



OBSAH

D.1.2 Technická zpráva – stavebně konstrukční řešení.....	2
D1. Technický popis inženýrského objektu, liniové stavby	3
D2. Zásady architektonického, funkčního a dispozičního řešení stavby	3
D3. Stavební kapacity, prostory, plochy	4
D4. Technické a konstrukční řešení objektu	4
D5. Údaje o zpracovaných technických výpočtech a jejich důsledcích na navrhované řešení inženýrského objektu	7
D6. Založení objektu	10
D7. Vliv objektu na životní prostředí	10
D8. Řešení komunikací a ploch z hlediska přístupu a užívání osobami s omezenou schopností pohybu a orientace	10
D9. Ochrana objektu před škodlivými vlivy vnějšího prostředí.....	10
D10. Bezpečnost práce	11
D11. Seznam souřadnic VD.....	11



D.1.2 Technická zpráva – stavebně konstrukční řešení

D.1.1. Identifikační údaje objektu

- D.1.1.1. Název stavby: Rekonstrukce splaškové kanalizace v areálu
Hornické nemocnice v Bílině
na p.p.č.: 427/1, k.ú. Bílina
Splašková kanalizace; lokální sanace potrubí výkopem
1.ETAPA: (vynucená oprava rozpadlého potrubí
před použitím bezvýkopové technologie)
- D.1.1.2. Místo stavby: areál Hornické nemocnice v Bílině
Katastrální území: Bílina (604208)
seznam dotčených pozemků staveb: viz oddíl B.1.2
- D.1.1.3. Předmět stavby: Inženýrský objekt - vodní dílo
- Rekonstrukce – sanace havarijního stavu potrubí
 - Lokální opravy propadů na potrubí realizované výkopem z terénu za použití montážních jam připravených hornickým způsobem
 - Výstavba nové čerpací stanice ČS01 s přepojením gravitačního nátoky a napojení do stávajícího výtlačku
 - Odstranění stávající ČS po zprovoznění nové

D.1.2. Údaje o stavebníkovi

- D.1.2.1. Identifikace FO: Stavebník není FO nepodnikající
- D.1.2.2. Identifikace FO: Stavebník není FO podnikající
- D.1.2.3. Identifikace PO: Město Bílina
Břežánská 50/4, 418 01 Bílina
IČ: 002 66 230
DIČ: CZ00266230

D.1.3. Údaje o zpracovateli PD

- D.1.3.1. Projektant: Ing. Jiří Šír – VISTA
Školní 296, 257 44 Netvořice
IČ: 120 39 379
Autorizovaný inženýr:
Autorizovaný inženýr pozemní stavby
ČKAIT – 0401335
- D.1.3.2. Autorizace PD: Ing. Jan Bělík
Větrná 2726/30, 400 01 Ústí nad Labem
IČ: 467 09 479
Autorizovaný inženýr:
Autorizovaný inženýr vodní hospodářství
ČKAIT - 0400190
- D.1.3.3. Ostatní projektant: bez obsazení

D1. Technický popis inženýrského objektu, liniové stavby

➤ SO 201 – Splašková kanalizace – sanace potrubí:

Projektová dokumentace řeší v 1. etapě opravy (sanace) poškozeného potrubí splaškové kanalizace v místech, které zjistil kamerový průzkum realizovaný v 06 až 07 2021. Jedná se o místa s neprůchodností kamery potrubím způsobené povětšinou propadem, zborcením stěn kameninové potrubí. Důvod zborcení není znám. Rozsah lokálních poruch je zaměřen lokalizací kamery dané ujetou vzdáleností od šachty k místu propadů. Prohlídka byla provedena z obou stran, tudíž pozice poruch je vcelku přesná. Jedou výjimku tvoří pozice (4) u kruhového objezdu uvnitř areálu HN. Zde se kamera dostala do závalu z jedné strany a nepodařilo se prozkoumat místo z druhé strany z Š23 z důvodů zaplavení plného profilu kanalizace.

Vlastní sanace míst poruch kanalizačního potrubí spočívá v obnažení místa poruchy, vyříznutí – vybourání poškozeného potrubí v nutné délce a zpětné propojení potrubím stejným typem potrubí (DN a materiál).

