

±0,000 = 214,100 m n.m.

Revize	Vypracoval	Popis revize	Datum

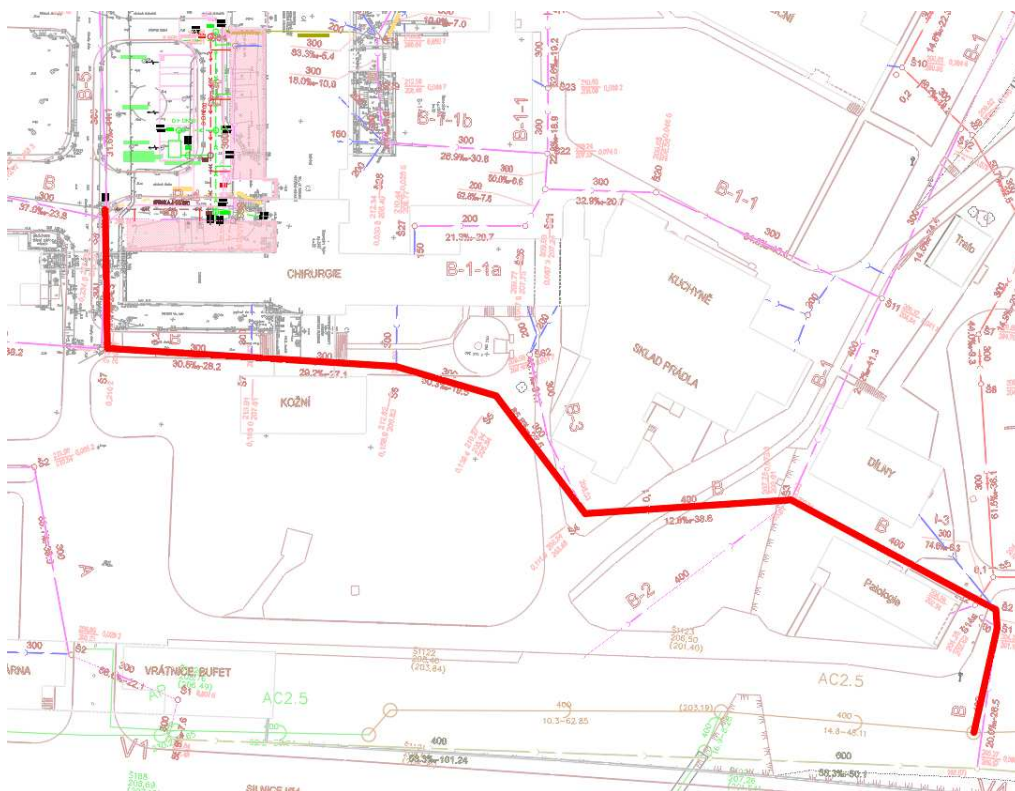
 PROJEKTOVÁNÍ ZDRAVOTNICKÉ VÝSTAVBY		Hlavní inženýr projektu: ING. JAN KOČMÁNEK Vedoucí projektant zakázky: ING. MARTIN FORAL	Investor: NEMOCNICE KYJOV, p.o. Strážovská 1247/22 697 02 Kyjov	
Profese: KAN	Zpracovatel dílu: HP consult s.r.o., Durdáková 5, Brno 613 00 Tel: +420 542 219 165, +420 739 556 045 E-mail: hpconsult@seznam.cz www: www.bim-tzb.cz		Autorizace:	
Odpovědný projektant:	Vypracoval:	Kontroloval:		
ING. LADISLAV PILAŘ	ING. LADISLAV PILAŘ	ING. HANA KOLKOVÁ		
				
Akce: NEMOCNICE KYJOV URGENTNÍ PŘÍJEM		Zakázkové číslo: DPS 08 - 2022	Paré:	
		Datum: 10 - 2022		
		Stupeň: DPS		
Objekt: AREÁLOVÉ ROZVODY KANALIZACE	IO 104	Formát: 13A4		
Obsah: TECHNICKÁ ZPRÁVA		Měřítko:	Číslo výkresu: D.1.14-001	

1. Stávající stav

V areálu nemocnice je provozována jednotná kanalizace, některé úseky jsou i pouze dešťové nebo splaškové. Odpadní vody odtékají přípojkami kanalizace z areálu do veřejné kanalizace provozované společností Vodovody a kanalizace Hodonín, a.s.

