

Obsah :

1. IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE.....	2
2. PODKLADY	2
3. POPIS OBJEKTU, JEHO FUNKČNÍHO A TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ.....	2
3.1. PŮVODNÍ A NÁSLEDNÝ SPRÁVCE OBJEKTU	2
3.2. ÚVOD	2
3.3. POPIS TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ	4
3.3.1. Směrové vedení trasy.....	4
3.3.2. Výškové vedení trasy.....	4
4. POŽADAVKY NA VYBAVENÍ.....	5
4.1.1. Navrhované armatury.....	5
4.1.2. Chráničky.....	5
5. NAPOJENÍ NA STÁVAJÍCÍ TECHNICKOU INFRASTRUKTURU.....	5
6. VLIV NA POVRCHOVÉ A PODZEMNÍ VODY	5
7. ÚDAJE O ZPRACOVANÝCH VÝPOČTECH	5
NÁVRHOVÉ PARAMETRY.....	5
8. POŽADAVKY NA POSTUP STAVEBNÍCH PRACÍ	8
8.1. PŘÍPRAVA PRACOVNÍHO PRUHU.....	8
8.2. DEMOLICE.....	8
8.3. ZEMNÍ PRÁCE	8
8.4. ETAPIZACE VÝSTAVBY	9
9. POŽADAVKY NA PROVOZ A ÚDAJE O MATERIÁLECH	9
9.1. MATERIÁL.....	9
9.2. ZKOUŠENÍ	9
10. ŘEŠENÍ KOMUNIKACÍ A PLOCH Z HLEDISKA PŘÍSTUPU A UŽÍVÁNÍ OSOBAMI S OMEZENOU SCHOPNOSTÍ POHYBU A ORIENTACE.....	10
11. DŮSLEDKY NA ŽIVOTNÍ PROSTŘEDÍ A BEZPEČNOST PRÁCE.....	10
11.1. BEZPEČNOSTNÍ OPATŘENÍ.....	10
11.2. VLIV NA ŽIVOTNÍ PROSTŘEDÍ	10
12. PODKLADY PRO VYTÝČENÍ.....	11
12.1. ÚDAJE O PODKLADECH PRO VYTÝČENÍ STAVBY	11
12.2. SOUŘADNICE BODŮ VYTÝČENÍ.....	11
13. DODRŽENÍ OBECNÝCH POŽADAVKŮ NA VÝSTAVBU.....	11
13.1. KŘÍŽENÍ A SOUBĚH S PODZEMNÍM VEDENÍM.....	11
14. ZÁVĚR.....	11
15. SOUVISEJÍCÍ OBJEKTY.....	11

1. Identifikační údaje

Název stavby:	Inženýrské sítě pro zástavbu RD Žilina – Za Školou – III. etapa
Název SO:	SO 04 – Vodovod
Katastrální území:	Žilina u Nového Jičína
Kraj:	Moravskoslezský
Obec:	Nový Jičín
Druh stavby:	Novostavba
Účel dokumentace:	Dokumentace pro provedení stavby (PDPS)
Stavebník (Investor):	Město Nový Jičín Masarykovo nám.č.1 741 01 Nový Jičín IČ 00298212
Zpracovatel PD:	PROJECT WORK s.r.o. Panská 395 742 13 Studénka IČO 29295548

2. Podklady

- Polohopisné a výškopisné zaměření
- Dokumentace pro územní rozhodnutí
- Vyjádření o existenci inženýrských sítí

3. Popis objektu, jeho funkčního a technického řešení

3.1. Původní a následný správce objektu

Vlastník/provozovatel: Severomoravské vodovody a kanalizace Ostrava a.s.
28.října 1235/169, Ostrava – Mariánské Hory, 709 00

3.2. Úvod

Předmětem stavby je komplexní příprava území pro následnou individuální realizaci výstavby 24 rodinných domů. Předpokládá se obydlení 84 ekvivalentními obyvateli tj. pro průměrný počet obyvatel v jednom rodinném domě (RD) = 3,5 obyvatel.

Návrh technické infrastruktury zohledňuje možnou budoucí návaznosti další etapy výstavby s možným připojením na konci komunikace „B“ a to s ohledem na zklidnění automobilové dopravy.

