	
				STUPEŇ DPS	
				FORMÁT A4	
				MĚŘÍTKO	
				SOUBOR	
OBSAH VÝKRESU TECHNICKÁ ZPRÁVA				ZAK. ČÍSLO	ČÍS. VÝKRESU
				057 – 16	D.1.1

Veřejný vodovod městyse Žinkovy (1. část)
dokumentace pro provádění stavby
zak.č. 057 - 16
D.1 – Vodojem, úprava vody

Technická zpráva

Obsah:

1. Údaje o stavbě a stavebním pozemku	2
1.1 Identifikační údaje	2
1.2 Účel stavby	2
1.3 Umístění stavby	2
1.4 Charakteristika stavebního pozemku	2
1.5 Provedené průzkumy	2
2. Vytyčení stavby	3
3. Vodojem a úprava vody	3
3.1 Založení stavby	3
3.2 Konstrukce objektu obecně	4
3.3 Nosná konstrukce	4
3.4 ZI vodojemu	5
3.5 Odvětrání vodojemu	5
3.6 Požární bezpečnost	5
3.7 Zkoušky vodotěsnosti	5
3.8 Zkoušky vodotěsnosti	6
4. Odpadní jímka, vypouštěcí šachta a odpadní potrubí	6
4.1 Odpadní jímka	6
4.2 Vypouštěcí šachta	7
4.3 Odpadní potrubí bezpečnostního přepadu	7
5. Oplocení a zpevněné plochy	7
5.1 Oplocení	7
5.2 Zpevněné plochy	8
6. Bezpečnost práce	9
7. Péče o životní prostředí při výstavbě	9

1. Údaje o stavbě a stavebním pozemku

1.1 *Identifikační údaje*

Název stavby :

Veřejný vodovod městyse Kněževy (1. část)

Místo stavby :

Městys Žinkovy

Katastrální území Žinkovy

1.2 *Účel stavby*

Realizací nového vodovodu pro veřejnou potřebu bude možné zásobovat městys Žinkovy pitnou vodou. Zdrojem vody je vrt HPV1 situovaný severozápadně od městyse. Odtud je voda čerpána a výtlačným potrubím dopravována do nově navrhovaného čtyřkomorového vodojemu (200 m³) s úpravou vody. Z vodojemu je voda do městyse přiváděna přivaděčem a dále distribuována sítí vodovodních řadů. Celková délka vodovodního potrubí je 6 858,50 m.

1.3 *Umístění stavby*

Zájmové území se nachází v Plzeňském kraji západně od města Nepomuk v katastrálním území Žinkovy. Areál vodojemu a úpravy vody je umístěn na pozemku, který je v současné době využíván k zemědělským účelům.

1.4 *Charakteristika stavebního pozemku*

Jedná se o mírně svažité pozemek. Přístupová komunikace je

Pozemky, na kterých je umístěna stavba, jsou v obecním i soukromém vlastnictví.

1.5 *Provedené průzkumy*

Pro projektovou dokumentaci byly použity tyto podklady a průzkumy

- Stavební povolení ke stavbě vodního díla ze dne 19.3.2011, zn.: MÚ/VŽP/5773/14, Městský úřad Nepomuk – Odbor výstavby a životního prostředí s nabytím právní moci dne 25.4.2015
- Projektová dokumentace pro stavební povolení „Veřejný vodovod Městys Žinkovy“ z 9/2014 - zhotovitel Kanalizace a vodovody Starý Plzenec, a.s.
- Katastrální mapa zájmového území 1 : 1000
- Geodetické zaměření zájmového území
- Zákresy stávajících inž. sítí – podklady od jednotlivých správců
- Rešeršní inženýrskogeologický průzkum – Městys Žinkovy – Kanalizace a vodovod– zpracováno Prof. Ing. Jaroslavem Paškem, DrSc. 11/2016
- Jednání s investorem – Městys Žinkovy
- Osobní prohlídka budoucí stavby

2. Vytyčení stavby

Stavba bude vytyčena v souřadnicovém systému JTSK a výškovém systému BpV. Vytyčení objektů je dáno vytyčením lomových bodů. Vytyčovací body jsou uvedeny v samostatné příloze D.1.12. Před zahájením stavebních prací je dodavatel povinen provést také vytyčení veškerých podzemních zařízení, které projektový záměr kříží.