V prostoru přístaveb Urgentního příjmu je vedena jednotná kanalizace, která zasahuje do plánovaných přístaveb. U „západní přístavby“ se tuto kanalizaci kamerovým průzkumem podařilo zmapovat po revizní šachtě, která je před vstupem do C3. Tato revizní šachta je z venkovního prostoru zasypána, není proto možné ověřit průběh podél „severní“ přístavby. Vzhledem k tomu, že kamerovým průzkumem byl zjištěn i spád stávající kanalizace (a tím i hloubka v nepřístupné revizní šachtě), lze usuzovat, že kanalizace není vedena tak, jak je uváděno v původních projektových podkladech (dno revizní šachty je nad podlahou 1.PP stávajícího objektu). V každém případě, kanalizace, kde byl proveden kamerový průzkum je v havarijním technickém stavu a je prorostlá kořeny stromů.

Dle dostupných informací, Situace stokové sítě, Okresní nemocnice Kyjov – Provozní řád kanalizace, datum: 09/2022 a vyjádření o existenci sítí ze dne 19.5.2022, žádost č.20222191, Vodovody a kanalizace Hodonín, a.s. odtékají odpadní vody do stávající přípojky jednotné kanalizace – viz.schéma:



Podklady:

- Geodetické zaměření s orientačním zákresem stávajících sítí, zpracovatel: IGM Plus, s.r.o., datum: březen 2022
- Kamerový průzkum stávající kanalizace ze dne 6.4.2022, zpracovatel: Masařík a syn, s.r.o., Bučovice
- Původní projekt „Venkovní jednotná kanalizace“, Okresní nemocnice Kyjov - Demolice a výstavba severního křídla chirurgického pavilonu, část SO53013, z roku 2000
- Okresní nemocnice Kyjov – provozní řád kanalizace, část Situace, zpracovatel: Ing.Vašík, datum: 09/2002
- Původní projekt ZTI, severní křídlo, Okresní nemocnice Kyjov – Demolice a výstavba severního křídla chirurgického pavilonu, část ZTI, z roku 2000
- Původní projekt ZTI, západní křídlo, Nemocnice Kyjov – I. etapa, část ZTI, z roku 1992
- Stanovisko k PD ze dne 6.6.2022 vydané Vodovody a kanalizace Hodonín, a.s., značka 2/TR/2022/20222433

2.Nový stav

Jsou navrženy nové areálové kanalizace – dešťová a jednotná, které budou odvádět odpadní vody z přístaveb a srážkové vody ze střech přístaveb a části zpevněných ploch. Kanalizace budou napojeny do stávající revizní šachty Š8.

Z pohledu hospodaření s dešťovými vodami bylo postupováno v souladu s přírodě blízkého odvodnění. Část zpevněných ploch je odvodněna do zeleně, zpevněné plochy jsou navrženy z materiálů zpomalující odtok, část nových parkovacích míst je navržena ze zasakovací dlažby, střechy nových přístaveb jsou navrženy vegetační. Protože není tímto způsobem možné odvedení všech srážkových vod a část je třeba odvést do kanalizace, je navržena pozemní retenční zařízení, kde dojde ke snížení odtoku na hodnotu 10 l/s/ha.

2.1 Bilance odtoku

Splaškové odpadní vody (viz.část ZTI)

Průměrný denní odtok splaškové vody	1592,29 l/den
Maximální denní odtok splaškové vody	2388,44 l/den
Maximální hodinový odtok splaškové vody	0,05 l/s
Maximální odtok splaškové vody	0,15 l/s
Roční odtok splaškové vody	414,00 m3/rok

Dešťové vody

Podle vyhlášky č 269/2009, §20, odst. 5 písmeno c)