V nově vzniklé parcele určené pro výstavbu místní komunikace budou uložena všechna vedení inženýrských sítí, a to splašková kanalizace, dešťová kanalizace, vodovodní řad, rezervní chráničky a rozvody veřejného osvětlení a NN (PD ČEZ a.s.).

Staveniště je nezastavěné. V návaznosti na staveniště je zástavba rodinných domů, budovaných v předcházejících etapách zástavby území.

Pozemky na níž má být záměr realizován jsou v současné době využívány pouze zemědělsky jako orná půda. Mimo ornou půdu se zde nacházejí travnaté plochy a obslužné komunikace. Technická infrastruktura je v situačních výkresech zakreslena dle průběhů poskytnutých správcí těchto sítí.

Komunikačně je oblast připojena na místní komunikaci ul. Beskydská, která je dále napojena na silnici III/4832.

Předmětem této PD jsou pouze vodovodní řady bez přípojek. Přípojky budou součástí plánované výstavby RD a hrazeny investorem RD. Aby výstavbou vodovodních přípojek nedošlo k narušení komunikací, je dle potřeby od vodovodu k jednotlivým pozemkům zabudována chránička (HDPE D 63). Chráničky budou pokládány kolmo ke komunikaci a na koncích utěsněny

Grafika-Předpokládané dělení navržených 24 stavebních parcel



Přehled vodovodů:

řad	DN	délka [m]	materiál
A	100 (110x10,0)	443,31	PE100 RC SDR11
B	80 (90x8,2)	122,26	PE100 RC SDR11
celkem		565,57	

Přehled chrániček:

<i>chránička</i>	<i>DN</i>	<i>délka [m]</i>	<i>materiál</i>	<i>poznámka</i>
CHR. 1	150			
CHR. 2	150			
CHR. 3	150			
CHR. 4	150			
CHR. 5	150			
CHR. 6	150			
CHR. 7	150	9,00	HDPE 63	utěsnění konců
CHR. 8	150	9,00	HDPE 63	utěsnění konců
CHR. 9	150	9,00	HDPE 63	utěsnění konců
CHR. 10	150	9,00	HDPE 63	utěsnění konců
CHR. 11	150	12,00	HDPE 63	utěsnění konců
CHR. 12	150	10,00	HDPE 63	utěsnění konců
CHR. 13	150	9,00	HDPE 63	utěsnění konců
CHR. 14	150	9,00	HDPE 63	utěsnění konců
CHR. 15	150	9,00	HDPE 63	utěsnění konců
CHR. 16	150	8,00	HDPE 63	utěsnění konců
CHR. 17	150			
CHR. 18	150			
CHR. 19	150			
CHR. 20	150			
CHR. 21	150	10,00	HDPE 63	utěsnění konců
CHR. 22	150	10,50	HDPE 63	utěsnění konců
CHR. 23	150	10,50	HDPE 63	utěsnění konců
CHR. 24	150	11,00	HDPE 63	utěsnění konců
<i>celkem</i>		135,00		

3.3. Popis technického řešení

3.3.1. Směrové vedení trasy

Vodovodní síť je řešena jako zokruhovaná a je napojena ve třech místech na stávající vodovodní řad PE DN 100. Hlavní vodovodní řad A je navržen z PE100 RC DN 100 (d110x10,0) SDR11. Doplňuje jej vodovodní řad B z PE100 RC DN 80 (d90x8,2) SDR11

Vodovodní řady vedou přednostně v zelených (travnatých) pásích veřejně přístupných parcelách-prostranstvích, případně v chodnících.

Na navrženém vodovodním řadu v zájmové lokalitě budou osazeny podzemní hydranty DN 80 s dvojčinným uzávěrem -2ks. Hydrant H1 ve staničení 0,128 jako kalník a hydrant H2 ve staničení 0,18097 jako požární hydrant.

3.3.2. Výškové vedení trasy

Výškové vedení kanalizace je navrženo dle stávajících výškových poměrů v místě zaústění a dle nivelety navrhovaných komunikací.

Hloubka krytí potrubí kanalizace je navržena s ohledem na dodržení svislých odstupových vzdáleností domovních přípojek od ostatních inženýrských sítí (dle ČSN 73 6005).

