

---

Obsah:	Strana
<b>A. Průvodní zpráva</b>	<b>2</b>
A.1. Identifikační údaje	
A.2. Členění stavby a technologie	
A.3. Seznam vstupních podkladů	
<b>B. Souhrnná technická zpráva</b>	<b>4</b>
B.1. Popis území stavby	
B.2. Celkový popis stavby	
B.3. Napojení na technickou infrastrukturu	
B.4. Dopravní řešení	
B.5. Řešení vegetace a souvisejících terénních úprav	
B.6. Popis vlivů na životní prostředí a jeho ochrana	
B.7. Ochrana obyvatelstva	
B.8. Organizace výstavby	
B.9. Celkové VH řešení	
<b>D. Dokumentace objektů-technická zpráva</b>	<b>15</b>
D.1 Technická zpráva-inženýrské objekty	
D.2 Stavebně konstrukční řešení	
<b>Pozemky stavby</b>	<b>30</b>
<b>Závazná stanoviska DOSS, ostatní stanoviska</b>	<b>35</b>

## A.PRŮVODNÍ ZPRÁVA

### A.1 IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE

#### A.1.1 Údaje o stavbě

Název akce : **OPŠ 07/21 - Luční potok v Horní a Dolní Poustevně - zabezpečovací práce**

Místo stavby : obec Dolní Poustevna, k.ú Dolní Poustevna a Horní Poustevna

Pozemky stavby (parc. č.):

k.ú. Dolní Poustevna: 583/1, 583/13, 583/14, 583/15, 583/19, 583/21, 90, 91/2, 126/2, 128, 133/4, 140/1, 193/3, 207/1, 207/2, 227/2, 238/3, 240, 241/2, 241/6, 543/2, 586/1, 615, St.21, St.209

k.ú. Horní Poustevna: 882/1, 884/1, 1/1, 1/2, 2/1, 2/2, 16/7, 153/1, 153/2, 163/1

Tok : Luční potok

Č. hydrologického pořadí: 1-15-01-030

Okres : Děčín

Kraj: Ústecký

Staveb úřad-ÚP: Městský úřad Rumburk

Staveb úřad: Městský úřad Šluknov

Vodoprávní úřad: Městský úřad Rumburk

Předmět dokumentace: Odstranění poruch stávajícího opevnění koryta v důsledku povodně 07/2021  
Stabilizace nivelety dna břehů koryta

Projektový stupeň: Dokumentace pro ohlášení prací, výběr zhotovitele a realizaci

Datum : 10.2022

#### A.1.2 Údaje o stavebníkovi

Stavebník: Povodí Ohře, státní podnik  
Bezručova 4219  
430 03 Chomutov  
statutární zástupce: Ing. Zbyněk Folk, generální ředitel

#### A.1.3 Údaje o zpracovateli PD

Projektant : Mürabell s.r.o.  
Hořejší 116  
267 03 Hudlice  
IČO 28387767  
Odpovědný zástupce: Ing. Milan Müller, jednatel  
Hlavní projektant Ing. Milan Müller, AI pro vodní stavby, ČA 006418

### A.2 ČLENĚNÍ STAVBY A TECHNOLOGIE

Stavba je tvořena stavebními objekty, které jsou členěny podle povahy konstrukcí a prací. Technologická zařízení na stavbě nejsou.

### **Stavební objekty:**

SO 01	Opravy opevnění
SO 02	Rekonstrukce opevnění

### **Popis záměru:**

#### **Stávající stav:**

Zájmová oblast se týká koryta Lučního potoka v katastru Dolní a Horní Poustevny. Začátek je v soutoku s Vilémovským potokem (Dolní Poustevna), konec je v návodní straně mostu u čp.77 (Horní Poustevna).

V oblasti je celkem 12 lokalit, 9 úseků je v Dolní Poustevně a 3 úseky v Horní Poustevně.

Povodňové škody se projevují náplavy a výmoly ve dně koryta a s tím souvisejícími nádržemi břehů, deformacemi figur z rovnaniny a podemletím patek opěrných zdí.

#### **Záměr úprav:**

Z hlediska povolení stavby bude stavebník záměr realizovat v režimu nařízených zabezpečovacích prací-viz rozhodnutí vodoprávního úřadu-MěÚ Rumburk ze dne 28.7.2021 čj.: OŽP/29219-21/4092-21/hop.

Cílem prací je odstranění povodňových škod, stabilizace dna a břehů koryta. Úpravou tvaru koryta pro zvýšení kapacity nebude prováděna. Práce jsou členěny na Opravy a Rekonstrukce.

Opravy se týkají především odstranění náplavů a oprav poškozeného opevnění-figur rovnaniny a opěrných zdí.

Rekonstrukce se týkají stabilizace nivelety dna příčnými prahy, zřízení nového opevnění patkami a figurami z rovnaniny a opěrnými zdmi

Sklon dna bude vyrovnán v typických úsecích, bude odpovídat stávajícímu vývoji koryta.

Příčný profil bude respektovat stávající tvary koryta. Sklony svahu u lichoběžníkových tvarů koryta budou v rozmezí 1:1-1:1,25, břehy budou opevněny figurou z rovnaniny. Zdivo bude provedeno jako tížné zdi, základ s přesazenou patou, šikmým lícem ve sklonu 10:1 a svislým rubem. Hloubka založení bude respektovat stávající konstrukce, činí 0,7-0,8 m od nivelety dna. Dno bude stabilizováno příčnými prahy, doplněnými rovnaninou, místně v provedení se stělkou.

V oblasti u silničních mostů bude tvar příčného profilu přizpůsoben plynulému navázání břehů na boční křídla mostů.

#### **Rozdělení stavby na stavební objekty:**

SO 01-Opravy opevnění

SO 02 – Rekonstrukce opevnění

Každý z objektů je dále členěn na dílčí objekty z hlediska lokalit, Dílčí objekty SO 01.1-01.8 a SO 02.1-02.9 se týkají Dolní Poustevny, dílčí objekty SO 02.10-02.12 Horní Poustevny.

Stavba vyvolává drobné související investice, potřebné pro provedení stavby. Vesměs se týkající úprav přilehlých oplocení. Stavbu je třeba koordinovat s prováděním obnovy mostů přes vodní tok, v Horní Poustevně byla tato koordinace provedena na úrovni projektové dokumentace v oblasti mostů u čp.147 a čp.77.

V oblasti Horní Poustevny probíhá výstavba sítě ČEZ (2022). V době provádění stavby by měly být kabely uloženy a jejich poloha zaměřena, je třeba aktualizovat vyjádření k STI společnosti ČEZ-Distribuce a.s.

Provedením stavby se nezvyšují nároky na pravidelnou obsluhu a údržbu vodního toku, zajišťovanou jeho správcem.

### **A.3 SEZNAM VSTUPNÍCH PODKLADŮ**

1. Zadání stavby, podklady správce toku PL: 3 02 21 055
2. Údaje katastru nemovitostí, Katastrální situace, ČÚZK
3. Zaměření místa stavby (toku), V.Jaroš, 02.2022
4. Prohlídka lokality vlastní a za účasti správce toku
5. Dokumentace sítě technické infrastruktury
6. Vyjádření vlastníků pozemků
7. Stanoviska DOSS (zejména Výzva k odstranění povodňových škod-MěÚ Rumburk, 28.07.2021, čj.:OŽP/29219-21/4092-21/hop)

## B.SOUHRNNÁ TECHNICKÁ ZPRÁVA

### B.1 POPIS ÚZEMÍ STAVBY

#### B.1.a) Charakteristika stavebního pozemku

*charakteristika území a stavebního pozemku, zastavěné území a nezastavěné území, soulad navrhované stavby s charakterem území, dosavadní využití a zastavěnost území,*

**Obecný popis:** Stavba se nachází v zastavěné části obce.

Zájmová oblast se nachází v katastru Dolní a Horní Poustevny, pokrývá 12 dílčích úseků koryta Lučního potoka. Začátek je v soutoku s Vilémovským potokem (Dolní Poustevna), konec je v návodní straně mostu u čp.77 (Horní Poustevna).

Prováděné práce se týkají stávajícího koryta Lučního potoka, zejména jeho průtočného profilu a opevnění.

Součtová délka všech úseků je ca 642 m.

Souřadnice jsou: Y=736594 X=943560 počátek úseku-lokalita č.1 (Dolní Poustevna 1)

Y=735618 X=940585 konec úseku-lokalita č.12 (Horní Poustevna 3)

Pro přístup ke stavbě budou využívány veřejné komunikace zejména páteřní silnice II/266, místní komunikace podél levého/právěho břehu a dále přístup přes pozemky na obou březích. Podloží pozemků na březích je tvořeno převážně jemnozrnnými zeminy (hlíny a jíly), místy s tendencí k rozbídnutí při mechanickém namáhání pojezdem. Skutečnost je nutno zohlednit při trasování a opevnění přístupových cest mimo komunikaci.

Pro pohyb mechanismů je třeba počítat s omezenou šířkou místní komunikace, při provádění prací by měla zůstat zachována průjezdná šířka. Veškeré práce, vyžadující použití mechanizace je třeba plánovat a provádět tak, aby byly zábory komunikace časově omezené, pouze na nezbytnou dobu. Celkovou hmotnost vozidel mimo hlavní komunikace doporučujeme omezit na 3,5 t, není-li dopravním značením, nebo stanoviskem vlastníka či správce komunikace stanovena hmotnost jiná.

Přístupy a obvod staveníšť-jdou vyznačeny v koordinační situaci.

Sítě technické infrastruktury mohou být dotčeny prováděním prací. Jedná se o vodovod, kanalizaci, silové a sdělovací kabely (nadzemní i podzemní vedení vedení) a místní odvodnění (odvodňovací rigoly, odvodnění budov a pozemků).

Informace o sítích technické infrastruktury jsou obsaženy v dokladové části, jsou zakresleny v dílčích koordinačních situacích a v podélném profilu. Údaje o poloze sítí TI, vyznačené v dokladech a situačních výkresech jsou orientační, podzemní sítě je nutné před zahájením prací vytyčit, u nadzemních sítí je nutná vizuální kontrola.

Aktualizaci vyjádření, vytyčení i ochranu zajistí zhotovitel stavby. Správci STI ve stanovisku uvádí existenci sítí i zákonné podmínky pro ochranu sítí, podmínky pro vytyčení, práce v ochranném pásmu sítí a další postupy.

#### Ochranná pásma:

V místě stavby jsou dotčené následující sítě TI: Křížení a souběh - vodovod a kanalizace, elektrická sdělovací a silová vedení, plynovod, odvodňovací potrubí a rigoly na sousedních pozemcích.

Stavba je opravou a rekonstrukcí- obnovou opevnění stávajícího vodního toku. Ráz opevnění bude zachován. Soulad s ÚPD není třeba posuzovat, jedná se o stávající koryto a konstrukce opevnění, které je v terénu umístěno.

Ochrana území: Stavba neleží v CHKO, oblasti NATURA 2000 ani v maloplošném chráněném území.

#### B.1.b) Údaje o souladu s ÚR

*nebo regulačním plánem nebo veřejnoprávní smlouvou územní rozhodnutí nahrazující anebo územním souhlasem*

Územní rozhodnutí nebude vydáno, stavba je umístěna (stávající trasa koryta toku)

#### B.1.c) Údaje o souladu s ÚPD

Jedná se o stávající stavbu, není v rozporu s ÚPD.

*Stavby se netýká:*

**B.1.d) údaje o souladu s územně plánovací dokumentací, v případě stavebních úprav podmiňujících změnu v užívání stavby**

**B.1.e) Povolení výjimky z obecných požadavků na využití území**  
*informace o vydaných rozhodnutích o povolení výjimky z obecných požadavků na využívání území*

**B.1.f) Informace o zohlednění podmínek Závazných stanovisek DO**  
*informace o tom, zda a v jakých částech dokumentace jsou zohledněny podmínky závazných stanovisek dotčených orgánů,*

Podmínky DOSS i vlastníků infrastruktury jsou v dokumentaci zohledněny.

*Obsah stanovisek DOSS a jejich vypořádání jsou uvedeny za textovou částí. Plné znění stanovisek je obsaženo v dokladové části.*

**B.1.g) Výčet a závěry průzkumů a rozborů**

*výčet a závěry provedených průzkumů a rozborů - geologický průzkum, hydrogeologický průzkum, stavebně historický průzkum apod.*

Na stavbě bylo provedeno základní posouzení geologických poměrů a byl proveden stavebnětechnický průzkum konstrukcí, nezbytný pro stanovení rozsahu prací a případného monitoringu konstrukcí.

#### **Geologické a geotechnické poměry staveniště**

Geologie území: Regionálně geologicky se zájmové území nachází v lužické oblasti, která je nejsevernější jednotkou Českého masívu.

Zeminy podél koryta jsou charakterizovány jako smíšené kvartérní sedimenty, převážně jemnozrnné, hlinito-písčité a hlinito-jílovité, náplavy v korytě místně s kamenným skeletem. Mají charakter hlín případně, štěrkopísčitých hlín a písčitých jííl s příměsí štěrku. Charakter navážek na březích není znám. Převažující horninou v podloží jsou granodiority lužického masívu. Předpokládaná třída těžitelnosti I. a II.

Podrobnější vyhodnocení základových poměrů bude provedeno po odkrytí základové spáry.

Lokalita se nalézá v hydrogeologickém rajonu č.6411-Krystalinikum Šluknovské pahorkatiny (horniny krystalinika, proterozoika a paleozoika). Hydrogeologický průzkum není navržen, pro potřeby stavby není třeba. Zájmová oblast neleží v chráněné oblasti přirozené akumulace vod.

Hladina podzemní vody koresponduje s úrovní hladiny v toku.

#### **Stavebně technický průzkum**

Opevnění vodního toku bylo prováděno druhé polovině minulého století, značná část konstrukcí byla opravována v roce 2015, po poškození během povodní z roku 2013 (OPŠ 2013). Kromě náplavů a nátrží je většina opravených konstrukcí zachovalá, vyžaduje však stabilizaci úrovně nivelety (zajištění proti podemletí základů), doplnění dna a u figur i úpravu tvaru (s doplněním materiálu).

Některé dílčí části opěrných zdí je třeba je zbourat a postavit znovu. Část kamene ve zdivu se jeví jako vhodná pro další použití – po očištění jej lze využít na stavbě, případně deponovat dle záměrů stavebníka.

**Hydrologické údaje** nebyly zjišťovány.

#### **Geodetický referenční polohový a výškový systém**

Podkladem je geodetické zaměření lokality, které provedl Vladimír Jaroš v 02.2022. Výškové údaje jsou uvedeny v systému Balt po vyrovnání (Bpv), polohopisné údaje jsou připojeny na Systém jednotné trigonometrické sítě katastrální (JTSK).

Pro stavbu byly stabilizovány pevné body.

#### **B.1.h) Ochrana území podle jiných právních předpisů**

Ochrana území: Stavba neleží v CHKO ani jiném chráněném území, není zahrnuta do soustavy Natura 2000.

#### **B.1.i) Poloha vzhledem k záplavovému, poddolovanému území apod.**

Koryto vodního toku a sousední niva je zaplavovaným územím. Poddolování se nepředpokládá, v místě toku nejsou žádná známá důlní díla.

#### **B.1.j) Vliv stavby okolní stavby a pozemky, ochrana okolí, vliv na odtokové poměry v území**

Opravami a rekonstrukcemi opevnění se obnovuje kapacita koryta toku, do stavu před povodní 2021.

### **B.1.k) Požadavky na asanaci, demolice, kácení dřevin**

Asanace území není potřebná.

Bourání se týká stávajících poškozených konstrukcí opevnění- zdí, případně rovinanin.

Kácení dřevin se nepředpokládá.

### **B.1.l) Požadavky na zábor ZPF nebo lesních pozemků**

*požadavky na maximální dočasné a trvalé zábery zemědělského půdního fondu nebo pozemků určených k plnění funkce lesa*

Práce budou provedeny v režimu nařízeného odstranění povodňových škod, v rozsahu stávajícího koryta vodního toku. Vypořádání nesouladu mezi polohou koryta a evidencí katastru bude provedeno po dokončení prací a zaměření skutečného provedení.

### **B.1.m) Územně technické podmínky (napojení na dopravní a technickou infrastrukturu)**

*územně technické podmínky-zejména možnost napojení na stávající dopravní a technickou infrastrukturu, možnost bezbariérového přístupu k navrhované stavbě,*

Po dokončení úprav nejsou žádné nové požadavky.

### **B.1.n) Věcné a časové vazby stavby, podmiňující, vyvolané a související investice**

Stavbu je třeba koordinovat s prováděním rekonstrukcí mostů přes koryto toku. Vyvolanými investicemi jsou opravy oplocení na trasách přístupu.

### **B.1.o) Seznam pozemků dle KN na kterých se stavba provádí**

*Přehled je zařazen na konci zprávy, za textovou část, ve formě příloh*

Stavba se dotýká stávajících pozemků koryta a pozemků sousedících s korytem v k.ú. Dolní Poustevna a Horní Poustevna. Vyžaduje dočasný zábor pozemků, nutný k provedení stavby. Pozemky koryta toku budou po provedení prací převedeny na druh vodní plocha, a vykoupeny stavebníkem.

Přístupem na stavbu a prováděním stavby budou dotčeny pozemky mimo vodní tok, ve vlastnictví obce , a třetích osob.

Stavba leží v obci Dolní Poustevna[562441], Katastrální území: Dolní Poustevna [629987] a Horní Poustevna [629995]

#### Dolní Poustevna-pozemky stavby:

Jako pozemky stavby jsou uvedeny pozemky ve stávajícím korytě toku, na kterých budou prováděny práce k odstranění povodňových škod, bez ohledu na vlastnictví a druh pozemku.

Výměry části pozemků koryta, které nejsou ve vlastnictví ČR a správě stavebníka (a nejsou vedeny jako druh pozemku „vodní plocha“ ) jsou uvedeny v tabulce v samostatném sloupci „Koryto vodního toku“ (KVT). Viz tab.1.

Zábor těchto částí pozemků pro účely provedení prací je zahrnut do výměr dočasného záboru-viz tab.2.