Mezi šachtou Šy3 na stávající stoce DN 250 a čerpací stanicí bude položeno nové potrubí v délce 28 m se zakončením v nové šachtě Š0, která je umístěna před nátokem do nové čerpací stanice ČS01. Jedná se o šachtu kruhového tvaru D 1,5 m s nožovým šoupětem na výtoku pro potřeby (možnost) uzavření nátoky vody do ČS.

Potrubí PP 320/280x3,4 SN 10 DN 250 mm v délce 28 m bude uloženo ve výkopu na pískové lože 100 mm a následně obsypáno 100 mm nad vrcholem potrubí.

➤ SO 202 – Splašková kanalizace – čerpací stanice:

Splaškové vody jsou sváděny stávající stokou a novou částí SK1 (28 m) do nejnižšího místa ke stávající čerpací stanici. Ta bude odstavena z provozu a nahrazena novou moderní čerpací stanicí. K přečerpávání splaškových vod je navržena systémová separační čerpací stanice ČS AWALIFT 0/2 s dvojicí čerpadel ST 65/80 o výkonu 3,0 kW a tlačné výšce $H_n = 20$ m. Čerpací stanice je napojena na rozvodnou NN síť z podzemního vedení silovým kabelem CYKY 4x10 mm² vedením v zemi z rozvodny ve stávající ČS.

Čerpací stanice přečerpává odpadní vodu cyklicky do výtlačku SK-V1. Výtlačné potrubí z materiálu PE100-+SDR17 90x5,4 mm v délce 3 m je uloženo v zemi a je napojeno na stávající výtlač do gravitační stoky v ulici Pražská. Do tělesa zásypu bude umístěna výstražná folie šíře 300 mm v hnědé/bílé barvě ve výšce minimálně 300 mm nad potrubím. Na potrubí výtlačku bude umístěn Cu vyhledávací vodič.

Stávající objekt Čerpací stanice bude po zprovoznění nové ČS1 plně zlikvidován.

– plocha bude urovňována. Finální úpravou terénu bude šterková rovinanina – vytvoření zpevněné odstavné plochy kolem nové ČS na místě stávající stanice.

D2. Zásady architektonického, funkčního a dispozičního řešení stavby

Vzhledem k tomu, že se jedná o umístění stavby (kanalizační potrubí, technické objekty - šoupata, ČS, další) v souladu s územním plánem do území pro výstavbu občanské vybavenosti, není tato stavba v zásadním rozporu s obecnými pravidly urbanizace území. Stavba je plně umístěna pod úroveň terénu a nezasahuje do povrchových znaků území.

D3. Stavební kapacity, prostory, plochy

Stavba je rozdělena do těchto základních bloků a to:

1. SO 201 Splašková kanalizace – sanace lokálních poruch potrubí
2. SO 202 Splašková kanalizace – čerpací stanice

D4. Technické a konstrukční řešení objektu

➤ SO 201 – Splašková kanalizace – sanace potrubí:

Projektová dokumentace řeší v 1. etapě opravy (sanace) poškozeného potrubí splaškové kanalizace v místech, které zjistil kamerový průzkum realizovaný v 06 až 07 2021. Jedná se o místa s neprůchodností kamery potrubím způsobené povětšinou propadem, zborcením stěn kameninové potrubí. Důvod zborcení není znám. Rozsah lokálních poruch je zaměřen lokalizací kamery dané ujetou vzdáleností od šachty k místu propadů. Prohlídka byla provedena z obou stran, tudíž pozice poruch je vcelku přesná. Jedou výjimku tvoří pozice (4) u kruhového objezdu uvnitř areálu HN. Zde se kamera dostala do závalu z jedné strany a nepodařilo se prozkoumat místo z druhé strany z Š23 z důvodů zaplavení plného profilu kanalizace.

