

# **F.1 – POVODŇOVÝ PLÁN STAVBY**

---

PROJEKTOVÁ DOKUMENTACE PRO VYDÁNÍ STAVEBNÍHO POVOLENÍ  
(DSP) A PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY (DPS)

**OPŠ 07/2021 Chrochvický potok -  
opevnění**

**NÁZEV AKCE: OPŠ 07/2021 Chrochvický potok – opevnění**

Obec: Děčín

Katastrální území: Podmokly [625141], Chrochvice [562335]

Pozemek p.č.: 3164, 3422/4, 3426, 3427, 3828/4 v k.ú. Podmokly [625141]  
41/1, 42/1 v k.ú. Chrochvice [625086]

Okres: Děčín

Kraj: Ústecký

Vypracoval: Ing. Adam Vokurka, Ph.D., (AV ProENVI, s.r.o. – Kolonka 118/8, Praha 6 – Lysolaje, 16500)

tel: 737 288 688

Investor: Povodí Ohře, s.p.

Dodavatel stavby: .....

Vodní tok: Chrochvický potok, IDVT 10104593

Správce vodního toku: Povodí Ohře, s.p.

Hydrologické číslo povodí: 1-14-02-0250-0-00

**Předpokládané zahájení stavby:** .....

**Předpokládané dokončení stavby:** .....

Platnost povodňového plánu: po dobu trvání akce

**Vyjádření správce povodí a správce vodního toku:** přiloženo k návrhu PP

**Potvrzení souladu s PP obce příslušným vodoprávním úřadem:**

**Příslušný vodoprávní úřad:** Magistrát města Děčín, odbor ŽP

Datum: .....

Razítko:

Podpis:

## OBSAH

<b>A</b>	<b>VĚCNÁ ČÁST:</b>	<b>4</b>
A.1	ÚVOD	4
A.2	POPIS STAVBY	5
A.3	OHROŽENÉ MATERIÁLY, PROSTŘEDKY A MECHANIZACE NA STAVBĚ	15
A.4	HYDROLOGICKÉ ÚDAJE	15
A.5	STUPNĚ POVODŇOVÉ AKTIVITY (SPA):	16
A.6	POVODŇOVÁ KOMISE STAVBY:	17
A.7	ČINNOST PK STAVBY PŘI DOSAŽENÍ LIMITNÍCH HODNOT JEDNOTLIVÝCH SPA V PROFILU PŘEVODU VODY:	17
A.8	ČINNOST PK STAVBY PROVÁDĚNÁ PO SKONČENÍ POVODNĚ:	18
A.9	POVODŇOVÁ KNIHA:	19
A.10	PLATNOST POVODŇOVÉHO PLÁNU	19
<b>B</b>	<b>ORGANIZAČNÍ ČÁST:</b>	<b>20</b>
B.1	POVODŇOVÁ KOMISE STAVBY „OPŠ 07/2021 CHROCHVICKÝ POTOK - OPEVNĚNÍ“	20
B.2	SPOJENÍ NA OSTATNÍ ÚČASTNÍKY POVODŇOVÉ OCHRANY:	20
<b>C</b>	<b>GRAFICKÁ ČÁST:</b>	<b>23</b>

## TABULKY

Tabulka 1:	průtoky potrubím dle hloubky na vtoku převodu vody na stavbě	15
Tabulka 2:	ČHMÚ data – M-denní průtoky	15
Tabulka 3:	ČHMÚ data – N-leté průtoky	15
Tabulka 5:	SPA pro převod vody přes staveniště	17

## A VĚCNÁ ČÁST:

### A.1 ÚVOD

#### A.1.1 Právní předpisy

Povodňový plán byl zpracován v souladu s následujícími právními předpisy:

- Zákon č. 254/2001 Sb., o vodách ve znění pozdějších předpisů;
- Zákon č. 240/ 2000 Sb., o krizovém řízení a změně některých zákonů (krizový zákon);
- Zákon č. 239/ 2000 Sb., o integrovaném záchranném systému a o změně některých zákonů;
- Metodický návod MŽP ČR pro provádění hlásné a předpovědní povodňové služby (Věstník MŽP, částka 5/2003);
- TNV (technické normy vodohospodářské) 75 2931 Povodňové plány z 08/2006.

#### A.1.2 Použité podklady pro vypracování PP

- hydrologické údaje
- technické údaje
- místní šetření zpracovatele
- projektová dokumentace
- výstupy modelu HEC-RAS

Povodňový plán je určen pro ochranu stavby „**OPŠ 07/2021 Chrochvický potok – opevnění**“. Platnost tohoto povodňového plánu je určena po dobu trvání stavby. Povodňový plán řeší přípravu a stanovuje organizační, operativní, technická a provozní opatření směřující k záchraně osob, materiálních hodnot, včasného ukončení pracovních procesů, zabezpečení nebezpečných látek ohrožující životní prostředí a zabezpečení odplavitelného materiálu. Jedná se především o opatření maximálně využívající vlastní síly a prostředky.

Správcem vodního toku Chrochvický potok v obci Děčín je státní podnik Povodí Ohře, s. p. Příslušným vodoprávním úřadem je Magistrát města Děčín, odbor životního prostředí.

#### A.1.3 Definice povodně:

Povodněmi se rozumí přechodné výrazné zvýšení hladiny vodních toků nebo jiných povrchových vod, při kterém voda již zaplavuje území mimo koryto vodního toku a může způsobit škody. Povodní je i stav, kdy voda může způsobit škody tím, že z určitého území nemůže dočasně přirozeným způsobem odtékat nebo její odtok je nedostatečný, případně dochází k zaplavení území při soustředěném odtoku srážkových vod. Povodeň může být způsobena přírodními jevy, zejména táním, dešťovými srážkami nebo chodem ledů (přirozená povodeň), nebo jinými vlivy, zejména poruchou vodního díla, která může vést až k jeho havárii (protržení) nebo nouzovým řešením kritické situace na vodním díle (zvláštní povodeň).

Povodeň začíná vyhlášením druhého nebo třetího stupně povodňové aktivity (SPA) a končí odvoláním třetího SPA, není-li v době odvolání třetího SPA vyhlášen druhý SPA. V tom případě končí povodeň odvoláním druhého SPA. Povodní je rovněž situace, při níž nebyl vyhlášen druhý nebo třetí SPA, ale stav nebo průtok vody v příslušném profilu nebo srážka dosáhla směrodatné úrovně pro některý z těchto SPA podle povodňového plánu příslušného územního celku.

#### **A.1.4 Za nebezpečí povodně se považují situace zejména při:**

- dosažení stanoveného limitu vodního stavu nebo průtoku ve vodním toku a jeho stoupající tendenci
- déletrvajících vydatných dešťových srážkách, popřípadě prognóze nebezpečí intenzivních dešťových srážek, očekávaném náhlém tání, nebezpečném chodu ledů nebo při vzniku nebezpečných ledových zácp a nápěchů
- vzniku mimořádné situace na vodním díle, kdy hrozí nebezpečí jeho poruchy (zvláštní povodeň)

Zvláštní povodní se rozumí povodeň způsobená umělými vlivy tj. situace, jež mohou nastat při stavbě nebo provozu vodohospodářských děl, která vzdouvají nebo mohou vzdouvat vodu, zejména při narušení tělesa vzdouvacího vodohospodářského díla, poruše hradících konstrukcí výpustných zařízení vodohospodářských děl nebo nouzovém řešení kritických situací z hlediska bezpečnosti vodohospodářského díla.

## **A.2 POPIS STAVBY**

### **A.2.1 Popis stávajícího stavu**

Zájmová lokalita se nachází v Ústeckém kraji, v okrese Děčín, na jižním okraji obce Děčín na rozmezí katastrálních území Podmokly a Chrochvice. Řešená oblast leží na území CHKO České středohoří.

Předmětem záměru je stabilizace koryta VT Chrochvický potok v k.ú. Podmokly (částečně k.ú. Chrochvice), přímo v intravilánu okrajové části obce Děčín. Jedná se o vodní tok bystřinného charakteru, který pramení v městské části Děčína Krásný Studenec mezi vrchy Chmelník a Klobouk v nadmořské výšce 338 m n. m. Je dlouhý cca 3,2 km a plocha povodí je 3,5 km<sup>2</sup>. Tok se orientuje převážně severozápadním směrem a je levostranným přítokem Labe. Pozemky koryta VT Chrochvický potok jsou v majetku České republiky, ve správě Povodí Ohře, s.p., resp. v celé délce je koryto zakresleno v mapě KN s parcelním číslem, průběh hranic však místy nekoresponduje se skutečným stavem. V současné době je opevnění dna i břehů Chrochvického potoka místy v havarijním stavu. Část úprav regulace toku byla po povodni rozebrána a odplavena. V některých úsecích došlo ke značnému poškození opěrné zdi, velká část kameniva byla odplavena, čímž dochází k ohrožení nemovitostí ležících v bezprostřední blízkosti této zdi. Na korytě jsou místy patrné břehové a dnové nátrže. Celkový rozsah akce byl po dohodě s investorem zúžen pouze na kritické úseky. Jedná se zejména o stabilizaci nátrží břehů, dna a rekonstrukci opěrných zdí.