#### Horní Poustevna-pozemky stavby:

Výměry části pozemků koryta, které nejsou ve vlastnictví ČR a správě stavebníka (a nejsou vedeny jako druh pozemku „vodní plocha“ ) jsou uvedeny v tabulce č.3 v samostatném sloupci „Koryto vodního toku“ (KVT).

Zábor těchto částí pozemků pro účely provedení prací je zahrnut do výměr dočasného záboru-viz tab.4.

Stavby se netýkají body:

### **B.1.p) Seznam pozemků dle KN na kterých vznikne ochranné nebo bezpečnostní pásmo**

## B.2 CELKOVÝ POPIS STAVBY

### B.2.1 Základní charakteristika stavby a jejího užívání

#### a) Nová stavba, změna dokončené stavby

*nová stavba nebo změna dokončené stavby; u změny stavby údaje o jejich současném stavu, závěry stavebně technického, případně stavebně historického průzkumu a výsledky statického posouzení nosných konstrukcí*

Jedná o opravy a rekonstrukce stávajících (původních) konstrukcí opevnění koryta vodního toku .

#### b) Účel užívání stavby

Opevnění koryta-nemění se

#### c) Trvalá nebo dočasná stavba

Opravy a Rekonstrukce trvalého opevnění.

#### d) Výjimky z technických požadavků na stavby a bezbariérového užívání

*informace o vydaných rozhodnutích o povolení výjimky z technických požadavků na stavby a technických požadavků zabezpečujících bezbariérové užívání stavby*

Úpravy a opravy opevnění splňují obecné technické požadavky na stavby, výjimky nejsou třeba. Bezbariérový přístup není vzhledem k charakteru stavby plněn, ani posuzován.

#### e) Informace o zohlednění podmínek Závazných stanovisek DO

*informace o tom, zda a v jakých částech dokumentace jsou zohledněny podmínky závazných stanovisek dotčených orgánů*

Závazná stanoviska jsou uvedena v této zprávě, včetně subjektů odpovědných za jejich plnění. Technický návrh v projektové dokumentaci- textové i výkresové části - uvedené podmínky zahrnuje. Viz též B.1.f)

Stavby se netýkají body:

f) *Ochrana stavby podle jiných právních předpisů*

#### g) Navrhované parametry stavby

*navrhované parametry stavby - zastavěná plocha, obestavěný prostor, užitná plocha, počet funkčních jednotek a jejich velikostí apod.*

Jedná se o opravy a rekonstrukce opevnění stávajícího koryta toku. Kapacita koryta se nemění.

Celková délka dotčených úseků toku činí ca 642 m

#### h) Základní bilance stavby

*základní bilance stavby - potřeby a spotřeby médií a hmot, hospodaření s dešťovou vodou, celkové produkované množství a druhy odpadů a emisí, třída energetické náročnosti budov apod.*

Stavba po dokončení neprodukuje odpady ani odpadní vody, nemá nároky na dodávku vody ani na zásobování energiemi.

Stavba po dokončení nemá zvláštní nároky na dopravu.

#### i) Základní předpoklady výstavby (časové údaje, etapizace)

Stavba je realizovatelná během 7 měsíců, s přiměřeným nasazením techniky a pracovníků a rovněž stavu průtoků.

Stavbu lze provádět plynule v jedné etapě. Mokré procesy (Opravy a rekonstrukce zdí a provedení betonových prahů) je třeba realizovat před zimním obdobím.

#### j) Orientační náklady stavby

Vzhledem k tomu, že dokumentace bude jedním z podkladů pro veřejné výběrové řízení, lze uvést, že se jedná o práce v řádu 6,5 mil.Kč.

Stavby se netýkají body:

B.2.2 *Celkové urbanistické a architektonické řešení*

*B.2.3 Celkové provozní řešení, technologie výroby*

*B.2.4 Bezbariérové užívání stavby*

## **B.2.5 Bezpečnost při užívání stavby**

Nelze stanovit.

## **B.2.6 Základní charakteristika objektů**

### **a) stavební řešení**

Pravoúhlé a lichoběžníkové koryto vodního toku s nábrežními zdmi, rovinaninami a stabilizací nivelety dna.

### **b) konstrukční a materiálové řešení**

Tížné zdi z lomového kamene a betonu, rovinaniny z lomového kamene, prahy ve dně betonové (betonový práh se zadlážděním povrchu) nebo z rovinaniny. Prahy budou doplněny souvislou rovinaninou ve dně v rozsahu 1 m nad a 3 m pod prahem. . Předpokládaný druh kamene zdi-žula, odstín šedomodrá, rovinaniny-čedič.

### **c) mechanická odolnost a stabilita**

Návrh konstrukčně i materiálově vyhovuje.

Stavby se netýkají body:

*B.2.7 Základní charakteristika technických a technologických zařízení*

*B.2.8 Zásady požárně bezpečnostního řešení*

*B.2.9 Úspora energie a tepelná ochrana*

*B.2.10 Hygienické požadavky na stavby, požadavky na pracovní a komunální prostředí*

*B.2.11 Zásady ochrany stavby před negativními účinky vnějšího prostředí*

*B.3 Připojení na technickou infrastrukturu*

*B.4 Dopravní řešení*

## **B.5 ŘEŠENÍ VEGETACE A SOUVISEJÍCÍCH TERÉNNÍCH ÚPRAV**

### **a) terénní úpravy**

V rámci stavby bude provedena úprava terénu navazujícího na opevnění tak, aby byl umožněn plynulý odtok vody do vodního toku.

Stavby se netýkají body:

*b) použité vegetační prvky*

*c) biotechnická opatření*

## **B.6 POPIS VLIVŮ STAVBY NA ŽIVOTNÍ PROSTŘEDÍ A JEHO OCHRANA**

Netýká se stavby po dokončení, ale průběhu výstavby:

**a) vliv na životní prostředí** - ovzduší, hluk, voda, odpady a půda

Vodní toky jsou obecně významným krajinným prvkem a regionálním biokoridorem a požívají ochrany podle zákona. Rekonstrukce a opravy opevnění obnovují v korytě dlouhodobě udržitelný stav, po dokončení nezhoršuje průtokové poměry v korytě ani v okolí toku.

Projekt nenavrhne použití žádných přírodních materiálů nebo nebezpečných látek. Úprava povrchu opěrných a zajišťovacích konstrukcí je navržena tak, aby nebyl narušen stávající ráz koryta. V maximální možné míře je navrženo využití materiálů v daném místě již použitých pro opevnění břehů. Upravené koryto toku není po dokončení stavby zdrojem ohrožení životního prostředí.



Z hlediska ohrožení životního prostředí prováděním úpravy toku se při vlastní stavbě nepoužívají žádné zvláště nebezpečné technologie. Dodavatel stanoví postup stavebních prací, který bude respektovat územní podmínky stavby-z hlediska ohrožení okolního prostředí dopravou, hlukem, odpady a haváriemi.

b) **vliv na přírodu a krajinu** - ochrana dřevin, ochrana památných stromů, ochrana rostlin a živočichů, zachování ekologických funkcí a vazeb v krajině apod.

**Ochrana živočichů:** V oblasti stavby není znám výskyt ZCHD.

Úsek toku je pstruhovým rybářským revírem ve správě ČRS-SÚS Ústí nad Labem, č. revíru 433 030.

Bližší podmínky pro ochranu ŽP stanovují zejména podmínky rozhodnutí DOSS, zejména závazné stanovisko k zásahu do VKP.

#### Zásady ochrany životního prostředí při provádění stavby:

1. Zhotovitel stavby zpracuje harmonogram prací a předpisy pro jejich provádění tak, aby zahrnovali podmínky stanovené pro ochranu ŽP (zásah do VKP apod), jak z hlediska časového (období, ve kterém jsou práce povoleny), tak z hlediska postupů. Součástí harmonogramu prací bude i plán kontrol a prohlídek stavby za účelem ověření dodržování stanovených postupů.
2. Stavební dozor stavebníka zajistí plnění povinností stavebníka, vyplývající ze správního povolení (souhlasu s provedením prací) a ze závazných stanovisek DOSS ve vztahu k ochraně ŽP.
3. Zhotovitel stavby bude aktualizovat koncept Havarijní plánu stavby, ve kterém bude uveden postup pro prevenci úniku a event. likvidaci škodlivých látek v případě havárie a řídit se jeho ustanoveními během stavby.
4. Zhotovitel stavby bude aktualizovat koncept Povodňového plánu stavby, ve kterém bude uveden postup pro prevenci škod z hlediska povodní (rovněž se týká vysokých průtoků, které nejsou povodněmi, ale pro stavbu představují povodňové riziko) a řídit se jeho ustanoveními během stavby.
5. Stavbou nedojde k významnému omezení ekologicko-stabilizační funkce významného krajinného prvku ani k jeho výraznému poškození nebo zničení.
6. Zásah do výše uvedeného významného krajinného prvku proběhne pouze v rozsahu nezbytně nutném k realizaci odstranění poruch stávajícího opevnění koryta v důsledku povodně 07/2021.
7. Práce nebudou realizovány v obdobích s možným kyslíkovým deficitem způsobeným malými průtoky vodního toku.
8. Bude postupováno podle § 5 odst.3 zákona, aby nedocházelo k nadměrnému úhynu rostlin a zraňování nebo úhynu živočichů nebo ničení jejich biotopů, kterému lze zabránit technicky i ekonomicky dostupnými prostředky.
9. Práce v korytě toku probíhat pod ochranou jímek s převodem vody potrubím (případně s podélnou jámkou ve zbývajících částech koryta toku), při čerpání vody z jímek a odstraňování hrázek budou provedena opatření, aby nedošlo ke znečištění vodního toku. Jímky budou provedeny tak, aby nedošlo k úniku škodlivých látek (provozních a pohonných hmot ropného původu a také stavebních hmot, zejména cementových směsí) do vodního toku.
10. Před prováděním prací v korytě toku bude proveden odlov ryb oprávněnou osobou. Transfer ryb bude proveden do koryta Lučního potoka výše proti toku vody.
11. Při stavbě se bude využívat mechanizace. Práce budou organizovány tak, aby v oblasti osídlení nebyly překročeny v průběhu dne hygienické normy hluku, zejména s ohledem na blízkou zástavbu. Opatření pro omezení hlukové a dopravní zátěže (a ostatních negativních faktorů provádění stavby) budou rovněž zohledňovat dobu klidu v noci, během víkendu, o státních svátcích.
12. Práce budou prováděny tak, aby byla omezena nadměrná prašnost (doprava a skladování sypkých hmot, čištění automobilů a mechanismů, opatření při zpracování kamene atd.).
13. Opatření pro nakládání s kulturní vrstvou zeminy-ornicí: V lokalitě je v místě výkopů humózní vrstva. Bude odtěžena samostatně (případně i jako drn), deponována a zpětně použita při rekultivacích. Pro doplnění ornice k terénním úpravám bude užito dovozu humózních zemin ze zemníku nebo kompostáren.
14. Poškození území pojezdem mechanismů: Část území tvoří pozemky se zvodněnými jemnozrnnými vrstvami, náchylné k rozbídnutí a poškození při pojezdech mechanismů. Postupy zhotovitele prací i použité mechanizace tyto místní podmínky zohlední. Pro hlavní dopravní trasu bude zřízena dočasná staveništní komunikace. Pokud dojde na pozemcích k místnímu poškození povrchu území mimo cesty, bude provedena rekultivace. Zejména budou obnoveny a vyčištěny odvodňovací rigoly, terén bude nakypřen urovnán, spádování bude provedeno směrem k vodnímu toku (nebo k odvodnění, rigolům apod.). Povrch dotčených ploch bude ohumusován a oset. Pozemky v okolí stavby, dotčené stavební činností, budou uvedeny do původního stavu.
15. Znečištění komunikací – stavební mechanismy budou před výjezdem na veřejné komunikace očištěny mechanicky i vodním paprskem tak, aby nedocházelo ke znečištění veřejných komunikací.
16. Nakládání s odpady a materiály na stavbě bude prováděno v souladu se zněním zákona o odpadech a doloženo před přejímkou stavby. Zhotovitel stavebních prací zajistí oddělené nakládání se stavebním

materiálem a odpady, vznikajícími při stavební činnosti, dle charakteru těchto hmot a pro tyto činnosti bude mít zpracován technologický předpis. Výkopek bude přednostně využíván při zpětných zásypech a rekultivaci území dotčeného stavebními pracemi. Kámen z rozebraných konstrukcí bude tříděn, a vhodné kameny budou očištěny a následně zhotovitelem využity nebo předány stavebníkovi. Nevyužitý materiál z výkopů a bouraných konstrukcí bude tříděn a předán k dalšímu zpracování. Komunální odpad, vznikající v rámci provozu zařízení staveniště, bude likvidován předepsaným způsobem firmou zabývající se nakládáním s tímto odpadem. Odděleně bude nakládáno s nebezpečnými látkami i obaly od nich, jako jsou např. obaly od minerálních olejů, maziv atp. Odpad bude skladován odděleně v zabezpečených nádobách (kontejnerech) a likvidován předepsaným způsobem v zařízeních k tomu určených.

17. Opatření proti poškození břehových porostů, zejména stromů. Při práci stavebních mechanismů v blízkosti stromů budou provedena opatření omezující možná poškození (bednění, svázání výhonů a větví atp.). V případě poškození větví, kmenů nebo kořenů stromů budou neprodleně provedena nápravná opatření - čistý řez, začištění rány a ošetření vhodným preparátem proti plísním a houbovým chorobám. Postupy budou odpovídat požadavkům ČSN 83 9061.

Orgán ochrany přírody upozorňuje, že:

1. Při výskytu zvláště chráněného druhu živočichů i rostliny (dále jen ZCHD), bez ohledu na jeho vývojové stádium, musí být postupováno v souladu s § 56 zákona, potažmo musí být podána žádost o vydání výjimky ze zákazů u ZCHD, která se podává u příslušného orgánu ochrany přírody, tj. u Krajského úřadu Ústeckého kraje, odbor životního prostředí a zemědělství, Velká Hradební 3118/48, 400 02 Ústí nad Labem.
2. Kácení dřevin je možné pouze v souladu s § 8 odst. 1 zákona (tj. na základě povolení Městského úřadu Dolní Poustevna, Vilémovská 77, 407 82 Dolní Poustevna)

### **Stavby se netýkají body:**

- c) *vliv na soustavu chráněných území Natura 2000*
- d) *způsob zohlednění podmínek závazného stanoviska posouzení vlivu záměru na životní prostředí, je-li podkladem*
- e) *v případě záměrů spadajících do režimu zákona o integrované prevenci základní parametry způsobu naplnění závěrů o nejlepších dostupných technikách nebo integrované povolení, bylo-li vydáno*
- f) *navrhovaná ochranná a bezpečnostní pásma, rozsah omezení a podmínky ochrany podle jiných právních předpisů*

### **B.7 Ochrana obyvatelstva**

## **B.8 ORGANIZACE VÝSTAVBY**

Zařízení staveniště bude ohraničeno, povinně vybaveno sociálním zařízením, plocha bude urovňována a odvodněna. Umístění ZS bude dohodnuto s městem a vlastníky pozemků, na území města.

### **B.8.a) Potřeby a spotřeby rozhodujících médií a hmot, jejich zajištění**

Rozhodující hmoty:

- Výkopy: 619 m<sup>3</sup>
- Zásypy: 234 m<sup>3</sup>
- Kámen dlažby a zdi (nový): 41 m<sup>3</sup>
- Kámen rovnaniny: 344 m<sup>3</sup>
- Drcené kamenivo (lože, úprava ZS): 38 m<sup>3</sup>
- Beton 74 m<sup>3</sup>
- Ocel 0,5 t
- Odvoz zeminy k využití: 385 m<sup>3</sup>
- Odvoz suti k využití: 31 m<sup>3</sup>

Hmoty budou dovezeny nákladními automobily od dodavatelů, uloženy na mezideponii a dále využity na stavbě.

Zdroje vody (pitné) na stavbě nejsou k dispozici. Elektrická energie bude v případě potřeby získávána z mobilních agregátů. Vody v toku je relativně málo a není vhodná pro použití jako technologická voda.

Vybudování sociálního zařízení (povinně mobilní suché WC blízko aktuálního provádění prací) je v režii zhotovitele prací, napojení na vodovod a kanalizaci není k dispozici.

### **B.8.b) Odvodnění staveniště**

Staveniště je odvodněno přirozeným sklonem ke korytu toku. V korytě toku-jímce- bude odvodnění prosakující

vody řešeno čerpáním vody ze stavební jámy.

### **B.8.c) Napojení staveniště na dopravní a technickou infrastrukturu**

Pro přístup bude využívána silnice II/267, ulice Lobendavská, místní komunikace a pozemky na obou březích. Po dokončení prací budou dočasné přístupy uvedeny do původního stavu. Přístup přes sousední pozemky je vhodný pouze pro lehkou techniku, rovněž místní komunikace odpovídají svými parametry přístupu vozidel do 3,5 t. vzhledem k zamokření některých pozemků doporučujeme pro tyto pozemky využít lehkou pásovou techniku. Pro pohyb mechanismů je třeba v oblasti souběhu toku se silnicí počítat s omezenou šířkou přístupu podél břehu do 2,5 m. Zhotovitel posoudí možnosti pro dopravu výkopku, kamene a betonu a upraví nasazení mechanizace a postupy výstavby.

Sjezdy z místní komunikace na sousední pozemky a k vodnímu toku je třeba upravit tak, aby nedošlo k narušení krajnice vozovky a navazujícího terénu. Doporučujeme provedení zpevněné netmelené staveništní komunikace: sejmutí humusu v tl.150 mm, geotextilie 300g/m<sup>2</sup>, hrubé drcené kamenivo 16-63 mm v tl.150 mm. Po dokončení prací odstranění a uvedení do původního stavu. Vyzískané kamenivo je možné použít opakovaně.