Vlastní sanace míst poruch kanalizačního potrubí spočívá v obnažení místa poruchy, vyříznutí – vybourání poškozeného potrubí v nutné délce a zpětné propojení potrubím stejným typem potrubí (DN a materiál). Z průzkumu vyplývá, že se jedná o kameninové potrubí v dimenzi DN 200, 250, 300 mm. Předpokládané délka opravy poruchy je cca 2 m. Přesný rozsah zborcení potrubí bude znám až po odhalení konstrukce. Niveleta potrubí kanalizace je cca 4,5, m pod úroveň upraveného terénu. Pro zajištění obnažení potrubí v místě poruchy bude nutné zřídit stavebně montážní jámu. Vzhledem k tomu, že se jednotlivé pozice oprav nacházejí v místech se zvýšenou dopravní zátěží, je nutné minimalizovat rozsah zasažené plochy stavební činností. K tomu jsou navrženy stavební jámy o půdorysu 4 x 4 m se svislým pažením pažnicemi UNION s rozepřením válcovanými profily U200 mm. Vlastní jáma bude těžena drapákem v kombinaci s ruční dokopávkou v rozích a v místě křížení se stávajícími IS, které se v místě stavební jámy mohou vyskytovat. Pažnice budou průběžně zatahovány ke dnu jámy, tak aby byla plně zajištěna bezpečnost pracovníků na pracovišti. Je důležité, aby tyto zemní práce zajišťovala odborně způsobilá firma se zkušenostmi s tímto druhem zemních prací. Jedná de facto o výkopy prováděny hornickou činností ve stísněných prostorových podmínkách pod trvalým nebezpečím práce pod zavěšeným břemenem (svislý transport výkopku mimo stavební jámu).

Dno stavební, montážní jámy bude vyrovnáno šterkovou vrstvou 32/63 mm v tloušťce cca 200 mm ve vazbě na reálný stav horniny v místě dna. Vrstva šterku plní statickou funkci pro umístění nové potrubí a současně zajišťuje drenážní vrstvu pro stahování vody ve stavební jámě. Ve vybraném rohu stavební jámy bude zřízena čerpací jímka (zapuštěná trubka DN 500 mm) pro umístění kalového čerpadla. Dno jímky bude propustné pro vodu. Voda (dešťová, průniky splaškové vody z potrubí) budou čerpána do přilehlé šachty po spádu stoky.

V místě odhaleného místa poruchy kameninového potrubí kanalizace bude toto v nezbytné míře vybouráno a odstraněno ze stavební jámy. Potrubí bude na obou stranách odříznuto v kolmém směru. Tím vznikne dosedací styčná plocha pro vložení nového potrubí. Nové potrubí v odpovídajícím DN bude vloženo mezi čela stávajícího potrubí. Nové potrubí bude uloženo na montážní betonové prahy. Oba konce stávajícího potrubí, které zůstane zachováno bude také podloženo betonovým montážním prahem. Nové potrubí bude spojeno na obou koncích se stávajícím potrubím nerezovou spojovací manžetou šíře 150, 200 mm s vloženým těsněním. Manžeta je stažena svorkami, které jsou součástí výrobku. Po dokončení propojení potrubí bude toto obetonováno betonem C20/25 dle vzorového výkresu.

Zásyp stavební jámy bude realizován po vrstvách (cca 500 mm) se zhuštění. K zasypu v místech komunikace bude použito drcené kamenivo frakce 0/63 mm. Míra zhuštění bude prokázána statickou zkouškou. Minimální hodnota modulu E_{d12} bude větší, nebo rovna hodnotě 80 Mpa měřeno v úrovni obnovené zemní pláně pro konstrukční vrstvy opravy komunikace po stavebním zásahu.

V místech stavebních jam (1; 4) bude provedena obnova konstrukce vozovky (Ab kryt), v místě (2; 3) bude obnova rampy a chodníku z betonových desek, zámkové dlažby. Stavební jáma (5) je v místě s vegetačním krytem. Součástí obnovy povrchů u stavební jámy (2) je obnova zábradlí ZTP rampy. Toto bude v počátku demontováno, tak aby se dalo zpětně použít bez výrazné potřeby doplňování novým materiálem.

V místě stávající šachty Šy2 je stávající potrubí propadlé na nátok. Vzhledem k jeho hloubce uložení, není zde nutné realizovat opravu za pomoci pažených montážních jam. Zde bude potrubí obnaženo běžným paženým výkopem rýhy a toto vyměněno z místa poruchy spádu do šachty Šy2.

Mezi šachtou Šy3 na stávající stoce DN 250 a čerpací stanicí bude položeno nové potrubí v délce 28 m se zakončením v nové šachtě Š0, která je umístěna před nátokem do nové čerpací stanice ČS01. Jedná se šachtu kruhového tvaru D 1,5 m s nožovým šoupětem na výtoku pro potřeby (možnost) uzavření nátoky vody do ČS. Tato šachta také slouží jako vyrovnávací – retenční prostor v případě nenadálého vyššího přítoku na stanici. Akumulační prostor v šachtě a v přítokovém potrubí až k šachtě Šy1 je v objemu 9 m³, což s rezervou pokryje 1,5 hodiny provozu stanice. V šachtě je na kotě 237,90.