	X	Y
Vodojem		
(vnější rohy nádrží)	1009112,61	819174,98
	1099108,85	819517,76
	1099118,61	819173,67
	1099114,85	819156,45
Oplocení	1099110,39	819188,34
	1099100,78	819144,38
	1099129,93	819184,07

3. Vodojem a úprava vody

Před zahájením vlastních stavebních prací se provede sejmutí ornice v tl. cca 0,15 m z plochy pro stavbu rozšíření areálu vodojemu. Ornice bude dočasně deponována na staveništi VDJ a později použita na ohumusování travnatých ploch v areálu VDJ a na zpětné ohumusování ploch dotčených stavbou a ploch zařízení staveniště.

3.1 Založení stavby

Vzhledem k tomu, že IG průzkum nepředpokládá výskyt spodní vody není uvažováno s potřebou snižovat hladinu spodní vody. Je uvažováno pouze s případným odvodnění dešťových vod.

Výkop vlastní stavební jámy bude svahovaný. Dle velmi přibližného předpokladu jsou geologické poměry v místě výstavby vodojemu tvořeny povrchovými vrstvami ve formě hlinitokamenitých uloženin. V nejhlubším místě zářezu základové spáry se zasáhne do zvětralých rozpukaných hornin skalního podkladu (tvrdé rohovce – černé metamorfované břidlice. Základovou půdu bude dostatečně únosná, v celém rozsahu nestejněmálně stlačitelná, nad hladinou podzemní vody

Hlavní stavební jáma bude svahovaná s předpokládaným sklonem svahů 1 : 0,5. Výkop proběhne v bagrovatelných horninách 4. až 5. třídy. Předpokládá se 40% 4. třídy, 30% 5. třídy těžitelnosti. V nejhlubším místě zářezu je předpoklad, že bude zasaženo do rozpukaných hornin skalního podkladu - 30% z celkového objemu výkopů.

Při hloubení jámy dojde účinkem zubů mechanizace k rozvolnění a nakypření zeminy i pode dnem výkopu. Před betonáží je proto nutné dno výkopu řádně ručně začistit (odstranit rozvolněnou a napadanou zeminu až na rostlou), eventuálně dohutnit a ihned zakrýt šterkem nebo alespoň ochránit před klimatickými vlivy

V případě, že bude v základové spáře zemina a rozpukaná zemina ve velmi velké rozsahu, bude nutné část rozsahu základové spáry přebagrovat a nevhodnou zeminu doplnit šterkovými hutněnými vrstvami.

Převzetí základové spáry se musí zúčastnit zástupce projektanta a geolog projektanta. Stavba musí vyzvat projektanta k prohlídce s předstihem. Na místě bude dle konkrétního stavu rozhodnuto o přesné úpravě základové spáry.

Při hloubení stavební jámy bude vytěžená zemina tříděna. Zemina nevhodná pro zásypy bude ukládána na trvalou deponii zeminy. Ostatní vhodné zeminy budou použity pro zásypy a násypy.

3.2 Konstrukce objektu obecně

Veškeré použité materiály na konstrukce vodojemu, které přijdou do styku s pitnou vodou musí odpovídat zákonu č. 258/2000 Sb. ve znění pozdějších předpisů a vyhlášce 409/2005 Sb., zdravotnictví o hygienických požadavcích na výrobky přicházející do přímého styku s vodou a na úpravu vody.

