

**Stavba:**  
**Mokřad Mok1, záchytný průleh PR1a, PR1b, svodný příkop SP1,**  
**SP2 včetně interakčního prvku IP1**

**DSP + DPS**

**D.1.a Technická zpráva**

**Obsah:**

- a) Popis inženýrského objektu, jeho funkčního a technického řešení
- b) Požadavky na vybavení
- c) Napojení na stávající technickou infrastrukturu
- d) Vliv na povrchové a podzemní vody včetně řešení jejich zneškodňování
- e) Údaje o zpracovaných technických výpočtech a jejich důsledcích pro navrhované řešení
- f) Požadavky na postup stavebních a montážních prací
- g) Požadavky na provoz zařízení, údaje o materiálech, energiích, dopravě, skladování apod.
- h) Řešení komunikací a ploch z hlediska přístupu a užívání osobami s omezenou schopností pohybu a orientace
- i) Důsledky na životní prostředí a bezpečnost práce

V Olomouci, listopad 2023

Zodpovědný projektant  
Ing. Skácel Miroslav

## a) Popis inženýrského objektu, jeho funkčního a technického řešení

### Technický popis

Účelem navrhované stavby je zvýšení akumulární schopnosti území zadržením vody v krajině, zvýšení retenční schopnosti území a tím zvýšení ochrany obce před povodněmi a doplnění krajinné zeleně.

Dokumentace navazuje na schválenou komplexní pozemkovou úpravu - Územní rozhodnutí pro stavbu nahrazuje rozhodnutí o komplexní pozemkové úpravě.

Státní pozemkový úřad, Krajský pozemkový úřad pro Zlínský kraj, Pobočka Zlín vydal dne 13. 12. 2021 rozhodnutí o schválení návrhu KoPÚ v k.ú. Šarovy, toto rozhodnutí nabylo právní moci dne 12. 01. 2022 (č.j. SPU 371559/2021).

Stavba je členěna na šest stavebních objektů:

SO 01	Záchytný průleh PR1a
SO 02	Svodný příkop SP1
SO 03	Záchytný průleh PR1b
SO 04	Svodný příkop SP2
SO 05	Mokřad Mok1
SO 06	IP1

Řešené objekty jsou umístěny na pozemcích vyčleněných v rámci schválené komplexní pozemkové úpravy v k.ú. Šarovy.

Materiály a zpracování díla budou v souladu s požadavky uvedenými v legislativě a technických normách ČR, ať již jsou či nikoli uvedeny v technických zprávách a výkresové dokumentaci. Tyto normy jsou považovány za neopomenutelnou podmínku pro provádění díla a má se za to, že zhotovitel je s jejich obsahem a požadavky v plné míře obeznámen. Zhotovitel je povinen řídit se normami platnými v termínu výstavby.

### SO 01 Záchytný průleh PR1a

Záchytný průleh PR1a je situován v západní části k.ú. Šarovy na parcele p.č. 717 a 712. Průleh má za úkol přerušit délku svahu, který je v současnosti bez jakýchkoliv opatření využíván z části jako orná půda a z části je zatravněna. Dále bude sloužit k zachycení srážek, zpomalení odtoku vody a k podpoře zasaku vody do půdy.

Průleh má délku 343,0 m. Napojen je na svodný příkop SP1 (SO 02). Pro možnost přejezdu zemědělské techniky byl na konci úpravy zkrácen o 10 m.

Průtočný profil je navržen jako lomený trojúhelníkový se sklony svahu 1:5 (na délku 2,0 m od osy průlehu) a dál ve sklonu 1:2. Na levém břehu je průleh doplněn o zemní val s šířkou v koruně 1500 mm a sklony svahů 1:2, s výškou 700 mm ode dna průlehu. Výška koruny zemního valu je 310,33 m n.m. a dna průlehu 309,63 m n.m..

Celý profil bude ohumusován a oset. Na pravém břehu bude průleh doplněn o výsadbu dřevin – SO 06 IP1.

Na začátku úpravy byl dle KoPÚ navržen brod B7. Na výrobním výboru bylo dohodnuto, že nebude realizován z důvodu nadměrného sklonu (nad 15%) a prostorového uspořádání.

Napojení na SP1 bude provedeno pomocí přetokového objektu. Objekt bude tvořen přelivnou plochou, zdrsňenou skluzovou plochou a vývarem. Objekt bude doplněn o stabilizační betonové prahy – C30/37.