### **A.2.2 Návrh**

Návrh se týká 8 úseků:

- Úsek U1 – ř. km 0,113 – 0,134  
Nátrž hluboká cca 0,5 m a dlouhá cca 14 m bude zasanována balvanitým skluzem, břehy budou opevněny kamennou rovnaninou. Zbylé části břehového opevnění budou odstraněny. Břehy budou vysvahovány do sklonu 1:1,5. Na konci i na začátku bude úsek stabilizován betonovým pasem se zavazovacími křídly.
- Úsek U2 – ř. km 0,274 – 0,348  
V tomto úseku dojde částečně k rekonstrukci opevnění koryta (balvanitým skluzem ve dně, kamennou rovnaninou ve březích a zbudování celkem 4 beton-kamenných pasů) a částečně k předláždění břehového opevnění. Dále dojde k vybudování ochranného zemního valu a rekonstrukci napůl rozbitého balvanitého skluzu v horní části úseku. Délka celého úseku činí 92,8 m.
- Úsek U3 – ř. km 0,359 – 0,386  
V tomto úseku dojde k obnovení balvanitého skluzu s rozvlněnou kynetou a s kamennou rovnaninou ve březích o délce 92,2 m. Na začátku a na konci bude úsek stabilizován beton-kamennými pasy se zavazovacími křídly. Mezi nimi bude dnové opevnění stabilizováno stávajícími beton-kamennými hrázkami a dalšími dvěma beton-kamennými pasy, které budou předloženy před dvě ze čtyř hrázek. V horní části úseku dojde k předláždění břehového opevnění.
- Úsek U4 - ř. km 0,499 – 0,524  
Dojde k úpravě trasy odstraněním pařezu, který narušuje směrovou plynulost toku. Oblouk bude na začátku, v profilu odstraňovaného pařezu a na konci stabilizován beton-kamenným pasem se zavazovacími křídly. V úsecích mezi pasy budou dno i břehy opevněny kamennou rovnaninou. Stávající opevnění bude odstraněno.
- Úsek U5 – ř. km 0,524 – 0,553  
V úseku mezi příčnými řezy 41 – 43 dojde k předláždění břehového opevnění o délce 31,8 m.
- Úsek U6 – ř. km 0,553 – 0,591  
Dojde k úpravě trasy odstraněním vzrostlého stromu v pravém břehu, který zasahuje do trajektorie toku a vybočuje ji na konec opěrné zdi v protějším břehu. Břehy i dno budou opevněny kamennou rovnaninou. V první části bude opevnění navazovat v pravém břehu na opěrnou zeď a v levém břehu a ve dně na beton-kamenný pas navazujícího úseku U7. V řezu č. 47 bude stabilizováno betonovým pasem se zavazovacími křídly. Na ten bude v pravém břehu navazovat oblouk opevněný kamennou rovnaninou, v levém břehu bude napojen na stávající kamennou opěrnou zeď, která bude z části zachována. Oblouk o délce 8,5 m bude ukončen beton-kamenným pasem se zavazovacími křídly. V tomto profilu se nachází hluboká dnová nátrž a opěrná zeď se začíná snižovat. Od tohoto profilu dojde k odstranění stávající kamenné opěrné zdi a bude následovat opevnění kamennou rovnaninou ve dně i v obou březích. Opevnění bude stabilizováno beton-kamenným pasem se zavazovacími křídly v řezu č. 43.
- Úsek U7 – ř. km 0,591 – 0,619  
Mezi řezy 51 – 53 dojde k rekonstrukci poškozené opěrné zdi v levém břehu a také k přespárování a zvýšení stability pomocí betonové patky stávající opěrné zdi pravého břehu. V profilu řezu 53 vznikl také hluboký dnový výmol. Bude zde vybudován

beton-kamenný pas P19 a těžký balvanitý skluz o délce 9,6 m, kterým dojde také k vyrovnání nivelety dna. Na konci bude stabilizován beton-kamenným pasem P18. V profilu druhého pasu bude končit opěrná zeď v levém břehu a bude přecházet v opevnění kamennou rovnatinou, které bude následovat i ve dně. Pasem P18 bude ukončena stávající opěrná zeď v pravém břehu a až do pasu P17 bude zbourána a postavena nová. Dále bude navazovat úsek U6.

- Úsek U8 – ř. km 0,681 – 0,684

Bude vybudován stabilizační betonový pas se zavazovacími křídly a kamenným obkladem. V rozsahu výkopu dojde k odejmutí, očištění a následnému vrácení stávající kamenné dlažby. Stabilizační pas bude zabraňovat rozšiřování vzniklého výmolu v dlažbě nad řešeným úsekem.

Navrhovaná stavba se člení do 5 samostatných stavebních objektů. Všechny navrhované stavební objekty jsou zařaditelné podle cenové soustavy ÚRS do kategorie JKSO 833 - Nádrže na tocích, úpravy toků a kanály podskupiny 833 29: úpravy vodních toků ostatní.

Stavba bude členěna na stavební objekty SO:

- SO 1 – Rekonstrukce opevnění koryta (ř. km 0,110 – 0,690)
- SO 2 – Oprava opevnění koryta (ř. km 0,255 – 0,555)
- SO 3 – Oprava opěrných zdí (ř. km 0,590 – 0,620)
- SO 4 – Kácení

### **SO1 – Rekonstrukce opevnění koryta (ř. km 0,110 – 0,690)**

V rámci stavebního objektu SO 1 dojde ke stabilizaci koryta Chrochvického potoka v dílčích úsecích, kde jsou patrné škody po povodních na břehovém i dnovém opevnění. Dno i břehy budou stabilizovány betonovými pasy a těžkou kamennou rovnatinou. Jedná se úseky U1, U2, U3, U4, U5, U6, částečně U7 a U8.

#### **Úsek 1**

V úseku 1 bude zbudován balvanitý skluz z lomového kamene o délce 14,0 m a šířce ve dně 3,3 m. Oba břehy budou po celé délce opevněny kamennou rovnatinou vedenou ve sklonu 1:1,5 a výšce 1,3 m. Na začátku i na konci balvanitého skluzu bude konstrukce stabilizována betonovými pasy, ze kterých bude konstrukce plynule přecházet na konstrukce stávající. Stabilizační pasy budou mít průtočný profil shodný s balvanitým skluzem. Hloubka základu pasu P1 bude 0,9 m, jeho celková výška tedy bude 2,2 m. Hloubka základu pasu P2 bude 1,6 m, jeho celková výška tedy bude 2,9 m. Délka zavázání bude činit vždy 1,5 m, celková délka pasů bude činit 10,3 m. Pasy budou vyztuženy kari sítí a jejich přelivné hrany budou obloženy kamenným zdivem. Pod tímto úsekem se ve dně i v březích koryta nachází stávající opevnění z kamenné dlažby. To bude v navazující části pod spodním pasem rozebráno v rozsahu výkopu, kameny budou očištěny a následně uloženy zpět. Nad úsekem je stávající opevnění z kamenné dlažby pouze ve dně, opět dojde k rozebrání, očištění a následnému uložení zpět v rozsahu výkopu. Břehy budou na stávající opevnění navazovat kamennou rovnatinou. Stavbou přímo dotčený pozemek bude pouze obecní pozemek statutárního města Děčín s p. č. 3828/4.

Úsek 2

V úseku dojde v rámci SO1 k rekonstrukci stávajícího opevnění provedeného z kamenné dlažby, které je ve dně porušené a ve březích místy rozbité. Dále dojde k vybudování celkem 4 betonových pasů a ochranného zemního valu.

V úseku mezi pasy P3 a P4 bude opevnění dna i obou břehů vybudováno z kamenné rovnaniny. Tento úsek dlouhý 32,6 m se skládá ze dvou přímých částí a jednoho oblouku mezi nimi. Betonový pas P4 bude tvořit základ sanace hluboké nátrže, rozbité původní opevnění v tomto úseku bude odstraněno a bude zbudováno nové. Výška opevnění bude v obou březích 1,3 m a budou vedeny ve sklonu 1:1,5. Dno bude po celé délce široké 2,7 m.