3.3 Nosná konstrukce

Na šterkovém loži tl. 300 mm bude provedeno vlastní osazení pěti prefabrikovaných železobetonových nádrží. Prefabrikované nádrže řady UW jsou typovým výrobkem. Jsou odlity metodou zvonového lití, jako bezesparý odlitek, z betonu C 35/45, hutněného vysokofrekvenční vibrací, což ve výsledku zajišťuje, že objekty jsou bezesparé, nepropustné, vodotěsné, nevyžadují žádnou dodatečnou hydroizolaci a ochranu.

Stavebně je objekt řešen jako sestava pěti železobetonových podzemních segmentů UW. Podzemní segmenty budou osazeny do výkopu vedle sebe. Ve stěnách komor vodojemu jsou již ve výrobním závodě osazena stupadla pro vstup, jsou připraveny prostupy pro přítokové, přepadové, odběrné a odpadní potrubí. Zatěsnění prostupů potrubí je řešeno pomocí rychletuhnoucích rozpínavých materiálů. Dna akumulčních nádrží a armaturní komory jsou vyspádována směrem k odpadnímu potrubí z vodojemu, nebo může být proveden jen čerpací kanálek.

Nádrže jsou zakryty železobetonovou deskou, monoliticky spojenou s nádrží vodojemu a nepropustně utěsněnou proti průniku tlakové vody. Deska je dimenzována pro zasypání vodojemu zeminou, která zároveň funguje jako tepelná izolace.

Vnitřní povrch akumulčních nádrží je opatřen stěrkou s atestem pro styk s pitnou vodou. V zákrytové desce jsou prostupy pro osazení vstupních pochozích poklopů 700/700 mm se zvýšeným límcem 100 mm. V desce jsou také provedeny otvory pro osazení větracích hlavic s odvětráním mimo objekt vodojemu. Vstup do akumulčních komor je řešen z nadzemního vstupního objektu.

Armaturní komora je vždy umístěna vedle nebo mezi akumulčními nádržemi a je o 30 cm hlubší. Velikost armaturní komory závisí na požadavku prostoru pro trubní vybavení a další technologii vodojemu. Pro vstup do komory mohou být ve stěnách osazena žebříková stupadla s plastovým povrchem, vše v provedení žárově zinkovaná ocel. Předem jsou provedeny otvory a prostupy pro potrubí.

Nadzemní objekt je vyráběn stejným technologickým způsobem odlévání jako podzemní nádrže, liší se pouze v tloušťce stěn a povrchové úpravě fasády. Dno objektu tak tvoří podlahu domku a zároveň zakrytí armaturní komory. Objekt umožňuje dispozičně pohodlný vstup jednak do komor vodojemu pře poklopy 700/700 mm, tak i do armaturní komory pomocí žebříku nebo schodiště. V podlaze objektu jsou proto provedeny potřebné otvory, které se osadí na vstupní prostup do komory vodojemu a do armaturní komory. Velikost prostupu do komory je řešen v závislosti na vystrojení komory, velikosti a hmotnosti použitých potrubních komponentů.

Architektonické provedení nadzemního objektu je řešeno v součinnosti v projektu pro stavební povolení a s investorem. Objekt je opatřen kontaktním zateplovacím systémem dle ETICS. Je použita tepelná izolace EPS v požadované tloušťce a libovolným druhem fasády. Vnitřní stěny a strop objektu jsou provedeny jako špachtlovaný beton, s vnitřním nátěrem Fema, v odstínu slonová kost.

Objekt je vybaven vstupními zateplenými dveřmi. Střecha je sedlová s pálenou střešní krytinou. Součástí objektu je vnitřní elektroinstalace – světelné a zásuvkové obvody, elektro vytápění a rozvaděč s automatikou napouštění VDJ.

Takto vystrojený objekt je pak dopraven přímo na staveniště, čímž odpadá požadavek na zařízení staveniště, jeho ostrahu apod.

