Signature Not Verified
JUDr. Ladislav Renč
28.11.2013 12:32:47

ALTLETICKÁ HALA VÍTKOVICE

Projektová dokumentace pro provádění stavby

SO 03.3 – Přípojky kanalizace a areálová kanalizace, ORL

TECHNICKÁ ZPRÁVA

Archivní číslo	:	12-028-5 / 03.3-01
Zhotovitel	:	OSA projekt s.r.o. Kafkova 1133/10 702 00 Ostrava – Moravská Ostrava
Vedoucí projektu	:	Ing. Arch. Tomáš Janča
Zodpovědný projektant	:	Ing. Eva Vojtasíková
Autor	:	Ing. Eva Vojtasíková, Ing. Eva Mikulská
Objednatel	:	Statutární město Ostrava Prokešovo náměstí 8 729 30 Ostrava
Datum	:	08 / 2013
Počet stran	:	10

OBSAH:

Identifikace stavby 2
Podklady 2
A) POPIS INŽENÝRSKÉHO OBJEKTU, JEHO FUNKČNÍHO A TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ 3
B) POŽADAVKY NA VYBAVENÍ 6
C) VLIV NA POVRCHOVÉ A PODZEMNÍ VODY VČETNĚ ŘEŠENÍ JEJICH ZNEŠKODŇOVÁNÍ 6
D) ÚDAJE O ZPRACOVANÝCH TECHNICKÝCH VÝPOČTECH A JEJICH DŮSLEDCÍCH PRO NAVRHOVANÉ ŘEŠENÍ 7
E) POŽADAVKY NA POSTUP STAVEBNÍCH A MONTÁŽNÍCH PRACÍ 7
F) POŽADAVKY NA PROVOZ ZAŘÍZENÍ, ÚDAJE O MATERIÁLECH, ENERGIÍCH, DOPRAVĚ, SKLADOVÁNÍ APOD. 10

Identifikace stavby

Označení (název) stavby:	*ATLETICKÁ HALA VÍTKOVICE*
Stavebník:	*Statutární město Ostrava*
Sídlo:	*Prokešovo náměstí č. 8* *729 30 Ostrava*
IČ:	*00845451*
Projektant:	*OSA projekt s.r.o.*
Sídlo:	*Kafkova 1133/10* *702 00 Ostrava – Moravská Ostrava*
IČ:	47155337
Autorizovaná osoba projektanta:	*Ing. Eva Vojtasíková, evidenční číslo autorizované osoby ČKAIT 1100335*

Podklady

- dokumentace k územnímu řízení, zprac. OSA projekt v r. 2012
- dokumentace ke stavebnímu povolení, zprac. OSA projekt 05/2013
- polohopisný a výškopisný plán, fy GEOSTA s.r.o., JTSK, Bpv ; 06/2011 + 06/2012
- inženýrsko-geologický průzkum č. A2012-051, firma GEOOFFICE Ostrava, 06/2012
- dendrologický průzkum
- korozní průzkum
- vyjádření správců inženýrských sítí
- vyjádření veřejnoprávních orgánů
- dokumentace ke stavebnímu povolení jiné stavby „Sanace atletického tunelu ČEZ aréna“, zprac. fy Marpo v 10/2012
-

a) POPIS INŽENÝRSKÉHO OBJEKTU, JEHO FUNKČNÍHO A TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ

Předkládaná projektová dokumentace řeší odvádění odpadních splaškových a dešťových vod z projektované stavby *Atletická hala Vítkovice.*

Splaškové vody budou odváděny projektovanou jednotnou kanalizací do kanalizačního sběrače DN2000 OVAK v ulici Starobělská s koncovkou na ÚČOV v Ostravě – Přívoze.

Dešťové vody ze střechy objektu a ze zpevněných ploch budou odváděny projektovanými dešťovými stokami do veřejné jednotné kanalizace OVAK DN 2000 buď přímo nebo prostřednictvím dalších jednotných veřejných stok OVAK (DN 400, 1650/1100) s koncovkou na ÚČOV.