Stabilizační pasy budou mít průtočný profil shodný s korytem mezi nimi (šířka ve dně 2,7 m, hloubka 1,3 m, sklon břehů 1:1,5). Hloubka základu pasu P3 bude 0,9 m, jeho celková výška tedy bude 2,2 m. Hloubka základu pasu P4 bude 1,3 m, jeho celková výška tedy bude 2,6 m. Délka zavázání bude činit vždy 1,5 m, celková délka pasů bude činit 9,7 m. Pasy budou vyztuženy kari sítí a jejich přelivné hrany budou obloženy kamenným zdivem.

Zemní val o délce cca 30 m bude umístěn na pravém břehu toku. Jeho maximální výška nad terénem bude cca 0,8 m a svahy budou plynule navazovat na opevnění pravého břehu kamennou rovnaninu, budou tedy vedeny ve sklonu 1:1,5. Cca 6,5 m před stabilizačním pasem P4 se začne zemní val postupně zvedat a jeho koruna rozšiřovat až se napojí na pravé zavázání stabilizačního betonového pasu P4, jehož šířku 1,5 m bude nadále držet po celé své délce. Po dalších cca 24 m plynule naváže na terén.

V řezu č. 19 bude obnoven betonový stabilizační pas (pas P5) a bude celkově zasanována nátrž vzniklá povodňovými průtoky, čímž dojde k opětovnému vyrovnání nivelety dna. Průtočný profil pasu respektuje profil současný. Šířka ve dně činí 2,2 m a břehy jsou ve sklonu 1:1,5 vedeny do výšky 1,5 m. Hloubka základu bude rovna 0,9 m, celková hloubka pasu bude tedy 2,4 m. Délka zavázání bude 1,5 m, celková délka pasu bude 1,9 m. Pas bude vyztužen kari sítí a jeho přelivná hrana bude obložena kamenným zdivem.

Na stabilizační pas navazuje, opevnění dna i obou břehů kamennou rovnaninou. Šířka dna se postupně rozšiřuje z 2,2 m na 2,7 m, výška opevnění se postupně snižuje z 1,5 m na 1,3 m. Sklony břehů jsou stále vedeny ve sklonu 1:1,5. Tento úsek je dlouhý 28,3 m a jedná se o jeden oblouk, který přímo navazuje na stabilizační pas P4.

Nad pasem P5 se nachází balvanitý skluz, jehož spodní polovina je rozbitá. V místě začátku poruchy bude vybudován betonový stabilizační pas P6. Průtočný profil pasu P6 bude mít šířku ve dně 2,8 m, hloubku 1,3 m a sklony břehů 1:1,5. Hloubka základu bude 0,9 m, jeho celková výška tedy bude 2,2 m. Délka zavázání pravého i levého křídla bude činit 0,75 m, celková délka pasu bude 8,1 m. Pas bude vyztužen kari sítí a jeho přelivná hrana bude obložena kamenným zdivem. V části mezi pasy P5 a P6 dlouhé 8 m bude zbudován nový balvanitý skluz (břehy v této části budou předlážděny v rámci SO2). Šířka dna se bude plynule zvětšovat z 2,8 m na 2,2 m a výška opevnění se bude zvyšovat z 1,3 m na 1,5 m.

Konstrukce zemního valu zajistí ochranu přilehlých pozemků proti jejich zatopení, betonové pasy a opevnění zajistí stabilitu dna i břehů.



K nahrazení kamenné dlažby za kamennou rovnaninu dojde z důvodu její vyšší hrubosti, která zajistí nižší rychlosti vody. Díky tomu bude koryto toku za povodňových průtoků méně namáháno (ke stejné rekonstrukci a částečnému nahrazení dojde také v rámci úseku 3 a 4).

Část úseku U2 pod betonovým pase P3 spadá pod stavební objekt SO2 a bude řešena níže.

Stavba bude umístěna na pozemku investora (povodí Ohře) p. č. 3164, obecním pozemku statutárního města Děčín p. č. 3428 a pozemcích soukromého vlastníka p. č. 42/1 a p. č. 41/1, jehož pozemky budou zemní hrázkou chráněny před zatopením v případě zvýšených průtoků.

### Úsek 3

V úseku U3 dojde v rámci SO1 k obnově vymletého balvanitého skluzu s kamennou rovnaninou ve březích a stabilizaci pomocí celkem 4 betonových pasů.

Pas P7 leží v ř.km 0,363. Průtočný profil pasu P7 bude mít šířku ve dně 3,0 m, hloubku 1,3 m a sklony břehů 1:1. Hloubka základu bude 0,9 m, jeho celková výška tedy bude 2,2 m. Délka zavázání pravého i levého křídla bude činit 1,5 m, celková délka pasu bude 8,6 m. Pas bude vyztužen kari sítí a jeho přelivná hrana bude obložena kamenným zdívem.

Pas P8 leží v ř.km 0,393 a je zasazen k patě stávající beton-kamenné hrázky v ř.km 0,392. Průtočný profil pasu P8 bude mít šířku ve dně 3,0 m, hloubku 1,3 m a sklony břehů 1:1 (LB) a 1:1,5 (PB). Hloubka základu bude 0,9 m, jeho celková výška tedy bude 2,2 m. Délka zavázání pravého i levého křídla bude činit 1,5 m, celková délka pasu bude 9,3 m. Pas bude vyztužen kari sítí a jeho přelivná hrana bude obložena kamenným zdívem.

Úsek mezi pasy P7 a P8 dlouhý 30,7 m bude ve březích opevněn kamennou rovnaninou o výšce 1,3 m. Sklon levého břehu bude po celé délce činit 1:1. Sklon pravého břehu bude proměnlivý. Od pasu P8 se bude na 16,7 metrech plynule zvedat z 1:1,5 na 1,5:1 (řez č.24) a na následujících 14,6 metrech se bude plynule pokládat na 1:1 u pasu P7. Ve dně bude zbudovaný balvanitý skluz se šířkou ve dně po celé délce 3,0 m a s rozvlněnou kynetou o průřezu 0,8x0,1 m tvořenou použitím menších balvanů. V místě koruny částečně zachovalých beton-kamenných hrázek budou použity dle situace balvany takové velikosti, aby došlo k vyrovnání nivelety dna.

Pas P9 leží v ř.km 0,423 a je zasazen k patě stávající beton-kamenné hrázky v ř.km 0,421. Průtočný profil pasu P9 bude mít šířku ve dně 3,0 m, hloubku 1,3 m a sklony břehů 1:1. Hloubka základu bude 0,9 m, jeho celková výška tedy bude 2,2 m. Délka zavázání pravého křídla bude rovna 1,0 m a délka zavázání levého křídla bude činit 1,5 m. Celková délka pasu bude 8,1 m. Pas bude vyztužen kari sítí a jeho přelivná hrana bude obložena kamenným zdívem.

Úsek mezi pasy P8 a P9 dlouhý 28,9 m bude ve březích opevněn kamennou rovnaninou o výšce 1,3 m. Sklon levého břehu bude po celé délce činit 1:1. Sklon pravého břehu se bude plynule pokládat z 1:1 u pasu P9 na 1:1,5 u pasu P8. Ve dně bude zbudovaný balvanitý skluz se šířkou ve dně po celé délce 3,0 m a s rozvlněnou kynetou o průřezu 0,8x0,1 m tvořenou použitím menších balvanů. V místě koruny částečně zachovalých beton-kamenných hrázek budou použity dle situace balvany takové velikosti, aby došlo k vyrovnání nivelety dna.

Pas P10 leží v ř.km 0,450 (řez č.34). Průtočný profil pasu P10 bude mít šířku ve dně 3,0 m, hloubku 1,3 m a sklony břehů 1:1,5. Hloubka základu bude 1,1 m, jeho celková výška tedy

bude 2,4 m. Délka zavázání pravého i levého křídla bude rovna 1,5 m. Celková délka pasu bude 10,0 m. Pas bude vyztužen kari sítí a jeho přelivná hrana bude obložena kamenným zdivem.

Úsek mezi pasy P9 a P10 dlouhý 26,1 m bude ve březích opevněn kamennou rovinou o výšce 1,3 m. Sklon levého i pravého břehu se bude plynule zvedat z 1:1,5 u pasu P10 na 1:1 u pasu P9. Ve dně bude zbudovaný balvanitý skluz se šířkou ve dně po celé délce 3,0 m a s rozvlněnou kynetou o průřezu 0,8x0,1 m tvořenou použitím menších balvanů.

Část úseku U3 nad betonovým pase P10 již spadá pod stavební objekt SO2 a bude řešena níže.

Stavba bude umístěna na pozemku investora (povodí Ohře) p. č. 3164 a obecních pozemcích statutárního města Děčín p. č. 3426 a p. č. 3427.

