



HG partner s.r.o.

Smetanova 200, 250 82 Úvaly
www.hgpartner.cz

Telefon: 246 082 015
e-mail: hgp@hgpartner.cz

Paré č.:	
Datum:	
Č. zakázky:	H23-029
Změna:	-
Stupeň:	DSP/DPS
Část:	A
Měřítko:	Č. přílohy:
-	A

Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov

Odpovědný projektant: Ing. Jaroslav Vrzák

Vypracoval: Ing. Štěpán Krátký

Akce: OPŠ 07/2021 - Jílovský potok Děčín – Jílové – uvolnění
průtočného profilu, ř. km 3,300-4,650 – 4. etapa

Název části: PRŮVODNÍ ZPRÁVA

Příloha: PRŮVODNÍ ZPRÁVA

A Průvodní zpráva

Obsah:

A.1	Identifikační údaje.....	3
A.2	Členění stavby na objekty a technická a technologická zařízení	4
A.3	Seznam vstupních podkladů	5

Seznam použitých zkratk:

Víceslovná ustálená spojení, které jsou v textu často používány, jsou pro lepší přehlednost uvedeny následujícími zkratkami:

AOPK ČR	Agentura ochrany přírody a krajiny české republiky
BPEJ	bonitovaná půdně ekologická jednotka
BOZP	bezpečnost a ochrana zdraví při práci
CENIA	Česká informační agentura životního prostředí
ČHMÚ	Český hydrometeorologický ústav
ČHP	číslo hydrologického pořadí povodí
ČÚZK	Český úřad zeměměřický a katastrální
ČSL	česká státní legislativa
DMT	digitální model terénu
DSJ	projektová dokumentace stavby jednostupňová
HPV	hladina podzemní vody
IS	inženýrská síť
KÚ	katastrální území
KN	katastr nemovitostí
LB	levý břeh
MC	malta cementová
MZe	Ministerstvo zemědělství
MŽP	Ministerstvo životního prostředí
NH	normo hodina
OP	ochranné pásmo
OPŽP	Operační program Životní prostředí
PE HD	polyethylen s vysokou hustotou
PB	pravý břeh
PBPPO	Přírodě blízké protipovodňové opatření
PEO	protierozní ochrana
PPO	protipovodňová ochrana, nebo opatření
PS	Proctor standard
PÚ	pozemkový úřad, pozemková úprava
PUPFL	pozemky určené k plnění funkcí lesa
PVC	polyvinylchlorid
Qn	n-letý průtok, tj. kulminační průtok, který se opakuje jednou za n let
RP	retenční prostor
VD	vodní dílo
VKP	významný krajinný prvek
TTP	trvalý travní porost, zatravnění
ÚSES	územní systém ekologické stability
VÚMOP	Výzkumný ústav meliorací a ochrany půdy
ZPF	zemědělský půdní fond

A.1 Identifikační údaje

A.1.1 Údaje o stavbě

a) název stavby

OPŠ 07/2021 - Jílovský potok Děčín – Jílové – uvolnění průtočného profilu,
ř. km 3,300-4,650 – 4. etapa

b) místo stavby

adresa: Horní Oldřichov a Bynov – vodní tok a okolí
umístění stavby: Koryto Jílovského potoka, v blízkosti ulic Na Hrázi, Na Hranicích,
Písecká, Široká, Bynovská
Katastrální území: Horní Oldřichov, Bynov
Parcelní čísla pozemků: 1573/2, 1293, 1294 a další, viz příloha B
Kraj: Ústecký
Městský úřad: Děčín
Vodoprávní úřad: Děčín
Stupeň dokumentace: DSP/DPS
Typ opatření: OPŠ
Vodní tok: Jílovský potok
Ř. km správce: 3,250 – 4,650
Souřadnice ZÚ: X = -749 861; Y = -964 162
Souřadnice KÚ: X = -751 100; Y = -963 961
CZ-NACE: 4219
Účel: Uvolnění průtočného profilu vodního toku, obnova opevnění
Č. hydrologického pořadí: 1-14-02-0300
Provozovatel, správce t.: Povodí Ohře, státní podnik

c) předmět projektové dokumentace

Nová stavba nebo změna dokončené stavby:

Obnova stávajícího opevnění a doplnění nového opevnění, řešení sedimentů

Trvalá nebo dočasná stavby:

Stavba je trvalého charakteru

Účel užívání stavby:

Účelem stavby je ochrana nemovitostí před účinky vodní eroze a zlepšení odtokových poměrů.