Spád potrubí bude, vzhledem k výškovému uspořádání terénu směrem k místu napojení, min. spád potrubí bude 0,3%.

V nejnižším místě je navržen podzemní dvojčinný hydrant jako kalník.

Výškové řešení viz. SO 04/ 03 – Podélné profily.

4. Požadavky na vybavení

4.1.1. Navrhované armatury

V nejnižším místě je navržen podzemní dvojčinný hydrant jako kalník.

V lomu L3 bude osazen požární hydrant.

V místě napojení řadu B je navrženo šoupátko DN50 a v místě napojení řadu A na stávající vodovod na konci úseku je navrženo šoupátko DN80.

4.1.2. Chráničky

Pro možnou budoucí realizaci vodovodních přípojek a možné další výstavby bude provedeno uložení trubek typu HDPE, tak aby nedocházelo stavebními pracemi k poškození navržené komunikace a nebylo potřebné provádět v prostoru stavebního obvodu žádné zemní práce a narušovat tak již definitivní povrchovou úpravu terénu (vozovka, zatravněné plochy). Chráničky budou na svých koncích utěsněny a chráněny proti vnikání nečistot

Umístění šachet je patrné v příloze SO 04/ 02 – Situace.

5. Napojení na stávající technickou infrastrukturu

Vodovodní síť je řešena jako zokruhovaná a je napojena ve třech místech na stávající vodovodní řad PE DN 100.

Napojení nového potrubí na stávající bude provedeno po ukončení úsekové tlakové zkoušky s kladným výsledkem. Propojení v KÚ bude provedeno pomocí vsazeného T-kusu 100/80 a jištěných spojek (např. WAGA, SYNOFLEX atd.). V ZÚ řadu A a na v KÚ řadu B bude napojení na stávající PE vodovod pomocí jištěné spojky (např. WAGA, SYNOFLEX atd.).

Označení konkrétního výrobku určuje technický srovnávací standard dodávky a zadavatel v takovém případě umožní pro plnění veřejné zakázky použití i jiných, kvalitativně a technických obdobných řešení.

6. Vliv na povrchové a podzemní vody

Vliv na povrchové a podzemní vody není předpokládán.

7. Údaje o zpracovaných výpočtech

Návrhové parametry

Stanovení potřeby pitné vody, návrh dimenze potrubí

Výpočet potřeby vody je proveden dle specifické potřeby vody (SPV).

SPV = 130 l/ob./den

PO = průměrný počet obyvatel v jednom rodinném domě (RD) = 3,5 obyvatel

$Q_p(\text{RD})$ = průměrná denní potřeba vody na 1 RD = $\text{SPV} \times \text{PO} = 130 \times 3,5 = 455 \text{ l/den} = 0,00527 \text{ l/s}$

Q_p = průměrná denní potřeba vody pro lokalitu = $Q_p(\text{RD}) \times 24 \text{ RD} = 0,00527 \times 24 = 0,126 \text{ l/s}$