#### Úsek 4

V úseku 4 dojde k úpravě trasy. Bude odstraněn pařez, který narušuje směrovou plynulost toku a směřuje hlavní proudnici ven z koryta. Oblouk bude na začátku a na konci stabilizován betonovým pasem. Stabilizační betonový pas bude zbudován také přibližně v polovině oblouku, přesně v původním místě odstraňovaného pařezu. Pas P13 umístěný na začátku oblouku (v ř. km 0,523) má šířku ve dně 3 m a hloubku průtočného profilu 1,3 m. Svahy jsou vedeny ve sklonu 1:1,5, délka zavázání činí 1,5 m a hloubka základu bude 0,9 m. Pas P12 umístěný v profilu odstraňovaného pařezu (ř. km 0,512) má šířku ve dně 3 m a hloubku průtočného profilu 1,3 m. Svah pravého břehu je veden ve sklonu 1:1,5 a břeh levého břehu ve sklonu 1:1. Délka zavázání činí 1,5 m a hloubka základu bude 0,9 m. Pas P11 umístěný na konci úseku (ř. km 0,501) má šířku ve dně také 3 m a hloubku průtočného profilu 1,3 m. Svahy jsou vedeny ve sklonu 1:1, délka zavázání činí 1,5 m a hloubka základu bude 0,9 m. Všechny pasy budou vyztuženy kari sítí a jejich přelivné hrany budou obloženy kamenným zdivem. Koryto v úsecích mezi pasy (11,0+9,0 m) bude opevněno kamennou rovinou ve dně i ve březích. Sklony břehů se budou plynule měnit tak, aby navazovaly na stabilizační pasy. Šířka dna (3,0 m) a výška opevnění (1,3 m) zůstanou konstantní. Pod tímto úsekem se ve dně koryta nachází stávající opevnění z kamenné dlažby. To bude v navazující části pod posledním pasem rozebráno v rozsahu výkopu, kameny budou očištěny a následně uloženy zpět tak, aby došlo k co nejplynulejšímu navázání na stávající opevnění koryta. Stavba bude umístěna na pozemku investora (povodí Ohře) p. č. 3164 a malou částí bude zasahovat také na obecní pozemek statutárního města Děčín p. č. 3426.

#### Úsek 6

Úsek U6 přímo navazuje na úsek U7 (viz. níže) a úsek U5 (viz. výše). Opevnění levého břehu a dna z kamenné rovnaniny naváže na betonový stabilizační pas, kterým bude zajištěna kamenná rovinina z úseku U7. Šířka ve dně se bude rozšiřovat z 2,7 m na 3,8 m, opevnění levého břehu se bude z výšky 1 m a sklonu 1:1 postupně zvedat na výšku 2,5 m a sklon 2,5:1 a bude opřena o betonový pas P16. Pravý břeh bude rovněž opevněn kamennou rovinou, která bude navazovat na opěrnou zeď z úseku U7. Během 4 m se bude postupně pokládat ze sklonu 10:1 na 1:1,2, výška se bude postupně navyšovat z 1,4 m na 2,0 m. Na konci bude

celý profil zajištěn stabilizačním betonovým pasem P16 s následujícími parametry. Šířka ve dně bude rovna 3,8 m. Levý, náporový břeh bude vysoký 1,5 vedený ve sklonu 2,5:1. Pravý břeh bude vysoký 2 m se sklonem 1:1,2. Délka zavázání bude činit 1,5 m a hloubka základu bude 0,9 m.

V levém břehu na stabilizační pas P16 přímo navazuje opěrná zeď v oblouku, která bude částečně zachována. Z vnitřního břehu oblouku (pravý břeh) bude odstraněn vzrostlý strom, který v současné době narušuje směrovou plynulost toku a směřuje hlavní proudnici přes protější zeď ven z koryta. Pravý břeh bude v oblouku mírně posunut a společně se dnem bude opevněn kamennou rovnatinou. Jeho výška bude postupně snížena z 2 m na 1,3 m a sklon bude plynule přecházet z 1:1,2 na 1:1,5. Šířka dna bude postupně zúžena z 3,8 m na 3,0 m.

V levém břehu oblouku bude zachováno stávající opevnění. Oblouk bude uzavřen betonovým stabilizačním pasem P15, jehož levý břeh již bude nahrazovat zbouranou opěrnou zeď o výšce 1,3 m a sklonu 1,7:1 (pravý břeh bude o stejné hloubce veden ve sklonu 1:1,5). Šířka ve dně činí 3,0 m, délka zavazovacích křídel 1,5 m a hloubka základu 0,9 m.

Následuje přímý úsek opevněný kamennou rovnatinou v březích i ve dně o délce 9,9 m. Levý břeh se pozvolně pokládá ze sklonu 1,7:1 na 1:1 a výška opevnění se zvyšuje ze 1,3 m na 1,5 m. Výška opevnění pravého břehu se taktéž zvyšuje ze 1,3 m na 1,5 m a sklon přechází z 1:1,5 na 1:1. Šířka ve dně zůstává rovna 3,0 m. Tento úsek je ukončen posledním betonovým stabilizačním pasem P14 o hloubce 1,5 m, šířce dna 3,0 m a sklonu obou břehů 1:1. Délka zavazovacích křídel činí 1,5 m a hloubka základu 0,9 m.

Všechny pasy budou vyztuženy kari sítí a jejich přelivné hrany budou obloženy kamenným zdivem.

Stavba bude umístěna na pozemku investora (povodí Ohře) p. č. 3164 a částečně bude zasahovat také na obecní pozemek statutárního města Děčín p. č. 3426.

## Úsek 7

V úseku U7 dojde v rámci stavebního objektu SO1 k vyrovnaní nivelety dna balvanitým skluzem v místě hluboké kaverny a dojde k opevnění dna a levého břehu kamennou rovnatinou. Konstrukce budou dále stabilizovány celkem třemi betonovými pasy (P17, P18 a P19).

V řezu č. 53 (ř.km 0,618) bude v místě hluboké kaverny vybudovaný dnový betonový pas P19. Hloubka základu bude činit 1,5 m a šířka ve dně 2,75 m. Zprava bude ukončen stávající opěrnou zdí, zleva bude navazovat na novou opěrnou zeď (bude řešena v rámci SO3). Na betonový pas P19 bude navazovat balvanitý skluz o délce 9,6 m, jehož šířka bude dána nabetonovanou patkou opěrné zdi v pravém břehu a novou opěrnou zdí v levém břehu. Následně bude ukončen dalším betonovým pasem P18.

Stabilizační pas P18 bude mít šířku ve dně 2,9 m a hloubku základu 1,3 m. Levý břeh bude navazovat na novou opěrnou zeď, která bude vedena ve sklonu 10:1 a bude mít výšku 1,0 m. Levé zavazovací křídlo bude mít délku 1,5 m a bude zároveň zavázáním pro opěrnou zeď. Pravý břeh bude navazovat na opěrnou zeď v pravém břehu, bude tedy vysoký 2,7 m a délka zavazovacího křídla bude činit 0,75 m.

Na pas P18 bude navazovat úsek o délce 15,2 m, který bude ukončen stabilizačním betonovým pase P17. Po celé délce této části úseku U7 bude levý břeh opevněn kamennou rovnaninou o výšce 1,0 m a sklonu 1:1. Dno bude také opevněno kamennou rovnaninou, šířka dna se bude postupně zužovat z 2,9 m na 2,7 m. V pravém břehu bude zbudována nová opěrná zeď (bude řešena v rámci SO3).

Stabilizační pas P17 bude mít šířku ve dně 2,7 m a hloubku základu 0,9 m. Levý břeh bude vysoký 1,0 m a bude veden ve sklonu 1:1. Délka zavazovacího křídla bude rovna 1,5 m. Pravý břeh bude ukončovat opěrnou zeď o výšce 1,4 m a sklonu 10:1. Délka zavazovacího křídla bude rovna šířce opěrné zdi, tedy 0,75 m. Dále na pas P17 navazuje úsek U6 kamennou rovnaninou.

Všechny pasy budou vyztuženy kari sítí a jejich přelivné hrany budou obloženy kamenným zdivem.

Pozemkově stavba leží na pozemku investora (povodí Ohře) p. č. 3164.

### Úsek 8

V rámci úseku U8 dojde k vybudování betonového stabilizačního pasu s kamenným obkladem, který bude sloužit jako prevence proti rozšíření kaverny v historické dlažbě. Tato porucha končí cca 4 m proti proudu od nového pasu a táhne se dál cca 38 m. Průtočný profil pasu bude mít šířku ve dně 3 m, hloubku 1,2 m a břehy budou vedeny ve sklonu 1:1,4. Pas bude široký 0,6 m, délka zavázání bude 1,5 m a hloubka základu 0,9 m. Pas bude vyztužen kari sítí a jeho přelivná hrana bude obložena kamenným zdivem. V rozsahu výkopu dojde k rozebrání stávající dlažby, která bude očištěna a následně doložena zpět tak, aby byla zajištěna co nejplynulejší návaznost na stávající opevnění a došlo k minimálnímu narušení rázu stávajícího koryta.