Přelivná část (šířka 3500 mm x délka 1400 mm) a vývar (šířka 3500 mm x délka 1600 mm) jsou navrženy s opevněním kamennou dlažbou z lomového kamene tl. 300 mm uloženou na podkladním betonu tl. 200 mm. Před přelivnou hranou je na délku 1000 mm opevněn kamenným záhozem tl. 300 mm s úpravou líce a s prolitím betonem. Přeliv i vývar jsou ukončeny stabilizačním betonovým prahem 800 x 300 mm na štěrkopískovém podsypu tl. 100 mm. Beton C30/37.

Skluzová část (šířka 3500 mm x délka 900 mm) je navržena ve sklonu 1:2. Zdrsňená plocha skluzu je navržena z balvanů váhy 80-200 kg. Největší rozměr průměrného balvanu je 500 mm, ukládání balvanů na výšku, 100 mm nad niveletu. Mezery mezi kameny se v tl. 200 mm proštěrkují a v tl. 200 mm budou prolity betonem. Balvany skluzové plochy je třeba srovnat tak, aby největší rozměr kamene byl ve svislé poloze. Stabilita skluzové plochy je závislá na kvalitě vyrovnaní jednotlivých kamenů a jejich vzájemném vyklínování. Uložení balvanů bude na štěrkopísek tl.150 mm a geotextilii.

Za vývarem bude koryto a svah zpevněno kamenným záhozem z lomového kamene (hmotnost do 80 kg) v tl.500 mm s proštěrkováním, ukončeným stabilizačním betonovým prahem 800 x 450 (km 0,000 průlehu, napojení na SP1). Prahy jsou uloženy na štěrkopískovém podsypu tl. 100 mm. Beton C30/37.

Viz. příloha D.b.8 Objekty.

## **SO 02 Svodný příkop SP1**

Svodný příkop SP1 slouží k odvedení vod přesahujících kapacitu záchytného průlehu PR1a (SO 01). Je umístěn na parcele p.č. 826, 892 a 712.

Svodný příkop je navržen v délce 136,0 m. Průtočný profil tvoří jednoduchý lichoběžník s šířkou dna 300 mm se sklony svahů 1:1,5 a hloubkou 300 – 500 mm. S ohledem na výrazný podélný sklon bude příkop opevněn kamennou dlažbou tl. 300 mm do podkladního betonu tl. 200 mm. Zbytek svahu bude ohumusován a oset.

Příkop bude stabilizován betonovými příčnými prahy 800 x 300 mm na štěrkopískovém podsypu tl. 100 mm v počtu 4 ks. Beton C30/37.

Na výtoku do stávající svodnice (parcela p.č. 826) je navržen zához z lomového kamene váhy 80 – 200 kg v ploše 22 m<sup>2</sup>.

V km 0,006 kříží svodný příkop plánovanou polní cestu VC7-P4/20 (není součástí PD). V tomto místě je navržen brod B8. Bude proveden z dlažby z lomového kamene tl.450 mm, uloženým do podkladního betonu v tl.300 mm, s vyplněním spar maltou cementovou ve sklonu 5%. Podkladní beton bude vyztužen KARI sítí 8/100x8/100 při obou lících (1225 kg). Krytí vyztuže 65 mm. Ukončen bude stabilizačními betonovými prahy 800 x 450 mm s uložením na štěrkopískovém podsypu tl. 100 mm. Viz.příloha D.b.8 Objekty. Beton C30/37.

Na objekt brodu plynule navazuje koryto svodného příkopu.

Podél celého svodného příkopu je dle KoPÚ na pravém břehu plánovaná polní cestu VC6-R-P4/20 (není součástí PD).

### **SO 03 Záchytný průleh PR1b**

Záchytný průleh PRb je situován v západní části k.ú. Šarovy na parcele p.č. 915. Průleh má za úkol přerušit délku svahu, který je v současnosti bez jakýchkoliv opatření využíván z části jako orná půda a z části je zatravněna. Dále bude sloužit k zachycení srážek, zpomalení odtoku vody a k podpoře zasaku vody do půdy.

Průleh má délku 684,0 m. Napojen je na svodný příkop SP2 (SO 04), který je umístěn v km 0,377 průlehu.