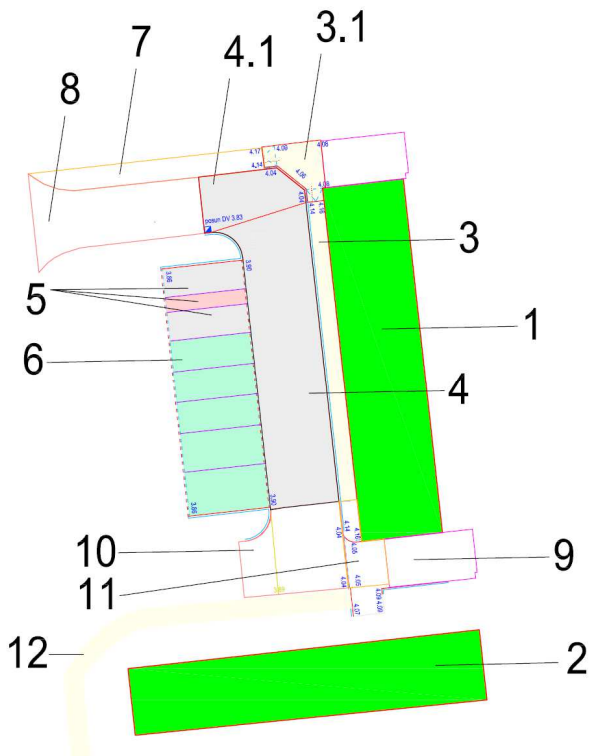
Vsakování nebo odvádění srážkových vod ze zastavěných nebo zpevněných ploch, pokud se neplánuje jejich využití, musí být řešeno přednostně jejich vsakováním, dále jejich zadržováním a regulovaným odváděním oddílnou kanalizací a pokud není možné oddělené odvádění do vod povrchových, pak jejich regulované vypouštění do jednotné kanalizace.

V dané lokalitě nejsou vhodné podmínky pro vsakování srážkových vod. V souladu s přírodě blízkého odvodnění bude část zpevněných ploch je odvodněna do zeleně, zpevněné plochy jsou navrženy z materiálů zpomalující odtok, část nových parkovacích míst je navržena ze zasakovací dlažby, střechy nových přístaveb jsou navrženy vegetační. Protože není tímto způsobem možné odvedení všech srážkových vod a část je třeba odvést do kanalizace, je navržena pozemní retenční zařízení, kde dojde ke snížení odtoku na hodnotu 10 l/s/ha.

Tabulka odvodňovaných ploch:

Ozn.		Střechy veget.	Střechy stávající	Komunikace	Chodníky	Parkování dlažba	Parkování zasak.	Chodník stávající	Komunikace stávající
1	185	185							
2	155	155							
3	50				50				
4	161			161					
5	38					38			
6	91						91		
7	31							31	
8	66								66
9	28		28						
10	52								52
11	17							17	
12	46				46				
3.1	15								
4.1	30								
*)	726	340	28	161	96	38	91	48	118

Schéma odvodňovaných ploch:



Stávající stav (pro výpočet ročního odtoku):

Popis	Poznámka k umístění	Poznámka	Plochy (m2)	Koeficient odtoku	Intenzita deště (l/s/ha)	Odtok (l/s)	Ozn.ploch.
Zeleň			340	0,1	0,0158	0,5	1,2
Komunikace	dlažba		161	0,8	0,0158	2,0	4
Zeleň			50	0,1	0,0158	0,1	3
Chodník			46	0,8	0,0158	0,6	3.1
Chodníky	dlažba		31	0,8	0,0158	0,4	7
Komunikace	dlažba		66	0,8	0,0158	0,8	8
Střecha			28	1	0,0158	0,4	9
Zeleň			38	0,1	0,0158	0,1	5
Zeleň			91	0,1	0,0158	0,1	6
Součet			851			5,1	

Roční odtok dešťové vody

171.41 m3/rok

Nový stav (pro výpočet ročního odtoku):

Popis	Poznámka k umístění	Plochy (m2)	Koeficient odtoku	Intenzita deště (l/s/ha)	Odtok (l/s)	Ozn.ploch.
Střecha	vegetační UP	340	0,7	0,0158	3,8	1,2
Chodníky	dlažba	15	0,8	0,0158	0,2	3.1
Komunikace	dlažba	30	0,8	0,0158	0,4	4.1
Parkování	dlažba	38	0,8	0,0158	0,0	5(na terén)
Parkování	zasak.dl.	91	0,6	0,0158	0,0	6(na terén)
Chodníky	dlažba	81	0,8	0,0158	0,0	na terén 3(-3.1),12
Komunikace	dlažba	131	0,8	0,0158	0,0	na terén 4(-4.1)
Chodníky	dlažba	31	0,8	0,0158	0,4	7
Komunikace	dlažba	66	0,8	0,0158	0,8	8
Střecha		28	1	0,0158	0,4	9
Součet		851			6,0	

Roční odtok dešťové vody

182.21 m3/rok

Navýšení ročního odtoku:

10,8 m3/rok

(u okamžitého odtoku dojde ke snížení – viz.níže)