A.1.2 Údaje o stavebníkovi

d) obchodní firma nebo název, identifikační číslo osoby, adresa sídla

Název: Povodí Ohře, státní podnik
IČO: 70889988
Adresa sídla: Bezručova 4219, 430 03 Chomutov

A.1.3 Údaje o zpracovateli projektové dokumentace

a) obchodní firma nebo název, identifikační číslo osoby, adresa sídla,

Název: HG partner s.r.o.
IČO: 27221253
Adresa sídla: Smetanova 200, 250 82, Úvaly

b) jméno a příjmení hlavního projektanta včetně čísla, pod kterým je zapsán v evidenci autorizovaných osob vedené Českou komorou architektů nebo Českou komorou autorizovaných inženýrů a techniků činných ve výstavbě, s vyznačeným oborem, popřípadě specializací jeho autorizace,

Hlavní projektant: Ing. Jaroslav Vrzák, autorizovaný inženýr
Obor: IV00 – stavby vodního hospodářství a krajinného inženýrství
Číslo v evidenci aut. osob ČKAIT: 0008274
Telefon: 246 082 015
www: www.hgpartner.cz.

c) jména a příjmení projektantů jednotlivých částí projektové dokumentace včetně čísla, pod kterým jsou zapsáni v evidenci autorizovaných osob vedené Českou komorou architektů nebo Českou komorou autorizovaných inženýrů a techniků činných ve výstavbě, s vyznačeným oborem, popřípadě specializací jejich autorizace.

Hlavní inženýr projektu:

Ing. Jaroslav Vrzák
Číslo v evidenci aut. osob ČKAIT: 0008274
Obor autorizace: IV00 – stavby vodního hospodářství a krajinného inženýrství
e-mail: vrzak@hgpartner.cz

Vedoucí projektu:

Ing. Michal Dvořák
Číslo v evidenci aut. osob ČKAIT: 0013450
Obor autorizace: IV00 – stavby vodního hospodářství a krajinného inženýrství
e-mail: dvorak@hgpartner.cz

Projektant:

Ing. Štěpán Krátký e-mail: kratky@hgpartner.cz.

A.2 Členění stavby na objekty a technická a technologická zařízení

Stavba nevyžaduje členění na technická a technologická zařízení. Na stavební objekty je stavba rozdělena následovně:

- SO 01 – PB zeď u poz. 1437/4
- SO 02 – LB ul. Na Hrázi obnova poškozených konstrukcí
- SO 03 – Náplavy u ul. Na Hrázi
- SO 04 – PB obnova konstrukcí u ul. Na Hrázi
- SO 05 – Dno u přítoku v ř. km 3,45
- SO 06 – LB ul. Na Hranicích
- SO 07 – LB opevnění v ř. km 3,85
- SO 08 – PB opevnění v ř. km 3,90
- SO 09 – Stabilizace dna v ř. km 3,85
- SO 10 – Náplav v ř. km 3,85
- SO 11 – LB pod ul. Písecká
- SO 12 – Dno pod ulicí Písecká
- SO 13 – LB nad ulicí Písecká
- SO 14 – PB nad ul. Písecká
- SO 15 – Dno nad ul. Písecká
- SO 16 – PB u ul. Široká
- SO 17 – Dno u ul. Široká
- SO 18 – LB ul. Široká
- SO 19 – Náplavy Bynov
- SO 20 – Dno nad ul. Bynovská
- SO 21 – Kácení

A.3 Seznam vstupních podkladů

Stavba je řešena na základě požadavkového listu, který byl sestaven správcem vodního toku. Další opatření či rozhodnutí nejsou v době zpracování projektové dokumentace známa.

Vzhledem ke skutečnosti, že akce je řešena ve formě jednostupňové projektové dokumentace, nejsou k dispozici další projektové dokumentace, na jejichž základě by byla projektové dokumentace zpracována.