Průtočný profil je navržen jako lomený trojúhelníkový se sklony svahu 1:5 (na délku 2,0 m od osy průlehu) a dál ve sklonu 1:2. Na pravém břehu je průleh doplněn o zemní val s šířkou v koruně 1500 mm a sklony svahů 1:2, s výškou 1000 mm ode dna průlehu. Výška koruny zemního valu je 317,00 m n.m. a dna průlehu 316,00 m n.m..

Celý profil bude ohumusován a oset. Na pravém i levém břehu bude průleh doplněn o výsadbu dřevin – SO 06 IP1.

Dle KoPÚ byl v trase navržen brod B5. Na výrobním výboru bylo dohodnuto, že nebude realizován z důvodu nadměrného sklonu (nad 15%) a prostorového uspořádání.

Napojení na SP2 bude provedeno pomocí přetokového objektu. Objekt bude tvořen přelivnou plochou, zdrsněnou skluzovou plochou a vývarem. Objekt bude doplněn o stabilizační betonové prahy – C30/37.

Přelivná část (šířka 7000 mm x délka 900 mm) a vývar (šířka 7000 mm x délka 1400 mm) jsou navrženy s opevněním kamennou dlažbou z lomového kamene tl. 300 mm uloženou na podkladním betonu tl. 200 mm. Před přelivnou hranou je náběh v šikmé délce 500 mm opevněn kamenným záhozem tl. 300 mm s úpravou líce a s prolitím betonem. Přeliv i vývar jsou ukončeny stabilizačním betonovým prahem 800 x 300 mm na štěrkopískovém podsypu tl. 100 mm. Beton C30/37.

Skluzová část v délce 3900 mm je z prostorových důvodů navržena ve sklonu 1:2. Zdrsněná plocha skluzu je navržena z balvanů váhy 80-200 kg. Největší rozměr průměrného balvanu je 500 mm, ukládání balvanů na výšku, 100 mm nad niveletu. Mezery mezi kameny se v tl. 200 mm prošťerkují a v tl. 200 mm budou prolity betonem. Balvany skluzové plochy je třeba srovnat tak, aby největší rozměr kamene byl ve svislé poloze. Stabilita skluzové plochy je závislá na kvalitě vyrovnaní jednotlivých kamenů a jejich vzájemném vyklínování. Uložení balvanů bude na štěrkopísek tl.150 mm a geotextilii.

Za vývarem budou koryto a svahy zpevněny kamenným záhozem z lomového kamene (hmotnost do 80 kg) v tl.500 mm s prošťerkováním, ukončeným stabilizačním betonovým prahem 800 x 450 (napojení na SP2). Prahy jsou uloženy na štěrkopískovém podsypu tl. 100 mm. Beton C30/37.

Viz. příloha D.b.8 Objekty.

#### **SO 04 Svodný příkop SP2**

Svodný příkop SP2 slouží k odvedení vod přesahujících kapacitu záchytného průlehu PR1b (SO 03). Je umístěn na parcele p.č. 868, 892 a 919.

Svodný příkop je navržen v délce 159,0 m, začátek úpravy je v km 0,029. Průtočný profil tvoří jednoduchý lichoběžník s šířkou dna 300 mm se sklony svahů 1:1,5 a hloubkou 300 – 500 mm. S ohledem na výrazný podélný sklon bude příkop opevněn kamennou dlažbou tl. 300 mm do podkladního betonu tl. 200 mm. Zbytek svahu bude ohumusován a oset.

Příkop bude stabilizován betonovými příčnými prahy 800 x 300 mm na štěrkopískovém podsypu tl. 100 mm v počtu 8 ks – C30/37.

Na výtok do stávající svodnice (parcela p.č. 868) je navržen zához z lomového kamene váhy 80 – 200 kg.

V km 0,032 kříží svodný příkop plánovanou polní cestu VC7-P4/20 (není součástí PD). V tomto místě je navržen brod B6. Bude proveden z dlažby z lomového kamene tl.450 mm, uloženým do podkladního betonu v tl.300 mm, s vyplněním spar maltou cementovou ve sklonu 5%. Podkladní beton bude vyztužen KARI sítí 8/100x8/100 při obou lících (801 kg). Krytí výztuže 65 mm. Ukončen bude stabilizačními betonovými prahy 800 x 450 mm, C30/37.

Viz. příloha D.b.8 Objekty.

Na objekt brodu plynule navazuje koryto svodného příkopu.