Místní, časově omezenou úpravu dopravního značení je třeba projednat (aktualizovat zhotovitelem stavby) s DI PČR Děčín (zásady dopravního značení viz příloha DIO C.6., souhlasné stanovisko DI PČR k návrhu-viz dokladová část) a následně zajistit povolení dopravního úřadu (MěÚ Rumburk).

Jiné napojení na STI není pro stavbu třeba.

Podmínky pro užívání komunikací během stavby jsou obsaženy ve stanovisku správce komunikace -SUS UK a města-viz dokladová část. Předem budou zajištěna taková účinná opatření, aby v průběhu prací ani později po jejich dokončení nedocházelo ke znečištění, či jinému poškození vozovky, ani ostatních silničních součástí, příslušenství nebylo narušeno stávající silniční odvodnění silničního provozu v daném úseku, a nebyla ohrožena bezpečnost silničního provozu v dotčeném úseku.

### **B.8.d) Vliv provádění stavby na okolní stavby a pozemky**

Provádění stavby ovlivňuje okolí dopravou materiálu, prašností, otřesy a hlukem při provádění prací. Vzhledem k tomu, že je staveniště je v blízkosti zastavěné oblasti bude nutno dbát na hygienické limity hluku při práci během dne i v období nočního klidu. Vhodnou technologií a organizací provádění je třeba omezit i další negativní vlivy, prašnost atp. Technická seismicitá (vibrace při zhutňování) je nízké intenzity, místně-u objektů (budov, mostů, v souběhu s komunikací) a v místě souběhu a křížení se sítěmi STI je třeba při hutnění přihlídnout ke stavu konstrukcí a stavu a poloze sítí.

Během provádění výkopů pro opravu zdí v oblasti konstrukcí a podél komunikace je nutno provést nosné pažení výkopu a dočasné zábrany za hranou výkopu. Požadujeme rovněž fotografickou dokumentaci stavu objektů, sítí a vozovky (místní komunikace, silnice II/267) těsně před zahájením prací.

### **B.8.e) Ochrana okolí staveniště a požadavky na související asanace, demolice, kácení dřevin**

Zvláštní ochrana okolí staveniště není uvažována. Specifikace bourání a rozebírání konstrukcí –viz též kap.B.1.j) a D.1.X.

### **B.8.f) Maximální množství a druhy odpadů a emisí při výstavbě, jejich likvidace**

Kromě komunálního odpadu ze ZS během stavby lze za odpad považovat pouze část nevyužitě suti a kamene z bourání. Likvidace stavebního odpadu bude uložením na skládce, případně předáním k recyklaci. Výkopek bude využit pro zásypy, přebytek bude nabídnut k dalšímu zpracování. Emise z činnosti stavebních strojů a dopravy nevyžadují zvláštní způsob likvidace.

**Nakládání s odpady a materiály na stavbě** bude prováděno v souladu se zněním zákona o odpadech (Zák.541/2020 o odpadech). Zhotovitel stavebních prací zajistí oddělené nakládání se stavebním materiálem a odpady, vznikajícími při stavební činnosti, dle charakteru těchto hmot a pro tyto činnosti bude mít zpracován technologický předpis. Výkopek bude přednostně využíván při zpětných zásypech a rekultivaci území dotčeného stavebními pracemi. Kámen z rozebraných konstrukcí bude očištěn a předán na deponii stavebníka. Nevyužitý materiál z výkopů a bouraných konstrukcí bude tříděn a nabídnut k dalšímu zpracování. Komunální odpad, vznikající v rámci provozu zařízení staveniště, bude likvidován předepsaným způsobem firmou zabývající se nakládáním s tímto odpadem. Odděleně bude nakládáno s nebezpečnými látkami i obaly od nich, jako jsou např. obaly od minerálních olejů, maziv atp. Odpad bude skladován odděleně v zabezpečených nádobách (kontejnerech) a likvidován předepsaným způsobem v zařízeních k tomu určených.

**Při provádění stavby mohou vznikat následující odpady (zařídění dle vyhl. 8/2021, přílohy 1):**

č. katalogu		kategorie odpadu
17 01 01	Beton	O
17 01 07	Směsi nebo oddělené frakce betonu, cihel, tašek a keramických výrobků neuvedené pod číslem 17 01 06	O
17 05 04	Zemina a kameny neuvedené pod číslem 17 01 03	O
17 05 04 01	Sedimenty vytěžené z koryt vodních toků a vodních nádrží	O
17 09 04	Směsné stavební a demoliční odpady neuvedené pod čísly 17 09 01, 17 09 02 a 17 09 03	O
20 03 99	Komunální odpady jinak blíže neurčené	O

O – ostatní, N – nebezpečný. Odpad, charakterizovaný jako “nebezpečný” bude uložen na skládku k tomuto účelu vhodnou.

**B.8.g) Zásady BOZP na staveništi, koordinátor BOZP**

Zásady BOZP jsou rozpracovány v plánu BOZP, který bude aktualizován stavebníkem ve spolupráci se zhotovitelem stavby a koordinátorem BOZP před zahájením stavebních prací. V průběhu projektových prací není koordinátor BOZP třeba.

Zadavatel prací je v případech daných zák.309/2006 Sb., § 14, povinen určit (zajistit) koordinátora BOZP. Stavba svým rozsahem vyžaduje určení koordinátora BOZP pro stavbu v případě, že na stavbě bude více než jeden zhotovitel prací, což vzhledem k úpravám vrchního vedení vodovodu a plynovodu nelze vyloučit. Koordinátora BOZP je třeba také stanovit, pokud bude v nabídce zhotovitele překročen limit 500 přepočtených dnů na 1 pracovníka. V tom případě bude rovněž nutné stavbu ohlásit na OIP.

**Stavba vyžaduje koordinátora BOZP**

**Rozsah prací pro celou stavbu přesahuje limit pro ohlášení na OIP-stavba vyžaduje ohlášení na OIP.**

Při stavebních pracích je nezbytné dodržovat všechny bezpečnostní předpisy a ustanovení týkajících se ochrany zdraví a bezpečnosti práce při výstavbě, zejména při provádění prací, při nichž může dojít k ohrožení života nebo k závažným poraněním.

Bezpečnost při provádění stavebních prací se řídí zejména

- zákonem č.262/2006 Sb.-Zákoník práce
- zákonem č.309/2006 a 88/2016 Sb.-Zákon o zajištění dalších podmínek BOZP
- nařízením vlády 362/2005 Sb.- o bližších požadavcích na BOZP na pracovištích s nebezpečím pádu z výšky nebo do hloubky
- nařízením vlády 591/2006 a 136/2016 Sb.- o bližších minimálních požadavcích na BOZP při práci na staveništích
- nařízením vlády 101/2005 Sb.- o podrobnějších požadavcích na pracoviště a pracovní prostředí
- Vyhláškou č.268/2009 o obecných technických požadavcích na výstavbu (do 30.6.2023)
- nařízením vlády 361/2007 Sb.- kterým se stanoví podmínky OZP zaměstnanců

Z uvedeným právních norem vyplývají pro zhotovitele prací povinnosti na zajištění bezpečnosti a ochrany zdraví při práci, zejména zpracování a dodržování Plánu bezpečnosti práce, zpracování a dodržování Povodňového plánu stavby, provádění pravidelných školení a přezkoušení pracovníků, užívání ochranných pomůcek, zajištění prostoru staveniště proti vstupu nepovolaných osob atd.

**Obecně je třeba zajistit:**

- používání ochranných pomůcek, poučení (proškolení) všech pracovníků o bezpečnostních předpisech
- práce se stroji a elektrozařízeními mohou provádět pouze pracovníci s příslušným oprávněním
- výkopy musí být zabezpečeny a na veřejných prostranstvích za snížené viditelnosti nebo v noci osvětleny
- při zjištění neznámých sítí nebo podzemních konstrukcí bude vyrozuměn stavební dozor investora, který rozhodne o dalším postupu, pokud není dohodnut jiný postup.
- konstrukce, u nichž hrozí nebezpečí pádu z výšky nebo do hloubky budou opatřeny předepsanými zábranami (ochranným zábradlím atd.)

- bude dbáno na ochranu proti požáru a zajištěny protipožární pomůcky v použitelném stavu (týká se zejména zařízení staveniště).
- na staveništi bude udržován pořádek a čistota
- obvod staveniště bude viditelně ohraničen, zajištěn mobilními zábranami charakteru zábradlí

#### Hlavní rizika při provádění stavby:

- Bourací a výkopové práce (nebezpečí zřícení konstrukcí, sesuvu zeminy, pád do hloubky)
- Doprava a manipulace s materiálem (lomový kámen, zemina, beton)
- Práce se stroji a zařízeními (motorové pily, stroje pro výkopy, dopravu, bourání, hutnicí stroje, elektrocentrály, kompresory atp.)
- Manipulace s palivy
- přítomnost sítí TI (podél břehu a křížení pod korytem)
- Povodňové stavy na vodním toku
- Doprava v zastavěném území

#### B.8.h) Zásady pro dopravně inženýrská opatření

Závisí na nasazení techniky zhotovitelem prací. Při práci jednoho těžcího/dokončovacího stroje (bagr) na lokalitě a 1 dopravního terénního vozidla (malý dampr), 1 nakladače a 1 navazujícího lehkého nákladního automobilu je třeba pro odvoz/zásobení materiálem zvolit adekvátní časový interval (vzhledem k šířce přístupů a provozu).

Vzhledem k využití veřejné komunikace je třeba vymezit oblasti prací příslušným dopravním značením. Návrh směřuje k upozornění na práce v těsné blízkosti silnice a na výjezd vozidel stavby ze staveniště a ze zařízení staveniště (ZS), a na dopravu mezi staveništem a ZS. Viz též situace DSP-DIO C.6.

#### B.8.i) Stanovení speciálních podmínek pro provádění stavby

Pro realizaci bude zpracován **Povodňový plán stavby** pro ochranu při vysokých průtocích. Staveniště může být zatopeno při průtocích, které nedosahují úrovně pro vyhlášení stupňů povodňové aktivity v zastavěné oblasti.

Vzhledem k možnému ohrožení vodního toku bude zpracován **Havarijní plán stavby**, který stanoví způsob realizace i zajištění ochrany vodního toku.

Podmínky **Zásahu do VKP** budou dodrženy.

#### Dokumentace skutečného provedení

Stavebník požaduje zajištěná následujícího rozsahu: Zhotovitel zpracuje geodetické zaměření skutečného provedení díla a dokumentaci skutečného provedení díla. Dokumentace skutečného provedení díla bude zhotovitelem vypracována v následujícím rozsahu (dle vyhlášky č. 499/2006 Sb., v platném znění) a způsobem:

1. Bude obsahovat kompletní výkresy skutečného provedení a kompletní seznam použitých materiálů.
2. Všechny změny a rozdíly v provedení díla oproti schválené dokumentaci pro provedení stavby odsouhlasené objednatelem stavby a provedené během výstavby budou zhotovitelem ve výkresech v dokumentaci pro provedení stavby po jejich realizaci jasně a srozumitelně vyznačeny. Výkresy a dokumentace beze změn v provedení, budou opatřeny nad rozpiskou výkresu poznámkou "Beze změn". Všechny takto postupně odevzdané výkresy skutečného provedení stavby budou opatřeny razítkem a podpisem oprávněné osoby za zhotovitele a zřetelným označením "Výkres skutečného provedení".
3. Dokumentace skutečného provedení bude předána objednateli stavby ve 3 vyhotoveních v jazyce českém, z toho 2 paré v listinné podobě a 1 paré v digitální verzi v editovatelném tvaru, *formátu* \*.doc, \*.xls a \*.dwg (WORD, EXCEL a AUTOCAD).

### B.8.j) Postup výstavby, rozhodující dílčí termíny

Termín zahájení prací není stavebníkem dosud stanoven.

Činnosti během stavby lze rozdělit do etap podle lokalit, určení etapizace i návaznosti prací stanoví zhotovitel stavby ve spolupráci se stavebníkem.

Dále uvedený postup je pouze doporučující.

#### Příprava území:

- Vybudování přístupů
- Ohraničení obvodu staveniště (dílčí oplocení, pomocné osvětlení, značky atp.)
- Dopravní značení
- Vyčištění území
- Vybudování ZS (upravená a zpevněná plocha, buňka, sklad, WC, oplocení atp.) a staveništní komunikace
- Vytyčení STI
- Pasportizace-fotodokumentace vybraných objektů
- Odlov ryb

#### Provádění prací:

- Vytyčení osy stavby, referenčních linií, pomocné bodové pole
- Jímkování, převádění vody (cca 150-200 l/s)
- Vyznačení rozsahu výkopů, výkopové a bourací práce, pažení v úsecích u objektů a konstrukcí
- Práce v OP STI-upravené postupy, ochrana sítí
- Deponování zeminy a vybouraného materiál
- Provádění konstrukcí opevnění
- Zásypy
- Úpravy povrchu terénu
- Sledování (monitoring) vybraných objektů

#### Rekultivace území:

- Odstranění zbylého stavebního materiálu, zeminy atd.
- Urovnání terénu, rekultivace povrchu - u travnatých ploch dotčených stavbou osetí
- Demontáž dočasných značení a oplocení
- Úklid dotčených ploch

#### Činnosti s převahou nasazení mechanizace

- Výkopy včetně rozebrání poškozených konstrukcí zdiva, zásypy a hutnění
- Doprava materiálu

#### Činnosti s vysokým podílem manuální práce

- Doprava materiálu v obtížně přístupném území
- Zdivo, stabilizační prahy, bednění, pažení
- Úprava povrchu konstrukcí
- Osetí

#### Pomocné konstrukce:

Ohraničení staveniště, včetně případného osvětlení, jímkování, dočasné dopravní značení

#### Doba výstavby:

Stavba by měla být realizována v roce 2023-2024. Má-li být realizována v průběhu jednoho roku, doporučujeme ji zahájit počátkem stavební sezóny.

**Objem prací** z hlediska časové náročnosti: ca 6 měsíců při adekvátním nasazení pracovníků a techniky, a organizace prací (práce současně na více lokalitách), časová rezerva 1 měsíc.

Zařízení staveniště bude oploceno, umístění ZS bude na vybraných pozemcích na území města. V oblasti provádění prací bude umístěno sociální zařízení.

## B.9 CELKOVÉ VH ŘEŠENÍ

Jedná se o rekonstrukce ve stávající trase koryta vodního toku. Celková kapacita koryta se rekonstrukcí nemění.

## D. DOKUMENTACE OBJEKTŮ

### D.1 TECHNICKÁ ZPRÁVA-INŽENÝRSKÉ OBJEKTY

#### D.1.1 ARCHITEKTONICKO-STAVEBNÍ ŘEŠENÍ

Předmětem dokumentace stavby je odstranění poruch na opevnění koryta.

##### **Architektonické, materiálové a dispoziční řešení:**

Architektonické zpracování není požadováno.

Konstrukčně se jedná o

- Tížné zdi s lícním kamenným zdivem, betonovým základem a dříkem zdi, založené pode dnem koryta
- Figury z rovnaniny z lomového kamene
- Příčné stabilizační prahy ve dně (rovnaniny, betonové prahy), opevnění navazujícího úseku dna rovnaninou
- Humusování a osetí

Opravy opevnění se týkají stávajících zdí a rovnanin. Rekonstrukce opevnění se týká stabilizace dna novými prahy.

Zdi budou prováděny s lícním zdivem z lomového kamene, základový pas a dřík tělesa zdi budou provedeny z betonu. Tvar v příčném profilu se liší dle pozice.

Opevnění dna-souvisle bude opevněna pata svahu, plocha dna bude opevněna pouze pomístní, v oblasti objektů a stabilizačních prahů ve dně.

Stabilizační prahy budou provedeny z rovnaniny do rýhy, případně z betonu se zadlážděním povrchu, doplněných opevněním dna před a za prahem rovnaninou.

Dispozice je dána stávajícím tvarem a polohou koryta.

##### **Stavba je tvořena dvěma stavebními objekty:**

- |       |                              |
|-------|------------------------------|
| SO 01 | Oprava opevnění koryta       |
| SO 02 | Rekonstrukce opevnění koryta |

Oba objekty jsou dále členěny na dvanáct dílčích objektů, dle lokality.

Katastrální území Dolní Poustevna

- **SO 01.1, SO 02.1-Lokalita DP1** Od soutoku s Vilémovským potokem v délce 53 m (k objektu ČS před ČOV)
- **SO 01.2, SO 02.2-Lokalita DP2** Navazuje na DP1 v délce 65 m (od objektu ČS před ČOV po konec úpravy z roku 2015)
- **SO 01.3-Lokalita DP3** Navazuje na DP2 v délce 88 m (od objektu ČS před ČOV od konce úpravy z roku 2015 po most u čp.91 a čp.139)
- **SO 01.4, SO 02.4-Lokalita DP4** Od povodní strany mostu na křižovatce ulic Lobendavská / Karlínská ca 60 m směrem po toku
- **SO 01.5, SO 02.5-Lokalita DP5** Od mostu na křižovatce ulic Lobendavská / Karlínská ca 40 m směrem proti toku
- **SO 01.6, SO 02.6-Lokalita DP6** Od stupně ve dně na hranici p.č. 533/1 a p.č.75 ca 80 m směrem proti toku (po hranici p.č. 67/3 a p.č.68/3)
- **SO 01.7-Lokalita DP7** podél p.č.227/2 v délce cca 25 m
- **SO 01.8, SO 02.8-Lokalita DP8** Od povodní strany mostu u čp.28 ca 51m směrem po toku
- **SO 2.9-Lokalita DP9** Od hranici p.č. St.236 a p.č.42/3 a p.č.75 v délce ca 75 m směrem proti toku

Katastrální území Horní Poustevna

- **SO 02.10-Lokalita HP1** Nad mostem u čp. 147 v délce 56 m
- **SO 02.11-Lokalita HP2** V oblasti mostu v ul. K rybníku (u ČS firmy G7 a.s.) a v délce ca 25m směrem po toku vody
- **SO 02.12-Lokalita HP3** Od mostu u čp.77 ca 35 m směrem po toku vody

## SPOLEČNÁ USTANOVENÍ:

### 1. Souřadný a výškový systém

Lokalita je zaměřena s napojením na JTSK ve výškovém systému Balt po vyrovnání. V lokalitě jsou stabilizovány výškové body pro stavbu. Výškové kóty v situacích, výkresech objektů i příčných řezech jsou udávány v absolutních hodnotách (nadmořské výšky Bpv). Ve vzorových příčných řezech jsou uvedeny relativní výšky.