Projektová dokumentace je zpracována dle vyhlášky č. 268/2009 Sb., o technických požadavcích na stavby a dle navazujících vyhlášek a zákonů a novely 405/2017 Sb., kterou se mění vyhláška č. 499/2006 Sb., o dokumentaci staveb. Stanoviska a vyjádření včetně stanovení požadavků jednotlivých vlastníků a správců inženýrských sítí jsou přehledně uvedeny v části E – Dokladová část. Dále byly podkladem:

- Ortofotomapy, mapové listy, © ČÚZK, © CENIA
- Polohopisné a výškopisné geodetické zaměření, 2023
- Zákresy inženýrských sítí jejich správců
- Investiční záměr 2022
- Informace objednatele



HG partner s.r.o.

Smetanova 200, 250 82 Úvaly
www.hgpartner.cz

Telefon: 246 082 015
e-mail: hgp@hgpartner.cz

Paré č.:	
Datum:	
Č. zakázky:	H23-029
Změna:	-
Stupeň:	DSP/DPS
Část:	B
Měřítko:	Č. přílohy:
-	B

Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov	
Odpovědný projektant:	Ing. Jaroslav Vrzák
Vypracoval:	Ing. Štěpán Krátký
Akce: OPŠ 07/2021 - Jílovský potok Děčín – Jílové – uvolnění průtočného profilu, ř. km 3,300-4,650 – 4. etapa	
Název části: SOUHRNNÁ TECHNICKÁ ZPRÁVA	
Příloha: SOUHRNNÁ TECHNICKÁ ZPRÁVA	

B Souhrnná technická zpráva

Obsah:

B.1	Popis území stavby	2
B.2	Celkový popis stavby	5
B.3	Připojení na technickou infrastrukturu.....	11
B.4	Dopravní řešení.....	11
B.5	Řešení vegetace a souvisejících terénních úprav	11
B.6	Popis vlivů stavby na životní prostředí a jeho ochrana	12
B.7	Ochrana obyvatelstva	13
B.8	Zásady organizace výstavby	13
B.9	Celkové vodohospodářské řešení	17

B.1 Popis území stavby

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

Stavba řeší opravu povodňových škod z 07/2021. Jedná se o dílčí etapu týkající se části Děčína Horní Oldřichov a Bynov. Koryto prochází zastavěnou částí i mimo zastavěnou část. Stavba nemění soulad s charakterem území. Stavba nemění dosavadní využití a zastavěnost území.

b) údaje o souladu s územním rozhodnutím nebo regulačním plánem nebo veřejnoprávní smlouvou územní rozhodnutí nahrazující anebo územním souhlasem

Pro stavbu nebylo vydáno územní rozhodnutí nebo územní souhlas.

c) údaje o souladu s územně plánovací dokumentací, v případě stavebních úprav podmiňujících změnu v užívání stavby

Využití území je v souladu s obecnými požadavky na využití území. Stavba je navržena v souladu s legislativou o obecně technických požadavcích na výstavbu. Stavba je v souladu s územně plánovací dokumentací.

d) informace o vydaných rozhodnutích o povolení výjimky z obecných požadavků na využívání území

Výjimka nebyla vydána.

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

Bude doplněno po vydání.

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

V rámci projekční přípravy byl na lokalitě proveden terénní průzkum několika pochůzkami projektanta. Účelem bylo stanovení rozsahu jednotlivých poškození. Dále bylo vytyčeno vedení sítí v místě kolizí s plánovanou stavbou. Z provedených průzkumů nevyplývají nestandardní podmínky pro zakládání konstrukcí. Výstupům z průzkumných prací je věnována vlastní příloha PD.

V zájmové lokalitě bylo dále provedeno zaměření území v rámci projekčních prací v roce 2023 v souřadnicovém systému S-JTSK a výškovém systému Bpv.

g) ochrana území podle jiných právních předpisů

Území nespadá pod ochranu podle právních předpisů. Část dotčených pozemků je pod ochranou ZPF, tok je VKP.

Území spadá pod následující ochranu

- VKP
CHKO České Středohoří
- Ochranné pásmo dráhy
- Ochranné pásmo lesa (poz. p.č. 1443/1 a p.č. 1061/2)

h) poloha vzhledem k záplavovému území, poddolovanému území apod.