#### **SO 05 Mokřad Mok1**

Mokřad je navržen na zamokřené lokalitě na parcele p.č. 715 a 892. Má šířku cca 55 m a délku cca 25 m.

Mokřad se navrhuje jako neprůtočný se sklonem svahů 1:3 - 1:8 s max. hloubkou vody 1,0 m. Bude doplněn o terénní zvýšeninu (ostrůvek) s pařezy stromů ložené vzhůru kořeny.

Tvar mokřadu je oválný. Není zde plánována obsádka. Plocha zátopy při max. zadržení je 320 m<sup>2</sup>. Hladina bude držena výškou přetokového profilu 289,50 m n.m..

Dno i svahy jsou bez urovnání, při modelaci dna bagrem nebude použita svahovka ani lžice s drapáky.

V mokřadu není uvažováno s osázením vodními rostlinami, předpokládá se jejich výskyt přirozeným množením. Taktéž není uvažováno s výsadbou dřevin, dojde k přirozenému náletu. Nad hladinou vody je navrženo ohumusování (tl. 100 mm) s osetím.

Součástí objektu byl brod B9. S ohledem na zamokření lokality a po konzultaci s vlastníkem sousední parcely a uživatelem pozemků bude brod B9 nahrazen přetokovým profilem. Hospodář uvedl, že bude při užívání pozemků i nadále mokřad objíždět z východní strany jako doposud a brod tedy není potřeba.

Přetokový profil bude odvádět přebytečné vody z mokřadu. Bude proveden z dlažby z lomového kamene tl.250 mm, uloženým do podkladního betonu v tl.200 mm, s vyplněním

spar maltou cementovou ve sklonu 3%. Podkladní beton bude vyztužen KARI sítí 8/100x8/100 při obou lících (1428 kg). Krytí výztuže 65 mm. Ukončen bude stabilizačními betonovými prahy 800 x 450 mm. Beton C30/37. Prahy jsou uloženy na štěrkopískovém podsypu tl. 100 mm. Na výtok do stávající svodnice (parcela p.č. 823) je navržen zához z lomového kamene váhy 80 – 200 kg v ploše 42 m<sup>2</sup>. Není určen pro přejezd těžké techniky.

Lokalita bude doplněna o drobnou terénní depresi v ploše 70 m<sup>2</sup> se sklonem svahů 1:3, hloubky do 1 m. Na jižní straně je navržena solitérní výsadbu stromů v počtu 8 ks (SO 06 IP1).

### SO 06 IP1

Výsadba je navržena u záchytných průlehlů (SO 01, SO 03) a mokřadu (SO 05) ve vzdálenosti 3,0 m od sousední parcely.

Stromová výsadba bude prováděna sadovnickým způsobem ve sponu 6 x 3 m, velikost sazenic 2,0 m. Výsadba bude prováděna řadová. Bude užito sazenic výšky do 200 cm, statické zajištění pomocí tří kůlů s ochranou proti okusu.

Celkem bude vysázeno 44 ks stromů u objektů:

- |                |   |
|----------------|---|
| PR1a p.č. 717  | • Javor mleč ( <i>Acer platanoides</i> ) – 8 ks<br>• Lípa srdčitá ( <i>Tilia cordata</i> ) – 7 ks   |
| PR1b p.č. 915  | • Javor mleč ( <i>Acer platanoides</i> ) – 10 ks<br>• Lípa srdčitá ( <i>Tilia cordata</i> ) – 11 ks |
| Mok 1 p.č. 715 | • Olše lepkavá ( <i>Alnus glutinosa</i> ) – 6 ks<br>• Vrba křehká ( <i>Salix fragilis</i> ) – 2 ks  |

Výsadba stromů bude prováděna sadovnickým způsobem do jamek 800x800x800 mm (velikost jamky by měla odpovídat nejméně 1,5 násobku průměru kořenového systému nebo zemního balu).

Výsadba na parcele p.č. 715 bude chráněna oplocenkou. Oplocenka bude realizována v délce 78,0 m ve vzdálenosti 1 m od parcelní hranice a 2 m od navrhované výsadby. Oplocenka je navržena jako oborové pletivo výšky 1,5 m na dřevěných odkorněných kůlech průměru 10 cm, délky 2,5 m, ve vzdálenosti po 4,0 m. Součástí oplocené plochy bude také vstupní brána (tvořena dřevěným rámem) šířky 3,0 m v počtu 1 ks.

Bude zajištěna následná 3-letá péče o zeleň.