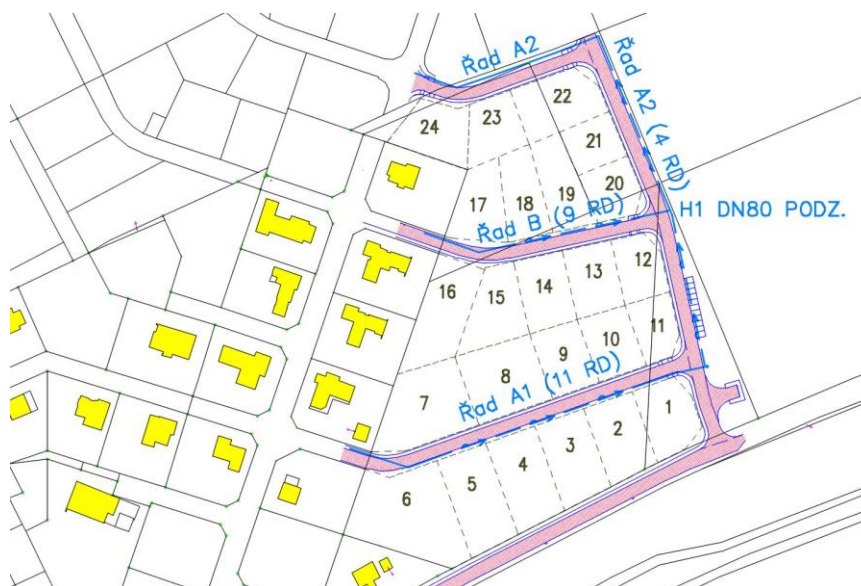
Q_m – maximální denní potřeba vody

Q_h – maximální hodinová potřeba vody

k_d – koeficient maximální denní potřeby vody = 1,5

k_h – koeficient maximální hodinové potřeby vody = 1,9

Pro potřebu výpočtů je řad A rozdělen na část A1 (jižní část po odbočku řadu B) a na část A2 (od odbočení řadu B severně):



Řad A1 (11 RD):

$Q_p(\text{A1}) = Q_p(\text{RD}) \times 11 = 0,00527 \times 11 = 0,0580 \text{ l/s} = 5,011 \text{ m}^3/\text{d}$

$Q_m(\text{A1}) = Q_p(\text{A1}) \times k_d = 0,0580 \times 1,5 = 0,087 \text{ l/s}$

$Q_h(\text{A1}) = Q_m(\text{A1}) \times k_h = 0,087 \times 1,9 = 0,165 \text{ l/s}$

Vyhovující profil PE DN 50 (kapacita 1,76 l/s při rychlosti 0,9 m/s).

Řad A2 (4 RD):

$Q_p(\text{A2}) = Q_p(\text{RD}) \times 4 = 0,00527 \times 4 = 0,0211 \text{ l/s} = 1,823 \text{ m}^3/\text{d}$

$Q_m(\text{A2}) = Q_p(\text{A2}) \times k_d = 0,0211 \times 1,5 = 0,032 \text{ l/s}$

$Q_h(\text{A2}) = Q_m(\text{A2}) \times k_h = 0,032 \times 1,9 = 0,061 \text{ l/s}$

Vyhovující profil PE DN 50 (kapacita 1,76 l/s při rychlosti 0,9 m/s).

Řad B (9 RD):

$$Q_p(B) = Q_p(RD) \times 9 = 0,00527 \times 9 = 0,0474 \text{ l/s} = 4,095 \text{ m}^3/\text{d}$$

$$Q_m(B) = Q_p(B) \times k_d = 0,0474 \times 1,5 = 0,071 \text{ l/s}$$

$$Q_h(B) = Q_m(B) \times k_h = 0,071 \times 1,9 = 0,135 \text{ l/s}$$

Vyhovující profil PE DN 50 (kapacita 1,76 l/s při rychlosti 0,9 m/s).

Potřeba požární vody

$$Q_{\text{požární}} = 4,0 \text{ l/s}$$

Z důvodu požární vody navržen pro úseky A1 a A2 profil DN 80 (rychlost 0,9 m/s při průtoku 4,5 l/s).
Úsek B je požárně zabezpečen hydranty na úsecích A1 a A2.

Posouzení

A1 – DN 80: $Q_{\max}(A1) = Q_h(A1) + Q_{\text{požárn}} = 4,17 \text{ l/s} < Q_{\text{kapacitní}} = 4,5 \text{ l/s}$ ($v=0,9 \text{ m/s}$)
vyhovuje

A2 – DN 80: $Q_{\max}(A2) = Q_h(A2) + Q_{\text{požárn}} = 4,06 \text{ l/s} < Q_{\text{kapacitní}} = 4,5 \text{ l/s}$ ($v=0,9 \text{ m/s}$)
vyhovuje

B – DN 50: $Q_{\max}(B) = Q_h(B) = 0,13 \text{ l/s} < Q_{\text{kapacitní}} = 1,8 \text{ l/s}$ ($v=0,9 \text{ m/s}$) **vyhovuje**

Řad A splňuje požadavky na požární zabezpečení.