Stavba se nenachází na poddolovaném a svážném území. Stavba je v aktivní zóně záplavového území Jílovského potoka.

i) vliv stavby na okolní stavby a pozemky, ochrana okolí, vliv stavby na odtokové poměry v území,Vliv stavby na okolní stavby a pozemky:

Dokončená stavba nebude mít negativní vliv na okolní stavby a pozemky. Provádění prací je navrženo tak, aby bylo riziko poškození nemovitostí maximálně zmírněno. Dlouhodobé přínosy v podobě stabilního a kapacitního koryta převyšují dočasné negativní vlivy. Dočasné vlivy v průběhu výstavby jsou popsány v části B.8 d.

Ochrana okolí

Pohyb stavby bude minimalizován na manipulační prostor v těsném okolí stavby, další zatravněné plochy a dřeviny nebudou stavbou zatíženy. Kácení a mýcení je navrženo jako maximální nutné.

Vliv stavby na odtokové poměry v území:

Vlivem stavby nedojde ke změně odtokových poměrů v okolí stavby. Srážková voda bude i nadále odváděna do vodního toku drenáží a přirozenou cestou povrchovým odtokem.

j) požadavky na asanace, demolice, kácení dřevinPožadavky na asanace

Stavbou nedochází k asanacím.

Požadavky na demolice

V rámci stavby bude vybouráno stávající poškozená zeď podél pozemku 1437/4. Dále budou odbourány pozůstatky původního poškozeného opevnění, kde bude probíhat obnova konstrukcí.

Kácení dřevin

V rámci stavby nedochází k potřebě kácení nebo mýcení dřevin a křovin.

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

Stavbou dochází k dočasným a trvalým záborům, část dočasně dotčených pozemků je pod ochranou ZPF. Přehled dotčených pozemků a jejich ochrany je v části B.1 n). Rozsah záborů je v příloze Pozemková mapa.

l) územně technické podmínky - zejména možnost napojení na stávající dopravní a technickou infrastrukturu, možnost bezbariérového přístupu k navrhované stavběMožnost napojení na stávající dopravní infrastrukturu

Stavba neřeší napojení na dopravní infrastrukturu, dopravní napojení okolí se stavbou nemění. Dočasné napojení na dopravní infrastrukturu řeší B.8 c.

Možnost napojení na stávající technickou infrastrukturu

PD nepředpokládá napojení na technickou infrastrukturu. Zásobování vodou pro otryskání bude řešeno z koryta toku, elektrická energie bude zajištěna pomocí generátorů. Záměsová voda, voda na přípravu spárovací směsi, na přípravu betonu a další vody, na které jsou kladeny požadavky prostřednictvím platné legislativy, ČSN (ČSN EN 206-1, ČSN EN 1008) a TKP, bude na stavenišť dopravována např. v barelech.

Trvalé napojení na technickou infrastrukturu není součástí stavby.

Možnost bezbariérového přístupu ke stavbě

Bezbariérový přístup není vzhledem k charakteru stavby předmětný.

m) věcné a časové vazby stavby, podmiňující, vyvolané, související investicePředpoklad doby výstavby

Celková doba výstavby (odhad): 12 měsíců

Zahájení stavby: 2024

Dokončení stavby: 2025

Postup výstavby bude upřesněn dodavatelem stavebních prací, včetně kompletního harmonogramu stavby. Konkrétní termín provádění není zpracovateli této projektové dokumentace znám a bude stanoven stavebníkem.

Vyvolané investice

Stavba nevyvolává okolní investice

Související investice

Nejsou známy

Další

Dle informací odboru komunikací a dopravy Města Děčín je plánovaná rekonstrukce mostu DC-046L v ulici Na Hrázi.

n) seznam pozemků podle katastru nemovitostí, na kterých se stavba provádí,

Navrhovaná stavba vyvolává trvalé i dočasné zábory pozemků. Dočasné zábory vznikají z důvodu nutnosti zajištění plochy pro zařízení staveniště a manipulační prostory stavby. Trvalé zábory jsou vyvolány umístěním stavby. Přehled dotčených pozemků je uveden v následující tabulce.