Podmínkou pro odvádění dešťových vod do veřejné jednotné kanalizace je realizace stavby *„Atletická hala Vítkovice – rekonstrukce odlehčovací stoky Plzeňská“* , která musí být vybudovaná v předstihu.

Na dešťové kanalizaci, která odvádí vody z prostoru parkovacích stání na severu lokality bude osazen plnoprůtokový odlučovač ropných látek s usazovacím stupněm a koalescencí, který bude sloužit jako zařízení na ochranu vod před znečištěním.

V rámci předkládané dokumentace jsou úseky areálové kanalizace před napojením na veřejné stoky popisovány jako přípojky kanalizace (přípojka splaškové kanalizace A, přípojky dešťové kanalizace B, C). Dle koordinovaného stanoviska č. 638/2013 se jedná o části areálové kanalizace, které podléhají povolení stavby vodního díla.

V rámci SO 03.3 bude provedeno:

1. přípojky kanalizace
   - 1a) jednotné – přípojka A
   - 1b) dešťové – přípojky B, C
2. areálová kanalizace
   - 2a) jednotná – kanalizace A1, A2
   - 2b) dešťová - C1, R1, R2
3. odlučovač ropných látek

Technické řešení

1. PŘÍPOJKY KANALIZACE

1a) přípojka jednotné kanalizace

Přípojka A – bude provedena v celkové délce 9,58 m z trub kameninových DN500, bude napojena do kanalizačního sběrače DN2000 OVAK v ulici Starobělská.

Napojení přípojky A na sběrač DN2000 bude provedeno vyvrtáním otvoru do stěny sběrače. Po napojení projektovaného potrubí bude otvor dobetonován, vodotěsnost bude zaručena sanační maltou, bobtnavými pásky. Napojovací potrubí bude uvnitř sběrače DN 2000 začištěno tak, aby nezasahovalo do průtočného profilu. Sběrač A bude v místě napojení vyčištěn a případně upraven (dobetonování, zahlazení, zatěsnění případných trhlin).

V koncovém staničení přípojky A bude osazena revizní betonová prefabrikovaná šachta vnitřního profilu 1,2 m.

Při provádění napojení musí být přítomen zástupce správce kanalizace – OVaK a.s.

1b) přípojky dešťové kanalizace

Budou provedeny dvě přípojky dešťové kanalizace:

Přípojka B – na Z straně lokality bude odvádět dešťové vody z části zastřešení atletické haly a z projektované příjezdové komunikace.

Přípojka bude provedena z trub PVC SN10 DN200 v celkové délce 23,67 m, bude napojena do stávající revizní šachty Šstav veřejné kanalizace OVAK DN400.

V rámci stavby SO 03.3 bude provedena úprava napojovací šachty Šstav.

- demontáž poklopu + konusu + první poškozené skruže pod konusem
- osazení nové skruže + osazení nového konusu – betonové prefabrik. díly, tl. stěny 120 mm (tl. stávajících stěn musí být ověřena při realizaci) + osazení stávajícího poklopu
- snížení šachty o 100 mm

Stávající nátoky do šachty Šstav. budou zaslepeny v rámci likvidace veřejné a areálové kanalizace (SO 01.2 a SO 01.3).

Napojení přípojky B do šachty Šstav bude provedeno spádišťovým obtokem z trub PVC SN10, spádišťový obtok bude obetonován betonem B20 ke stěně šachty.

Pro napojení přípojky B do šachty provedeno:

- vyvrtání otvoru DN200 do skruže šachty, osaazení přechodka pro napojení potrubí PVC DN200 SN10
- vyvrtání otvoru DN150 do šachtového dna, bude osazena šachtová vložka pro potrubí PVC DN150 SN10, otvor bude vodotěsně upraven (vodotěsným betonem, bobtnavými pásky);

Při provádění prací musí být přítomen zástupce správce kanalizace – OVaK a.s.