Výpočet povoleného odtoku (nejsou zahrnuty stávající plochy, které budou v novém stavu vypouštěny do nové kanalizace):

Popis	Poznámka k umístění	Plochy (m2)	Koeficient odtoku	Intenzita deště (l/s/ha)	Odtok (l/s)	Ozn.ploch.
Střechy						
přístavby	vegetační UP	340	0,7	0,0158	3,8	1,2
Komunikace	dlažba	161	0,8	0,0158	2,0	4
Chodníky	dlažba	96	0,8	0,0158	1,2	3
Parkování	dlažba	38	0,8	0,0158	0,5	5
Parkování	zasak.dl.	91	0,6	0,0158	0,9	6
Součet		726			8,4	

Maximální povolený odtok

726 0,001 0,7 l/s

Pro zlepšení hospodaření s dešťovými vodami v řešeném území bude část ploch odtékat na terén, do zatravněných ploch:

Popis	Poznámka k umístění	Plochy (m ²)	Ozn.ploch.
Parkování	dlažba	38	5
Parkování	zasak.dl.	91	6
Chodníky	dlažba	81	3(-3.1),12
Komunikace	dlažba	131	4(-4.1)
Součet		341	

Zbývající část ploch je odvodněna do retence:

Odtok do retence				
Popis	Poznámka k umístění	Plochy (m ²)	Ozn.ploch.	
Střechy				
přístavby	vegetační UP	340	1,2	
Chodníky	dlažba	15	3.1	
Komunikace	dlažba	30	4.1	
Součet		385		

Kontrolní součet 726 m²

Vzhledem k tomu, že je navrženo napojení posunuté dešťové vpusti do nové kanalizace je proveden následující výpočet odtoku z těchto ploch:

Popis	Poznámka k umístění	Plochy (m ²)	Koeficient odtoku	Intenzita deště (l/s/ha)	Odtok (l/s)	Ozn.ploch.
Chodníky	dlažba	31	0,8	0,0158	0,4	7
Komunikace	dlažba	66	0,8	0,0158	0,8	8
Střecha		28	1	0,0158	0,4	9
Součet		125			1,7	

Pro dimenzování řízeného odtoku jsou uvažovány, dle výše uvedených výpočtů, následující hodnoty:

Odtok z retence	povolený	0,7 l/s
	stávající	1,7 l/s
	Součet	2,4 l/s

Předpokládaná roční bilance srážkových vod (nejedná se o odtok všech vod do kanalizace) 254 m³/rok.

2.2 Materiálové řešení kanalizace

Kanalizace jsou navrženy z potrubí plastového, hladkého, silnostěnného, SN. min.10.

Připojovací potrubí budou součástí ZTI a budou z potrubí PVC (příp. PP) SN. min.8. Potrubí 110 (odtok z retence) je navrženo plastové PP, SN10.

Popis	Materiál	Dimenze		
		110	200	300
KANALIZACE D1	PVC	5	18	11
KANALIZACE D1_1	PVC		25	
KANALIZACE J	PVC		19	31
Součet		5	62	42

Délka nových hlavních kanalizací je cca 109 m. Délka připojovacích kanalizací DN150 a DN200 je cca 17 m.

2.3 Retence

Je navržena podzemní retence z plastových bloků 800x800x660 mm (část bloků bude s rozvodným žlábkem pro snadnou kontrolu a údržbu). Na přítoku do objektu je osazena vnitřní přípojná šachta, na odtoku je rovněž navržena vnitřní plastová šachta.

Plastové boxy budou obaleny ve vrstvách následující skladby:

- Geotextilie 400 g/m²
- Hydroizolace PVC 1,5 mm
- Geotextilie 400 g/m²

V revizní šachtě za objektem ŠD1 je navržen regulátor odtoku (typová plastová clona) 2,4 l/s (stávající 1,7 l/s a nový maximální 0,7 l/s) s havarijním přepadem DN200 na terén, do zatravněných ploch.

Dimenzování dle TNV 759011:

Výpočet retence dešťové vody

Návrhová periodičita srážek
Místo (návrhové úhrny srážek)
Plocha retenčního zařízení
Regulovaný odtok

0.2 l/rok
Uherské Hradiště [181 m n.m.]
7.70 m²
2.40 l/s

Retenční objem zařízení	4.2 m ³
- pro dobu trvání srážky	30 min
Doba prázdnění	1.7 hod
Retenční schopnost zařízení (pórovitost)	0.95
Celkový objem zařízení	4.5 m ³

Objem boxů je navržen $3,2 \times 2,4 \times 0,66 \text{ m} = 5,1 \text{ m}^3$ (čistý užitný objem je $4,8 \text{ m}^3$). Objem je větší než vypočtený ($4,2 \text{ m}^3$).