Č. parcely	Kat. území	Výměra [m ²]	Druh pozemku	Ochrana/CHKO	Majitel	Omezení vlastnického práva/Zástavní právo
Vodní tok						
1573/2	Horní Oldřichov	18595	vodní plocha	Rozsáhlé chráněné území	ČR, právo hospodařit Povodí Ohře, státní podnik	Věcné břemeno (podle listiny) Věcné břemeno užívání Věcné břemeno vedení Věcné břemeno zřízení a provozování vedení
1293	Horní Oldřichov	2958	vodní plocha	Rozsáhlé chráněné území	ČR, právo hospodařit Povodí Ohře, státní podnik	Věcné břemeno zřízení a provozování vedení
1294	Bynov	25755	vodní plocha	Rozsáhlé chráněné území	ČR, právo hospodařit Povodí Ohře, státní podnik	Věcné břemeno zřízení a provozování vedení
Pravý břeh (zařízení staveniště, manipulační plochy, trvalý zábor)						
1437/4	Horní Oldřichov	1476	Ostatní plocha	Rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno (podle listiny) Věcné břemeno zřízení a provozování vedení
764/1	Bynov	4256	Ostatní plocha	rozsáhlé chráněné území	TERMO Děčín a.s., Oblouková 958/25, Děčín I-Děčín, 40502 Děčín	Věcné břemeno chůze a jízdy
Levý břeh (zařízení staveniště, manipulační plochy)						
1455/7	Horní Oldřichov	215	Ostatní plocha	Rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno zřízení a provozování vedení
1437/4	Horní Oldřichov	1476	Ostatní plocha	Rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno (podle listiny)
1452/3	Horní Oldřichov	224	Trvalý travní porost	ZPF, Rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno zřízení a provozování vedení
1452/2	Horní Oldřichov	533	Trvalý travní porost	ZPF, Rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno zřízení a provozování vedení
862/1	Horní Oldřichov	409	Trvalý travní porost	ZPF, Rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno zřízení a provozování vedení
688	Horní Oldřichov	870	Ostatní plocha	Rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno zřízení a provozování vedení
760	Bynov	3410	Ostatní plocha	Rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno vedení, Věcné břemeno zřízení a provozování vedení
837/28	Bynov	1299	Ostatní plocha	Rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno (podle listiny)

						Věcné břemeno zřizování a provozování vedení
821/13	Bynov	840	Ostatní plocha	Rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	-
764/1	Bynov	4256	Ostatní plocha	rozsáhlé chráněné území	TERMO Děčín a.s., Oblouková 958/25, Děčín I-Děčín, 40502 Děčín	Věcné břemeno chůze a jízdy
1207/4	Bynov	2354	Ostatní plocha	rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno (podle listiny)

o) seznam pozemků podle katastru nemovitostí, na kterých vznikne ochranné nebo bezpečnostní pásmo

Stavbou nevznikají ochranné nebo bezpečnostní pásma.

B.2 Celkový popis stavby

B.2.1 Základní charakteristika stavby a jejího užívání

a) 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

Nová stavba nebo změna dokončené stavby

Bude provedena obnova původního odplaveného, nebo poškozeného opevnění. K poškozenému stupni bude proveden balvanitý skluz. Naplavený materiál bude rozprostřen do vzniklých výmolů.

Závěry stavebně-technického, případně stavebně historického průzkumu

Byly provedeny průzkumné práce, rozsah a závěry jsou uvedeny v B.1 f. Historický průzkum není v lokalitě předmětný.

Výsledky statického posouzení nosných konstrukcí

Statické výpočty jsou součástí PD.

b) účel užívání stavby

Účelem stavby je obnova poškozených, nebo odplavených konstrukcí a související zajištění ochrany okolních pozemků a nemovitostí před poškozením a pokračujícími negativními vlivy vodní eroze. Stavbou rovněž dojde ke zlepšení hydraulických poměrů v korytě toku a odtokových poměrů v lokalitě.

c) trvalá nebo dočasná stavba

Stavba je řešena jako trvalá.

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

Nebyly vydány rozhodnutí o výjimkách na stavby.

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

Podmínky související s PD jsou uvedeny v části B.1 e.

f) ochrana stavby podle jiných právních předpisů

Ke stavbě se nevztahuje ochrana podle jiných právních předpisů.

g) navrhované parametry stavby - zastavěná plocha, obestavěný prostor, užitná plocha, počet funkčních jednotek a jejich velikosti apod.

Vzhledem k charakteru stavby – opevnění vodního toku – nejsou uvedené parametry předmětné.

h) 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.

Potřeby a spotřeby médií a hmot

Po dokončení stavby nebudou nutné spotřeby a médií a hmot. Potřeby a spotřeby v průběhu výstavby jsou popsány v části B.8 a.