Přípojka C – na jižní straně lokality, bude odvádět dešťové vody ze zastřešení části atletické haly a z projektovaných zpevněných ploch na jihu.

Přípojka C se bude provedena z kameninových trub DN300 v celkové délce 11,54 m, bude zaústěna do sběrače DN1650/1100 v ulici Starobělská.

Napojení přípojky C na sběrač DN2000 bude provedeno vyvrtáním otvoru do stěny sběrače. Po napojení projektovaného potrubí bude otvor dobetonován, vodotěsnost bude zaručena sanační maltou, bobtnavými pásky. Napojovací potrubí bude uvnitř sběrače začištěno tak, aby nezasahovalo do průtočného profilu. Sběrač bude v místě napojení vyčištěn a případně upraven (dobetonování, zahlazení, zatěsnění případných trhlin).

Před realizací přípojky C musí být provedena kopaná sonda v místě napojení na sběrač DN1650/1100, která ověří trasu a hloubku sběrače a potvrdí nebo upřesní niveletu přípojky C.

Při provádění prací musí být přítomen zástupce správce kanalizace – OVaK a.s.

2. AREÁLOVÁ KANALIZACE

2a) jednotná kanalizace

Stoky A1, A2 – v severní části zájmové lokality.

Stoka A1 je zaústěna do přeložky areálové kanalizace P1 v projektované revizní šachtě (přeložku řeší SO 02.7).

Stoka A2 ústí do kanalizace A1.

Jednotná areálová kanalizace bude provedena v celkové délce 93,75 m z trub PVC SN8 :

- DN300 – stoka A1 v délce 54,00 m
- DN250 – stoka A1 v délce 21,42 m
- DN200 – stoka A2 v délce 18,33 m.

Na trase budou provedeny celkem 4 revizní betonové prefabrikované šachty

2a) dešťová kanalizace

Stoka C1 - na jižní straně lokality, bude odvádět dešťové vody ze zastřešení části atletické haly a z projektovaných zpevněných ploch na jihu.

Stoka C1 je zaústěna do přípojky dešťové kanalizace C v projektované revizní šachtě, napojení bude provedeno spádišťovým obtokem z trub PVC DN150.

Stoka C1 bude provedena v celkové délce 86,81 m z trub PVC SN8 :

- DN300 – v délce 50,00 m
- DN250 – v délce 36,81 m

Na trase stoky budou osazeny 3 revizní kanalizační betonové šachty.

Před realizací stoky C1 musí být provedeny kopané sondy, která ověří hloubku uložení stávajícího STL plynu DN300 v místě křížení s projektovanými přípojkami:

- Z6 DN200 – přípojka od žlabu (řeší SO 06 komunikace)
- PD23 a PD25, DN200 – přípojky od dešťových svodů

Při křížení musí být přípojky dešťové kanalizace vedeny pod STL plynovodem, vzdálenost vnějších líců potrubí min. 0,5 m.

Po provedených sondách musí být potvrzena nebo upravena niveleta stoky C1.

Stoky R a R1 **–** na S straně lokality, budou odvádět dešťové vody z parkovací plochy přes projektovaný odlučovač ropných látek.

Stoka R je za projektovaným ORL zaústěna do jednotné stoky A1, stoka R1 je zaústěna před ORL do stoky R.

Stoka R bude provedena v celkové délce 44,41 m z trub PVC SN8 :

- DN250 – v délce 24,44 m
- DN200 – v délce 19,97 m

Stoka R1 bude provedena v celkové délce 17,21 m z trub PVC SN8 DN200:

Na trase kanalizace budou osazeny revizní kanalizační betonové šachty v počtu:

- stoka R - 3 ks
- stoka R1 - 1 ks

3. ODLUČOVAČ ROPNÝCH LÁTEK

Na dešťové kanalizaci R bude osazen odlučovač ropných látek, do kterého budou svedeny srážkové vody z parkovišť a přilehlých spádových ploch.