Potrubí PP 320/280x3,4 SN 10 DN 250 mm v délce 28 m bude uloženo ve výkopu na pískové lože 100 mm a následně obsypáno 100 mm nad vrcholem potrubí.

Zásyp výkopu bude prováděn po vrstvách výkopkem (pokavaď bude odpovídat podmínkám pro následné uložení do tělesa komunikace) s průběžným hutněním příslušnou hutnicí technikou.

➤ **SO 202 – Splašková kanalizace – čerpací stanice:**

Splaškové vody jsou sváděny stávající stokou a novou částí SK1 (28 m) do nejnižšího místa ke stávající čerpací stanici. Ta bude odstavena z provozu a nahrazena novou moderní čerpací stanicí. K přečerpávání splaškových vod je navržena systémová separační čerpací stanice ČS AWALIFT 0/2 s dvojicí čerpadel ST 65/80 o výkonu 3,0 kW a tlačné výšce $H_n = 20$ m. Čerpací stanice je napojena na rozvodnou NN síť z podzemního vedení silovým kabelem CYKY 4x10 mm² vedením v zemi z rozvodny ve stávající ČS.

Před nátokem do ČS je umístěna akumulací, oddělovací jímka s nožovým uzávěrem DN 200 na gravitačním nátokem do ČS. Akumulační jímka Š0 je navržena z betonového prefabrikátu o vnitřní světlosti 1500 mm a výšce 2200 mm. Prostupy potrubí SK1 do stěny šachty jsou řešeny vývrtem na místě (případně objednáni z prefy) s dotěsněním systémovým segmentem TAYLOR v odpovídající dimenzi. K uzavření nátoky z Š0 do ČS1 pro případ nutnosti odstavení ČS1 je navrženo nožové šoupátko DN 200 s vývodem ovládací tyče do záklopu šachty. Zákopová souprava šoupěte je zakončena v hrnečku pod úrovní ÚT.

Akumulační objem šachty Š0 při plném objemu s využitím objemu potrubí SK 1 (Š0 až Š 31) ve vazbě na podélný profil je $3,8+7,3=$ cca 11 m^3 . Při návrhovém nátoku splaškových vod z provozu nemocnice stokou SK do ČS01 v $Q_{\text{max hod}} = 1,6 \text{ l.s}^{-1}$ je akumulací rezerva schopna pojmout objem vody nateklý za $11000/1,6 = 1,9$ hod. V tomto případě se jedná o hodnotu nátok v maximální výši. V reálním provozu chodu areálu nemocnice toto nelze dosáhnout, jelikož nátok na ČS je rozložený v čase. Hodnota 1,9 hod. je vypočítána při soustavném maximálním nátoku trvajícím po celou dobu uvažovaného časového úseku. Vzhledem k tomu, že se jedná o oddílnou kanalizaci bez možnosti vtoku dešťových vod (po opravě a sanaci poruch na potrubí) není reálné dosáhnout tohoto kritického času. Lze předpokládat, že při výpadku zdroje el. energie pro ČS01 bude kritická doba dána poměrem $49/11 = 4,45$ čemuž odpovídá poměr ze dne rovný cca 5 hodinám. Tudíž je nutné, aby provozovatel splaškové kanalizace v areálu nemocnice zajistil do doby 3 hod od počátku výpadku zdroje pro ČS záložní zdroj elektřiny a připojil jej na svorky rozvaděče čerpací stanice. Pro chod stanice na záložní zdroj je nutná centrála o výkonu minimálně 4 kW s napětím 400 V. Tento zdroj zajistí chod jednoho čerpadla. V nouzovém režimu dodávky energie pro chod stanice se nepočítá se souběžným chodem obou čerpadel instalovaných ve stanici. K odčerpání návrhového množství odpadních vod natékajících do stanice výkonově stačí chod jednoho čerpadla. Vybavení čerpací stanice ČS01 přenosnou elektrickou centrálou daných parametrů (4kW/400V), případně stacionárním záložním elektrickým zdrojem bude zavedeno provozovatelem do kanalizačního řádu. Provozovatel zajistí do doby 3 hodiny od výpadku proudu záložní zdroj pro chod čerpací stanice. Jedná se jak o nahlášený výpadek dodávek proudu avizovaný provozovatelem distribuční soustavy, tak i o výpadky způsobené poruchou, havárií, živelnou událostí na zdrojové síti. Provozovatel kanalizace musí sledovat kumulativní čas výpadku proudu a adekvátně na něj reagovat.