Následná 3- letá péče o zeleň:

Rozsah prací v 1. roce

- kontrola ochrany proti okusu (oprava 10 %)
- kontrola stavu porostů a následná dosadba uhynulých dřevin (nad 5% z celkového počtu)
- 2x kosení travnatých porostů
- 1x ožínání sazenic
- 6-8x zálivka

Rozsah prací ve 2. a 3. roce

- kontrola ochrany proti okusu (oprava 10 %) v druhém roce
- kontrola stavu porostů a následná dosadba uhynulých dřevin (nad 5% z celkového počtu)
- 1x ročně kosení travnatých porostů
- 1x ročně ožínání sazenic
- 3-6x záливka
- 1x výchovný a zdravotní řez

V rámci stavby bude provedena první seč.

V rámci výsadby budou aplikovány přípravky na zadržení vody v půdě, aby byl minimalizován úhyn sazenic.

**Výsadba stromů** bude prováděna sadovnickým způsobem do jamek 800x800x800 mm (velikost jamky by měla odpovídat nejméně 1,5 násobku průměru kořenového systému nebo zemního balu). Pro výsadbu bude užito sazenic výšky do 200 cm.

Stěny jamky musí být zdrsněny a nesmí působit jako neprostupná překážka pro kořeny. Dno výsadbové jamky nesmí být hladké a ztuhlé, je nutné jej narušit. Do výsadbové jamky vložit 5 tablet hnojiva.

Pro uložení sazenice do středu výsadbové jámy se do dna jámy zatlučou tři kůly statického zajištění o průměru 6-10 cm. Kůly musí být pevné, oloupané a musí mít minimální trvanlivost 2 roky. Listnaté stromy se kotví do trojúhelníku, kůly jsou mezi sebou spojeny v horní části púlenou kulatinou. Vyvázání stromu ke kúľám se provede pomocí vazby z popruhu – tzv. úvazek. Vazba musí fixovat strom proti pohybům do stran, ale nesmí bránit pohybu směrem dolů (možné sesedání substrátu). Úvazek musí být na kúľu zajištěn proti sklouznutí.

Jednotlivé sazenice budou proti okusu a ohryzu chráněny plastovou ochranou na kmen do výšky 1,0 m. Na ochranu proti korní spále se použije rákosové, bambusové nebo slaměné rohože. Použití jutových bandáží se nedoporučuje. Lze využít i nátěry kmenů vápenným mlékem nebo přípravky k tomu určenými.

Bude provedeno mulčování výsadeb, štěpkou o tl. 100 mm, kolem stromů plochou 0,5 m<sup>2</sup>. Mulčovací materiál nesmí poškozovat strom a nesmí bránit svými vlastnostmi pronikání vody a vzduchu do půdy. Mulč by neměl být v přímém kontaktu s kmenem.

Zálivka se musí přizpůsobit klimatickým podmínkám, aktuálnímu průběhu počasí, velikosti vysazeného stromu, půdní vlhkosti a termínu provádění. Vhodný je cyklus 6 – 8 zálivek během prvního vegetačního období po výsadbě. Četnost zálivek se ve druhém a třetím roce sníží na 3 – 6. Množství vody pro jednu záливku (sazenice o velikosti do 200 cm) je 30 l/ks.

Závlahová miska musí být udržována po celou dobu, kdy je vykonávána záливka.

Pozn.:

V letních suchých měsících by četnost záливky měla být větší (např. 1x za 14 dní).

Za ideální období pro výsadbu se považuje podzim a to z důvodu příznivějších vláhových poměrů půdy. Před vegetačním obdobím by tak dřevina již měla mít dostatečně vyvinutý kořenový systém.

### **Obecně:**

Zbylé plochy dotčených parcel budou po provedení navržených opatření osety – hydroosev.

Před výsevem je vhodné půdu odplevelit. Aplikace totálního herbicidu by měla proběhnout před výsevem nejlépe 2x na zelenou listovou plochu plevelů a rostlin původního porostu. V rámci předseťové přípravy půdy bude provedeno smykávání, vláčení, hrabání, rotavátorování a válení. Půda na pozemku připraveném na výsev musí být dostatečně prokypřená s jemně hrudkovitou půdní strukturou, s urovnaným povrchem, což usnadní nejenom vzcházení, ale i další péči o porost, zejména kosení. Půdy s vysokým obsahem živin ve svrchní vrstvě půdy budou 1–2 roky před obnovou ponechány bez hnojení a zorány pomocí hluboké (24–30 cm) až velmi hluboké (nad 30 cm) orby tak, aby se spodní živinami chudá vrstva dostala nahoru. Povrch půdy bude urovnán smykáváním. V případě potřeby budou odstraněny velké kameny (sbíráním a odklizením na hromady mimo obnovovanou plochu nebo naložením na dopravní prostředek).