Stavba bude umístěna na pozemku investora (povodí Ohře) p. č. 3422/4.

### **SO2 – Oprava opevnění koryta (ř. km 0,255 – 0,555)**

V rámci stavebního objektu SO2 – Oprava opevnění koryta dojde k předláždění břehového opevnění v určitých částech úseků. Stávající opevnění z kamenné dlažby bude vždy odstraněno, jednotlivé kameny budou očištěny a následně uloženy zpět.

### Úsek 2

V rámci úseku U2 dojde k předláždění břehů pod stabilizačním pasem P3. V levém břehu se jedná o délku 20 m a předláždění bude ukončeno v profilu stávajícího potrubí, kde bude navázáno na stávající dlažbu. V pravém břehu proběhne předláždění v délce 21 m. Konstrukce bude provedena do výšky 1,3 m ve sklonu 1:1,5. Do paty svahu bude navíc uložena dlažba v rozsahu jednoho kamenu pro stabilizaci celé konstrukce.

V rámci úseku U2 dojde k předláždění břehů také v horní části úseku mezi pasy P5 a P6. Výška konstrukce se bude zvyšovat z 1,3 m na 1,5 m a po celou dobu bude vedena ve sklonu 1:1,5. Zde bude konstrukce dlažby opřena o konstrukci balvanitého skluzu ve dně.

Úsek 3

V rámci úseku U3 dojde k předláždění břehů v oblouku nad stabilizačním pasem P10 (mezi řezy č.34-36 PB a č.34-37 LB). Výška opevnění bude postupně klesat z 1,3 m na 1,0 m. Do paty svahu bude navíc uložena dlažba v rozsahu jednoho kamenu pro stabilizaci celé konstrukce.

Úsek 5

V rámci úseku U5 dojde k předláždění břehů mezi pasy P13 a P14. Výška opevnění se bude pohybovat mezi 1,3 – 1,5 m a sklony břehů 1:1 – 1:1,5. Případné nerovnosti dna budou dosypány hrubou frakcí výkopku.

**SO3 – Oprava opěrných zdí (ř. km 0,590 – 0,620)**Úsek 7

V rámci stavebního objektu SO3 dojde k rekonstrukci a přespárování opěrných zdí úseku U7.

S končícím pilířem mostu v ř.km 0,618 s betonovým pasem P19 dojde k odstranění a následné výstavbě beton-kamenné zdi v levém břehu. Zeď bude dlouhá 10,2 m a šířka v koruně bude činit 0,7 m. Výška zdi se bude plynule snižovat z 2,4 na 1,0 m. Sklon bude na začátku 6:1 (shodný sklon jako pilíř mostu) a na 1,5 m se bude zeď zvedat na sklon 10:1 a tento sklon bude držet až do konce k pasu P18, kde bude ukončena zavazovacím křídlem dlouhým 1,5 m. Na zeď bude dále navazovat opevnění z kamenné rovnaniny (viz. SO1). Opěrná zeď bude tvořena betonovým jádrem vyztuženým kari sítí s režným zdivem MX3 na MC25 s vyspárováním líce se střední velikosti kamene 250 mm +/- 100 mm použitým jako ztracené bednění. Bude provedeno odvodnění zdi pomocí trubek PE100 SDR17. Betonový základ opěrné zdi bude mít v prvních 5,4 m výškovou kótu 147,60 m n. m. (jako pas P19) a následně bude zhotoven odskok o 0,6 m na kótu 147,00 m n. m. (jako pas P18).

Opěrná zeď pravého břehu navazující na mostní pilíř bude ponechána. Bude provedeno přespárování zdiva MC25 a k patě zdi a k jejímu základu bude dobetonována opěrná patka na celé délce (10,2 m) pro zvýšení stability.

S pasem P18 dojde ke zbourání stávající opěrné zdi a bude postavena nová. Při realizaci bude nutné dbát zvýšené opatrnosti vzhledem k začínajícím prasklinám na nemovitosti ležící na sousedním pozemku. Z tohoto důvodu bude rozebírání stávající zdi probíhat nanejvýš opatrně a bude použito ztracené pažení pomocí UNION pažnic, které budou postupně každý výškový metr přidávány. Navíc bude realizováno příčné pažení výkopu, které bude rozpíráno do zdi stávajícího zazděného schodiště, které bude zbouráno až po vybudování stabilizačního pasu P18, kterým bude zajištěna stabilita zachovávané zdi a pozemku nad ní.

Opěrná zeď bude dlouhá 15,2 m a šířka v koruně bude činit 0,75 m. Výška zdi se bude plynule snižovat z 2,4 na 1,4 m. Sklon bude na začátku 30:1 (shodný sklon jako opěrná zeď před stab. pasem P18) a na délce 1,0 m se bude zeď pokládat na sklon 10:1 a tento sklon bude držet až do konce k pasu P17, kde bude ukončena zavazovacím křídlem pasu dlouhým 0,75 m. Na zeď bude dále navazovat opevnění z kamenné rovnaniny (viz. SO1). Opěrná zeď bude tvořena betonovým jádrem vyztuženým kari sítí s režným zdivem MX3 na MC25 s vyspárováním líce se střední velikosti kamene 250 mm +/- 100 mm použitým jako ztracené

bednění. Bude provedeno odvodnění zdi pomocí trubek PE100 SDR17. Betonový základ opěrné zdi bude mít v první polovině (7,6 m) výškovou kótu 147,00 m n. m. (jako pas P18) a následně bude zhotoven odskok o 0,3 m na kótu 146,70 m n. m. (jako pas P17).

Pozemkově stavba leží na pozemku investora (povodí Ohře) p. č. 3164.

#### **SO4 – Kácení**

Součástí SO4 bude vykácení solitérních stromů a části keřových porostů v místech plánovaného opevnění. Pokáceny budou vzrostlé stromy i keřový nálet, který brání provedení stavby. Toto bude provedeno před samotnou stavbou.

Kácení bude provedeno po vydání povolení příslušným úřadem (na pozemcích Povodí Ohře, s.p.). Předpokládaný počet stromů ke kácení je celkem 18 stromů. Rozsah odstranění keřových porostů podél VT je celkem 180 m<sup>2</sup>. Kácení bude provedeno mimo vegetační dobu. Nálet a větve budou likvidovány v souladu s platnou legislativou.

Součástí stavebních objektů bude také odstranění pařezů nacházejících se v korytě VT a v jeho blízkosti. Celkem bude mimo pařezy kácených stromů odstraněn pařez v úseku U4.

#### **A.2.3 Popis odvodnění staveniště**

Odvodnění bude řešeno pomocí trubního vedení, které bude vedeno přes staveniště mimo prostor prováděných stavebních prací. Odvodnění se bude zřizovat a demontovat na délku odvodňovací trouby max. 6 m.

Nad stavebním úsekem bude vždy zhotovena na korytě zemní hrázka, ve které bude osazena plastová trouba DN 400. Trubní vedení bude svedeno do stávajícího koryta pod stavěným úsekem. Převod vody bohužel značně ztíží pohyb techniky korytem, proto bude trubní vedení vedeno co nejvíce při břehu opačném prováděných prací. Je možné využít výkopek pro zajištění provizorní hrázky výšky 0,8 m.

Parametry výpočtu:

- |                           |                |
|---------------------------|----------------|
| • Osa potrubí             | dno 0.00 m     |
| • Maximální hladina       | hrázka +0.80 m |
| • Tvar zatrubnění         | kruhový        |
| • Průměr potrubí D        | 0.4 m          |
| • Podélný sklon potrubí i | 6 %            |
| • Délka potrubí l         | 25 m           |
| • Manningův součinitel    | 0.02           |
| • Součinitel vtoku $f_i$  | 0.75           |
| • Součinitel vtoku beta   | 1.25           |

Tabulka 1: průtoky potrubím dle hloubky na vtoku převodu vody na stavbě

h [m]	0.072	0.145	0.218	0.294	0.371	0.453	0.5	0.51	0.52	0.53
Q [m <sup>3</sup> .s <sup>-1</sup> ]	0.003	0.013	0.029	0.051	0.078	0.11	0.312	0.313	0.313	0.314
v [m.s <sup>-1</sup> ]	0.52	0.75	0.93	1.09	1.24	1.4	2.48	2.49	2.49	2.5

Převádění vod je nutné především v místech, kde je budováno opevnění břehů pomocí opěrných zdí, kde bude zároveň čerpána voda z čerpacích jam a z provedených výkopů pro základové konstrukce.