Hospodaření s dešťovou vodou

Likvidace dešťových vod bude po dokončení stavby probíhat nezměněnou přirozenou cestou.

Celkové produkované množství a druhy odpadů a emisí

Po dokončení stavby nebude probíhat produkce odpadů a emisí. Odpady produkované v průběhu výstavby jsou popsány v části B.8 h.

Třída energetické náročnosti budov

Energetická náročnost není vzhledem k charakteru stavby předmětná.

i) základní předpoklady výstavby - časové údaje o realizaci stavby, členění na etapy

Základní předpoklady výstavby, časové údaje o realizaci stavby jsou uvedeny v části B.1 m. Členění výstavby na etapy je popsáno v části B.8. p.

j) orientační náklady stavby

Orientační náklady stavby činí .. Kč. (Pozn. bude doplněno po dokončení projektových prací)

B.2.2 Celkové urbanistické a architektonické řešení stavby

a) Urbanismus - územní regulace, kompozice prostorového řešení

Vodní tok netvoří nový prvek v prostoru. Prostorové řešení vyplývá z technických, hydraulických a kapacitních potřeb stavby.

b) Architektonické řešení - kompozice tvarového řešení, materiálové a barevné řešení

Kde to technické požadavky dovolují, je dbáno na použití přírodních materiálů, primárně lomový kámen, který odpovídá řešení navazujících částí toku. Tvar navržených konstrukcí vyplývá z technických požadavků na stavbu. Vzhledem k charakteru stavby je kompozice barevného řešení bezpředmětná.

B.2.3 Celkové provozní řešení

Na stavbu se nevztahuje provozní řešení. Údržbu stavby a prohlídky technického stavu zajistí provozovatel – Povodí Ohře, státní podnik.

B.2.4 Bezbariérové užívání stavby

Zásady řešení přístupnosti a užívání stavby osobami se sníženou schopností pohybu nebo orientace včetně údajů o podmínkách pro výkon práce osob se zdravotním postižením

Stavba již svým charakterem není využívána veřejností a nemá vliv na bezbariérové užívání, a to ani navazujících veřejně přístupných ploch a komunikací.

B.2.5 Bezpečnost při užívání stavby

Stavba již svým charakterem není využívána veřejností a užívání proto není předmětem projektové dokumentace. Stabilita stavby vyplývá z řešených hydrotechnických a statických výpočtů.

B.2.6 Základní charakteristika objektů

a) Stavební řešení

Vlastní stavba je členěna na následující stavební objekty:

- SO 01 – PB zeď u poz. 1437/4
- SO 02 – LB ul. Na Hrázi obnova poškozených konstrukcí
- SO 03 – Náplavy u ul. Na Hrázi
- SO 04 – PB obnova konstrukcí u ul. Na Hrázi
- SO 05 – Dno u přítoku v ř. km 3,45
- SO 06 – LB ul. Na Hranicích
- SO 07 – LB opevnění v ř. km 3,85
- SO 08 – PB opevnění v ř. km 3,90
- SO 09 – Stabilizace dna v ř. km 3,85
- SO 10 – Náplav v ř. km 3,85
- SO 11 – LB pod ul. Písecká
- SO 12 – Dno pod ulicí Písecká
- SO 13 – LB nad ulicí Písecká
- SO 14 – PB nad ul. Písecká
- SO 15 – Dno nad ul. Písecká
- SO 16 – PB u ul. Široká
- SO 17 – Dno u ul. Široká
- SO 18 – LB ul. Široká
- SO 19 – Náplavy Bynov
- SO 20 – Dno nad ul. Bynovská
- SO 21 – Kácení

SO 01 – PB zeď u poz. 1437/4

Stavební objekt se týká obnovy stávající konstrukce zdi, která je místy poškozená a celkově již v dožitém stavu. Zeď bude v krajích napojena na již nové části zdi. Zeď bude provedena z lomového kamene zděného na cementovou maltu. Ve zdi budou provedeny prostupy odvodnění rubu. Za konstrukci bude provedena obnova povrchu dle původního stavu a obnova ocelového oplocení. Bude provedeny nové ocelové sloupky do betonových patek s původním drátěným oplocením.