3.4 ZI vodojemu

Zdravotní instalace v objektu VDJ řeší umyvadlo pro oplach očí a rukou, odvod odpadních vod z umyvadla. Odpadní voda je samostatnými svody svedena skrz podlahu místnosti kanalizačním PP do prostoru podzemní armaturní komory, kde je vyústěna do odtoku vypouštění pracích vod filtrů. Voda k umyvadlu je přivedena samostatným potrubím PP napojeným na přívodní potrubí do nádrží vodojemu v místě za technologií úpravy vody.

3.5 Odvětrání vodojemu

Odvětrání komor vodojemu je projedeno pomocí potrubí DN 150, odvětrávacích hlavic s pylovými filtry před nadzemní část vodojemu.

3.6 Požární bezpečnost

Ve vstupní místnosti vodojemu bude osazen 1ks ruční hasicí přístroj práškový – objem hasiva 6 kg.

3.7 Zkoušky vodotěsnosti

Podzemní objekt VDJ bude obsypán výkopovým materiálem, čímž dojde k navýšení upraveného terénu v horní části násypů oproti rostlému terénu o cca 2,5m. Násypy budou hutněny ve vrstvách po max. 0,5 m. Sklon násypů 1 : 1. Návaznosti terénních úprav na stávající terén budou modifikovány dle konkrétních podmínek na místě stavby.

3.8 Zkoušky vodotěsnosti

Před zasypáním nádrží bude provedena zkouška vodotěsnosti dle ČSN 75 0905 „Zkoušky vodotěsnosti vodárenských a kanalizačních nádrží“.

Na kanalizačním potrubí budou provedeny zkoušky dle ČSN 75 6909 - Zkoušky vodotěsnosti stok a dle ČSN EN 295.

Na vodovodním potrubí bude ještě před zásypem potrubí provedena zkouška vodotěsnosti dle ČSN EN 805 – Vodárenství - Požadavky na vnější sítě a jejich součásti.

Při provádění stavby bude postupováno dle platných norem, vyhlášek a technických předpisů výrobců. Budou dodržovány předepsané pracovní postupy, ČSN a bezpečnostní předpisy. Na stavbě bude odborný dozor a případné změny budou konzultovány s projektantem.

Veškeré použité materiály, které přijdou do styku s pitnou vodou, musí odpovídat zákonu č. 258/2000 Sb. o ochraně veřejného zdraví, ve znění pozdějších předpisů a vyhlášce č. 409/2005 Sb. o hygienických požadavcích na výrobky přicházející do přímého styku s vodou a na úpravu vody

4. Odpadní jímka, vypouštěcí šachta a odpadní potrubí

4.1 Odpadní jímka

Tento objekt obsahuje realizaci samostatné podzemní jímky, sloužící pro akumulaci odpadních vod z úpravny vody, resp. pracích vod z filtrů a odpadních vod z umyvadla. Je navržena celoplastová samonosná jímka, zcela zapuštěná pod terén v areálu VDJ. Přívodní potrubí DN150 bude zaústěno nad max. hladinu, která bude signalizována obsluze VDJ za účelem zajištění odvozu objemu cisternami k následnému zneškodnění na ČOV.

Plastová jímka je vyrobena jako vodotěsná samonosná nádrž, svařovaná z konstrukčních desek a prvků z polypropylenu, o rozměrech (b x l x h) 2500 x 4160 x 2160mm, o užitém objemu 12 m³.

Ve stropu nádrže je vstupní otvor 600 x 600mm, který bude opatřen lehkým celonerezovým poklopem. Pro přívod vody je v jímce osazeno hrdlo s otvorem dle odpovídajícího průměru (DN 150).

Po vykopání stavební jámy o cca 0,8m širší a delší než je rozměr jímky se na hutněný štěrkový vyrovnávací podsyp vybetonuje základová deska o síle 200mm s rovinností ± 5 mm, včetně armovacích sítí, povrch betonu musí být uhlazen.