Kontrola podzemního retenčního objektu

Po každém velkém dešti (minimálně však 2x za rok) bude provedena kontrola objektu a kontrola odvětrání.

Kontrola a čištění revizní šachty (vnitřní revizní šachta)

Po každém velkém dešti (nejméně však 2x za rok) bude provedena kontrola revizní šachty na nátoku do podzemního objektu.

Odstranění usazenin bude prováděno dle potřeby. Usazeniny budou odstraněny (ručně nebo za pomoci fekálního vozu) a předány odborné firmě k ekologické likvidaci.

3. Uložení potrubí

Potrubí bude pokládáno do paženého výkopu, hloubeného strojně. Dno výkopu musí být vykopáno v souladu s předepsanými spády a sklony. Výkop bude pažen příložným pažením.

Potrubí musí být položeno na 15 cm vysoké, dobře upravené, stlačené násypné vrstvě z písčitého kameniva se zrní velikosti max. 4 mm tak, aby uložení bylo stejnoměrné.

Obsyp potrubí PVC bude pískem velikosti zrn do 16 mm 0,3 m nad vrchol potrubí.

Vhodný materiál pro obsyp se rozprostře rovnoměrně po obou stranách trouby a vždy po vrstvách cca 100-150 mm se pečlivě zhutňuje. Je nepřipustné, aby v pásmu potrubí zůstaly nevyplněné dutiny nebo byl obsyp zhutněn nerovnoměrně. Zhutňování přímo nad troubou hutnicími stroji je nepřipustné. S mechanickým zhutněním nad troubou je možno začít až od tloušťky vrstvy min. 300 mm nad vrcholem trouby. V tomto případě lze použít pouze lehké mechanizmy.

Zásyp rýhy se provede dobře zhutnitelným materiálem. Je možné použít písek, stejnozrný štěrk, drcené stavební materiály. Je nutné hutnit po vrstvách max. 0,30 m na celkovou míru zhutnění 45

MPa (95% P.S.(Prostor Standard). Dodavatel je povinen před zahájením zásypových prací provést zkoušku zhutnitelnosti konkrétního zásypového materiálu, který bude použit pro zásyp rýh, na jejímž základě bude stanoven počet pojezdů vibrační desky nutný pro dosažení předepsané míry zhutnění.

4. Objekty na kanalizaci

Revizní šachty betonové - typové prefabrikované o průměru 1000 mm. Tloušťka stěny prefabrikovaných dílů je navržena 120mm.

Pro vstup do šachet slouží ocelová stupadla s PE povlakem a kapsové stupadlo v kónusu. Tyto stupadla jsou součástí prefabrikátů. Šachtová dna budou osazena na podkladní desku z betonu. Poklopy šachet jsou navrženy těžké litinové-600mm s betonovou výplní, zatížení D400 a budou osazeny do úrovně budoucího upraveného terénu.

Revizní šachta ŠD1 je navržena s atypickým šachtovým dnem (rovným) a bude osazena regulátorem odtoku 2,4 l/s.

Mezi jednotlivými díly bude umístěno gumové těsnění.

Revizní šachta plastová - typová plastová kanalizační šachta DN 425 mm, s teleskopickým adaptérem. Pro vstup do šachty bude osazen litinový poklop třída zatížení D400.

Uliční vpust je součástí dodávky profese komunikace.

Pro ochranu před případným zatečením vody (prostor je krytý střechou) je před stávajícím únikovým výstupem z budovy C3 osazen vtok DN160 se svislým odtokem, litina 260x260 mm/litina 226/226 mm se sifonovou vložkou a odkalovacím vtokem – dodávka ZTI.

5. Zkouška vodotěsnosti kanalizace

Zkoušky vodotěsnosti stoky a revizních šachet budou provedeny dle ČSN 75 6909. Je navržena zkouška vodou (metoda „W“), po dohodě s budoucím vlastníkem nebo správcem může být použita i zkouška vzduchem (metoda „L“).