Vodoprávním stavebním rozhodnutím je povolen odlučovač AS TOP 30 EO/PB - kapacita ORL je 30 $l.s^{-1}$ (plnokapacitní průtok). Maximální znečištění NEL na výstupu bude činit 10 mg $C_{10} – C_{40}$/l.

Jedná se o gravitačně koalescenční odlučovač s usazovacím prostorem pro středně velké množství kalu. Nádrž odlučovače je určena pro uložení pod zem, v materiálovém provedení kombinace skelet plast x betonová výplň, po vybetonování vždy samonosná.

Nádrž ORL bude dodána jako ztracené bednění určené k betonáži až na místě osazení. Plastové konstrukce nádrže je vybavena betonářskou výztuží fixovanou na plášť nádrže s předepsanou tloušťkou krycí vrstvy betonu. Po osazení na základovou betonovou desku je nádrž připravena k betonáži.

Odlučovač jako kompletní odlučovací zařízení je tvořené jednou válcovou nádrží, ve které jsou dělícími stěnami vytvořeny jednotlivé funkční prostory.
Nátoková část slouží k rozražení a rozrušení přítokového proudu vody a je tvořená usměrňovací stěnou, která má za úkol rovnoměrné rozdělení přítokového proudu.
Usazovací kalový prostor je určen především pro zachycení vzplývavých látek a k usazení látek sedimentujících. Částečně v tomto prostoru probíhá i odlučování ropných látek. Odloučený kal se shromažďuje v kalové části na dně usazovacího prostoru. Voda z tohoto prostoru natéká pod nornou stěnou do druhé funkční části odlučovače - odlučovacího prostoru. Sem natéká již mechanicky předčištěná. Odlučovací prostor je tvořen uklidňovací částí a koalescenčním filtrem se sběrným a uskladňovacím prostorem odloučených LK. Spodním otvorem a odtokovou šachtou pak odtéká vyčištěná voda mimo odlučovač do odtokové kanalizace. Odtok je jištěn plovákovým nerezovým uzávěrem, který zabezpečuje ochranu odtoku proti úniku zachycených ropných látek. Horní část odtokové šachty slouží jako odběrné místo vzorků pro průběžnou kontrolu kvality vyčištěné odtokové vody.

ORL – stavební část

Navrhovaný ORL má dno, strop a stěny nádrže z polypropylenu. Veškeré vnitřní konstrukce jsou z plastů, nekorodující, s minimální životností 30 let. Nádrž ORL bude dodána jako ztracené bednění určené k betonáži až na místě osazení. Plastové konstrukce nádrže je vybavena betonářskou výztuží fixovanou na plášť nádrže s předepsanou tloušťkou krycí vrstvy betonu. Po osazení na základovou betonovou desku je nádrž připravena k betonáži.

Konstrukce typového odlučovače je z výroby navržena tak, aby po vybetonování plastového skeletu bez dalších stavebních nebo statických opatření odolala tlaku zeminy po zasypání v hloubce 5,0 m. Odlučovač je staticky dimenzován na přitížení na terénu konstrukcí vozovky s pojezdem těžkých vozidel – garantuje dodavatel ORL.

Horní strop nádrže je připraven pro betonáž stropní desky a k osazení kanalizačních prefabrikovaných skruží pro vytvoření vstupního komínu.

Následnou funkcí plastového pláště nádrže po betonáži je ochrana betonové nosné konstrukce (izolační schopnost). Vrstva plastu jak z venkovní, tak i vnitřní strany je vodotěsná. Venkovní plášť slouží jako ochrana před agresivitou hladových spodních vod se síranovou agresivitou a jako izolace proti vnikání balastních vod do kanalizačního systému. Vnitřní plášť zabezpečuje kvalitní povrch, dobré hydraulické poměry průtoku a ochranu před agresivitou zaolejovaných vod.

b) POŽADAVKY NA VYBAVENÍ

Kanalizace bude provedena jako vodotěsná konstrukce. Zkoušky vodotěsnosti musí být provedeny v celé délce kanalizace včetně šachet v souladu s EN 1610 – bude dokladováno při kolaudaci.