### 2. Směrové poměry

Trasa koryta se nemění. Vytyčovací osa konstrukcí je provedena z polygonu s přímkovými stranami, se zaoblením kružnicovými oblouky. Je vedena v ose koryta.

### 3. Spádové poměry

V jednotlivých úsecích je zachován stávající vyrovnaný sklon nivelety dna s přihlédnutím k morfologii terénu a výškové úrovni břehů.

### 4. Vzorové profily - tvary příčných řezů, způsob opevnění

Tvary a způsob opevnění ve vzorových příčných řezech odpovídají stávajícím poměrům. Šířka koryta a způsob opevnění břehů se nemění.

Pravoúhlý příčný profil je v oblasti opevnění nábrežními zdmi. Lichoběžníkový profil je v oblasti opevnění figurami z rovnaniny. Pomístně je opevnění každého břehu rozdílné, jednostranně lichoběžníkový profil má na jednom břehu nábrežní zeď, na druhém figuru z rovnaniny.

Pravoúhlý příčný profil: Šířka koryta ve dně odpovídá stávajícímu tvaru koryta, niveleta dna je dána vyrovnaným sklonem dna mezi navazujícími úseky. Tvar zde je uveden v popisu konstrukcí.

Lichoběžníkový příčný profil: Šířka koryta ve dně odpovídá stávajícímu tvaru, břehy jsou opevněny figurou z rovnaniny. Sklon líce figury (zapuštěná patka a opevnění břehu) je 1:1-1:1,25, místně i strmější. Hloubka založení patek je 0,7 m pod niveletu dna v přímé trati. Výška figur je 0,6m nad niveletu dna, místně doplněná pohozelem z makadamu.

Jednostranně lichoběžníkový příčný profil: je kombinací pravoúhlého a lichoběžníkového profilu.

Niveleta dna je stabilizována příčnými prahy. Jsou betonové-šířky 0,6m a rovnané z kamene šířky 0,8m do rýhy, doplněnými rovnaninou na celé šířce dna nad prahem ( min.1,0 m, místně více) i pod prahem (min.3,0m).

### 5. Odvoz a uložení materiálu na skládku / k dalšímu využití

Projekt nepředepisuje konkrétní likvidaci-zpracování materiálu určením místa předání pro skládkování nebo další využití. Způsob a místo nakládání s materiály a odpady stanoví zhotovitel v souladu s ustanoveními zákona o odpadech před zahájením stavby a protokoly o likvidaci doloží stavebníkovi. Předpokladem je využití vlastních možností nakládání s materiály a odpady v rámci činnosti zhotovitele, případně zpracovatelů druhotných surovin a skládek okresu Děčín, s tím, že zeminy bude přednostně využita k zásypům a využitelný kámen k zabudování do konstrukcí , případně předání stavebníkovi k dalšímu využití.

## POŽADAVKY NA VÝROBNÍ DOKUMENTACI ZHOTOVITELE

Dokumentace postačuje k provedení stavby za předpokladu odborného vedení stavby a využití kvalifikovaných pracovníků zhotovitele. Doporučujeme zpracování technologických předpisů provádění konstrukcí a prací zhotovitelem, a zhotovení výkresů pažení/bednění.

Seznam použitých norem je uveden za textovou částí technické zprávy.



## D.1.2 STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ

### 1. TOLERANCE:

Směrové vytyčení zdí s přesností do 20 mm s tím, že konstrukce i linie budou plynule navazovat a bude zachována světlá šířka koryta.

Výškové vytyčení  $\pm 10$  mm s tím, že konstrukce budou plynule navazovat.

Rozměry zdiva  $\pm 10$  mm, a rovinanin  $\pm 50$  mm s tím, že bude dodržena průměrná tloušťka konstrukcí a optická rovinnost viditelných ploch a viditelných hran.

Tolerance rozměrů ostatních prvků jsou uvedeny v popisu konstrukcí, nebo jsou dány požadavky norem.

### 2. TYPY A PROVEDENÍ KONSTRUKCÍ, POUŽITÉ MATERIÁLY:

V oblasti jsou použity tyto typy konstrukcí:

- Opěrné nábrežní zdi (základ a dřík z prostého/slabě vyztuženého betonu, líc z lomového kamene).
- Železobetonové konstrukce
- Figury rovinaniny z lomového kamene
- Stabilizační prahy (betonové prahy a prahy z rovinaniny a opevnění dna)

### 2.1 TYPY KONSTRUKCÍ

Opěrné nábrežní zdi s lícem z lomového kamene: Základová konstrukce zdi je tvořena betonovými pasy se základovou spárou 0,80m pod niveletou dna. Základová spára bude odvodněná, urovnaná a zhutněná, s povrchem zpevněným vrstvou hutněného hrubého drceného kameniva (frakce do 63 mm) v tl. 150 mm. Základové části (pasy) z betonu C 25/30 XC2 budou prováděny uložením betonu přímo do výkopu na upravenou základovou spáru, líc bude pažen bedněním, rub bude pažen ztraceným bedněním (pažením), nebo betonován do výkopu. (pokud zhotovitel použije betonování do výkopu, překryje zeminu na rubu základu geotextilií min 300 g/m<sup>2</sup>). Na povrchu pasu bude založeno lícní zdivo z lomového kamene na hloubku 250 mm od povrchu. Pracovní spára mezi základem a tělesem zdi bude před ztvrdnutím betonu urovnána, začištěna a zdrsňena pro dobré navázání konstrukce. Do základu bude osazena výztužná síť, přesahující základovou spáru.

Těleso zdi je provedeno jako kombinované zdivo z lícního kamenného zdiva a betonového dříku. Při provádění bude beton (C 25/30 XC2 směs měkká), ukládán mezi lícní zdivo a bednění na rubu. U rubu zdi je konstrukční beton vyztužen ocelovou výztužnou sítí, která prochází pracovní spárou mezi betonovým základem a tělesem zdi. Síť bude uložena ca 700 mm v základové části (100 mm nad základovou spárou) a bude dosahovat ca 50 mm pod hlavu zdi (ocel B500-síť Kari Ø 8x8mm/150x150mm, krytí 100 mm).

Stykování navazujících sítí bude provedeno přesahem v délce 40 Ø.

Lícní zdivo bude provedeno lomového kamene (žula) v průměrné tl. 250 mm, zděné a spárované cementovou maltou. Malta bude splňovat požadavky pro zdění a ke spárování kamenného zdiva a dlažby a zdiva vodních staveb. Označení MC, pevnost M25, mrazuvzdornost XF3, odolnost proti otěru XM2.

Pro dobré zavázání kamene je nezbytné střídat různé délky kamene, ukládaného kolmo na zeď (použit vazáky v délce 300 - 350 mm, ca 2+3 ks/m<sup>2</sup>). Kámen bude nový, ucelené části budou prováděny z kamene stejného původu. Koruna zdiva je celá vyzděna z kamene na výšku min 40 cm, má šířku 50 cm se sklonem cca 3% do toku. Líc zdi je šikmý, ve sklonu 10:1, v oblasti navázání na sousední (stávající) zdi, případně mostní křídla) bude sklon líce upraven dle sousedních konstrukcí. Líc i koruna zdi budou v oblasti navázání na stávající konstrukce plynule napojeny na stávající zdivo.

Ve zdi jsou osazeny drény, provedení- trouby z HDPE DN 80 mm (silná stěna, černé), líc drénu bude přesahovat 50 mm líc zdiva, rub bude v rubu zdi. Rozteč vodorovná je ca po 3,0 m, v jedné řadě, výška 400 mm nad linií paty zdi. Po odbednění rubového zdiva bude provedena kontrola průchodnosti drénu.

Zásyp za rubem zdi bude prováděn a hutněn po vrstvách, v místě drénů je proveden obsyp štěrkopískem nebo drceným kamenivem. Pokud je rub bedněn ztraceným pažením, bude v místě drénu pažení vyříznuto a drén bude slícován s rubem pažení. Horní plocha zásypu za rubem zdi bude upravena pro humusování. Povrch terénu bude upraven tak, aby odpovídal povrchu sousedních ploch a byl spádován ke korytu toku.

Zdivo bude prováděno v dilatovaných blocích -viz výkresy tvaru zdí. Úprava dilatační spáry je popsána samostatně.

Schody-zdivo: Podélné, šířka 800 mm, stupně 200/250 mm (výška/šířka). Podesta délky 800 mm, hloubka 790 mm. Stupně budou provedeny z upraveného soklového kamene (žuly), vyzdívaného do lože ze zavlhlého betonu. Doporučujeme použití větších kamenů, ca 2-3 ks na stupeň. Skladba konstrukce: Tloušťka kamene 190 mm, kameny budou kladeny na sebe tak, aby vytvořily skladebnou výšku schodiště (mezera cca 10 mm).

Konstrukce schodiště-upravená konstrukce zdi. Šířka spár mezi kameny na povrchu konstrukcí průměrně 20mm, tolerance  $\pm 10$ mm. Spáry budou vyplněny cementovou maltou a přespárovány. Spáry nebudou průběžné (v každém stupni budou jinde). Povrch stupňů bude rovinný, kameny budou plynule navazovat (bez propadlých a vyboulených míst).

Dlažba na maltu cementovou: Dlažba je použita k opevnění dna v místě betonových prahů. Tloušťka kamene průměrně 250mm, práh je proveden z betonu C20/25, XC2. Cementová malta bude splňovat požadavky pro zdění a ke spárování kamenné dlažby a zdiva vodních staveb. Osazení kamene přímo do betonu prahu je možné za předpokladu, že bude dodržen technologický postup a osazení kamene proběhne v době tuhnutí betonu, před začátkem fáze tvrdnutí (bezprostředně po zabetonování prahu, v závislosti na meteorologické situaci (teplota konstrukcí a vzduchu, oslunění) a vlastnostech betonové směsi. Malta cementová, pevnost M25, XF3 (mrazuvzdornost), XM2 (odolnost proti obrusu). Spáry budou vyplněny maltou a spárovány na hloubku 70 mm s úrovní spáry 10 mm pod lícem kamene. Povrch dlažby bude očištěn od malty i cementového mléka. Spáry nebudou průběžné (max. přes 2 kameny) a to podélném ani příčném směru. Při provádění dlažby podél paty zdiva budou kameny opevnění dna s stěny provázány. Povrch dlažby bude rovinný, kameny budou plynule navazovat (bez propadlých a vyboulených míst).

Rovnanina-figura: Figura/Patka z rovnaniny z lomového kamene bude provedena do výšky 600-800mm nad ideální niveletu dna. Pata rovnaniny bude zapuštěna 700mm pod niveletu dna. Figura na břehu se směrem k vrchu svahu plynule zužuje na 400mm. Sklon líce je 1:1-1:1,25, u (odlišnosti jsou upřesněny na výkresech). Kámen do 200 kg, a 200-400 kg (popsáno na jednotlivých úsecích), pod figurou z kamene bude provedena úprava pláně (svahování). Těleso figury bude při ukládání kamene prošťerkováno, (frakce kameniva 16-32mm), líc rovnaniny ve svahu bude dlažbovitě urovnán a klínován. Horní část svahu bude opevněna humusováním v tl.150mm a osetím.

Figury budou prováděny z lomového kamene (čedič) o hmotnosti 80÷200 kg (případně 200÷400 kg a 400÷600 kg). Průměrný rozměr kamene rovnaninu bude de 30-50 cm (případně 40÷65 cm) , přičemž žádný z rozměrů nebude menší než  $\frac{1}{2}$  de. Klínování rovnanin bude zásadně stejným druhem kamene jako konstrukce. U dna je v patce rovnaniny přípustná nerovnost  $\pm 100$ mm od teoretické nivelety dna (maximálně však 100mm mezi sousedními prvky). Případné použití kamene, který není projektem předepsán (původ, barva, rozměry, tvar) musí být předem projednáno se zadavatelem (investorem) a případně projektantem. V patě svahu u pružného opevnění nebude prováděna průběžná podélná spára. To znamená, že kameny patky a břehové figury budou vzájemně provázány a spára bude prostřídána (průběžně kladené kameny dna a doložení kamenů na svahu a naopak). Rovněž bude provedeno provázání patky figury a navazujícího opevnění dna v místě příčných prahů tak, aby nevznikla podélná přímková spára.

Opravy stávajících figur budou provedeny u rozvolněných a deformovaných částí konstrukce. Při značném poškození bude poškozená část rozebrána, u výmolů bude doplněn hutněný zásyp a upravena ložná spára. Následně bude provedena nová figura s doplněním materiálu. Při částečném poškození bude provedeno doplnění kamene, vyrovnaní a doklínování líce.

Rovnanina-opevnění dna: Opevnění dna, plošné nebo jen podél paty nově budované/opravované zdi bude provedena z lomového kamene v tloušťce 30 cm. Kámen 80-200 kg, ukládaný strojně. Rovnanina bude prošťerkována, líc rovnaniny bude dlažbovitě urovnán a klínován.

Bude provedeno provázání rovnaniny a navazujícího opevnění v místě figur (podél patek) a u příčných prahů tak, aby nevznikla přímková spára.

Rovnanina- schody: Šířka 80 cm , stupně ca 20/25 cm (výška/šířka). Stupně budou provedeny z upraveného soklového kamene (čedič), ukládaného do figury na lože ze zavlhlého betonu. Doporučujeme použití větších kamenů, ca 2-3 ks na stupeň. Skladba konstrukce: Tloušťka kamene 19 cm, kameny budou kladeny na sebe tak, aby vytvořily skladebnou výšku schodiště (mezera cca 1 cm). Lože schodiště-prosypání rovnaniny provedeno zavlhlým betonem C20/25 XC2. Šířka spár mezi kameny na povrchu konstrukcí průměrně 2cm, tolerance  $\pm 1$ cm. Spáry budou vyplněny betonovou směsí a dusáním plochým pěchem. Výplň spáry po provedení bude kompaktní na celou výšku spáry. Spáry nebudou průběžné (v každém stupni budou jinde). Povrch stupňů bude rovinný, kameny budou plynule navazovat (bez propadlých a vyboulených míst).

Pohoz makadamem: Pohoz makadamem bude proveden jako opevnění svahu nad figurou z rovnaniny v exponovaných úsecích (SO 2.9 a SO 2.12). Sklon líce opevnění je 1:1,25, tloušťka pohozu 20 cm, frakce kameniva 63-125 mm, pod figurou bude provedena úprava pláně (svahování). Líc opevnění bude urovnán, prosypán humusem a oset.

Prahy ve dně: Stabilizace nivelety dna bude provedena příčnými prahy rovnaniny , nebo betonovými, doplněnými rovnaninou z lomového kamene v délce 1,0m nad prahem a 3,0m za prahem

Prahy z rovnaniny o hmotnosti kamene 200÷400 kg budou provedeny do rýhy ve dně délky 80 cm, (ve směru

osy toku), šířky dle vzdálenosti mezi lící opevnění, na hloubku 0,8 m (po úroveň základové spáry opevnění), s povrchem prahu v linii nivelety dna. Rovnanina tl.300 mm ve dně bude s prahem provázána, bez viditelných příčných spár, konstrukce bude proštěrkována, povrch prahu i rovnaniny bude dlažbovitě urovnán a doklínován.

Prahy betonové: Těleso prahu je tvořeno betonovým pasem délky 0,6 m (ve směru osy toku), šířky dle vzdálenosti mezi lící opevnění, se základovou spárou v úrovni základové spáry opevnění. Základová spára prahů bude odvodněná, urovnaná a zhutněná, s povrchem zpevněným vrstvou hutněného hrubého drceného kameniva (frakce 16-32 mm) v tl.15 cm. Prahy z betonu C20/25 XC2 budou prováděny uložením betonu do bednění na upravenou základovou spáru. Na povrchu prahu bude provedena dlažba z lomového kamene na cementovou maltu v tl.25 cm s vyspárováním cementovou maltou. Malta bude splňovat požadavky pro zdění a ke spárování kamenné dlažby a zdiva vodních staveb. Označení MC, pevnost M25, mrazuvzdornost XF3, odolnost proti otěru XM2. Pro provedení dlažby na povrchu prahu platí uvedené dále v textu. Prahy budou provedeny tak, aby dlažba prahu byla provázána s dlažbou opevnění (v dlažbě nebude přímková spára napříč korytem). V tělese prahu bude proveden drenážní prostup-vložením tr.HDPE DN 80mm v podélné ose prahu (ve směru osy toku).

Dlažba na maltu cementovou: Dlažba je použita k opevnění dna v místě betonových prahů. Tloušťka kamene průměrně 250mm, práh je proveden z betonu C20/25, XC2. Cementová malta bude splňovat požadavky pro zdění a ke spárování kamenné dlažby a zdiva vodních staveb. Osazení kamene přímo do betonu prahu je možné za předpokladu, že bude dodržen technologický postup a osazení kamene proběhne v době tuhnutí betonu, před začátkem fáze tvrdnutí (bezprostředně po zabetonování prahu, v závislosti na meteorologické situaci (teplota konstrukcí a vzduchu, oslunění) a vlastnostech betonové směsi. Malta cementová, pevnost M25, XF3 (mrazuvzdornost), XM2 (odolnost proti obrusu). Spáry budou vyplněny maltou a spárovány na hloubku 70 mm s úrovní spáry 10 mm pod lícem kamene. Povrch dlažby bude očištěn od malty i cementového mléka. Spáry nebudou průběžné (max. přes 2 kameny) a to podélném ani příčném směru. Při provádění dlažby podél paty zdiva budou kameny opevnění dna s stěny provázány. Povrch dlažby bude rovinný, kameny budou plynule navazovat (bez propadlých a vyboulených míst).