Zkoušky budou prováděny po úsecích (mezi revizními šachtami). Konce zkoušených úseků je vždy nutno uzavřít uzávěry nebo ucpávkami zajištěnými proti stanovenému zkušebnímu přetlaku.

Zkoušky vodotěsnosti nelze provádět při teplotě ovzduší okolního prostředí pod bodem mrazu. Použitá voda nesmí obsahovat hrubé nečistoty.

Stoky se zkoušejí na vodotěsnost zkušebním přetlakem vody, způsobeným vodní sloupcem takto: na dolním konci zkoušeného úseku stoky musí zkušební hladina dosahovat do výšky vstupního poklopu šachty, nejvýše však do výšky 5 m nad vrškem stoky.

Na horním konci zkoušeného úseku stoky musí zkušební hladina dosahovat nejméně do výšky 1 m nad nejvyšším bodem stoky, nejvýše však do výšky vstupního poklopu šachty.

Při samostatných zkouškách objektů (vstupní a revizní šachty) musí zkušební hladina dosahovat do výšky vstupního poklopu zkoušeného objektu, nejvýše však do výšky 5 m nad vrškem stoky u zkoušené šachty.

Zkouška vodotěsnosti vstupních a revizních šachet vodou (metoda „W“) se provádí dle bodu 7.4 ČSN 75 6909.

Stoka vyhovuje na vodotěsnost (včetně revizních šachet), pokud zjištěný únik zkušební vody vztahující se na 1 m² vnitřní omočené plochy stoky po dobu 30 min nepřesáhne 0,20 l/m².

O každé provedené zkoušce se podle zvolené metody vyhotoví protokol.

6. Zemní práce

Zemní práce budou prováděny strojně, s ohledem na stávající sítě v souladu s ČSN 75 3055 a navazujících.

Zemní práce budou prováděny ručně v ochranných pásmech stávajících sítí (při křížení).

Prostorové vedení (souběh a křížení) sítí dle ČSN 73 6005 a dle ostatních doplňujících předpisů.

V situaci jsou podzemní vedení zakreslena pouze informativně, před zahájením zemních prací je nutné přizvat správce všech podzemních vedení k jejich přesnému vytyčení.

Ručně budou prováděny výkopové práce v místech křížení s podzemními vedeními. Při těsném souběhu nebo křížení s podzemními vedeními bude postupováno v souladu s požadavky jejich správců.

7. Vliv stavby na okolí

Ochrana před hlukem, vibracemi a otřesy

Zhotovitel stavby bude provádět stavební práce a zajistí stavbu tak, aby hluková zátěž v chráněném venkovním prostoru staveb vyhověla požadavkům stanoveným v Nařízení vlády č. 272/2011 Sb. „O ochraně zdraví před nepříznivými účinky hluku a vibrací“. Po dobu výstavby bude zhotovitel používat stroje, zařízení a mechanismy s garantovanou nižší vyzařovanou hlučností, které jsou v náležitém technickém stavu.

Ochrana před prachem

Zvýšení prašnosti v dotčené lokalitě provozem stavby bude eliminováno:

- a) vnitro-staveništní komunikace stavba nevyžaduje, není nutno řešit jejich zpevnění
- b) důsledným dočištěním dopravních prostředků před jejich výjezdem na veřejnou komunikaci tak, aby splňovala podmínky §52 zákona č. 361/200 Sb., o provozu na pozemních komunikacích, v platném znění
- c) používané komunikace musí být po dobu stavby udržovány v pořádku a čistotě. Při znečištění komunikací vozidly stavby je nutné v souladu s §28 odst. 1 zákona č. 13/1997 Sb., o pozemních komunikacích v platném znění znečištění bez průtahů odstranit a uvést komunikaci do původního stavu
- d) uložení sypkého nákladu musí být zakryto plachtami dle §52 zák. č. 361/2000 Sb.
- e) v případě dlouhodobého sucha skrápěním staveniště.