Celková potřeba vody v navrhované lokalitě

$$Q_h = Q_h(A1) + Q_h(A2) + Q_h(B) = 0,165 + 0,061 + 0,135 = \mathbf{0,361 \text{ l/s}}$$

$$Q_{\text{požární}} = \mathbf{4,0 \text{ l/s}}$$

$$Q_{\max} = Q_h + Q_{\text{požární}} = 0,361 + 4,0 = \mathbf{4,361 \text{ l/s}}$$

Výpočet tlakových poměrů ve vodovodním potrubí

Přivaděč Puntík-Skalky je proveden z ocelového potrubí DN 400 mm, vzdálenost od VD Puntík k navržené odbočce je 1100m. Špičkový průtok v přivaděči je 65 l/s, tomu odpovídá ztrátová výška 1,3 m. Hladina vodojemu Puntík leží v nadmořské výšce 335,25 m n.m.

Nejvýše položené místo (ukončení řadu A) je na kótě 317 m n.m. Nejnižše položené místo vodovodu (jižní část řadu A) je kótě 304 m n.m. Při max. průtoku v potrubí DN 80 je ztráta 0,3m.

Posouzení maximálních tlaků – hydrostatický tlak:

VDJ Puntík (335,25 m n.m)

nejnižší místo – 304 m n.m tlak 31,25 m = 0,31 MPa

nejvyšší místo – 317 m n.m tlak 18,25 m = 0,18 MPa

Maximální tlak je vyhovující (menší než 0,6 Mpa).

Posouzení minimálních tlaků – hydrodynamický tlak

Výsledný tlak v nejvyšším místě navrhovaného řadu je

$$335,25 - 317,0 - 1,3 - 0,3 = 16,65\text{m} = 0,17\text{MPa}$$

Při zástavbě do dvou nadzemních podlaží musí být hydrodynamický přetlak v rozvodné síti v místě napojení vodovodní přípojky nejméně 0,15 MPa.

0,17 MPa > 0,15 MPa >>>> hydrodynamický přetlak je vyhovující

Při zástavbě nad dvě nadzemní podlaží musí být hydrodynamický přetlak v rozvodné síti v místě napojení vodovodní přípojky 0,25 MPa což je v tomto nedostačující. Zástavba bude provedena do dvou nadzemních podlaží.

V rámci samostatného projektu pod názvem: Inženýrské sítě pro výstavbu RD - Nový Jičín-Žilina, Za školou - IV. etapa – SO - Automatická tlaková stanice je řešeno vybudování automatické tlakové stanice (ATS) pro posílení tlaku ve vodovodní síti v lokalitě Za školou, v Novém Jičíně – místní část Žilina. Výkon ATS stanice je volen s ohledem na možnost zásobení lokality požární vodou – tj. 4,0 l/s se 100% instalovanou rezervou.

Kapacita čerpací stanice 2x 4,0 l/s.

Pro účely námi řešené stavby není vybudování Automatické tlakové stanice podmiňující stavbou, jelikož stávající tlakové poměry ve vodovodní síti jsou pro daný účel vyhovující

8. Požadavky na postup stavebních prací

8.1. Příprava pracovního pruhu

Před započítím výkopových prací je nutné, aby si zhotovitel vyžádal od jednotlivých majitelů inženýrských sítí jejich přesné vytýčení. Bez tohoto vytýčení nebudou zahájeny zemní práce. Výkop rýhy v blízkosti sítí bude prováděn ručně.

8.2. Demolice

V rámci tohoto objektu nejsou předpokládány žádné bourací práce.

8.3. Zemní práce

Zemní práce budou prováděny dle ČSN 73 6133 a ČSN EN 1610. Minimální šířka rýhy bude odpovídat ČSN EN 1610, čl. 6.2.2.. Zemní práce se provedou v zemině těžitelnosti 1 dle ČSN 73 6133 – předpoklad.