Před usazením jímky do výkopu nesmí na základové desce být žádné předměty, kameny, hlína apod.

Nádrž je určena pro osazení do sucha nad úroveň ustálené hladiny spodních vod.

Konstrukce nádrže je navržena tak, aby nádrž bez dalších stavebních nebo statických opatření odolala tlaku zeminy po zasypání. Nádrž je staticky dimenzována na zatížení zásypovou zeminou o těchto parametrech:

- měrná hmotnost $p = 1900 \text{ kg/ m}^3$

- úhel vnitřního tření $\varphi = 35^\circ$

Strop nad nádrží je možné zatížit maximální vrstvou zásypové zeminy 330 mm a navíc přitížit nahodilým zatížením max. 5 kN/m². Nádrž je ze statických důvodů možné osadit dnem do maximální hloubky 3000 mm pod upraveným terénem. Při způsobu instalace nádrže do terénu je nutno k těmto hodnotám přihlížet a v případě potřeby provést další statické zajištění (např. obetonování). Nádrž není rovněž dimenzována na případné další zatížení způsobené tlakem kol pojíždějících vozidel, skládek materiálů, základů stavby apod.

Při manipulaci s plastovými nádržemi a jejich příslušenstvím při teplotách pod +5°C je potřeba dbát zvýšené opatrnosti! Na přechodné uložení je nutno zajistit zpevněnou rovnou plochu!

4.2 Vypouštěcí šachta

Pro možnost vypouštění vod z akumulací vodojemu je navržena před armaturní komorou vypouštěcí šachta a kanalizačním poklopem třídy zatížení D400. Jedná se o klasickou prefabrikovanou šachtu s prefabrikovaným kanalizačním dnem bez odtoku bez přítokového a odtokového prostupu. Otvory pro přítokové a odtokové potrubí budou vytány do spodní prefabrikované kruhové zkruže a utěsněny bentonitovým těsněním. Spodní část šachty bude sloužit jako sedimentační jímka pro usazeniny z komor vodojemu při jejich čištění. Tyto usazeniny budou odvozeny fekálním vozem. Voda z bezpečnostního přepadu bude odváděna odtokovým potrubím DN 150 do zasakovacího objektu.

4.3 Odpadní potrubí bezpečnostního přepadu

V případě funkce bezpečnostního přepadu z vodojemu je voda z přepadu z vypouštěcí šachty odvedena odpadním potrubím z PEHD DN 150 do zasakovacího příkopu ve vzdálenosti 15 m šachty o rozměrech dna 4 x 3 m, hloubky 0,7 m, se stěnami svahovanými ve sklonu 1:1. Potrubí je uloženo v pískovém obsypu tloušťky 100 mm. V zasakovacím příkopu pokračuje drenážní perforovaná flexibilní trubka DN 150 děrovaná z PEHD. Zasakovací příkop je vyplněný kačírkem frakce 16/22 v tl. 300 mm a kačírkem frakce 22/125 v tl. 400 mm. Celý drenážní příkop je obalený propustnou separační geotextilií, aby nedocházelo k zanášení drenáže okolní zeminou. Horní vrstva tl 1500 mm je hutněný zásyp.

Před zasakovacím objektem je umístěna kontrolní a čistící prefabrikovaná šachta.

5. Oplocení a zpevněné plochy

5.1 Oplocení

Celý areál VDJ a ÚV bude oplocen, vjezd bude vraty 4 m od stávající polní příjezdové cesty. Vjezd bude šíře 4,0 m s stěrkovým povrchem.

Vlastní konstrukce oplocení bude tvořena betonovými základy (C12/15 – X0) pro sloupky, ocelovými sloupky $\varnothing 48/3,5 \times 2600$ mm, prefabrikovanými melioračními deskami a plotovým pletivem s napínacími dráty. Výška oplocení bude 1,8 m, rozteče sloupků maximálně 3,0 m a celková délka pletivového plotu 130 m.