## 2.2 PROVEDENÍ KONSTRUKCÍ A PRACÍ

Výkopy: Předpokládaná třída těžitelnosti I a II. Výkopy budou převážně prováděné strojně. Stěny výkopu svahované, v místě navázání na sousední zdivo, u objektů a v blízkosti komunikace bude provedeno jednostranné pažení. Výška pažení základu do 1,0m, pažení příložné, zatížení zemním a vodním tlakem. Podél objektů, kde se bude pažit, je nutno postupovat při provádění výkopů i konstrukcí po úsecích délky do 2-3 m. Dimenzi pažení i detailní postup provádění, zejména s ohledem na zatížení, hloubky základů, délku pracovních postupů atp. stanoví dokumentace pažení (výrobní dokumentace dodávaná zhotovitelem). Pažení základu doporučujeme provést jako ztracené.

Náplavy budou odtěženy po úroveň nivelety dna, výmoly budou doplněny hutněným zásypem z výkopku. Pro stabilizaci zásypů je třeba provádění je provádět v odvodněné jímce. Dno bude po provedení těžení a zásypů urovnáno, případně opevněno.

Zásypy: budou prováděny nesoudržnou zeminou, (tříděný materiál výkopku-charakteru hlinitých písků a štěrků), ukládaným a hutněným po vrstvách ca 25÷30 cm (dle složení a hutnicího pokusu). Při hutnění by mělo být dosaženo ca 95% maximální ulehlosti. V případě, že se na zásypech bude zakládat, budou hutněny na 100% maximální ulehlosti. Provádění zásypů za konstrukcemi je možné po dosažení předepsané pevnosti materiálů, konstrukčních prvků i ucelených částí konstrukcí. Zhotovitel zodpovídá provedení zásypů způsobem, který nepovede k deformaci nebo poškození nosných konstrukcí (opevnění koryta toku).

Bourání objektů-opevnění: Při opravách budou bourány (rozebírány) dílčí části nebo celé konstrukce. Poškozené zdivo (případně část zdiva) bude bouráno s ohledem na sousední konstrukce a úpravy povrchu. Obdobně bude postupováno při rozebrání dílčích částí figur z rovnaniny. Kámen konstrukcí je různého tvaru a kvality. Po vybourání bude očištěn, suť bude deponována k recyklaci nebo na skládku. Kámen z bouraných konstrukcí bude tříděn, a dále využit. Porušený a nevhodný kámen bude předán pro další zpracování, případně na skládku. Vhodný kámen (zejména velkoobjemové žulové kvádry a trámy/sloupky, z opevnění budou po očištění dopraveny na deponii a vyskládány na palety, materiál převezme stavebník (správce toku). Pro užití kamene platí, že v jedné konstrukci (bloku zdi, dlažby) bude použit vždy stejný druh kamene (z hlediska petrografického složení).

Humusování: Pro humusování bude používána ornice, případně humózní zemina. Vrstva humusu bude kladena na upravenou pláň v tloušťce předepsané projektem, min.15 cm, bude rovnoměrně rozprostřena, urovnána, případně zvlhčena a lehce hutněna.

Osetí: směsným travním semenem (bude předána kompletně zatravněná plocha ZS). Pro založení trávníku

mimo pochozí plochy je stanovena kategorie 4 – trávnik krajinný (extenzivní). Terénní nerovnosti budou hrubě urovnané, bude doplněna vrstva humusu na tl. ca 150mm (v místě mimo výkopy je uvažováno s průměrným doplnění vrstvy 25mm v celé ploše). Povrch bude urovnan tak, aby v souvislé ploše 2x2m nebyly větší rozdíly než  $\pm 25\text{mm}$  (celkové převýšení- nerovnosti tedy činí max.50mm).

Pro trávnik na pochozích plochách je stanovena kategorie 2-trávnik parkový (rekreační), pro urovnaní platí podmínky jako pro pochozí vrstvy.

Pro výsev je třeba zvolit období s dostatečnou teplotou a vlhkostí (případně upravit půdní vlhkost kropením). Dávky výsevu budou v rozmezí 10-20 g osiva/m<sup>2</sup>. Při výsevu nesmí dojít k oddělení jednotlivých druhů, osivo je třeba mělce zapravit (do 1 cm) a přitlačit. Výsev bude prováděn směsí osiva splňující podmínky zák.219/2003 Sb. a vyhl.175/2004 Sb. přičemž složení travní směsi bude odpovídat místním podmínkám a požadavkům na kategorii trávniku.

Péče o trávnik bude pokračovat až do doby schopné převzetí, neurčí-li stavebník jinak.

Obdobným způsobem bude postupováno i při založení trávniku po hrubých terénních úpravách pro odstranění následků stavební činnosti v místech na březích, dotčených dopravou.

Návrh složení travní směsi: Kostřava 17%, kostřava červená 20%, bojínek 5%, lipnice 7%, psineček bílý 8%, jetel červený 2%, jetel vytrvalý 4%, pohaňka hřebenitá 3%, štirovník obecný 13%, psárka 6%, ovsík vyvýšený 15%. Případně je možno použít jiných uznaných místně obvyklých směsí pro extenzivní trávnik, s přihlédnutím ke stanovišti (chudé a místy zamokřené půdy, mírně svažité terén). Zcela nevhodné jsou směsi osiva, určené pro zatížené plochy (jílek vytrvalý atp.)

Výusti: Do koryta toku budou zaústěny všechna stávající výusti a odvodnění. Trouby budou odkopány po líc výkopu (ložné spáry), v případě potřeby provizorně podchyceny. K nastavení bude používán stejný materiál potrubí, jaké jsou u stávajících výustí. Při provádění zásypů bude postupováno obdobně jako při pokládání trub nových. Zásypy budou zhutněny v hloubce ca 15 cm pod niveletou dna potrubí (vnějším lícem). Trouby budou obsypány tříděným šterkopískem případně prohozenou zeminou se zhutněním. Bližší podrobnosti stanoví technický list výrobce potrubí.

Výusti v oblasti zdí: Při provádění konstrukcí zdí budou nastaveny/zkráceny tak, aby vyústění přesahovalo líc konstrukce zdi o ca 6 cm. Doporučené provedení průchodu zdi: Troubu opatřit po obvodu distanční vrstvou (např. pásky polystyrenu) a obezdít. V lici zdiva provést na hloubku 5 cm vytmelení spáry trvale pružným tmelem.

Výusti v oblasti rovnanin: Při provádění konstrukcí zdí budou nastaveny/zkráceny tak, aby vyústění nevyčnívalo nad líc rovnaniny, tzn vrchol trouby byl cca 1 cm pod lícem rovnaniny, čelo trouby bude svislé. Doporučené provedení průchodu figurou: Figura bude v šířce 400mm na každou stranu od líce trouby při ukládání prosypána v celé mocnosti zavlhlým betonem C20/25. Trouba bude uložena do betonového obsypu v tl. min 100mm. Líc rovnaniny bude v místě vyústění trouby dlažbovitě urovnan.

Základová spára zdiva bude urovnaná, zhutněná (100 % PS), odvodněná, opatřená vrstvou hutněného drceného kameniva hrubého (plynulá frakce 16÷32÷63mm) tl. min 150 mm.

Lícni zdivo z tříděného (soklového) lomového kamene - žuly. Rozměr kamene bude odpovídat rozměru konstrukce, obvykle je užito tl.25 cm. Je přitom přípustné, aby nejvýše 25% kamene mělo jeden z rozměrů menší, vždy však alespoň 60% předepsané hodnoty, tj.15 cm. Při zdění nebudou kameny s menšími rozměry ukládány společně v jednom místě, a bude při tom zachována minimální tloušťka kamenného zdiva (kolmo na líc) 200mm. Předpokládá se využití nového materiálu.

Šířka spáry, spárování: Pro zdivo a dlažby bude spára mezi kameny průměrně 3 cm, s tolerancí  $\pm 1\text{cm}$ . Cementová malta zdiva bude splňovat požadavky pro zdění a ke spárování kamenné dlažby a zdiva vodních staveb. Spárování bude prováděno na hloubku ca 70mm od líce kamene, tloušťka spárování min 60mm, tj ca 1 cm pod líc kamene. Spára bude vyškrobána, vystříkána tlakovou vodou (30-50 barů) a po vysušení bude provedeno vyspárování se zahrazením povrchu spáry. Líc zdiva bude očištěn.

Dilatační spára, spárování: Bude provedena na sraz. Ve zdivu bude ponechána spára v šířce do 2 cm (např. vložení polystyrenu XPS). Spára bude vyplněna po celém obvodu zdiva (i v patě a na rubu) na hloubku 7 cm pružným, voděodolným a mrazuvzdorným tmelem. Líc spárování bude 1 cm pod lícem kamene (hloubka vyplnění 60mm). Tloušťku spárování lze upravit dle pokynů výrobce, minimální přípustná hloubka vyplnění je 1,5 násobek šířky spáry. Mezi spárovací hmotou a distanční vložkou nebude vzduchová mezera.

Prostupy potrubí (přes koryto toku, v oblasti základů): Pro odkrytí potrubí a práce v ochranném pásmu platí podmínky vlastníka, provozovatele. Poloha potrubí bude vytyčena a ověřena kopanými sondami (po úroveň potrubí, případně po úroveň dna výkopů). Po odkrytí a před zásypem potrubí bude provedena fotodokumentace stavu. Kontrolu a souhlas vlastníka /provozovatele sítě s provedením prostupu zajistí zhotovitel. V případě, že trubní vedení zasahuje do konstrukcí opevnění, budou křížení (prostupy nad úroveň základové spáry) řešeny následovně: Bourání a výkopy podél potrubí budou prováděny, tak, aby nedošlo k poškození sítě (doporučujeme ruční provedení prací). Potrubí bude po dobu výkopu provizorně

stabilizováno (podepřením, zavěšením) tak, aby nedošlo k jeho poškození, nebo deformaci (průhybu, posunutí atp.). Způsob stabilizace polohy zvolí zhotovitel na základě místních podmínek při odkrytí potrubí. Provedení průchodu v základu zdi: Křížení bude provedeno tak, aby se konstrukce zdi a potrubí nedotýkaly. V základové konstrukci bude potrubí (chráničky) očištěno, obaleno pásky polystyrenu XPS tl.50mm s překrytím geotextilií (min 400 g/m<sup>2</sup>). Ochrana bude provedena min 50 mm za líc (rub) konstrukce. Obsyp potrubí ve výkopu mimo konstrukce opevnění bude proveden v předepsané tloušťce (min.15cm od povrchu potrubí) tříděným štěrkopískem. Zásyp a hutnění provádět způsobem, zabraňujícím poškození potrubí.

Provedení průchodu rovinou: Křížení bude provedeno tak, aby bylo k potrubí přístup po rozebrání opevnění. Obsyp potrubí provést v předepsané tl. (min.150mm od povrchu potrubí) tříděným štěrkopískem. Opevnění, zásyp a hutnění provádět způsobem, zabraňujícím poškození potrubí.

Zřízení a rekultivace přístupů: Opevnění dočasných přístupů se řídí použitou mechanizací zhotovitele a není projektem předepsáno. Po skončení stavebních prací bude provedena rekultivace ploch dočasných záborů, uvedením těchto ploch do původního stavu (urovnání a úprava pláň, humusování, osetí, odstranění opevnění atp). Ponechání zpevněných ploch bude možné pouze v případě výslovného požadavku vlastníka pozemku na jejich zachování.

Zajištění přístupů: Pro přístup budou využívány místní komunikace a pozemky podél břehů. Po dokončení prací budou dočasné přístupy uvedeny do původního stavu. Přístup přes sousední pozemky je vhodný pouze pro lehkou techniku, rovněž místní přístupová komunikace odpovídají svými parametry přístupu vozidel do 5,0 t. Vzhledem k možnému zamokření některých pozemků doporučujeme zvážit pro dopravu a provádění prací využití lehké pásové techniky. Zhotovitel posoudí možnosti pro dopravu výkopku, kamene a betonu a upraví nasazení mechanizace a postupy výstavby.

Doporučujeme místně provedení zpevněné netmelené staveništní komunikace v trase dohodnuté s vlastníkem pozemku: sejmutí humusu v tl.150 mm, geotextilie 300g/m<sup>2</sup>, hrubé drcené kamenivo 16-63 mm v tl.150mm. Po dokončení prací odstranění a uvedení do původního stavu. Vyzískané kamenivo je možné použít opakovaně. Pro některé lokality bude nutné využít pro přístup a dopravu koryto toku.

Po skončení stavebních prací bude provedena rekultivace ploch dočasných záborů, uvedením těchto ploch do původního stavu (urovnání a úprava pláň, humusování, osetí, odstranění opevnění atp). Ponechání zpevněných ploch bude možné pouze v případě výslovného požadavku vlastníka pozemku na jejich zachování.

Místní, časově omezenou úpravu dopravního značení je třeba projednat (aktualizovat zhotovitelem stavby) s DI PČR Děčín (zásady dopravního značení viz příloha DIO a následně zajistit povolení dopravního úřadu (MěÚ Rumburk).

Převádění vody, odvodnění stavební jámy: Převádění vody se řídí postupy zhotovitele a způsob provedení není předepsán. Zhotovitel by měl uvažovat s kapacitou převodu alespoň 150 l/s (zřízením příčných hrázek a potrubí, potřebný průměr je cca 400 mm, případně podélné hrázky). Zhotovitel zajistí pohotovostní čerpací soupravu / čerpání vody ze stavební jámy tak, aby konstrukce byly prováděny v suché stavební jámě/ nad hladinou vody.

Posouzení geologických a geotechnických poměrů: Zhotovitel stavby přizve TDI k převzetí základové spáry. Pokud se během výkopových prací nebo po odkrytí základové spáry anomálie-např. rozbředlé zeminy, měkké jíly, vývěry vody atp. zajistí zhotovitel přítomnost odborníka na geologii (geotechniku) a projektanta k posouzení situace a návrhu dalšího postupu.

Pasportizace objektů a monitoring konstrukcí: Zhotovitel stavby nesmí při provádění prací poškodit objekty nebo sítě TI na břehu, v místě křížení nebo v oblasti přístupu. Pro možnost kontroly zajistí zhotovení základního pasportu objektů/ konstrukcí. Pasport bude obsahovat popis a fotografickou dokumentaci objektů a údaje o zhotoviteli pasportu. Výsledky prohlídek budou zapisovány do protokolů, případné změny ve stavu objektů budou popsány a doloženy fotografiemi. Monitoring bude ukončen s dokončením stavby.

U sítí TI zajistí zhotovitel jejich vytyčení. Pro provádění prací v oblastech STI platí pravidla daná vlastníkem/správcem sítě.

Odlovení ryb: Týká se rybí osádky. Bude provedeno oprávněnou osobou, před zahájením stavebních prací na příslušné lokalitě, případně opětovně, po přerušení prací nebo přesunu jímky. Ryby budou po odlovu přemístěny mimo dosah prací, doporučujeme úsek ve směru proti toku. O každém odlovu bude vypracován protokol, který bude archivován u Stavebníka.

## 2.3 MATERIÁLY A KONSTRUKČNÍ PRVKY

Kámen bude splňovat podmínky pro vodní stavby, pro zdivo a dlažby bude opracovaný - upravován štípáním, za pomoci kamenického nářadí (sekáče, špičáky, pemrlice ap.), pro dlažby platí ustanovení obdobně. Kámen pro lícni zdivo a dlažby tříděný (soklový)-bude splňovat podmínku předepsané tloušťky, přibližné rovnoběžnosti lícni a rubové plochy, boční plochy nebudou s lícni/rubovou plochou svírat velmi ostrý nebo tupý úhel (bez opracování nebudou využívány kameny tvaru jehlanu/komolého jehlanu).

Nově prováděné konstrukce i opravy budou zhotoveny ze stejného druhu kamene pro ucelený úsek.

Beton: pro zdivo C25/30 XC2

Na žádost stavebníka budou provedeny průkazní zkoušky malty a betonu, odebrané na stavbě.

Malta cementová pro zdění a spárování, pevnost M25, XF3 (mrazuvzdornost), XM2 (odolnost proti obrusu)

Konstrukční výztuž-sítě Kari Ø8mm, ocel pevnosti min B500.

Drcené kamenivo hrubé:

- plynulé frakce 4-8, 8-16 mm, 16-32 mm
- lože v základu zdi 16-63 mm
- pohozy z makadamu 63-125 mm

Drcené kamenivo drobné plynulé frakce 0-4 mm

Štěrkodrti plynulé frakce z drobného a hrubého kameniva, šíře frakcí uvedena u popisu

Polystyren XPS extrudovaný stabilizovaný, určený pro styk se zemínou

Tmel do spár pružný, voděodolný, mrazuvzdorný, odolný UV záření

Jako standardy pro provádění stavby se budou používat platné ČSN/EN, které se vážou ke kvalitě použitých materiálů, způsobů provádění konstrukcí a prací i kontrole kvality. Využití jiných technických standardů je možné po doložení způsobu certifikace, na základě předem uzavřené dohody zhotovitele stavby s investorem.

## 3. STAVEBNÍ OBJEKTY:

SO 01 Oprava opevnění koryta

SO 02 Rekonstrukce opevnění koryta

Oba objekty jsou dále členěny na dvanáct dílčích objektů, dle lokality.

Katastrální území **Dolní Poustevna**

- Lokalita DP1
  - SO 01.1 -Těžení náplavů
  - SO 02.1 -Stabilizace nivelety dna
- Lokalita DP2
  - SO 01.2 -Oprava figur z rovinaniny
  - SO 02.2 -Rekonstrukce ná březních zdí a stabilizace nivelety dna
- Lokalita DP3
  - SO 01.3- Těžení náplavů
- Lokalita DP4
  - SO 01.4 -Těžení náplavů a oprava figur z rovinaniny
  - SO 02.4 -Stabilizace nivelety dna
- Lokalita DP5
  - SO 01.5 -Těžení náplavů a oprava pravobřežní zdi
  - SO 02.5 -Stabilizace nivelety dna
- Lokalita DP6
  - SO 01.6 -Těžení náplavů a oprava LB figury z rovinaniny
  - SO 02.6 -Stabilizace nivelety dna

- Lokalita DP7
  - SO 01.7 -Těžení náplavů
- Lokalita DP8
  - SO 01.8 - Těžení náplavů a oprava LB figury z rovnaniny
  - SO 02.8 -Stabilizace nivelety dna
- Lokalita DP9
  - SO 2.9 -Rekonstrukce opevnění koryta-rovnaniny

#### Katastrální území **Horní Poustevna**

- Lokalita HP1
  - SO 02.10- Rekonstrukce opevnění koryta
- Lokalita HP2
  - SO 02.11- Stabilizace nivelety dna
- Lokalita HP3
  - SO 02.12- Rekonstrukce opevnění koryta-rovnaniny

**3.1. Lokalita DP1** Od soutoku s Vilémovským potokem v délce ca 53 m (k objektu ČS před ČOV). V úseku bude provedeno odtěžení náplavů, doplnění figury z rovnaniny na pravém břehu a stabilizační prahy s přílehlým opevněním dna.