Čerpací stanice přečerpává odpadní vodu cyklicky do výtlačku SK-V1. Výtlačné potrubí z materiálu PE100-+SDR17 90x5,4 mm v délce 3 m je uloženo v zemi a je napojeno na stávající výtlač do gravitační stoky v ulici Pražská. Do tělesa zásypu bude umístěna výstražná folie šíře 300 mm v hnědé/bílé barvě ve výšce minimálně 300 mm nad potrubím. Na potrubí výtlačku bude umístěn Cu vyhledávací vodič.

Stávající objekt **Čerpací stanice** bude po zprovoznění nové ČS1 plně zlikvidován. To znamená vyčerpání splašků z akumulací jímky a odvezení na ČOV k likvidaci. Dále bude prostor jímky hygienicky sanován vhodnou technologií – tlakové očištění, dezinfekce a vyčerpání oplachové vody s dezinfekcí. Strojní vybavení bude demontováno a vyřezáno. Je otázkou jejich možné budoucí využití provozovatelem na jiných stanicích. Po dohodě s investorem bude současně řešeno nakládání s „vytěženou“ technologií (kalová čerpadla, šoupata, zpětné klapky, řídicí jednotka).

Po uvolnění od technologie a prokazatelném odpojení od NN zdroje – pracovníky provozovatele, lze přistoupit k demolici stavební části čerpací stanice. Nadzemní část – budovy o půdorysu 5x4 m a výšce cca 3 m bude zbourána odbornou firmou a suť odvezena k recyklaci, případně na skládku k uložení. Podzemní část – akumulací jímky bude zavezena výkopem. Dno akumulací jímky bude před zavezením proraženo, aby bylo umožněno zasakování dešťové vody do podloží a nedocházelo k zavodnění zásypu. Veškeré nadzemní části stanice budou odstraněny a povrch – plocha bude urovnaná. Finální úpravou terénu bude štěrková rovinanina – vytvoření zpevněné odstavné plochy kolem nové ČS na místě stávající stanice.

D5. Údaje o zpracovaných technických výpočtech a jejich důsledcích na navrhované řešení inženýrského objektu

Hydrotechnický výpočet produkce a parametrů OV:

Hydrotechnický výpočet návrhu kapacity čerpací stanice ČS1 a akumulace splaškových vod v Š0 (na 4 hodiny):

Název lokality : **Čerpací stanice 1**

Rozvojové charakteristiky :

Počet všech připojených osob OBYVATEL
Počet všech připojených osob LŮŽKOVÁ ČÁST
Počet všech připojených osob PERSONÁL
Počet všech připojených osob JÍDLENA/KUCHYŇ
Počet všech připojených osob KUMULOVÁNO NA LŮŽKO DLE VYHLÁŠKY
Počet všech připojených osob OSTATNÍ NESPECIFIKOVÁNO

Navrženo	Výhled	Současnost
0	0	0
0	0	0
0	0	0
0	0	0
70	0	0
0	0	0

Bilance odpadních vod :

Obyvatelstvo

Vybavenost :

Specifická potřeba pro vybavenost :

spec.potřeba	mn.vody
120	l/(os.d) 0 m ³ /d

Pracovníci firmy :

Specifická potřeba vody pro pracovišti : PACIENT
Specifická potřeba vody pro pracovišti : PERSONÁL
Specifická potřeba vody pro pracovišti : JÍDELNA
Specifická potřeba vody pro pracovišti : KUCHYŇ
VÝDEJNA JÍDEL
Specifická potřeba vody pro pracovišti : KUČAŇ
PŘÍPRAVA JÍDEL -
Specifická potřeba vody pro pracovišti : KUMULOVÁNO NA LŮŽKO DLE VYHLÁŠKY
Specifická potřeba vody pro pracovišti : OSTATNÍ NESPECIFIKOVÁNO

50	l/(ob.d)	0	m ³ /d
80	l/(ob.d)	0	m ³ /d
60	l/(ob.d)	0	m ³ /d
80	l/(ob.d)	0	m ³ /d
120	l/(ob.d)	0	m ³ /d
700	l/(ob.d)	49	m ³ /d
0	l/(ob.d)	0	m ³ /d