Stabilita rohových, koncových sloupků a sloupků uprostřed rozpětí plotu bude zajištěna osazením plotových vzpěr. Na vzpěry budou použity ocelové sloupky $\varnothing 33/3,25 \times 1500$ mm. Sloupky a vzpěry budou mít povrchovou úpravu provedenou potažením plastem stabilizovaným proti povětrnosti a UV záření.

Bude použito pletivo šířky 1,8 m s velikostí ok 50×50 mm z ocelových pozinkovaných drátů $\varnothing 2,5$ mm potahovaných plastem stabilizovaným proti povětrnosti a UV záření. K vypnutí pletiva budou použity 3 řady napínacích drátů $\varnothing 3,8$ mm upevněných ke sloupkům pomocí oček z nerezové oceli. Pletivo bude k napínacím drátům přichyceno vázacími dráty $\varnothing 2,3$ mm. Napínací i vázací dráty budou ve stejném provedení jako pletivo.

Barevný odstín pletiva, napínacích a vázacích drátů, sloupků a vzpěr bude tmavě zelený.

Pod pletivem budou v pískovém loži tloušťky 100 mm uloženy v řadě meliorační desky TBM 50/30/10, které zabrání prorůstání trávy do pletiva.

V místě vjezdu do areálu VDJ budou vybudována ocelová dvoukřídlá vrata průjezdné šířky 4,0 m. Ocelové nosné sloupky $\varnothing 120$ mm budou osazeny v betonových blocích z betonu C20/25. Sloupky i profily použité na vlastní křídla budou z oceli s povrchovou úpravou žárovým pozinkováním (tl. 60 μ m) a budou opatřeny nátěrovým systémem na bázi PUR vhodným na pozinkované povrchy. Vrata budou uzamykatelná. Každé křídlo a branka budou na sloupku zavěšeny na dvou pantech. Poloha zavřeného křídla bude dána zářezovým plechem, který bude navařen k sedlu v prahu U100/50 s otvorem $\varnothing 25$ mm pro zasunutí zajišťovacího kolíku. Zajišťovací kolík bude uzamykatelný v poloze zavřeno.

Vjezdová vrata budou kompletně vyrobena z oceli tř. 11 tak, aby jednotlivé díly mohly být po výrobě žárově zinkovány s tl. min 60 μ m. Po provedeném zinkování již nesmí být na konstrukcích prováděny žádné úpravy řezáním svařováním apod.

5.2 Zpevněné plochy

Zpevněné plochy tvoří vlastní napojení na polní nezpevněnou cestu a zpevněnou plochu v oploceném areálu VDJ. Celková plocha zpevněných ploch je 150 m².

Výškové řešení příjezdové komunikace vycházelo z výšky povrchu místní cesty v místě napojení, z morfologie terénu a z výškového uspořádání areálu vodojemu.

Příjezdová komunikace, napojení na polní cestu, je navržena jako jednopruhová. Šířka jednoho průjezdného pruhu bude 3,5 m bez krajnice.

Směrově je komunikace navržena z přímo do areálu vodojemu.

Příčný sklon vozovky ve většině délky komunikace je jednostranný o velikosti 2 % a kopíruje spád stávajícího terénu.

Skladba vozovky umožňuje průjezd vozidel a je následující:

- krycí písková vrstva		50 mm
- zhutněná štěrka	32/63	150 mm
- zhutněný štěrko-drt	8/16	150 mm
celkem		350 mm

Navržením podélného a příčného sklonu vozovky bude umožněno odvedení dešťových vod s povrchu vozovky na okolní terén

6. Bezpečnost práce

Obecné požadavky na bezpečnost při výstavbě jsou dány předpisy BOZP – zejm. zák. 309/2006 Sb., kterým se upravují další požadavky bezpečnosti a ochrany zdraví při práci v pracovněprávních vztazích atd. a navazující předpisy, např. nař. vl. 136/2016 Sb. o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích, nař. vl. 362/2005 Sb. o bližších požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na pracovištích s nebezpečím pádu z výšky nebo do hloubky, nař. vl. 32/2016 Sb., kterým se stanoví podmínky ochrany zdraví při práci a další.