V lokalitě jsou dva úseky s odlišným sklonem dna. První se sklonem 1,65% v délce 20,8m, druhý se sklonem 0,78% v délce 31,7 m.

Přístup je po místní komunikaci k ČOV a podél pravého břehu. V závěru úseku je na pravém břehu odlehčovací výust.

Zařízení staveniště bude společné pro lokality DP1-DP3, je navrženo na levém břehu u mostu na p.č.140/1.

#### **SO 01.1 Těžení náplavů:**

Odtěžení náplavu ve výustní trati toku, v délce ca 20m, urovnání dna. Vyčištění výtoku z odlehčovací výusti na PB (žabí klapka).

#### **SO 02.1 Stabilizace nivelety dna:**

Stabilizační prahy a navazující opevnění dna rovnaninou.

Prahy ve dně-lokalita DP1

Pořadí	Typ	Šířka* (m)	Kóta nivelety (m n.m.)
1.1	Betonový	2,65	294,30
1.2	Betonový	3,20	294,40
1.3	Betonový	3,20	294,51
1.4	Betonový	3,90	294,61

\*Šířka-rozměr kolmo na osu toku, mezi základy, případně mezi lícem patek

**3.2. Lokalita DP2** Navazuje na DP1 v délce ca 65 m (od objektu ČS před ČOV po konec úpravy z roku 2015) V úseku bude provedeno odtěžení náplavů, doplnění figur z rovnaniny na obou březích, obnovení stávajících zdí v navázání opevnění nad mostem a stabilizační prahy s přílehlým opevněním dna.

V lokalitě jsou tři úseky s odlišným sklonem dna. První se sklonem 1,03% v délce 23,3m (včetně úseku pod mostem bez úpravy dna), druhý se sklonem 3,33% v délce 6,0m a třetí se sklonem 1,01% v délce 35,5 m.

Přístup je po místní komunikaci k ČOV a podél obou břehů. V místě zdí nad mostem kříží koryto toku vodovod a kanalizace, u povodní strany mostu je na levém břehu odlehčovací výust. a kabelové křížení (realizace 2022)

Zařízení staveniště bude společné pro lokality DP1-DP3, je navrženo na levém břehu u mostu na p.č.140/1.

#### SO 01.2 -Oprava figur z rovinaniny:

Opravy figur z rovinaniny na obou březích nad mostem, v délce 26,5m-Doplnění kamene, vyrovnání líce (místně s rozebráním a přeskládáním kamene), doklínování.

#### SO 02.2 -Rekonstrukce nábrežních zdí a stabilizace nivelety dna:

Rekonstrukce stávajících zdí nad mostem v délce 6,5 m (ZP2.1) a 6,9 m (ZL2.1). Stabilizační prahy a navazující opevnění dna rovinaninou. Pod mostem bude ponechána snížená úroveň dna.

Při rekonstrukci zdí bude řešen přístup vodovodu a případně i kanalizace základovou konstrukcí zdí-technické provedení viz.Kap.2.2 Provedení konstrukcí a prací, a výkresy VPF, PF pro lokalitu DP2.

Zdi-lokalita DP2

Pořadí	Délka (m)	Založení (m)	Výška (m) počátek/konec	Sklon líce počátek/konec	Kóta nivelety paty (m n.m.)
ZP2.1	6,50	0,80	1,55/1,10	10:1*/3:1**	294,92/295,14
ZL2.1	6,90	0,80	1,55/1,10	10:1*/3:1**	294,92/295,14

\*Upravit dle líce mostní opěry

\*\*Upravit líc navazující figury rovinaniny

Prahy ve dně-lokalita DP2

Pořadí	Typ	Šířka* (m)	Kóta nivelety (m n.m.)
2.1	Betonový	3,00	294,72
2.2	Betonový	3,30	294,82
2.3	Betonový	2,20	294,92
2.4	Betonový	2,30	295,12
2.5	Rovnanina	1,80	295,29
2.6	Rovnanina	2,00	295,34

\*Šířka-rozměr kolmo na osu toku, mezi základy, případně mezi lícem patek

### 3.3. Lokalita DP3 Navazuje na DP2 v délce 88 m (od konce úpravy z roku 2015 poblíž objektu ČS před ČOV po most u čp.91 a čp.139). Bude provedeno odtěžení náplavů, doplnění výmolů a urovnání dna.

V lokalitě je v celé délce úseku vyrovnaný sklon dna 0,54%.

Přístup je po místní komunikaci k ČOV přes pozemky jiných vlastníků, podél obou břehů a korytem toku. V závěru úseku kříží koryto a přístupy vrchní vedení nn, na pravém břehu je odkalovací výust vodovodu.

Zařízení staveniště bude společné pro lokality DP1-DP3, je navrženo na levém břehu u mostu na p.č.140/1.

#### SO 01.3 Těžení náplavů:

Odtěžení náplavů, hutněný zásyp výmolů, urovnání dna.

### 3.4. Lokalita DP4 Od povodní strany mostu na křižovatce ulic Lobendavská / Karlínská ca 55 m směrem po toku. V úseku bude provedeno odtěžení náplavů, doplnění figury z rovinanin na levém břehu a ve dně, obnova zajištění paty pravobřežní zdi, a stabilizační práh s přílehlým opevněním dna.

V lokalitě jsou dva úseky s odlišným sklonem dna. První se sklonem 1,55% v délce 47,2m, druhý se sklonem 1,90% v délce 7,9 m.



Přístup je po místní komunikaci, podél pravého břehu a korytem toku. V úseku kříží koryto a přístupy vrchní vedení nn, na pravém břehu je odlehčovací výust, podél pravého břehu je plynovod a kanalizace.

Zařízení staveniště bude společné pro lokality DP4-DP5, je navrženo na pravém břehu u mostu na p.č.88/1 a p.č.89.

#### SO 01.4 Těžení náplavů a oprava figur z rovnaniny:

Odtěžení náplavů v oblasti oblouku podél levého břehu a oprava figury z rovnaniny tamtéž, oprava a doplnění figury z rovnaniny ve dně (opevnění dna, navazující na mostní profil). Opravy rovnanin se týkají doplnění kamene, vyrovnání líce (místně s rozebráním a přeskládáním kamene) a doklínování.

Doplnění a urovnání dna podél paty pravobřežní zdi v délce 15,7m v oblouku (hutněný zásyp z hrubozrnného výkopku).

#### SO 02.4 Stabilizace nivelety dna:

Doplnění stabilizačního prahu, včetně navazujícího opevnění dna nad pravým obloukem.

Prahy ve dně-lokalita DP4

Pořadí	Typ	Šířka* (m)	Kóta nivelety (m n.m.)
4.1	Betonový	3,10	299,27

\*Šířka-rozměr kolmo na osu toku, mezi základy, případně mezi lícem patek

### 3.5. Lokalita DP5 Od mostu na křižovatce ulic Lobendavská / Karlínská ca 40 m směrem proti toku

V úseku bude provedeno odtěžení náplavů a odstranění výmolů, doplnění paty z rovnaniny podél mostního křídla, oprava stávající pravobřežní zdi a stabilizační prahy s přiléhajícím opevněním dna.

V lokalitě je vyrovnaný sklon dna 0,40%.

Přístup je hlavní komunikaci II/267 (ul. Lobendavská) a odbočující komunikaci III/2674 (ul. Karlínská). Nad mostem je na levém břehu odlehčovací výust se šachtou (propadlý terén), v místě pravobřežní zdi kříží koryto toku vodovod a kanalizace a jsou zde umístěny dvě výusti.

Zařízení staveniště bude společné pro lokality DP4-DP5, je navrženo na pravém břehu u mostu na p.č.88/1 a p.č.89.

#### SO 01.5 Těžení náplavů a oprava PB zdi:

Odtěžení náplavu podél levého břehu u mostu a doplnění výmolů ve dně, opravy stávající pravobřežní zdi nad mostním křídlem v délce 24,40 m (ZP5.1 a ZP5.2), doplnění patky z rovnaniny podél mostního křídla v délce 13,9m.

Zdi-lokalita DP5

Pořadí	Délka (m)	Založení (m)	Výška (m) počátek/konec	Sklon líce počátek/konec	Kóta nivelety paty (m n.m.)
ZP5.1	1,75*	0,80	0,88**/1,00	svislý/svislý	300,23/300,23
	9,65	0,80	1,00/1,00	10:1/10:1	300,23/300,27
ZP5.2	10	0,80	1,00/1,00	10:1/10:1***	300,27/300,31

\*Zavazující křídlo

\*\* Upravit dle tvaru odvodňovacího rigolu

\*\*\* Upravit dle tvaru navazující zdi

**SO 02.5 Stabilizace nivelety dna:**

Stabilizační prahy a navazující opevnění dna rovnatinou.

Prahy ve dně-lokalita DP5

Pořadí	Typ	Šířka* (m)	Kóta nivelety (m n.m.)
5.1	Betonový	3,63	300,20
5.2	Betonový	2,98	300,24
5.3	Betonový	3,00	300,31

\*Šířka-rozměr kolmo na osu toku, mezi základy, případně mezi lícem patek

**3.6. Lokalita DP6** Od stupně ve dně na hranici p.č. 533/1 a p.č.75 ca 80 m směrem proti toku (po hranici p.č. 67/3 a p.č.68/3. V úseku bude provedeno odtěžení náplavů, doplnění figury z rovnatinou na levém břehu a stabilizační prahy s přílehlým opevněním dna.

V lokalitě jsou dva úseky s odlišným sklonem dna. První se sklonem 1,48% v délce 54,4m, druhý se sklonem 0,00% v délce 25,8 m.

Přístup je po místní cestě z ul. Lobendavská k pravému břehu na začátku úseku z ul. Karlínská k levému břehu na konci úseku, mezilehlá část je přístupná pouze korytem toku.

Zařízení staveniště je navrženo na pravém břehu u začátku úseku na p.č.533/1.

**SO 01.6 Těžení náplavů a oprava LB figury z rovnatinou:**

Odtěžení náplavy, odstranění výmolů, urovnání dna a opravy figury z rovnatinou na levém břehu. Dno je značně zahlobbeno, pro doplnění zásypu do dna je třeba částečně použít vhodný výkopek ze sousedních úseků.

**SO 02.6 Stabilizace nivelety dna:**

Stabilizační prahy a navazující opevnění dna rovnatinou.

Prahy ve dně-lokalita DP6

Pořadí	Typ	Šířka* (m)	Kóta nivelety (m n.m.)
6.1	Betonový	2,77	301,93
6.2	Betonový	2,91	302,08
6.3	Betonový	2,39	302,23
6.4	Betonový	2,25	302,35
6.5	Betonový	2,66	302,35

\*Šířka-rozměr kolmo na osu toku, mezi základy, případně mezi lícem patek

**3.7. Lokalita DP7** Úsek podél p.č.227/2 v délce cca 25 m. Předmětem prací je vyčištění průtočného profilu.

V lokalitě je vyrovnaný sklon dna 0,35%.

Přístup ulice Lobendavská, přes pozemky jiných vlastníků, podél pravého břehu.

Zařízení staveniště bude společné pro lokality DP7-DP9, je navrženo na pravém břehu podél ulice Lobendavská na p.č.43.

**SO 01.7 Těžení náplavů:**

Při povodni 2021 bylo původní koryto zaneseno náplavou, došlo k vybočení do levého břehu. Bude provedeno odtěžení náplavů, hutnění zásyp výmolů, a urovnání dna.

**3.8. Lokalita DP8** Od povodní strany mostu u čp.28 ca 51m směrem po toku. V úseku bude provedeno odtěžení náplavů, doplnění figury z rovnaniny na levém břehu (včetně nové dílčí figury na začátku úseku) a stabilizační práh s přiléhajícím opevněním dna.

V lokalitě je vyrovnaný sklon dna 1,50%.

Přístup je po místní cestě z ul. Lobendavská k pravému břehu na konci úseku a podél pravého břehu směrem po vodě.

Zařízení staveniště bude společné pro lokality DP7-DP9, je navrženo na pravém břehu podél ulice Lobendavská na p.č.43.

#### **SO 01.8 Těžení náplavů a oprava LB figury z rovnaniny:**

Odtěžení náplavu, odstranění výmolů, urovnání dna a opravy figury z rovnaniny na levém břehu (včetně nové dílčí figury na začátku úseku v délce 4,20m ).

#### **SO 02.8 Stabilizace nivelety dna:**

Stabilizační práh a navazující opevnění dna rovnaninou.

Prahy ve dně-lokalita DP8

Pořadí	Typ	Šířka* (m)	Kóta nivelety (m n.m.)
8.1	Betonový	2,96	309,50

\*Šířka-rozměr kolmo na osu toku, mezi základy, případně mezi lícem patek

**3.9. Lokalita DP9** Od hranice p.č. St.236 a p.č.42/3 a p.č.75 v délce ca 75 m směrem proti toku. V úseku bude provedeno odtěžení náplavů, doplnění figury z rovnaniny na pravém břehu nové opevnění podél levého břehu (figura z rovnaniny, doplněná pohozelem z makadamu).

V lokalitě jsou dva úseky s odlišným sklonem dna. První se sklonem 0,80% v délce 53,6 m, druhý se sklonem 1,50% v délce 19,1 m.

Přístup je po přes pozemek třetích osob z ul. Lobendavská k pravému břehu na konci úseku a podél pravého břehu směrem po vodě a přes koryto k levému břehu.

Zařízení staveniště bude společné pro lokality DP7-DP9, je navrženo na pravém břehu podél ulice Lobendavská na p.č.43.

#### **SO 02.9 Rekonstrukce opevnění koryta:**

Kompletní rekonstrukce opevnění koryta: Odtěžení náplavu, urovnání dna a urovnání líce figury z rovnaniny na pravém břehu v délce cca 60 m. Nová figura z rovnaniny na levém břehu v celé délce úseku, cca 73 m, doplněná pohozelem z makadamu, humusováním a osetím.

**3.10. Lokalita HP1** Nad mostem u čp. 147 v délce cca 35 m. V úseku bude provedeno odtěžení náplavů, doplnění figur z rovnaniny na obou březích, obnovení stávající zdi na pravém břehu a krátké zdi v navázání opevnění nad mostem u levého břehu. Ve zdi a v rovnaninách budou obnoveny schody. Nad mostem bude proveden stabilizační práh s přiléhajícím opevněním dna.

V lokalitě je vyrovnaný sklon dna 0,69%.

Přístup je po místní komunikaci (ul.Pod Viaduktem) a podél obou břehů. V místě povodní strany mostu kříží koryto toku nadzemní vedení nn, na pravém břehu jsou výusti dešťových svodů a přepadu ze septiku. Provedení stavby vyžaduje sejmutí a obnovu oplocení.

Zařízení staveniště je navrženo na levém břehu, ca 50 m od lokality u místní komunikace na p.č.646.

#### **SO 02.10 Rekonstrukce opevnění koryta:**

V úseku bude provedeno odtěžení náplavů. Dále rekonstrukce stávající zdi na pravém břehu v délce 20,3 m (+1,5 m zavazovací křídlo) a krátké zdi v navázání opevnění nad mostem u levého břehu v délce 2,9 m. V pravobřežní budou obnoveny schody-podélné schodiště S10.1 ve směru toku, šířka stupňů 0,80 m, celková výška ramene 0,80 m, 4 stupně 25/20 cm (dl./v.). Dolní podesta na k.317,24 m n.m., 0,80x0,80 m (délka x šířka). Podél paty pravobřežní zdi bude provedeno zpevnění dna rovnaninou

v rozsahu výkopu (šířka ca 0,60 m). Figura z rovinaniny na pravém břehu navazuje na šikmé křídlo, je provedena , v délce 14,8 m. V místě navázání bude v rovinanině obnoveno šikmé schodiště S10.2, šířka stupňů 0,80 m, celková výška ramene 0,80 m, 4 stupně 25/20 cm (dl. kolmo na svah/v.). Figura z rovinaniny na levém břehu navazuje na krátkou přechodovou zeď, je provedena v délce 18,5m. místě přístupového kamenného chodníku bude obnoveno kolmé schodiště S 10.3. Šířka stupňů 0,80 m, celková výška ramene 0,60 m, 3 stupně 22/20 cm (dl./v.). Nad mostem bude proveden stabilizační práh s přílehlým opevněním dna.

**Provedení konstrukcí je třeba koordinovat s rekonstrukcí mostu, který leží na dolním konci úseku. Tvar zdí a opevnění dna bude navazovat na mostní křídla a opevnění dna v profilu mostu.**

Zdi-lokalita HP1

Pořadí	Délka (m)	Založení (m)	Výška (m) počátek/konec	Sklon líce počátek/konec	Kóta nivelety paty (m n.m.)
ZP10.1	13,30	0,80	1,00/1,00	10:1**/10:1	317,02/317,11
ZP10.2	7,0	0,80	1,00/1,00	10:1/10:1	317,11/317,16
	1,50	0,60	1,00/0,40	10:1/svislý	317,16/317,77
ZL10.1	2,90	0,80	1,00/1,00	10:1*/1:1	317,01/317,03

\*Upravit dle líce mostní opěry

Prahy ve dně-lokalita HP1

Pořadí	Typ	Šířka* (m)	Kóta nivelety (m n.m.)
10.1	Betonový	2,35	317,03

\*Šířka-rozměr kolmo na osu toku, mezi základy, případně mezi lícem patek

**3.11. Lokalita HP2** V oblasti mostu v ul. K rybníku (u ČS firmy G7 a.s.) a v délce ca 25m směrem po toku vody. V úseku bude provedeno odtěžení náplavů, a doplnění výmolů, bude proveden stabilizační práh s přílehlým opevněním dna.