Odpadní vody od obyvatel z celé lokality (Q₂₄) :

49 m³/d



**Rekonstrukce splaškové kanalizace v areálu Hornické nemocnice v Bílině
na p.p.č.: 427/1 v k.ú. Bílina**

Splašková kanalizace; lokální sanace potrubí výkopem

1. ETAPA: (vynucená oprava rozpadlého potrubí před použitím bezvýkopové technologie)

Projektová dokumentace pro výběr zhotovitele – zadávací PD (ZPD)

D.1.2 Technická zpráva

Průtokové charakteristiky :

Koeficient denní nerovnoměrnosti k_d :	1,6
Koeficient hodinové nerovnoměrnosti k_h :	1,80
Návrhový koeficient pro:	0,0

Tlaková stanice (návrh pro výhled) :

Průměrný denní přítok do ČS :	49,0	m ³ /d	0,57	l/s
Maximální denní přítok :	78,40	m ³ /d		
Maximální hodinový přítok :	5,88	m ³ /h	1,63	l/s
Návrhový přítok pro čerpací sběrnou stanici :	0,00	m ³ /h	0,00	l/s

				šachta Š0	OBJEM (m ³)
Návrh akumulace šachty Š0 (D=1500mm/H=2350 mm)				SKRUŽ D1,5*V1,5	2,65
	časová rezerva navrhovaná (hodin)	4,00			
			POTRUBÍ v nátoku DÉLKA (m)		OBJEM (m ³)
				96	6,78
					OBJEM CELKEM (m ³)
					9,43
	časová rezerva skutečná (hodin)				4,62

Výpočtem je dokázán objem v šachtě 2,65 m³ a v nátokovém potrubí v délce 96 m objem 6,78 m³.
Tudíž celkový akumulační objem je 9,43 m³, což zajišťuje retenci v časovém údobí minimálně 4,6 hodiny.

Ing. Jiří Šír - VISTA
Projekční a stavební práce - OBLAST STŘEDNÍ ČECHY
Školní 296, 257 44 Netvořice

IČ: 120 39 373, tel: +420 777 202 939, e-mail: jiri.sir@jirisir.cz

Návrh čerpadel Čerpací stanice 1

počet připojených EO: (LŮŽKO)	70
specif. potř. vody pro obyv.+vyb. :	700 l/(os.d)
navržený výkon čerpadla :	6,00 m ³ /h
elektrický příkon čerpadla :	3 kW
doba běhu čerpadla :	8,17 hodin
délka výtlačného řadu :	55 m
spotřeba elektrické energie za den :	24,5 kWh/d
spotřeba el.energie na m ³ :	0,80 kWh/m ³

	m ³ /d		m ³ /hod	l/s
Q ₂₄	49,0		2,04	0,57
Q _{max}	78,4		3,27	0,91
Q _{hod}			5,88	1,63
			ZADEJ	
Q _{návrh}			6,00	1,67
Výtlačné potrubí, DN	mm		50	
DÉLKA VÝTLAKU	m		55	

Sklon tlakové čáry v promilách

Tlačná výška :

	29,594
ztráta třením	1,63
místní ztráty	2,00
geodetické převýšení	12,00
	15,63

D6. Založení objektu

Projektová dokumentace řeší liniovou stavbu umísťující kanalizační trubní vedení včetně podpůrných a ovládacích prvků pod úroveň stávajícího terénu. Veškeré prvky a zařízení jsou uloženy v hloubce 4 až 4,5 m.

D7. Vliv objektu na životní prostředí

Stavba nemá negativní vliv na své okolí a nezatěžuje životní prostředí. V průběhu stavebních prací dojde k minimálnímu ovlivnění vnějšího prostředí.

Zhotovitel zajistí manipulaci s vybouranými hmotami odpovídajícím způsobem, zabrání vzniku a negativního účinku hluku a prachu. S materiálem bude manipulováno úměrně s rozsahem prací, tak aby byly minimalizovány negativní účinky na okolní pozemky a stavby na nich.

Vybouraný materiál a hmoty, výkopek, včetně obalového materiálu budou nejprve nabídnuty k recyklaci, případně k trvalému uložení na řízené skládce stavebního odpadu.