Odlučovač ropných látek bude vybaven kalovou jímkou a koalescenčním filtrem.

c) VLIV NA POVRCHOVÉ A PODZEMNÍ VODY VČETNĚ ŘEŠENÍ JEJICH ZNEŠKODŇOVÁNÍ

Projektovaná kanalizace a objekty na ní budou provedeny jako vodotěsné konstrukce. Zkoušky vodotěsnosti musí být provedeny v celé délce kanalizace včetně šachet v souladu s EN 1610 – bude dokladováno při kolaudaci.
Při výstavbě nedojde k ovlivnění podzemních ani povrchových vod, nebude ovlivněn režim podzemních vod, nedojde ke zhoršení odtokových poměrů.

d) ÚDAJE O ZPRACOVANÝCH TECHNICKÝCH VÝPOČTECH A JEJICH DŮSLEDCÍCH PRO NAVRHOVANÉ ŘEŠENÍ

Splaškové vody

Kubatura splaškových vod odpovídá potřebám pitné vody a činí

Průměrná denní kubatura splašků – pracovní dny	9,1 m^3d^{-1}
Průměrná denní kubatura splašků – víkend	14,9 m^3d^{-1}
Maximální denní kubatura splašků	21,6 m^3d^{-1}
Roční kubatura splašků	4060 m^3rok^{-1}

Dešťové vody

Výpočty byly provedeny v souladu s platnou legislativou pro 15 minutový kritický déšť s periodicitou 0,5; roční kubatura pro průměrnou výšku srážek 800 mm.

Projektovaný dešťový odtok z atletické haly – návrhový déšť

	plocha ha	k	i l/s/ha	Q l/s	Vrok m3
střechy	0,67	1	157	105	
zp. pl., komunikace	0,50	0,75	157	59	
zeleň	0,15	0,1	157	2	
celkem	1,32			166	8480

Z toho na projektovaný odlučovač ropných látek:

zpevněné plochy	0,24	0,75	157	28	1440

e) POŽADAVKY NA POSTUP STAVEBNÍCH A MmontážNÍCH PRACÍ

Před zahájením stavebních prací musí být provedeno přesné vytýčení sítí jednotlivými správci síti v terénu, při výstavbě nesmí dojít k jejich dotčení a narušení. V případě jejich výskytu je třeba při provádění prací v blízkosti těchto vedení postupovat se zvýšenou opatrností. Je třeba rovněž ověřit hloubky uložení jednotlivých vedení (u správců) a dodržet minimální vzdálenosti uvedené v ČSN 736005 - Prostorová úprava vedení.

Přípojky kanalizace, areálová kanalizace

Výkopy pro kanalizační potrubí budou prováděny v pažené rýze, odvoz přebytečné zeminy bude na určenou skládku. Při provádění nedojde k dotčení podzemních vod.

Uložení potrubí PVC

Dno rýhy pro kladení potrubí musí být řádně vyrovnáno a zhutněno min. na 90 % PS. Trouby budou kladeny do řádně vyrovnaného a nehutněného pískového lože tl. 150 mm. Hutněný obsyp pískem bude proveden do výše 300 mm nad vrch potrubí. Hutnění bude prováděno po stranách potrubí, nad potrubím se nesmí hutnit. Zbývající hutněný zásyp rýhy bude proveden dobře hutnitelným materiálem frakce 16 - 32 mm (95% PS).

Napojování přípojek na potrubí

Pro přípojky od uličních vpustí, budou na potrubí plastové kanalizace vysazeny PVC odbočky 45°. Na potrubí přípojky C, budou vysazeny příslušné kameninové odbočky.

Pro přípojky z objektu dešťových a splaškových vod z objektu budou vysazeny PVC odbočky 90°.

Uložení potrubí z kameniny

Základová spára pro kladení trub kameninových musí být řádně zhutněna - min. 90 % PS.