Na závěr bude povrch půdy utužen válením.

Množství osevního materiálu bude 260 kg (30 g/m<sup>2</sup>). Travní směs je třeba vysévat v období od března až do první poloviny května nebo od září do října. Před výsevem je vhodné upravit plán odstraněním velkých kamenů. Po založení porostu po vzejití směsi do 30 cm provést odplevelovací seč na výšku 10 cm. Po předání díla je vhodné provádět seč jednou za rok (v červnu). Posečenou travní hmotu je nutné z pozemku odstranit. Navržená travní směs sestává z českých odrůd a pro část na svahu bude složena z: Kostřava červená Andulka (*Festuca rubra* Andulka – 40 %), Lipnice hajní (*Poa nemoralis* Tanemo – 15 %), Ovsík vyvýšený Rožnovský (*Arrhenaterum elatius* Rožnovský – 5 %), Psineček psí (*Agrostis canina* – 10 %), Jetel luční Agil (*Trifolium pratense* Agil – 20 %) a Jetel horský Guru (*Trifolium montanum* Guru – 10 %).

#### Sypání zemního valu

Materiál musí splňovat kritéria zemin dle ČSN 75 2410.

Zemní val bude sypán po vrstvách max. 200 mm a hutněn.

Všechny materiály (zeminy) musí být řádně zhutněny a to nejméně:

- a) u jemnozrnných zemin na 95% maximální objemové hmotnosti sušiny podle standardní Proctorovy zkoušky
- b) u hrubozrnných (nesoudržných) zemin (kameniva) na relativní ulehlost  $ID = 0,8$

Použitá zemina musí mít optimální vlhkost  $W_{opt.} - 14 - 20 \%$  standardní Proctorovy zkoušky. Pokud dojde k přeschnutí vrstvy, musí být před sypáním další vrstvy navlhčena.

Sypání za deště, mrazu a sněžení se neprovádí.

Nejvhodnější období sypání je přelom jara a léta.

Zeminy pro sypání musí splňovat tyto podmínky:

- a) čára zrnitosti leží v oblasti 2, popř. 1
- b) obsah organických látek není větší než 5% hmotnosti
- c) mez tekutosti není větší než 50%
- d) velikost největších ojedinělých zrn nepřesahuje 100 mm
- e) číslo (index) plasticity  $I_p$  u zemin třídy ML, CL, CS, a MS je větší než 8 %

Zeminy, které nesplňují uvedené podmínky, mohou být použity jen na základě průkazu o jejich vhodnosti.



Znehodnocená zemina mrazem nebo deštěm se musí odstranit. Za deště či sněžení nebo mrazu se sypaní a zhutňování provádět nesmí. Je-li povrch příliš vyschlý, je nutno vrstvu navlhčit, aby bylo zaručeno dostatečné spojení.

Velikost ojedinelých zrn v sypanině se připouští max. průměru 75 mm.

Návrh je patrný z výkresové dokumentace D.b.1 Situace objektu, D.b.3 Vzorové příčné řezy, D.b.4 Příčné řezy a D.b.8 Objekty.

Křížení sítí:

Dle vyjádření (stanovisek) jednotlivých správců nejsou v dané lokalitě inženýrské sítě.

V daném území se nachází stávající odvodnění drenáží. Případná překopnutá drenáž bude přepojena a vyústěna do mokřadu.

**b) Požadavky na vybavení**

Stavba nevyžaduje.

**c) Napojení na stávající technickou infrastrukturu**

Stavba si nevyžaduje napojení na dopravní a technickou infrastrukturu.

Příjezd na staveniště je řešen z místních komunikací.

**d) Vliv na povrchové a podzemní vody včetně řešení jejich zneškodňování**

Stavba nemá vliv na kvalitu podzemní a povrchové vody.

Realizací navrhované stavby nedojde k porušení životního prostředí, navrhovaná stavba sama nemůže zhoršit životní prostředí, protože není producentem škodlivých zplodin.