D8. Řešení komunikací a ploch z hlediska přístupu a užívání osobami s omezenou schopností pohybu a orientace

Projektová dokumentace podzemní liniové stavby – neřeší komunikace ani plochy z hlediska přístupu s omezenou schopností pohybu a orientace.

V průběhu provádění stavebních prací, zejména při výkopových pracích, zajistí stavebník (realizační firma) odpovídající zabezpečení stavby proti vniknutí nepovolaných osob a zajistí technická opatření bránící spadnutí osob i ZTP do výkopů. Zajistí bezpečné přístupy z MK do objektu, pavilonu HN).

D9. Ochrana objektu před škodlivými vlivy vnějšího prostředí

Technické řešení stavby je v souladu s příslušnými ČSN, zákony a nařízeními. Během realizace lze očekávat dočasné zvýšení prachových emisí a určité znečištění ovzduší oxidy dusíku při dopravě vybouraných hmot, materiálu a provozu stavebních strojů. Ovlivnění ovzduší se projeví v bezprostředním okolí jednotlivých staveníšť a nebude mít dopad na širší okolí stavby. Lze je hodnotit jako málo významné až nevýznamné.

D10. Bezpečnost práce

Obecně platí, že:

- Všichni pracovníci musí být řádně poučeni o bezpečnostních předpisech pro všechny práce, které přicházejí v úvahu. Tato opatření musí být řádně zajištěna a kontrolována.
- Všichni pracovníci musí používat předepsané ochranné pomůcky. Na pracovištích musí být udržován pořádek a čistota. Musí být dbáno protipožární bezpečnosti a protipožární pomůcky se musí udržovat v pohotovosti.
- před zahájením prací řádně vytýčit a během prací zabezpečit proti poškození
- Na staveništi musejí být vývěskou oznámena telefonní čísla nejbližší požární stanice, lékařské pohotovosti a policie.
- Mimořádnou pozornost je třeba věnovat převzetí pracovních lešení před zahájením prací.
- Požadavky na lešení jsou dány ČSN 73 8108, 73 8107, 73 8105, 73 8112, 73 8111, 73 8110. O převzetí pracovních lešení musí být sepsán zápis.
- Za dodržování bezpečnosti práce a osobních ochranných pomůcek je odpovědný mistr, případně stavbyvedoucí. Strojní zařízení smí obsluhovat pouze zaškolená a znalá osoba.
- V pracovně právních vztazích na stavbě je zhotovitel povinen dodržovat zákon 309/2006 Sb. a nařízení vlády č. 591/2006 ve znění změn zákonem č. 362/2007 Sb. s účinností od 1.1. 2008.

Výkopy musí být pečlivě paženy, na veřejných prostranstvích řádně ohrazeny a při snížené viditelnosti označeny výstražnými světly. Přechody pěších přes výkopy se opatří pevnými lávkami s oboustranným zábradlím.

Při práci v ochranných pásmech inženýrských sítí se musí dodržovat podmínky, stanovené jejich správci. Obecně se musí v bezprostřední blízkosti inženýrských sítí (do 1,5 m) provádět výkopy ručně. Obnažené sítě se musí ve výkopu vyvěsit a zabezpečit proti poškození.

D11. Seznam souřadnic VD

Seznam souřadnic díla

- v bodě X=-780706.0211 Y=-986677.7740 montážní jáma (1)
- v bodě X=-780692.8729 Y=-986678.3494 montážní jáma (2)
- v bodě X=-780680.4151 Y=-986703.7015 montážní jáma (3)
- v bodě X=-780657.3873 Y=-986659.0835 montážní jáma (4)
- v bodě X=-780660.5558 Y=-986676.4807 montážní jáma (5)
-
- v bodě X=-780734.3821 Y=-986648.6907 místo propadu poblíž ŠY2
-
- v bodě X=-780750.9630 Y=-986617.5611 ŠY3
- v bodě X=-780756.1313 Y=-986602.9499 Š1 na SK1
- v bodě X=-780760.3539 Y=-986594.6065 Š0 na SK1
- v bodě X=-780761.6422 Y=-986592.1826 ČS1 na SK1

09/2021

Ing. Jiří Šír

Ing. Jiří Šír - VISTA
Projekční a stavební práce - OBLAST STŘEDNÍ ČECHY
Školní 296, 257 44 Netvořice

IČ: 120 39 373, tel: +420 777 202 939, e-mail: jiri.sir@jirisir.cz

Strana 11 (celkem 11)