Při práci poblíž el. vedení dodržovat požadavky bezpečnosti práce, zejm. dle ČSN EN 50110-1 ed.3 a PNE 330000-6 ed.2, stavbou se nesmí narušit stabilita stáv. podpěr el. vedení.

Pracovníci musí být předem prokazatelně seznámeni s veškerými platnými předpisy pro BOZP a musí používat ochranné pracovní pomůcky.

Při otevřené stavební rýze bude nutné dodržet bezpečnostní předpisy, rýha bude řádně označena. Na veřejných pozemcích pak výkopy budou označeny dopravním značením, které bude značit dopravní omezení po dobu výstavby. Bude zajištěno osvětlení v nočních a za snížené viditelnosti i v denních hodinách. Při stavbě bude nutné, aby byli pracovníci řádně poučeni o bezpečnostních předpisech pro všechny práce, které budou na stavbě prováděny. Na pracovišti musí být udržován pořádek a čistota.

Dodavatel je povinen zajistit bezpečný průjezd a průchod po neuzavřených komunikacích.

Umístění stávajících inženýrských sítí je zakresleno do výkresové dokumentace tak, jak bylo získáno od jejich provozovatelů. Průběh sítí bude nutné před započatím stavby vytyčit za účasti jejich správců, případně ověřit jejich polohové i výškové umístění kopanými sondami. Při kontaktu s těmito sítěmi je nutno provést jejich opatrné obnažení, vyvážení a zabezpečení proti poškození. Musí být zajištěna bezpečnost prací v souladu s ČSN EN 50110-1.

Pro jednotlivé práce musí být na stavbě schválené technologické postupy vypracované v souladu s projektovým řešením. Rýhy budou zajištěny přílohným pažením nebo pažícími boxy.

7. Péče o životní prostředí při výstavbě

Problematiku jako celek řeší zákon č. 244/1992 Sb. a č. 100/2001 Sb., o posuzování vlivu na životní prostředí. Zákon upravuje posuzování vlivů připravovaných staveb, jejich změn a změn v užívání, činností, technologií, rozvojových koncepcí a programů a výrobků na životní prostředí. Vlivy stavby, činnosti nebo technologie se posuzují pro období její přípravy, provádění a užívání, odstraňování, popřípadě i po jejím odstranění.

Zhotovitel stavby zabezpečí, aby v důsledku stavební činnosti nedocházelo k zbytečnému negativnímu ovlivňování přírodního prostředí, znečišťování povrchových a

podzemních vod, stavební činnost bude prováděna tak, aby nedocházelo k nadměrnému úhynu rostlin, zraňování nebo úhynu živočichů nebo ničení biotopů apod.

Spaškové vody ze sociálních zařízení stavenišť budou jímány do nepropustných jímek na vyvážení.

Zhotovitel je povinen vyžadovat od výrobců stavebních strojů údaje o výši hluku, který stroje vydávají, a provádět opatření na ochranu proti škodlivému působení hluku. Zhotovitel je povinen vybavit pracovníky pracující se stroji ochrannými pomůckami a přerušovat jejich práci v hlučném prostředí ze zdravotních důvodů nezbytnými přestávkami.

V průběhu výstavby musí zhotovitel dodržovat ustanovení všech platných zákonů a zákonných opatření (zákon o odpadech, zákon o vedení evidence odpadů, nařízení vlády o podrobnostech nakládání s odpady atd.).

V době provozu stavba nebude negativně ovlivňovat životní prostředí.

V Praze, listopad 2016

Ing. Ivan Dalík