Trouby kameninové budou kladeny na betonové sedlo se středovým úhlem uložení 120°. Do výše 300 mm nad vrch potrubí bude proveden hutněný zásyp dobře hutnitelnou nesoudržnou zeminou zrnitosti max. 11 mm – min 90 % PS.

Zbývající hutněný zásyp rýhy bude proveden dobře hutnitelným materiálem frakce 16 - 32 mm (95% PS).

Před zásypem a obsypem potrubí je nutno pažení rýhy postupně povytahovat a hutnit proti rostlé zemině.

Při betonáži sedla přes celou šířku výkopu je nutno dbát na to, aby se beton nedotýkal pažení, jinak by při vytahování pažení mohlo být sedlo poškozeno. Upozorňujeme na zákaz používání betonových nebo jiných podkladních trámců jako bodové podložení trub. Uložení trub nesmí být bodové, ale rovnoměrné na homogenní lože neobsahující cizorodé látky (betonové nebo dřevěné podkladky, kameny a nebo jiné předměty využívané ke korektuře výšky potrubí jsou zakázány !!!).

Typové betonové šachty

Je navrženo celkem 13 revizních betonových kanalizačních šachty prefabrikovaných včetně dna o vnitřním Ø 1,0, v koncovém staničení přípojky A se navrhuje šachta vnitřního profilu 1,2 m. Tloušťka stěn skruží se navrhuje 90 mm, spojení dílců s elastomerovým těsněním. Průtočná část dna šachet bude upravena do žlábku se zvýšenou nástupnicí. Žlab i nástupnice budou betonové s nátěrem, nástupnice bude zvýšena do 1/2 profilu. Pro vstup do šachet bude osazen poklop BEGU D400 s betonovou výplní s odvětráním, s tlumící vložkou, rám BEGU-R 1 EN 124, stupačky se navrhují ocelové s PE povlakem.

Kanalizační šachta Š15 na kanalizaci R bude podbetonovaná na úroveň dna stoky A2 – kóta 227,50, která vede v blízkosti šachty.

Odlučovač ropných látek

ORL – stavební část

Dle korozního průzkumu se stavba nachází v prostředí korozivní agresivity.

Pro nádrž ORL bude proveden otevřený svahovaný výkop a to až na úroveň štěrkových vrstev tř. G3.

Na zhutněné dno výkopu bude proveden podkladní beton C12/15 tl. 100 mm a na něj železobetonová monolitická deska tl. 250 mm. Pro základovou desku bude použit beton C30/37 XA2, výztuž KARI sítí prof. 8 mm, 150/150 mm, krytí min. 40 mm. Základová konstrukce bude opatřena penetračním nátěrem 3 x ALP M.

Po zatvrdnutí základové desky bude sazena vlastní nádrž odlučovače. ORL bude dodán jako zastropená nádrž s dvouplášťovou konstrukcí stěn a dna, mezikruží a strop nádrže jsou z výroby opatřeny armovací výztuží. Součástí dodávky je vyztužení skeletu nádrže ocelovými ramenáty a stojkami na zatěžovací stavy a napětí, které vznikají během betonáže při zachování těchto podmínek:

- betonuje se meziprostor mezi plášti a horní víko najednou.
- betonovat betonovou směsí: třída sednutí kužele S1 – míra sednutí 10 až 40 mm (ČSN ISO 4110), hustota $\rho = 2{,}5$ g/cm^3.
- rychlost kladení betonové směsi (viz ČSN 73 0035): VBS = 0,2 m/hod,
- vibrace 10%

- betonáž je nutné provádět pomocí hadice (pumpa na beton) nebo rukávce (samovolné spouštění betonové směsi), vsunutého do meziprostoru plastových stěn skeletu tak, aby nedocházelo při hloubkách nádrže přes 1,5 m k rozmíchání betonové směsi
- po betonáži je nutné provést demontáž ramenátů a stojek, ramenáty a stojky jsou majetkem dodavatele

Pro obsluhu odlučovače budou dle pokynů dodavatele technologie vytvořeny 2 vstupní šachtice z typových prefabrikovaných betonových skruží (tl. stěny 90 mm) se stupačkami ocel s PE povlakem a budou uzavřeny těžkými litinovými poklopy BEGU D 400 s betonovou výplní a s odvětráním.