Při realizaci výstavby se nepředpokládá znečištění podzemních ani povrchových vod. Případná havárie na strojním zařízení dodavatele stavby bude ihned eliminována a případná zemina kontaminována úniky ropných látek bude odvezena na dekontaminaci. Předpokládá se max. únik 150 l ropných látek v případě, že dojde k proražení nádrže PHM. Vozidla a stavební stroje budou opatřeny přídatnými plechovými vanami pro zachycení případných ropných úniků. Sklad PHM a olejů, jakož i dalších látek, které by mohly negativně ovlivnit kvalitu vod, se na staveništi neuvažuje.

Doporučuje se používat u stavebních mechanismů ekologických (v přírodním prostředí rozložitelných) olejů a maziv.

Předpokládá se pouze zachycení látek z eventuální ropné havárie mobilními nornými stěnami s likvidací ropných látek Vapexem a ručním vybíráním.

**e) Údaje o zpracovaných technických výpočtech a jejich důsledcích pro navrhované řešení**

Rozsah výměry je stanoven komplexní pozemkovou úpravou.

**f) Požadavky na postup stavebních a montážních prací**

Dodavatel stavebních prací musí vytvořit podmínky k zajištění bezpečnosti práce.

Postup stavebních prací by měl být následující:

- 1) vymezení a vyznačení staveniště (včetně zařízení staveniště),
- 2) vytyčení inženýrských sítí,
- 3) kácení zeleně, odstranění stromů, keřů a náletových dřevin,
- 4) odstranění humózní vrstvy,
- 5) realizace opatření
- 6) ohumusování a osetí ploch dotčených stavbou vhodnou travní směsí,
- 7) výsadba zeleně

Před zahájením prací musí být vytyčena všechna podzemní zařízení. Sítě jsou návrhem respektovány, před zahájením stavebních prací budou všechna zařízení vytyčena a nadzemní zařízení zabezpečena proti poškození.

Výkopy v blízkosti inženýrských sítí a výustí musí být prováděny ručně.

**Přesný harmonogram prací je v kompetenci budoucího dodavatele stavby.**

**Realizace bude prováděna za nízkých stavů vody v korytě.**

**g) Požadavky na provoz zařízení, údaje o materiálech, energiích, dopravě, skladování a pod.**

Před započatím stavby bude odstraněna humózní vrstva. Po ukončení stavby budou plochy rekultivovány a humózní vrstva znovurozprostředkována.

Kámen bude pro stavbu dovážěn. Lomový kámen – kámen pro vodní stavby.

Beton bude na stavbu dopravován z centrální betonárny.

Staveniště musí být vyklizeno a uvedeno do původního stavu do 30-ti dnů od ukončení prací.

**h) Řešení komunikací a ploch z hlediska přístupu a užívání osobami s omezenou schopností pohybu a orientace**

Navrhovaná stavba neřeší užívání osobami s omezenou schopností pohybu a orientace.

**i) Důsledky na životní prostředí a bezpečnost práce**

Na stavbu nejsou kladeny zvláštní požadavky na hygienu, ochranu zdraví a životního prostředí. Stavba je protipovodňového charakteru.

Během stavby je nutno dodržovat všechna platná ustanovení o bezpečnosti práce vyplývající ze zákoníku práce a z ostatních předpisů souvisejících s prováděním stavby a s provozem vodních toků.

Dodavatel stavby se bude při výstavbě řídit platnými bezpečnostními a hygienickými předpisy a bude dbát na to, aby obsluha strojů a zařízení byla patřičně proškolená. Všichni pracovníci budou používat patřičné pracovní a bezpečnostní pomůcky.

Dodavatel stavby si zajistí v rámci přípravy stavby základní vybavení pro poskytnutí první pomoci při úrazu a vypracuje taková organizační opatření, aby byly při realizaci respektovány základní bezpečnostní předpisy pro stavební práce

Všeobecně se při provádění stavby musí dodržovat příslušné bezpečnostní předpisy (platné zákony a vyhlášky týkající se bezpečnosti a ochrany zdraví při práci, vč. souvisejících technických norem ).

V Olomouci, listopad 2023

Vypracoval: Ing.Skácel Miroslav

 AGPOL s.r.o.  
Jungmannova 153/12  
779 00 Olomouc  
Česká republika  
tel.: 585 208 458, IČ: 28597044, DIČ: CZ28597044