V lokalitě je vyrovnaný sklon dna 0,41%.

Přístup je z místní komunikaci III/2673 (ul. K rybníku) a podél levého břehu. Koryto toku kříží nadzemní vedení nn a kanalizace.

Vzhledem k omezenému rozsahu prací bude materiál dopravován přímo z/do stavební jímky, pro ZS bude využito sousedních lokalit (DP 7-9, případně HP1)

#### SO 02.11 Stabilizace nivelety dna:

V úseku bude provedeno odtěžení náplavů a doplnění dna příčným přehozem (zásyp výmolů). Za mostem bude proveden stabilizační práh s přílehlým opevněním dna.

Prahy ve dně-lokalita HP2

Pořadí	Typ	Šířka* (m)	Kóta nivelety (m n.m.)
11.1	Betonový	3,92	320,78

\*Šířka-rozměr kolmo na osu toku, mezi základy, případně mezi lícem patek

**3.12. Lokalita HP3** Od mostu u čp.77 ca 60 m směrem po toku vody

V úseku bude provedeno odtěžení náplavů, drobná korekce trasy, opevnění figurami z rovinaniny na obou březích (převážná část je na pravém břehu), včetně navázání opevnění na mostní křídlo u pravého břehu. V závěru úpravy bude proveden stabilizační práh s přílehlým opevněním dna.

V lokalitě je vyrovnaný sklon dna 0,88%.

Přístup je po místní komunikaci (ul.Chalupářská) a podél obou břehů. Na pravém břehu je v oblasti

sjezdu z místní komunikace parkovací stání a rozsáhlý keřový porost-detailní úpravu sjezdu je třeba dohodnout s vlastníkem pozemku. V místě mostu kříží koryto toku nadzemní vedení nn a sdělovací kabely. Na pravém břehu je v dolní části úpravy rybníček s napouštěcím a vypouštěcím potrubím. Pro provedení stavby doporučujeme zřízení staveništní komunikace.

Navrhovaná plocha pro zařízení staveniště je na levém břehu u mostu na p.č.158.

### SO 02.12 Rekonstrukce opevnění koryta:

V úseku jsou dvě dílčí části úprav.

První oblast úprav je v dolní části úseku, kde je náplav z porušeného opevnění napříč tokem, za kterým je výrazný výmol ve dně a rozsáhlá nátrž pravého břehu, ohrožující parkové úpravy (včetně rybníčku) na břehu. Bude provedeno odtěžení náplavů, doplnění výmolů a drobná korekce trasy-úprava linie levého břehu. Figura z rovnaniny na pravém břehu navazuje na zachovalý břeh v oblasti solitérních stromů u rybníčku. Je provedena v délce 39 m. Na levém břehu je opevnění figurou z rovnaniny doplněno v oblasti příčného prahu ve dně, v délce ca 11 m. Nad úsekem s opevněním je levý břeh pouze urovňován.

Na základě spolupráce s majitelem sousedního pozemku (informace o poloze potrubí) bude obnoveno napouštění a vypouštění potrubí rybníčku- pravděpodobně PVC DN 150.

Příčný práh z rovnaniny č.12-1 je proveden s navazujícím opevněním dna rovnaninou.

Druhá oblast je u mostu, jedná se o doplnění a úpravu stávající rovnaniny v navázání na pravobřežní křídlo mostu v délce ca 10 m. Most bude rekonstruován, navázání bude provedeno k novému mostnímu křídlu. Opevnění je doplněno příčným prahem č.12-2 z rovnaniny, s navazujícím opevněním dna rovnaninou.

Provedení konstrukcí je třeba koordinovat s rekonstrukcí mostu, který leží v závěru úseku.

Pořadí	Typ	Šířka* (m)	Kóta nivelety (m n.m.)
12.1	Rovnanina	3,20	321,73
12.2	Rovnanina	2,50	322,13

\*Šířka-rozměr kolmo na osu toku, mezi základy, případně mezi lícem patek

## 4. STATICKÉ POSOUZENÍ

Statické posouzení je provedeno pro konstrukci nábrežních zdí a pro rámové konstrukce, vychází se přitom ze zkušeností s realizací obdobných konstrukcí.

Nábřežní zdi jsou provedeny jako tížné zdi z betonu a lomového kamene, pro posouzení stability polohy zdi a napětí v základové spáře je uvažováno s homogenní konstrukcí zdi.

Rozhodujícími zatíženími jsou vlastní hmotnost konstrukce, tlak zeminy, tlak podzemní vody za rubem konstrukce a tlak proudící vody v korytě. Občasným zatížením je přetížení případnou dopravou, nebo časově omezeným přísypem materiálu na břehu. Zatížení technickou seismicitou při hutnění lze vzhledem k rozměrům konstrukce při statickém výpočtu zanedbat.

Statické posouzení pro základní kombinaci zatížení je provedeno pomocí programu GEO 5\_2018, společnosti FINE s.r.o., licence pro společnost Mürabell s.r.o.-viz výstupy Výpočtu tížné zdi.

**Navržená konstrukce vyhovuje.**

Návrh a posouzení rámových konstrukcí je v samostatném statickém výpočtu.

## 5. POŽADAVKY NA KONTROLU KONSTRUKCÍ A PRACOVNÍCH POSTUPŮ

Požadavky jsou uvedeny samostatně, v „Návru zásad kontroly kvality prací pro dobu stavby“. Návrh bude aktualizován na základě smluvních ujednání mezi Stavebníkem a Zhotovitelem stavby.

**Ostatní požadavky na TS dokumentace objektů a technologických souborů se stavby netýkají.**

Ing.Milan Müller

Praha 31.10.2022

**POZEMKY STAVBY**

(viz odd. B.1.o)

Stavba leží v obci Dolní Poustevna[562441], Katastrální území: Dolní Poustevna [629987] a Horní Poustevna [629995]

Dolní Poustevna-pozemky stavby:

Jako pozemky stavby jsou uvedeny pozemky ve stávajícím korytě toku, na kterých budou prováděny práce k odstranění povodňových škod, bez ohledu na vlastnictví a druh pozemku.

Výměry částí pozemků koryta, které nejsou ve vlastnictví ČR a správě Povodí Ohře s.p. jsou uvedeny v tabulce v samostatném sloupci „Koryto vodního toku“ (KVT). Viz tab.1.

Zábor těchto částí pozemků pro účely provedení prací je zahrnut do výměr dočasného záboru-viz tab.2.

Tab.1-Katastrální území Dolní Poustevna-pozemky stavby

Parcela	Celková plocha m <sup>2</sup>	Druh	Vlastník/Správce	Z toho KVT m <sup>2</sup>	Lokalita
141/1	438	ostatní plocha	Ing. Tran Tiep	27	DP1
583/13	2800	vodní plocha	ČR/Povodí Ohře s.p.	Stavba	DP1-4
583/14	26	vodní plocha	ČR/Povodí Ohře s.p.	Stavba	DP1
St 47/1	1761	zastavěná pl. a nádvoří	Ing. Tran Tiep	12	DP1
128	683	trvalý travní porost	Miga Rudolf	64	DP2-3
133/4	101	vodní plocha	Šulc Josef	101	DP2
140/1	963	zahrada	Jírovská Renata	46	DP2
583/13	2800	vodní plocha	ČR/Povodí Ohře s.p.	Stavba	DP2
583/15	36	ostatní plocha	ČR/Povodí Ohře s.p.	Stavba	DP2
583/21	4	ostatní plocha	ČR/Povodí Ohře s.p.	Stavba	DP2
126/2	2053	trvalý travní porost	Šimanovský Valdemar	301	DP3
134/2	253	trvalý travní porost	Šulc Josef	8	DP3
134/5	234	zahrada	SJM Jírovský Tomáš a Jírovská Renata, Mejstříková Jarmila, Šašková Pavlína	8	DP3
580/2	232	ostatní plocha	město Dolní Poustevna	7	DP3
580/3	36	ostatní plocha	Javorovská Naděžda	13	DP3
583/13	2800	vodní plocha	ČR/Povodí Ohře s.p.	Stavba	DP3
St.148	397	zastavěná pl. a nádvoří	SJM Jírovský Tomáš a Jírovská Renata, Mejstříková Jarmila, Šašková Pavlína	3	DP3
90	126	zahrada	Havel Ladislav	36	DP4
91/2	220	zahrada	Pitelová Václava, Pitelová Veronika	32	DP4
586/1	91	zahrada	Pitelová Václava, Pitelová Veronika	10	DP4
St.21	129	zastavěná pl. a nádvoří	Havel Ladislav	39	DP4
St.209	279	zastavěná pl. a nádvoří	Pitelová Václava, Pitelová Veronika	10	DP4
89	100	zahrada	město Dolní Poustevna	100	DP4

Parcela	Celková plocha m <sup>2</sup>	Druh	Vlastník/Správce	Z toho KVT m <sup>2</sup>	Lokalita
193/3	40	vodní plocha	SJM Pokorný Roman a Pokorná Jana	40	DP4
583/13	2800	vodní plocha	ČR/Povodí Ohře s.p.	Stavba	DP4
583/1	4492	vodní plocha	ČR/Povodí Ohře s.p.	Stavba	DP5-9
583/19	52	vodní plocha	ČR/Povodí Ohře s.p.	Stavba	DP6
43	1099	ostatní plocha	město Dolní Poustevna	38	DP7-8
227/2	624	zahrada	SJM Vaxmanský Milan a Vaxmanská Alena	148	DP7
615	93	vodní plocha	Patlejš Petr	Stavba (93)	DP8
238/3	75	vodní plocha	SJM Šafránek Jaroslav a Šafránková Drahomíra	Stavba (75)	DP8
543/2	28	vodní plocha	Patlejš Petr	Stavba (28)	DP8
42/3	545	zahrada	Vaxmanský Jakub	69	DP9
240	1593	trvalý travní porost	SJM Vaxmanský Milan a Vaxmanská Alena	54	DP9
241/2	1105	ostatní plocha	Pjetaš Benno	16	DP9
241/6	58	vodní plocha	město Dolní Poustevna	11	DP9
St.237	597	zastavěná pl. a nádvoří	Vaxmanský Jakub	6	DP9

Tab.2-Katastrální území Dolní Poustevna-pozemky dotčené stavbou

Parcela	Celková plocha m <sup>2</sup>	Druh	Vlastník/Správce	Zábor dočas. m <sup>2</sup>	Lokalita
132	133	trvalý travní porost	město Dolní Poustevna	28+14*	DP1-2
141/1	438	ostatní plocha	Ing. Tran Tiep	27	DP1
388/1	126	trvalý travní porost	město Dolní Poustevna	120	DP1
518/2	1083	ostatní plocha	město Dolní Poustevna	5	DP1
St 47/1	1761	zastavěná pl. a nádvoří	Ing. Tran Tiep	12	DP1
128	683	trvalý travní porost	Miga Rudolf	79	DP2-3
129	64	trvalý travní porost	město Dolní Poustevna	27	DP2
131/5	93	ostatní plocha	město Dolní Poustevna	1	DP2
133/3	832	zahrada	Šulc Josef	180	DP2-3
133/4	101	vodní plocha	Šulc Josef	101	DP2
140/1	963	zahrada	Jírovská Renata	193	DP2
518/1	70	ostatní plocha	město Dolní Poustevna	9	DP2
519/1	95	trvalý travní porost	město Dolní Poustevna	62	DP2
126/2	2053	trvalý travní porost	Šimanovský Valdemar	342	DP3
134/2	253	trvalý travní porost	město Dolní Poustevna	102	DP3
580/2	232	ostatní plocha	město Dolní Poustevna	65	DP3

Parcela	Celková plocha m <sup>2</sup>	Druh	Vlastník/Správce	Zábor dočas. m <sup>2</sup>	Lokalita
580/3	36	ostatní plocha	Javorovská Naděžda	13	DP3
St.148	397	zastavěná pl. a nádvoří	SJM Jírovský Tomáš a Jírovská Renata, Mejstříková Jarmila, Šašková Pavlína	3	DP3
88/1	86	zahrada	město Dolní Poustevna	86	DP4
89	100	zahrada	město Dolní Poustevna	100	DP4
90	126	zahrada	Havel Ladislav	11	DP4
91/2	220	zahrada	Pitelová Václava, Pitelová Veronika	19	DP4
193/3	40	vodní plocha	SJM Pokorný Roman a Pokorná Jana	40	DP4
586/1	91	zahrada	Pitelová Václava, Pitelová Veronika	6	DP4
St.21	129	zastavěná pl. a nádvoří	Havel Ladislav	25	DP4
St.209	279	zastavěná pl. a nádvoří	Pitelová Václava, Pitelová Veronika	16	DP4
532/1	1755	ostatní plocha	UK/SUSUK	13	DP5
532/3	51	ostatní plocha	město Dolní Poustevna	13	DP5
201	266	zahrada	město Dolní Poustevna	28	DP5
203/2	835	zahrada	město Dolní Poustevna	7	DP5
77/1	85	zahrada	město Dolní Poustevna	27	DP5
207/1	299	zahrada	město Dolní Poustevna	47+75*	DP6
207/2	632	zahrada	Mgr.Jakubcová Iva, Špaček Pavel, Špačková Anna	65	DP6
533/1	563	ostatní plocha	město Dolní Poustevna	217+188*	DP6
43	1099	ostatní plocha	město Dolní Poustevna	228	DP7-8
50/1	123	zahrada	SJM Vaxmanský Milan a Vaxmanská Alena	17	DP7
227/1	1780	trvalý travní porost	město Dolní Poustevna	69	DP7
227/2	624	zahrada	SJM Vaxmanský Milan a Vaxmanská Alena	281+22*	DP7
227/3	496	zahrada	SJM Vaxmanský Milan a Vaxmanská Alena	20	DP7
615	93	vodní plocha	Patlejš Petr	36	DP8
238/3	75	vodní plocha	SJM Šafránek Jaroslav a Šafránková Drahomíra	75	DP8
543/1	483	ostatní plocha	Patlejš Petr	158+124*	DP8
543/2	28	vodní plocha	Patlejš Petr	28	DP8
41/1	1260	trvalý travní porost	Vaxmanský Jakub	176	DP9
42/3	545	zahrada	Vaxmanský Jakub	69+63*	DP9
239/1	81	trvalý travní porost	město Dolní Poustevna	6	DP9
240	1593	trvalý travní porost	SJM Vaxmanský Milan a Vaxmanská Alena	54	DP9
241/2	1105	ostatní plocha	Pjetaš Benno	34	DP9



Parcela	Celková plocha m <sup>2</sup>	Druh	Vlastník/Správce	Zábor dočas. m <sup>2</sup>	Lokalita
241/6	58	vodní plocha	město Dolní Poustevna	19	DP9
St.237	597	zastavěná pl. a nádvoří	Vaxmanský Jakub	116	DP9

\* Dočasný zábor-přístup

### Horní Poustevna-pozemky stavby:

Výměry části pozemků koryta, které nejsou ve vlastnictví ČR a správě stavebníka (a nejsou vedeny jako druh pozemku „vodní plocha“ ) jsou uvedeny v tabulce č.3 v samostatném sloupci „Koryto vodního toku“ (KVT). Zábor těchto částí pozemků pro účely provedení prací je zahrnut do výměr dočasného záboru-viz tab.4.