Po připojení přívodního a odtokového potrubí bude kolem nádrže ORL proveden zásyp dobře hutnitelným materiálem po vrstvách cca 300 mm; horní vrstvu tvoří konstrukce projektované komunikace.

Zpětné úpravy zpevněných ploch

Při realizaci přípojky kanalizace A dojde k dotčení stávajícího asfaltového chodníku Po realizaci přípojky bude chodník uveden do původního stavu.

Zpětné hutněné zásypy rýh pod zpevněnou plochou budou prováděny náhradním dobře hutnitelným materiálem frakce 16- 32 mm a hutněny po vrstvách 20 cm. Míra zhutnění každé vrstvy bude před konečnou povrchovou úpravou změřena odbornou firmou (Edef,2 ≥ 45 MPa/m^2).

Dotčený povrch chodníku bude po ukončení prací uveden do původního stavu, případně bude použita skladba konstrukcí:

➢	asfaltobeton	ACO 8CH	40 mm
➢	asfaltový recyklát	R-mat	60 mm
➢	Štěrkodrť	$ŠD_B$	150 mm
	Konstrukce celkem	min.	250 mm

Další podrobnosti jsou patrné z výkresové dokumentace.

Zahájení stavby bude 14 dní před termínem zahájení oznámeno společnosti OVAK a.s., zástupci provozu budou přizváni k zahájení zemních prací, k napojování na zařízení v provozování OVAK a.s., k provedení kanalizačních přípojek před záhozem.

Při kontrole bude předána dokumentace přípojek kanalizace ve dvojím vyhotovení a to včetně geodetického zaměření v systému JSTK a BPV.

Projekt je zpracován v souladu se zákonem č. 274 Sb. ze dne 07/2001 a prováděcí vyhláškou č. 428 ze dne 12/2001.

Při provádění stavebních prací je nutno dodržovat zásady bezpečnosti a ochrany zdraví při práci dle:

- příslušných §§ zákoníku práce
- zákona č. 309/2006 Sb.
- NV 591/2006 Sb.,
- NV 362/2005 Sb.,
- V 101/2005 Sb.
- a dalších prováděcích předpisů k zákonu č. 309/2006 Sb. v závislosti na druhu vykonávaných prací.

Výkopy budou ohraničeny, zajištěny, za snížené viditelnosti osvětleny, při záhozu řádně zhutněny.Při provádění je nutné dodržovat bezpečnostní předpisy pro příslušné práce.

f) POŽADAVKY NA PROVOZ ZAŘÍZENÍ, ÚDAJE O MATERIÁLECH, ENERGIÍCH, DOPRAVĚ, SKLADOVÁNÍ APOD.

Pro provoz areálové kanalizace, odlučovače ropných látek a areálové jednotné kanalizace musí být zpracován provozní řád v souladu s vyhláškou Ministerstva zemědělství č. 216/2011 Sb. o náležitostech manipulačních řádů a provozních řádů vodních děl, který bude předložen při podání žádosti o kolaudační souhlas pro stavbu výše uvedených vodních děl.

Nepředpokládají se požadavky na energie, dopravu a skladování.

Příjezd k obsluze a údržbě kanalizace bude po projektovaných komunikacích.
Údaje o materiálech – viz kapitola A) Popis inženýrského objektu, jeho funkčního a technického řešení.

g) PŘÍLOHY TECHNICKÉ ZPRÁVY

Plán kontrolních prohlídek

- po pokládce potrubí před jeho zásypem
- po osazení nádrže ORL před zásypem
- při provádění provozních zkoušek