Výkopy budou provedeny s kolmými čely a budou od 1,50m zapaženy. Bude použito příložné pažení. Dno rýhy musí být zbaveno kamení a urovnáno do roviny, aby potrubí leželo rovnoměrně po celé své délce. Potrubí ve výkopu bude uloženo do lože 0,15m ze štěrkopísku popř. štěrkodrtě zhutněného na 98% PS frakce 0-8. Potrubí bude obsypáno štěrkopískem popř. štěrkodrtí do výšky 0,30m nad potrubí. Frakce 0-8, zhutněno na 98% PS. Na potrubí bude přichycen po vzdálenostech 1,50m signalizační vodič

2 x CYKY 4 mm². Na obsyp (30 cm nad potrubím) bude umístěna výstražná fólie bílé barvy. Zásyp v komunikaci bude proveden nesoudržným materiálem např. štěrkodrtí, štěrkopískem. Hutnění obsypu potrubí bude prováděno po vrstvách 20 cm (po stranách potrubí). Při hutnění nesmí dojít k přímému kontaktu zhutňovacího zařízení s potrubím. Mimo komunikace bude zásyp proveden vhodnou zeminou z výkopu. Mimo silniční těleso 92% PS, v silničním tělese 95% PS a v aktivní zóně 100% PS.

Tam kde nebude možné použít výkopek ke zpětnému zásypu, bude pod komunikací proveden zásyp štěrkopískem, mimo komunikaci zeminou.

Pracovní drenáž sloužící k odvodnění rýhy při realizaci pokládky potrubí bude řešena přímo na stavbě dle aktuální potřeby (dle hladiny spodní vody, jejího přítoku do dna rýhy a klimatických podmínek).

8.4. Etapizace výstavby

Výstavba kanalizace bude provedena dle harmonogramu výstavby.

9. Požadavky na provoz a údaje o materiálech

9.1. Materiál

Potrubí vodovodu je navrženo z trub PE 100 RC PN 16 s vnějším ochranným pláštěm z PE100 RC DN 100 (d110x10,0) SDR11a PE100 RC DN 80 (d90x8,2) SDR11.

Použité tvarovky a armatury jsou patrné z přílohy SO 04/ 04 – Kladečské schéma.

Bude použito potrubí v návíně, spoje budou provedeny pomocí elektrotvarovek.

Pružnost PE potrubí dovoluje provést změnu směru obloukem o poloměru R, pro který v závislosti na teplotě platí:

20°C → 20xD

10°C → 35xD

0°C → 50xD

Materiál potrubí bude splňovat požadavky ve smyslu vyhlášky č.37/2001 o hygienických požadavcích na výrobky přicházející do přímého styku s vodou. Dodavatel předá investorovi doklady o shodě na všechny použité prvky.

9.2. Zkoušení

Uvedení do provozu musí předcházet:

- provedení tlakové zkoušky s kladným výsledkem
- provedení desinfekce potrubí s kladným výsledkem
- provedení zkoušky vodivosti signalizačního vodiče s kladným výsledkem
- provedení laboratorního rozboru vody
- převzetí provozovatelem – SmVak a.s.
- zaměření skutečného stavu potrubí oprávněným geodetem

Laboratorní rozborů budou v souladu s §4, odst.1) zák.258/2000 Sb. zajištěny u držitele osvědčení o akreditaci, držitele osvědčení o správné činnosti laboratoře nebo u držitele autorizace ve smyslu § 83c zák. 258/2000 Sb. Odběr bude proveden dle ČSN ISO 5667-5 kvalifikovanou osobou.

Potrubí a jeho zařízení je nutné dle pokynu provozovatele označit modrobílými tyčemi a orientačními tabulkami podle ČSN 75 5025.

Při uvádění do provozu se bude úzce spolupracovat s provozovatelem a dbát jeho požadavků a pokynů

10. Řešení komunikací a ploch z hlediska přístupu a užívání osobami s omezenou schopností pohybu a orientace

Vzhledem k charakteru stavby není řešeno.

11. Důsledky na životní prostředí a bezpečnost práce

11.1. Bezpečnostní opatření

Postup prací je nutno provádět v souladu s platnými bezpečnostními předpisy. Bezpečnost práce a ochrana zdraví se nyní řídí zákonem č. 309/2006 Sb. a dalšími předpisy (např. nařízením vlády č.591/2006 Sb., o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích).