Tab.3-Katastrální území Horní Poustevna-pozemky stavby

Parcela	Celková plocha m <sup>2</sup>	Druh	VLASTNÍK/SPRÁVCE	Z toho KVT m <sup>2</sup>	Lokalita
882/1	4705	vodní plocha	ČR/Povodí Ohře s.p.	Stavba	HP1-2
1/1	215	trvalý travní porost	SJM Nesnídal Jindřich a Nesnídalová Jaroslava	18	HP1
1/2	169	zahrada	Kolářek Martin, Šolcová Michaela	19	HP1
2/1	1091	zahrada	Vrbka Miroslav	8	HP1
2/2	132	trvalý travní porost	Kolářek Martin, Šolcová Michaela	9	HP1
619/1	791	trvalý travní porost	Ducháčová Helena	23	HP1
16/7	9	vodní plocha	G7, a.s.	9	HP2
884/1	1587	vodní plocha	ČR/Povodí Ohře s.p.	Stavba	HP3
153/1	4806	trvalý travní porost	Město Dolní Poustevna	8	HP3
153/2	1749	trvalý travní porost	Kulíková Ivana Ing.	187	HP3
163/1	2122	trvalý travní porost	Město Dolní Poustevna	11	HP3

Tab.4-Katastrální území Horní Poustevna-pozemky dotčené stavbou

Parcela	Celková plocha m <sup>2</sup>	Druh	Vlastník/Správce	Zábor dočas. m <sup>2</sup>	Lokalita
882/1	4705	vodní plocha	ČR/Povodí Ohře s.p.	Stavba	HP1-2
1/1	215	trvalý travní porost	SJM Nesnídal Jindřich a Nesnídalová Jaroslava	35	HP1
1/2	169	zahrada	Kolářek Martin, Šolcová Michaela	32	HP1
2/1	1091	zahrada	Vrbka Miroslav	31	HP1
2/2	132	trvalý travní porost	Kolářek Martin, Šolcová Michaela	9	HP1
619/1	791	trvalý travní porost	Ducháčová Helena	23	HP1
646	3597	trvalý travní porost	Město Dolní Poustevna	150	HP1
806	211	ostatní plocha	Město Dolní Poustevna	11	HP1
807/1	1933	ostatní plocha	Město Dolní Poustevna	49	HP1

Parcela	Celková plocha m <sup>2</sup>	Druh	Vlastník/Správce	Zábor dočas. m <sup>2</sup>	Lokalita
16/7	9	vodní plocha	G7, a.s.	9	HP2
884/1	1587	vodní plocha	ČR/Povodí Ohře s.p.	Stavba	HP3
153/1	4806	trvalý travní porost	Město Dolní Poustevna	100	HP3
153/2	1749	trvalý travní porost	Kulíková Ivana Ing.	274	HP3
158	539	trvalý travní porost	Město Dolní Poustevna	170	HP3
163/1	2122	trvalý travní porost	Město Dolní Poustevna	70	HP3
847/1	3215	ostatní plocha	Město Dolní Poustevna	25	HP3
859/1	1933	ostatní plocha	Město Dolní Poustevna	9	HP3

\* Dočasný zábor-přístup

## ZÁVAZNÁ STANOVISKA DOSS, OSTATNÍ STANOVISKA

Viz B.1,f)

### MěÚ Rumburk

1. Provedení zabezpečovacích prací bylo nařízeno rozhodnutím vodoprávního úřadu č.j.: OŽP/29219-21/4092-21/hop, ze dne 28.7.2021.
2. Ve sdělení Vodoprávního úřadu ze dne 14.9.2022 je uvedeno: K ohlášení udržovacích ani zabezpečovacích prací není potřeba mít Koordinované závazné stanovisko. Stanovisko k zásahu do VKP od orgánu ochrany přírody je jedním z podkladů, tudíž stanovisko VKP je povinné.
3. Rozhodnutí- Souhlasné stanovisko k zásahu do VKP, OŽP/46442-22/5922-22/vecha ze dne 26.10.2022 za podmínek:
  1. Stavbou nedojde k významnému omezení ekologicko-stabilizační funkce významného krajinného prvku ani k jeho výraznému poškození nebo zničení.
  2. Při stavebních pracích nebudou dotčeny břehové prostory. Při práci stavebních mechanismů v blízkosti stromů budou provedena opatření omezující možná poškození (bednění, svázání výhonů a větví atp.). V případě poškození větví, kmenů nebo kořenů stromů budou neprodleně provedena nápravná opatření - čistý řez, začištění rány a ošetření vhodným preparátem proti plísním a houbovým chorobám. Postupy budou odpovídat požadavkům ČSN 83 9061.
  3. Zásah do výše uvedeného významného krajinného prvku proběhne pouze v rozsahu nezbytně nutném k realizaci odstranění poruch stávajícího opevnění koryta v důsledku povodně 07/2021.
  4. Práce nebudou realizovány v obdobích s možným kyslíkovým deficitem způsobeným malými průtoky vodního toku.
  5. Bude postupováno podle § 5 odst.3 zákona, aby nedocházelo k nadměrnému úhynu rostlin a zraňování nebo úhynu ~živočichů nebo ničení jejich biotopů, kterému lze zabránit technicky i ekonomicky dostupnými prostředky.
  6. Stavba bude dokonale zajištěna proti úniku provozních a pohonných hmot ropného původu a také stavebních hmot, zejména cementových směsí do vodního toku.
  7. Před prováděním prací v korytě toku bude proveden odlov ryb oprávněnou osobou. Transfer ryb bude proveden do koryta Lučního potoka výše proti toku vody.Orgán ochrany přírody upozorňuje, že:
  3. Při výskytu zvláště chráněného druhu živočichů i rostliny (dále jen ZCHD), bez ohledu na jeho vývojové stádium, musí být postupováno v souladu s § 56 zákona, potažmo musí být podána žádost o vydání výjimky ze zákazů u ZCHD, která se podává u příslušného orgánu ochrany přírody, tj. u Krajského úřadu Ústeckého kraje, odbor životního prostředí a zemědělství, Velká Hradební 3118/48, 400 02 Ústí nad Labem.
  4. Kácení dřevin je možné pouze v souladu s § 8 odst. 1 zákona (tj. na základě povolení Městského úřadu Dolní Poustevna, Vilémovská 77, 407 82 Dolní Poustevna)

*K podmínkám stanoviska zásahu do VKP:*

*Požadavky jsou zahrnuty do dokumentace, záměry zde obsažené a postupy, stanovené pro jejich dosažení budou dodrženy.*

### MěÚ Dolní Poustevna:

Číslo jednací: MDP-1910/2022/1733/2022 ze dne 8.7.2022:

Město Dolní Poustevna souhlasí s předloženou projektovou dokumentací stavby „OPŠ 07/21 – Luční potok v Horní a Dolní Poustevně - zabezpečovací práce“ za předpokladu splnění níže uvedených podmínek :

- 1) Zahájení stavebních prací resp. harmonogram stavebních prací dle členění stavby do jednotlivých lokalit bude min. 5 dní předem písemně oznámeno (stavebník popř. zhotovitel stavby) odboru správy majetku MěÚ Dolní Poustevna, Vilémovská 77, 407 82 Dolní Poustevna, p. Zdeněk Hauser.
- 2) Stavbou dotčené pozemky ve vlastnictví Města Dolní Poustevna budou před zahájením prací protokolárně předány (buď samostatným protokolem nebo zápisem do stavebního deníku). Dto i pro pozemky v rámci zařízení staveniště.
- 3) Stavba resp. odstranění povodňových škod na vodním toku bude koordinováno s projekty obnovy mostních objektů ve vlastnictví Města Dolní Poustevna na vodním toku Luční potok. Lze předpokládat souběh realizace oprav povodňových škod.
- 4) V průběhu realizace stavebních prací budou místní komunikace udržovány v řádném a čistém stavu, nebude na ně ukládán výkopek ani stavební materiál. Za tuto skutečnost odpovídá stavebník.
- 5) Pozemky resp. jejich části řešené v rámci dočasného záboru budou po ukončení uvedeny do řádného stavu, odpovídající původnímu stavu, a zpět protokolárně předány zástupci vlastníka (odbor správy majetku M\_Ú Dolní Poustevna, p. Zdeněk Hauser).
- 6) Pozemky resp. jejich části dotčené trvalým zábořem budou po dokončení a zaměření skutečného provedení stavby předmětem majetkoprávního vypořádání mezi Městem Dolní Poustevna a Povodím Ohře s.p.

Orgán ochrany obyvatelstva: Čj. MDP-1912/2022MDPze dne 8.7.2022

Městský úřad Dolní Poustevna, odbor správy majetku, jako věcně příslušný orgán ochrany obyvatelstva vydává souhlasné stanovisko k projektové dokumentaci za předpokladu splnění níže uvedených podmínek :

- 1) Staveniště bude řádně označeno a zabezpečeno proti vstupu nepovolaných osob.
- 2) Pro dobu realizace stavebních prací bude zpracován Povodňový plán.

Silniční správní úřad: Čj. MDP-1913/2022MDPze dne 8.7.2022

Městský úřad Dolní Poustevna, odbor správy majetku, jako místně příslušný silniční správní úřad vydává souhlasné stanovisko k projektové dokumentaci za předpokladu splnění níže uvedených podmínek :

- 1) V průběhu realizace stavby nebude ohrožena bezpečnost provozu na přilehlých místních komunikacích.
- 2) Po dobu realizace zabezpečovacích prací budou místní komunikace udržovány v čistém a řádném stavu, nebude na nich deponován výkopek ani stavební materiál.

#### **Stanovisko DI PČR:**

Č. j. KRPU-155450-2/ČJ-2022-040206, 2.9.2022: DI PČR Nemá zásadních připomínek k předloženému návrhu dopravně inženýrských opatření (DIO) pro akci „OPŠ 07/21 - Luční potok v Horní a Dolní Poustevně - zabezpečovací práce“ a zároveň upozorňuje:

- DI-Děčín není příslušným orgánem státní správy k posuzování návrhů DIO pro účely zpracování rozpočtu na náklady spojené s dopravním značením.
- V žádosti není předložen žádný závazný harmonogram provádění prací.
- Uvedené sdělení nenahrazuje souhlas se zvláštním užíváním pozemní komunikace a není závazným dokumentem k dopravně inženýrskému opatření v době realizace stavby např. z důvodu nutné změny způsobu provádění prací zhotovitelem, dopravního řešení lokality, koordinace opatření s dalšími stavbami, náhlé změny technického stavu komunikací, nebo i legislativních změn apod., což může vyvolat změny v řešení dopravně inženýrských opatření stavby v uvedené lokalitě.

#### **Požadavky vlastníků a uživatelů:**

1. Stanoviska vlastníků se týkají majetkových vztahů, podmínek přístupu nebo vjezdu na pozemky a provádění prací, , požadavků na zachování drobných nebo dočasných staveb, přístupu k vodě, oznámení zahájení stavby v předstihu, informací o dotčených pozemcích, porostech a sítích technické infrastruktury. Zásaditosti mohou být upraveny smluvně mezi stavebníkem a vlastníky pozemků. Podmínky jsou obsaženy ve vyjádřeních a technické požadavky jsou do projektové dokumentace zahrnuty

2. Stanoviska vlastníků, správců STI se týkají existence sítí v zájmovém území a podmínek pro práci v ochranných pásmech sítí

3. Stanovisko správce veřejné dopravní infrastruktury (SUS UK):

Čj. 12-236-1-O / SUSUKDC/Hlo/14245/2022, 6.9.2022

Souhlasné při splnění podmínek:

1. Budou předem zajištěna taková účinná opatření, aby v průběhu prací ani později po jejich dokončení nedocházelo k znečištění, či jinému poškození vozovky, ani ostatních silničních součástí a příslušenství (kromě výjimek dle bodu č. 3 tohoto vyjádření), nebylo narušeno stávající silniční odvodnění a nebyla ohrožena bezpečnost silničního provozu v dotčeném úseku.
2. Dočasná komunikační připojení na přilehlou silnici budou provedena takovým způsobem, aby nemohlo docházet k vytékání povrchových či jiných vod z prostoru stavby na silniční pozemek ani ze silničního pozemku do prostoru připojení a aby bylo zajištěno řádné odvodnění silnice v dotčeném úseku.
3. Zhotovitel protokolárně předá místa dočasných přístupů na staveniště zástupcům naší organizace neprodleně po dokončení prací, nejpozději v den závěrečné kontrolní prohlídky.
4. Investor stavby bere souhlasně na vědomí, že po dokončení prací v silničním pozemku a jeho zpětném převzetí naší organizací, bude po záruční dobu 60 měsíců provádět průběžně a bez prodlení odstraňování závad vzniklých z jeho činnosti na silničním pozemku a uhrazovat škody následně vzniklé v důsledku těchto závad.

4. Stanovisko ČRS: Zn.1036/0323/22 ze dne 29.7.2022

Souhlasné stanovisko s následujícími připomínkami:

1. Úsek toku je využíván k odchovu generačních ryb pstruhů obecných. Stavba bude dokonale zajištěna proti úniku provozních a pohonných hmot ropného původu a také stavebních hmot, zejména cementových směsí do vodního toku.
2. Během oprav nábrežních zdí bude zhotovena dočasná podélná hrázka, která zamezí zakalování vody a vyplavování cementových směsí do vodního toku, případně příčná hrázka s převodem vody potrubím v dílčím úseku.
3. Alespoň tři týdny před plánovaným zahájením prací požadujeme ohlášení této skutečnosti na adresu sekretariátu ČRS z.s., SvčÚS z důvodu možného odlovení obsádky ryb z předmětných úseků a přemístění mimo úsek dotčený stavbou.
4. Odlov obsádky ryb bude proveden za finanční úhradu na náklady stavebníka. Odlov obsádky ryb bude zajišťovat MO Dolní Poustevna, která je pověřena hospodařením na daném rybářském revíru. Kontakt na hospodáře p. Margala, tel.: 721723113.
5. Požadujeme zachování přirozeně vzniklých výmolů na místech, kde nebudou narušovat stabilitu nábrežních zdí, bez doplnění kamenného záhozu a následného urovnání, či použití kamenné dlažby. Do navržených příčných prahů doporučujeme umístit do koruny prahů kameny na štět, aby vystupovaly nad niveletu dna a vytvářely nízké jízky.

Podmínky ČRS se týkají vesměs provádění prací a jsou v projektové dokumentaci obsaženy.

K bodu 5

- *Výmoly, které budou sanovány, narušují nebo ohrožují opevnění toku a stabilitu objektů (především zdi a figury z rovnaniny, rovněž místně mosty a komunikace). Rozsah úprav opevnění a vyrovnání dna navržený v dokumentaci je nezbytně dodržet.*
- *Příčné stabilizační prahy jsou doplněny opevněním souvisejícího dna nad a pod prahem rovnaninou z lomového kamene. Kvůli stabilitě dna, vlastního prahu i souvisejícího opevnění břehů není žádoucí tvorba výmolů za prahy i vytváření peřejí (jízky). Drobné nerovnosti v povrchu opevnění dna jsou přípustné.*

**Vybrané ČSN tříd 72, 73, 74 a 75, mající vztah k předmětu díla.**

Úplný seznam všech platných ČSN je k dispozici v Českém normalizačním institutu

- ČSN 72 1015 Laboratorní stanovení zhutnitelnosti zemin  
ČSN 72 1800 Přírodní stavební kámen pro kamenické výrobky. Technické požadavky  
ČSN 72 1810 Prvky z přírodního kamene pro stavební účely. Společná ustanovení  
ČSN 72 1860 Kámen pro zdivo a stavební účely. Společná ustanovení  
ČSN EN 13383-1 Kámen pro vodní stavby - Část 1: Specifikace  
ČSN EN 13383-2 Kámen pro vodní stavby - Část 2: Zkušební metody  
ČSN 73 0001-1 Navrhování stavebních konstrukcí - Slovník - Část 1: Spolehlivost a zatížení konstrukcí  
ČSN 73 0001-5 Navrhování stavebních konstrukcí - Slovník - Část 5: Dřevěné konstrukce 67982  
ČSN 73 0001-7 Navrhování stavebních konstrukcí - Slovník - Část 7: Geotechnika 66305  
ČSN 73 0020 Názvosloví spolehlivosti stavebních konstrukcí a základových půd 31016  
ČSN ISO 3898 Zásady navrhování stavebních konstrukcí - Označování - Základní značky  
ČSN 73 0031 Spolehlivost stavebních konstrukcí a základových půd. Základní ustanovení pro výpočet  
ČSN ISO 2394 Obecné zásady spolehlivosti konstrukcí  
ČSN P ENV 1991-2-5 Zásady navrhování a zatížení konstrukcí - Část 2-5: Zatížení konstrukcí - Zatížení teplotou  
ČSN P ENV 1991-2-6 Zásady navrhování a zatížení konstrukcí - Část 2-6: Zatížení konstrukcí - Zatížení během provádění  
ČSN 73 0035 Zatížení stavebních konstrukcí  
ČSN P ENV 1998-1-1 1998/2 1998-02 730036  
ČSN 73 0037 1990/0 Opr.1 Zemní tlak na stavební konstrukce  
ČSN 73 0081 1986/0 Ochrana proti korozii v stavebnictví. Všeobecné ustanovenia  
ČSN ISO 1803 Pozemní stavby - Tolerance - Vyjadřování přesnosti rozměrů - Zásady a názvosloví ČSN 73 0210-1 Geometrická přesnost ve výstavbě. Podmínky provádění. Část 1: Přesnost osazení  
ČSN 73 0210-2 Geometrická přesnost ve výstavbě. Podmínky provádění. Část 2: Přesnost monolitických betonových konstrukcí  
ČSN 73 0420-1 Přesnost vytyčování staveb - Část 1: Základní požadavky  
ČSN 73 0420-2 Přesnost vytyčování staveb - Část 2: Vytyčovací odchylky  
ČSN 73 1001 Zakládání staveb. Základová půda pod plošnými základy  
ČSN P ENV 1997-2 Navrhování geotechnických konstrukcí - Část 2: Navrhování na základě laboratorních zkoušek  
ČSN P ENV 1997-3 Navrhování geotechnických konstrukcí - Část 3: Navrhování na základě terénních zkoušek  
ČSN P ENV 1996-2 Navrhování zděných konstrukcí - Část 2: Volba materiálů, konstruování a provádění zděných konstrukcí  
ČSN P ENV 1996-3 Navrhování zděných konstrukcí - Část 3: Zjednodušené metody a jednoduchá pravidla pro zděné konstrukce  
ČSN 73 1201 Navrhování betonových konstrukcí  
ČSN 73 1208 Navrhování betonových konstrukcí vodohospodářských objektů  
ČSN P ENV 1992-3 Navrhování betonových konstrukcí - Část 3: Betonové základy  
ČSN EN 206-1 2001/7 2001-09 732403 Beton - Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda  
ČSN 73 3040 Geotextilie v stavebních konstrukcích. Základné ustanovenia  
ČSN 73 3050 Zemné práce. Všeobecné ustanovenia  
ČSN 73 6524 Vodní hospodářství. Názvosloví hydrotechniky. Funkční objekty a zařízení hydrotechnických staveb  
ČSN 73 8106 Ochranné a záchytné konstrukce  
  
ČSN 74 3305 1988/0 1989-04 743305 Ochranná zábradlí. Základní ustanovení  
  
ČSN 75 0101 Vodní hospodářství - Základní terminologie  
ČSN 75 0102 Vodní hospodářství - Terminologie v hydromechanice  
ČSN 75 0121 Vodní hospodářství - Terminologie vodních toků  
ČSN 75 0123 Vodní hospodářství. Názvosloví hydrotechniky. Jezy  
ČSN 75 0124 Vodní hospodářství - Terminologie vodních nádrží a zdří  
ČSN 75 0125 Vodní hospodářství - Terminologie hydrotechniky - Přehrady  
ČSN 75 0128 Vodní hospodářství. Názvosloví využití vodní energie  
ČSN 75 0140 Vodní hospodářství. Názvosloví hydromeliorací  
ČSN 75 0250 Zatížení konstrukcí vodohospodářských objektů  
ČSN P 75 0290 Navrhování zemních konstrukcí hydrotechnických objektů  
ČSN 75 0255 Výpočet účinků vln na stavby na vodních nádržích a zdřích  
ČSN 75 2101 Ekologizace úprav vodních toků  
ČSN 75 2410 Malé vodní nádrže  
  
ČSN 83 9061 Technologie vegetačních úprav v krajině - Ochrana stromů, porostů a vegetačních ploch při stavebních pracích