- V době zvýšeného povodňového rizika je však nutné odvodnění staveniště vždy demontovat
- Průsaková voda bude z pracovních jam čerpána čerpadly a pomocí hadice odváděna z prostoru staveniště do níže položených míst koryta.
- Zařízení pro odvodnění se po ukončení práce v úseku koryta demontuje a použije se na dalším úseku.

### A.3 OHROŽENÉ MATERIÁLY, PROSTŘEDKY A MECHANIZACE NA STAVBĚ

Jako ohrožený materiál je převážně stavební materiál - kámen, cementová malta, zemina. Jako ohrožené mechanizace je vzhledem k charakteru prací možné počítat lehké dopravní prostředky, rypadlo, nákladní automobil a ruční nářadí.

V době nepřítomnosti zhotovitele na stavbě nesmí být v prostorech ohrožených případnou povodní ponechány žádné odplavitelné a rozpustitelné materiály a vybavení stavby.

### A.4 HYDROLOGICKÉ ÚDAJE

Hydrologická data byla vydána ČHMÚ Ústí nad Labem, dne 24. 11. 2022

**Tok:** Chrochvický potok  
**Číslo hydrologického povodí:** 1-14-02-0250-0-00  
**Profil:** silniční most v obci Chrochvice, profil č. 1  
**Plocha povodí:** 3,48 km<sup>2</sup>  
**Dlouhodobá roční průměrná srážka:** 678 mm  
**Dlouhodobý průměrný průtok Q<sub>a</sub>:** 18 l/s

Tabulka 2: ČHMÚ data – M-denní průtoky

M-denní průtoky Q <sub>Md</sub>											l.s <sup>-1</sup>		
M	30	60	90	120	150	180	210	240	270	300	330	355	364
Q	43	27	19	14	11	9,2	7,8	6,3	5,0	3,7	3,2	2,3	1,5

Tabulka 3: ČHMÚ data – N-leté průtoky

N-leté průtoky Q <sub>N</sub>							m <sup>3</sup> .s <sup>-1</sup>	
1	2	5	10	20	50	100	třída	
1,13	2,26	4,31	6,77	9,84	15,2	20,5	IV.	

## A.5 STUPNĚ POVODŇOVÉ AKTIVITY (SPA):

### Definice SPA:

Rozsah opatření prováděných k ochraně před povodněmi se řídí nebezpečím nebo vývojem povodňové situace, která se vyjadřuje třemi SPA, a to:

I. SPA stav bdělosti nastává při nebezpečí přirozené povodně a zaniká, pominou-li příčiny takového nebezpečí; vyžaduje věnovat zvýšenou pozornost vodnímu toku nebo jinému povodňovému nebezpečí; zahajuje činnost hlásná a hlídková služba, avizuje se HZS,

II. SPA stav pohotovosti se vyhláší v případě, že nebezpečí přirozené povodně přeroste v povodeň a dochází k zaplavování území mimo koryto; vyhláší se také při překročení mezních hodnot sledovaných jevů a skutečností na vodním díle z hlediska jeho bezpečnosti, aktivizují se povodňové orgány a další účastníci ochrany před povodněmi (zejména HZS), uvádějí se do pohotovosti prostředky na zabezpečovací práce, provádějí se opatření ke zmírnění průběhu povodně,

III. SPA stav ohrožení se vyhláší při nebezpečí vzniku větších škod, ohrožení životů a majetku v záplavovém území, vyhláší se také při dosažení kritických hodnot sledovaných jevů a skutečností na vodohospodářském díle.

Upozornění na nebezpečné meteorologické jevy vydává ČHMÚ a prezentuje jej také ve veřejných sdělovacích prostředcích a na serveru [www.chmi.cz](http://www.chmi.cz).

### A.5.1 Konkrétní SPA v době stavby na vodočetné lati v místě převodu vody přes staveniště

Konkrétní navržené SPA pro prováděnou stavbu budou vyznačeny na vodočetných latích u zemních hrázek (případně hrázek z pytlovaného písku).

Pro staveniště na VT se navrhuje vyhlásování stupňů povodňové aktivity za těchto podmínek:

I. SPA – stav vyhlášovat v případě:

- na vodočetné lati v místě převodu vody staveništěm stav 35 cm na vtoku do trubního převodu vody staveništěm (viz tabulka)
- ČHMÚ předpovídá bouřkovou činnost.

II. SPA - vyhlášovat

- podle stavu povětrnostní situace nad pracovištěm (stav bouřkových mraků)
- pokud bude na vodočetné lati v místě převodu vody staveništěm stav 55 cm na vtoku do trubního převodu (viz tabulka) – dochází k zahlcení vtoku do převodu vody.

III. SPA - se vyhláší v případě

- zjištění podmínek pro vznik přívalových dešťů (náhle setmění a bouřkové mraky nad pracovištěm).
- na vodočetné lati v místě převodu vody staveništěm stav blížící se výšce hrázky (70 cm při předepsané výšce hrázky).



Tabulka 4: SPA pro převod vody přes staveniště

Stupně povodňové aktivity	Vodní stav (cm)	Označení na místě stavby
<b>I. SPA - bdělost</b>	<b>35 cm</b>	<b>zelená</b>
<b>II. SPA - pohotovost</b>	<b>55 cm</b>	<b>žlutá</b>
<b>III. SPA - ohrožení</b>	<b>70 cm</b>	<b>červená</b>

Tyto jednotlivé hodnoty vodních stavů odpovídajících jednotlivým SPA budou označeny na viditelném místě vždy v profilu nad stavebním objektem u zemní hrázky či hradící desky (vyražení drážky + barevné označení dle výše uvedené tabulky). Výška hladiny je pouze orientační.

Dle těchto hodnot se bude povodňová komise stavby řídit v součinnosti s následnými povinnostmi a opatřeními pro zmírnění účinku povodně.

#### **A.6 POVODŇOVÁ KOMISE STAVBY:**

Povodňová komise stavby zahajuje činnost, jakmile nastal I.SPA nebo předseda PK, popř. jeho zástupce, obdrží hlášení příslušného povodňového orgánu o možném vzniku povodně. Členové povodňové komise se dostaví do zájmové lokality a budou v pohotovosti až do doby poklesu hladiny pod stav bdělosti.

Povinností komise je především zorganizovat povodňovou službu a zorganizovat zabezpečovací záchranné práce.

Předseda PK stavby zodpovídá za povodňovou ochranu stavby.

- předsedou PK stavby je .....,
- zástupce předsedy PK stavby je .....

Kontakty na členy povodňové komise stavby jsou uvedeny v organizační části PP.

#### **A.7 ČINNOST PK STAVBY při dosažení limitních hodnot jednotlivých SPA v profilu převodu vody:**

V případě hrozby zatopení nebo vyhlášení jednotlivých SPA je zabezpečeno varování pracovníků osobně nebo pomocí mobilního telefonu.

##### **I. SPA - nastává při dosažení vodního stavu 35 cm u trubního převodu**

Probíhá sledování hladiny v návaznosti na pravidelném zajišťování informací od odboru vodohospodářského dispečinku Povodí Ohře, s.p. (trend - vzestup, pokles). Minimální četnost pozorování při dosažení I. SPA je doporučena na 2x denně. Je zahájena činnost povodňové hlídky.

- S nastalou situací budou seznámeni všichni pracovníci stavby

##### **II. SPA - je vyhlášen při dosažení vodního stavu 55 cm u trubního převodu**

Po vyhlášení II. SPA povodňovou komisí stavby budou probíhat pravidelné kontroly zájmové lokality a bude zvýšena četnost zjišťování údajů o hydrologické situaci. Nadále je udržován pravidelný kontakt s odborem vodohospodářského dispečinku Povodí Ohře, s.p. Minimální

četnost pozorování při dosažení nebo vyhlášení II. SPA je doporučena na 3 x denně. Jsou prováděny zápisy do povodňové knihy stavby (příp. do stavebního deníku).

- PK stavby je ve spojení s příslušnou povodňovou komisí obce a pravidelně se informuje o prognóze průtoku a průběhu povodně,
- na ohroženém pracovišti (koryto VT) se ukončí pracovní činnost,
- z lokality, která je ohrožena zaplavením se vyvezou stroje a materiály, které by se zaplavením znehodnotily nebo mohly způsobit škody, popř. vytvořit překážku plynulému odtoku vody,
- budou upevněny všechny předměty, které by mohla voda strhnout a odnést,
- pro zmírnění ekologických následků budou veškeré látky a materiály závadné vodám odvezeny mimo záplavové území toku.