Pracovníci při provádění prací jsou povinni dodržovat technologické nebo pracovní postupy určené výrobcem popř. projektantem. Staveniště se označí výstražnými tabulkami, otevřené výkopy se musí řádně označit a zabezpečit a na staveniště se musí zabránit vstupu nepovolaných osob. Pracovníci budou prokazatelně seznámeni s bezpečnostními předpisy a vybaveni ochrannými pomůckami. Práce se stroji a zařízeními mohou provádět pouze oprávnění pracovníci. Na viditelných místech se umístí tabule s telefonními čísly první pomoci, požární ochrany, vedení stavby a výstražné tabule upozorňující na zákaz vstupu nepovoleným osobám na stavbu. Na stavbě bude veden bezpečnostní a stavební deník. Zajištění bezpečnosti při práci je plně v kompetenci zhotovitele stavby.

11.2. Vliv na životní prostředí

Při výstavbě dojde k nepatrnému zhoršení životního prostředí způsobené převážně mechanizmy na stavbě. Stavba nebude v podstatě produkovat žádné odpady. Během výstavby vzniknou odpady pouze z výkopových prací.

Po ukončení výstavby bude terén dotčený stavbou uveden do původního stavu a to včetně místních komunikací a pozemků využívaných k příjezdu na staveniště. Objekty stavby nevyžadují oplocení.

Opatření na ochranu ŽP

Při provádění stavby se doporučuje používat u stavebních mechanismů ekologických (v přírodě rozložitelných) olejů a maziv.

Způsob zneškodnění zachycených látek

Předpokládá se pouze zachycení látek z případné ropné havárie způsobené např. poškozením mechanismů stavby. Postup jejich bezpečné likvidace včetně preventivních opatření a postupu při mimořádných událostech bude zpracován v Povodňovém a havarijním plánu stavby, který bude zajištěn zhotovitelem stavby.

Ochrana proti hluku

Stavba nemá technologický či výrobní charakter, není tudíž zdrojem zvýšené hladiny hluku. Při výstavbě se předpokládá intenzita hluku odpovídající běžné stavební činnosti. Je zapotřebí počítat s omezením dopravy materiálu na minimum zejména v době nočního klidu a ve dnech pracovního klidu.

Vliv na ovzduší

Navrhovaná stavba vzhledem ke svému charakteru není zdrojem znečištění ovzduší.

12. Podklady pro vytyčení

12.1. Údaje o podkladech pro vytyčení stavby

Vytyčovací body jsou vytyčeny v JTSK. Nadmořské výšky jsou uvedeny ve výškovém systému Balt po vyrovnání (Bpv).

12.2. Souřadnice bodů vytyčení

Souřadnice pro vytyčení jsou uvedeny v příloze SO 04/ 02 – Situace.

13. Dodržení obecných požadavků na výstavbu

13.1. Křížení a souběh s podzemním vedením

Při křížení a souběhu vodovodu s podzemními vedeními je nutno dodržet nejmenší vzdálenosti v souladu s ČSN 73 6005.

Nejmenší dovolené vodorovné vzdálenosti při souběhu vodovodu se:

- sdělovacím kabelem 0,4 m
- kanalizací 0,6 m
- plynovodem NTL, STL 0,5 m
- silové kabely 0,4 m

Nejmenší dovolené svislé vzdálenosti při křížení vodovodu se.

- sdělovacím kabelem 0,2 m
- kanalizací 0,1 m
- plynovodem NTL, STL 0,15 m
- silové kabely 0,4 m

Ochranné pásmo zařízení dle zák. č. 274/2001 Sb. §23 je 1,5m od líce potrubí v obou směrech

Křížení s inženýrskými sítěmi je patrné z přílohy SO 04/ 02 – Situace a SO 04/ 03 – Podélné profily. Ochranné pásmo zařízení dle zák. č. 274/2001 Sb. §23 je 1,5m od líce potrubí v obou směrech.

14. Závěr

Před záhozem pracovní rýhy bude příslušný správce dotčené sítě zhotovitelem stavby prokazatelně přizván na kontrolu provedených prací. Zhotovitel stavby je povinen respektovat požadavky a podmínky správců dotčených sítí uvedených v dokladové části.

15. Související objekty

SO 100 – Komunikace

SO 02 – Splašková kanalizace, přípojky splaškové kanalizace

SO 03 – Dešťová kanalizace, přípojky dešťové kanalizace

SO 400 – Veřejné osvětlení

SO 07 – Rezervní chráničky

SO 300 – Zatrubnění příkopy