Ochrana před exhalacemi z provozu stavebních mechanismů

- a) Zhotovitel stavby je odpovědný za náležitý technický stav svého strojového parku.
- b) Po dobu provádění stavebních prací je třeba výhradně používat vozidla a stavební mechanismy, které splňují příslušné emisní limity na základě platné legislativy pro mobilní zdroje.
- c) Použité mechanismy budou povinně vybaveny prostředky k zachycení příp. úniků olejů či PHM do terénu.
- d) Stavbu je nutno provádět takovým způsobem, aby nedošlo ke kontaminaci půdy, povrchových a podzemních vod cizorodými látkami.
- e) Stavba bude vybavena soupravou pro asanaci případného úniku ropných látek, např. stacionární havarijní sady.
- f) jakékoliv znečištění bude okamžitě asanováno

Likvidace odpadů ze stavby

S veškerými odpady bude náležitě nakládáno ve smyslu ustanovení zák. č. 185/2001 Sb., o odpadech, vyhl. č. 381/2001 Sb., vyhl. č. 383/2001 Sb. a předpisů souvisejících. Původce odpadů je povinen odpady zařazovat podle druhů a kategorií podle § 5 a 6, zajistit přednostní využití odpadů v souladu s § 11. Odpady, které sám nemůže využít nebo odstranit v souladu s tímto zákonem (č.185/2001 Sb.) a prováděcími právními předpisy, převést do vlastnictví pouze osobě oprávněné k jejich převzetí podle § 112 odst.3, a to buď přímo, nebo prostřednictvím k tomu zřízené právnické osoby. Odpady lze ukládat pouze na skládky, které svým technickým provedením splňují požadavky pro ukládání těchto odpadů. Rozhodujícím hlediskem pro ukládání odpadů na skládky je jejich složení, mísitelnost, nebezpečné vlastnosti a obsah škodlivých látek ve vodním výluhu, podrobněji viz. § 20 zák. č. 185/2001 Sb.

Při výstavbě budou vznikat stavební odpady.

17 05 04 - zemina a kamení neuvedené pod č. 03

kategorie odpadu: O

17 09 04 - směsný stavební odpad neuvedený pod č. 01, 02 a 03

kategorie odpadu: O

Činnosti, při kterých budou vznikat odpady, lze charakterizovat takto:

- rozebrání stávající vozovky ze zámkové dlažby a úložných vrstev, montáž kanalizace, výkopové práce, rozebrání stávajících šachet

Vizuální rušení stavbou

Dodavatel odpovídá za dodržování pořádku na staveništi.

Opatření z hlediska bezpečnosti

Stanovení podmínek pro provádění stavby z hlediska bezpečnosti a ochrany zdraví při práci

Požadavky na pracoviště a pracovní prostředí na staveništi dle zák. č. 309/2006 Sb.

Vzhledem k poměrně velké hloubce stávající kanalizace je nutné dbát zvýšené pozornosti při pažení jednotlivých úseků. Je nutné zabezpečení staveniště při ukončení prací (večer, v noci atd.). Je nutné dbát zvýšené opatrnosti při práci dělníků ve výkopech.

Úpravy z hlediska bezpečnosti a ochrany zdraví třetích osob

Obvod záboru jak plochy pro zařízení staveniště tak vlastního staveniště bude dočasně oplocen tak, aby bylo zabráněno vstupu nepovolaných osob do jejich prostoru. Krátkodobé zábory mimo oplocený obvod hlavního staveniště budou ohrazeny, v kontaktu s pěšími budou ohrazeny typovými přenosnými zábranami v. 1,10 m s dotykovou lištou ve v. do 20 cm nad zemí (úprava pro osoby s omezenou schopností pohybu a orientace) a v kontaktu s veřejnou dopravou budou zajištěny přechodným dopravním značením.

Příčné přechody přes výkopové rýhy budou opatřeny přechodovými lávkami s možností pojezdu sanitního vozu.

Protipožární zabezpečení stavby

Z hlediska požární ochrany musí být stavba a zařízení staveniště zajištěny ve smyslu ustanovení zákona č. 133/1985 Sb., o požární ochraně, ve znění pozdějších předpisů.

8. Výpis vytyčovacích souřadnic

Kanalizace (revizní šachty):

Popis	X	Y
Š8	-563 855,07	-1 185 280,64
ŠJ1	-563 835,18	-1 185 278,46
ŠJ2	-563 836,30	-1 185 268,31
ŠJ3	-563 838,33	-1 185 249,96
ŠD1	-563 840,60	-1 185 268,78
ŠD2	-563 842,77	-1 185 264,26
ŠD3	-563 835,82	-1 185 263,49
D4	-563 837,77	-1 185 245,84
D1_1	-563 834,12	-1 185 278,87
D1_2	-563 843,50	-1 185 280,37
VTOK	-563 825,48	-1 185 278,91

Střed retence: X = -563843.19 Y = -1185267.85