### **III. SPA - je vyhlášen při dosažení vodního stavu 70 cm u trubního převodu**

Po vyhlášení III. SPA pokračují veškeré činnosti podle předchozího odstavce. Je zvýšená úroveň kontroly a četnost vzájemného předávání a získávání informací o nastalé situaci mezi předsedou PK stavby, povodňovými orgány, správcem toku a ČHMÚ. Podle možností je zajišťována dokumentace vzniklé situace a případných škod (fotodokumentace, video, svědectví). Provádí se zápisy do povodňové knihy (stavebního deníku).

- Veškeré staveništní rozvody el. energie a rozvaděče budou odpojeny od zdroje,
- veškeré překážky znemožňující plynulý průtok vody korytem budou průběžně odstraňovány,
- budou odstraněny hrázky pro převedení vody, příp. potrubí z koryta,
- budou prováděna opatření proti poškození nebo zničení rozpracovaného díla,
- bude zajištěno, aby na ohrožených pracovištích byli přítomni pouze pracovníci pověřeni úkoly protipovodňové služby,

### **Evakuační trasy z ohrožené lokality:**

Ústupové cesty se volí ve směru od území ohroženého povodní – evakuační trasa z lokality stavby je v opačném směru, než je zakreslená přístupová cesta ke stavbě, uvedena ve výkresové příloze.

### ***A.8 ČINNOST PK STAVBY prováděná po skončení povodně:***

Po skončení povodně jsou příslušné povodňové aktivity odvolány povodňovou komisí stavby, která je vyhlásila.

### **Následně bude zajištěno:**

- vyčerpání zaplavených prostorů,
- odborná prohlídka pro zjištění povodňových škod
- posouzení stavu konstrukcí z hlediska jejich stability a bezpečnosti s ohledem na ochranu zdraví,
- sepsání zprávy o těchto činnostech do povodňové knihy (stavebního deníku).

#### **A.9 POVODŇOVÁ KNIHA:**

Veškerá činnost, která bude probíhat po vyhlášení stavu bdělosti, bude zaznamenána do povodňové knihy nebo do stavebního deníku.

Jedná se zejména o:

- doslovné znění přijatých a odeslaných zpráv hlásné služby, od spolupracujících organizací a orgánů ochrany před povodněmi (odesílatel, způsob a doba převzetí),
- denní stavy a průtoky vody,
- výsledky prohlídek před a po povodni,
- opatření přijatá na úseku zabezpečovacích a záchranných prací.

Zápisy se zaznamenávají chronologicky podle skutečnosti. Za vedení knihy je odpovědný předseda povodňové komise stavby.

#### **A.10 PLATNOST POVODŇOVÉHO PLÁNU**

Povodňový plán bude umístěn na dostupném místě a musí s ním být seznámeni všichni pracovníci zapojení do povodňové služby. PP je v platnosti dnem jeho schválení. Za dodržování PP zodpovídá předseda PK stavby .....

**B ORGANIZAČNÍ ČÁST:****B.1 Povodňová komise stavby „OPŠ 07/2021 CHROCHVICKÝ POTOK - OPEVNĚNÍ“**

Pozice	Jméno	Adresa (v mimopracovní době)	Telefon
Předseda PK stavby			
Zástupce předsedy PK stavby			
Členové PK stavby			
(budou doplněni po výběru zhotovitele)			

Vyhlašování SPA, hlásná služba:

Výše uvedená povodňová komise:

- vyhodnocuje informace od povodňové komise příslušné obce Děčín, o trendech vývoje povodně,
- vyhláší stupně povodňové aktivity (SPA) pro předmětnou stavbu,
- organizuje záchranné práce v ohrožené lokalitě,
- zajišťuje stálou hlídkovou službu,
- provádí zápisy do povodňového deníku (stavebního deníku).

**B.2 Spojení na ostatní účastníky povodňové ochrany:****Investor:**      **Povodí Ohře, státní podnik**      tel.: 474 636 111, 474 624 200

Bezručova 4219, 430 03 Chomutov

Závod Terezín

tel.: 474 636 111

Pražská 319, 411 55 Terezín

**Zhotovitel:** .....

IČ: .....,

Sídlo.....

Kontakt na zástupce zhotovitele: ..... tel: .....

Další kontakty na zástupce zhotovitele .....

**Povodňová komise (PK) obce s rozšířenou působností – Děčín:**

Předseda PK – Ing. Jiří Anděl, CSc. (primátor)	412 593 335
Místopředseda PK – Ing. Jan Skalický (náměstek primátora)	412 593 157
Tajemník – Ing. Zdeněk Hanuš (vedoucí odboru ŽP)	412 591 321

**Příslušný vodoprávní úřad:**

Vodoprávní úřad (ORP) – OŽP Děčín	
Ústředna Magistrátu města	412 593 111, 412 591 111
Vodoprávní úřad – vedoucí odboru	412 591 321, 775 866 105

**Český hydrometeorologický ústav (ČHMÚ)**

ČHMÚ Praha – centrální předpovědní pracoviště:	244 032 211
ČHMÚ pobočka Ústí nad Labem	472 706 027

**Centrální vodohospodářský dispečink**

Povodí Ohře, s.p.	474 636 111, 474 636 306
-------------------	--------------------------

**Správce toku a povodí - Povodí Ohře, s.p.**

Odbor vodohosp. dispečinku	474 636 306
	474 624 200 (nepřetržitá služba)
Odbor vodohosp. dispečinku závod Terezín	416 707 811
Vedoucí technické skupiny Terezín	416 707 840
Provozní středisko Česká Lípa	487 882 895, 487 882 893
Technický dozor investora: .....	.....

**Hasičský záchranný sbor Ústeckého kraje – tísňové volání**

	150, 112
Krajské operační a informační středisko (KOPIS)	950 430 011
Územní odbor – Děčín	950 435 011

**Policie ČR – tísňové volání**

	158, 112
Krajské ředitelství Ústeckého kraje	974 421 111
Územní odbor Děčín	974 432 216, 974 432 229
Obvodní oddělení Děčín - město	974 441 200

**Zdravotnická záchranná služba**

	155, 112
Zdravotnická záchranná služba Ústeckého kraje	475 234 111

Výjezdová základna ZZS UK – Děčín

412 709 906

**Hasičský záchranný sbor Ústeckého kraje – tísňové volání** 150, 112

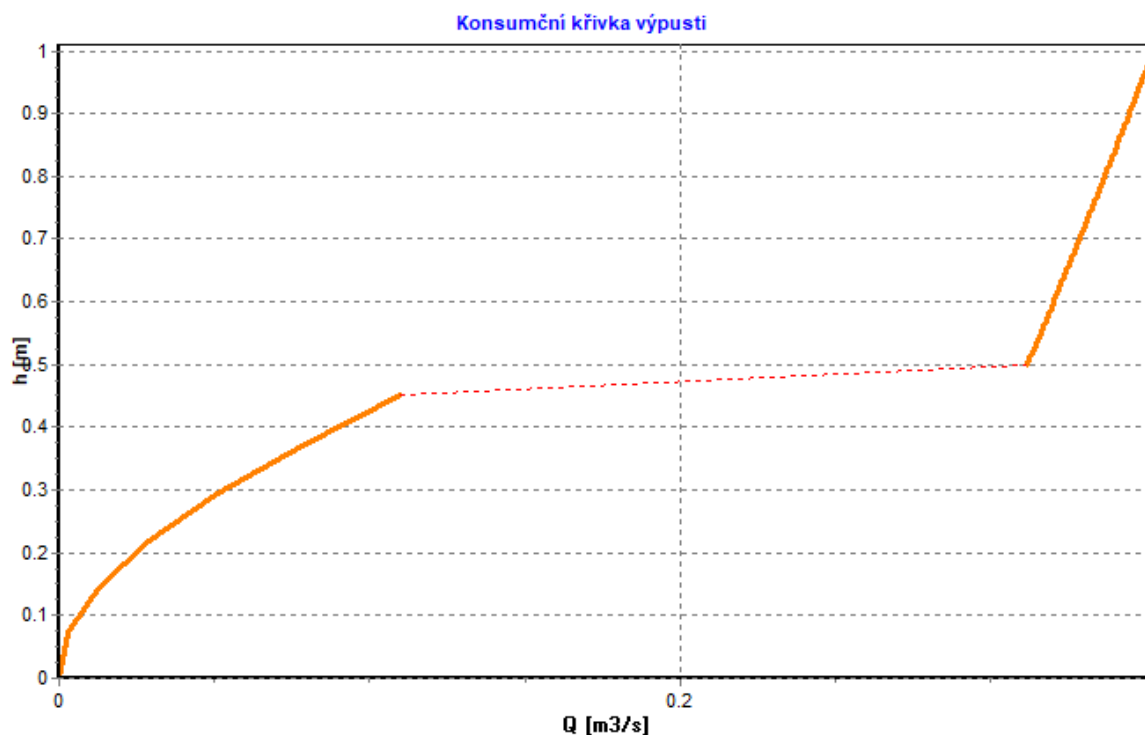
Krajské operační a informační středisko (KOPIS)

475 668 513

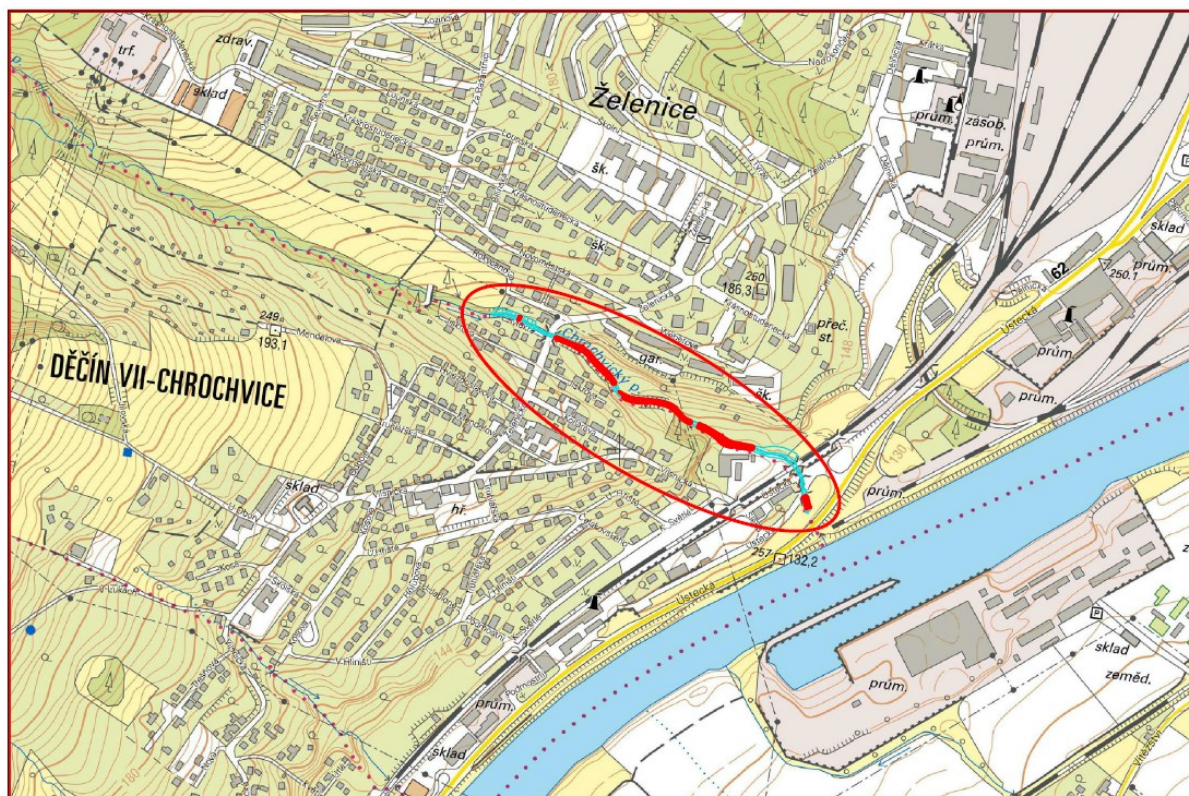
475 668 510

475 668 511

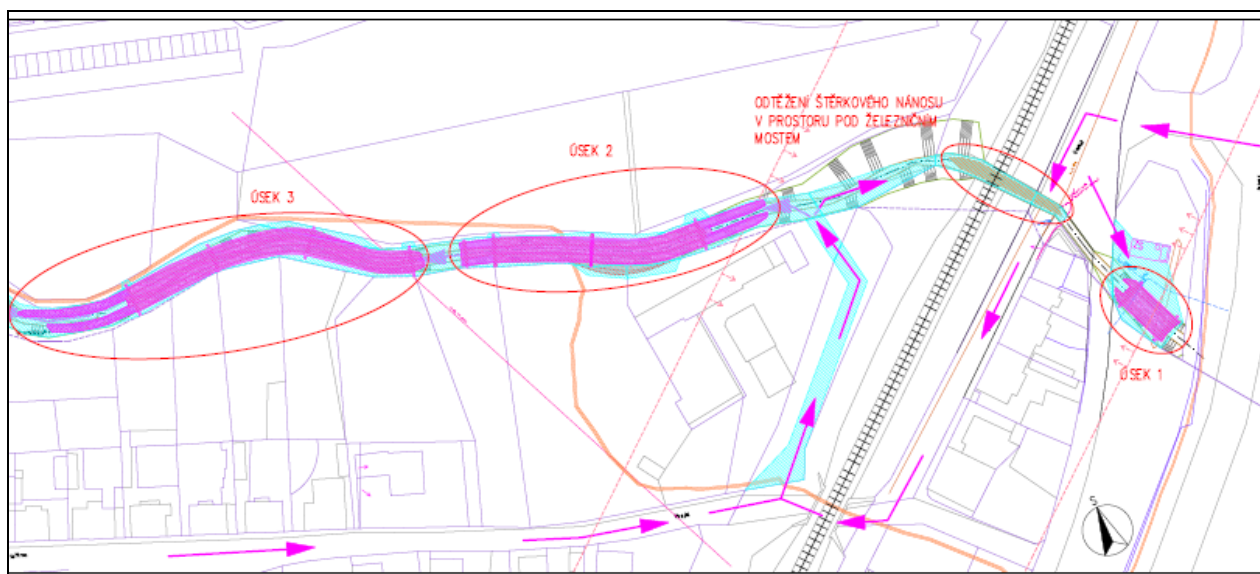
725 060 510 (krizový tel.)

**C GRAFICKÁ ČÁST:**

Obrázek 1: konsumpční křivka potrubí převádění vody, kapacita trouby DN 400 při zahlceném vtoku odpovídá zhruba 100 l/s, což odpovídá dvojnásobku  $Q_{30d}$ , kapacita převodu je dostatečná.

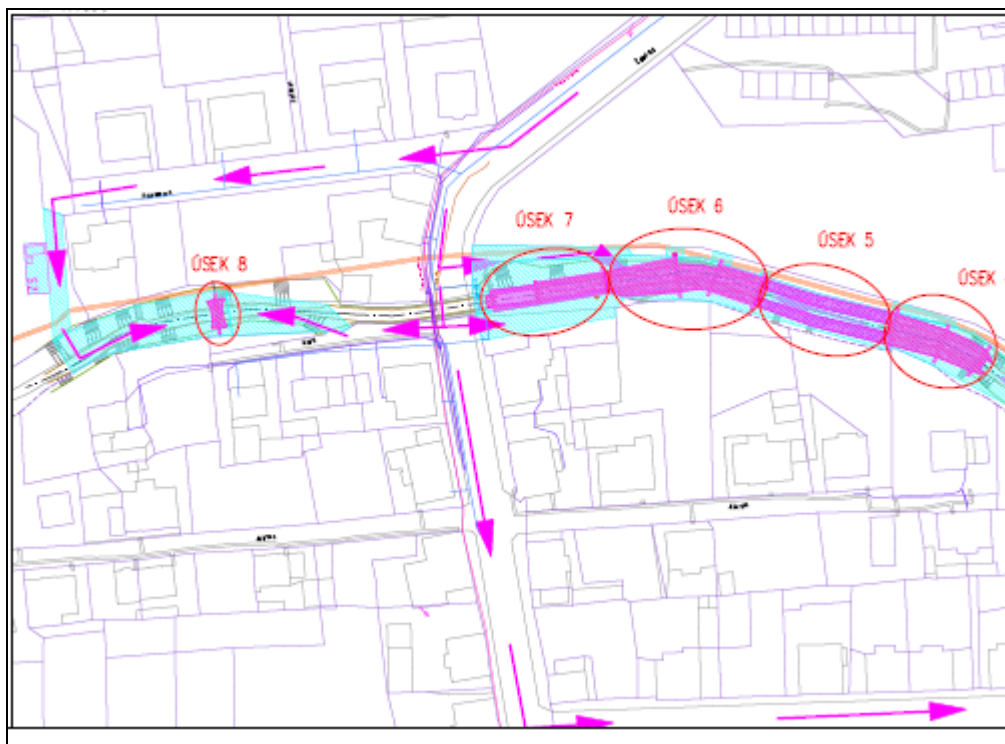


Obrázek 2: umístění stavby v obci Děčín



Obrázek 3: podrobná situace návrhu s vyznačením přístupu na stavbu, v opačném směru evakuaci stavební úseky U1 až U3





Obrázek 4: podrobná situace návrhu s vyznačením přístupu na stavbu, v opačném směru evakuaci stavební úseky U4 až U8