SO 02 – LB ul. Na Hrázi obnova poškozených konstrukcí

Objekt se týká několika konstrukcí, kde došlo k poruchám, nebo degradaci spárování. Poškozená místa budou dozděna kamennou dlažbou do podkladního betonového lože s vyspárováním mezi kameny. V dolní části řešeného úseku stavební objekt zahrnuje dozdění chybějícího kamene schodového přístupu. V rámci SO bude provedena obnova degradovaného a odplaveného spárování. V horní části objekt zahrnuje doplnění a urovnání poškozené kamenné rovinaniny s doplněním vyklínování a prosypání spár stávající konstrukce. K patě rovinaniny bude vyskládán největší dostupný kámen z protilehlého náplavu.

SO 03 – Náplavy u ul. Na Hrázi

Stavební objekt zahrnuje náplavy v korytě v řešené části úseku. Náplav bude hrubě tříděn, kdy největší rozměr kamene bude použit k náporovým částem zdi a jemnější materiál bude použit na prosypávání nových struktur z většího kamene, případně bude jemnější materiál ponechán v konvexních březích.

SO 04 – PB obnova konstrukcí u ul. Na Hrázi

Objekt zahrnuje dozdění poškozené stávající zdi pod přítokem. Zeď bude dozděna novým vhodným kamenem včetně zdící malty. Nad přítokem bude odbourána část porušené zdi mezi přítokem a korytem Jílovského potoka. Konstrukce bude dozděna v hydraulicky vhodnějším tvaru a v rámci nové části bude konstrukce zakončena před dalším rozvojem poškození.

SO 05 – Dno u přítoku v ř. km 3,45

V rámci stavebního objektu bude provedeno doplnění příčné stabilizace klenbovými přírodními prahy z lomového kamene. Bude použit nový kámen z důvodu zajištění potřebné kvality, rozměru a tvaru. V rámci objektu bude provedeno rozprostření naplaveného materiálu do výmolů mezi jednotlivými prahy.

SO 06 – LB ul. Na Hranicích

Stavební objekt zahrnuje přeskládání uvolněného kamene z místních konstrukcí v části břehu se začínající nátrží. Kámen bude skládán do pevné formy záhozové konstrukce s urovnaným lícem.

SO 07 – LB opevnění v ř. km 3,85

Jedná se o opevnění náporové části břehu, kde došlo k celkovému pošlazení a odplavení konstrukce. Břeh bude opevněn kamennou rovnaninou z nového kamene.

SO 08 – PB opevnění v ř. km 3,90

Stavební objekt se týká opevnění náporové části břehu, kde došlo k celkovému pošlazení a odplavení původní konstrukce. Břeh bude opevněn kamennou rovnaninou z nového kamene.

SO 09 – Stabilizace dna v ř. km 3,85

V rámci objektu bude provedeno doplnění příčné stabilizace betonovými prahy v místě výrazného namáhání a vytvoření výmolu ve dně. Mezi prahy bude provedeno rozprostření naplaveného materiálu.

SO 10 – Náplav v ř. km 3,85

Bude provedeno hrubé třídění naplaveného kamene. Největší dostupný kámen bude uložen směrem ke konkávnímu břehu, kde dochází k největšímu namáhání dna a břehů. Jemnější materiál bude použit na prosypání nových struktur.

SO 11 – LB pod ul. Písecká

Jedná obnovu poškozených částí břehu. Konkrétně a o místo s poškozenou kamennou dlažbou, kde bude provedeno dozdění dle původní konstrukce ve formě kamenné dlažby do betonového lože s vyspárováním mezi kameny. Dlažba bude zapřena do paty zděné z lomového kamene na cementovou maltu. V horní části bude dále úsek zahrnovat poškození části konstrukce s kamennou rovnaninou. Do konstrukce bude doplněn nový kámen vhodného rozměru a tvaru. Spáry budou prosypány štěrkopískem.

SO 12 – Dno pod ulicí Písecká

Objekt zahrnuje poškození v místě stávajícího prahu. K poškození dna došlo nad i pod prahem, kdy stávající opevnění bylo odplaveno. Chybějící opevnění dna se podílelo na poškození levého břehu. Obnova dna bude provedena přírodě blízkým způsobem, kdy bude cíleno na zachování vzniklé prohlubně pod prahem. Ve střední části pod prahem bude úroveň dna nového opevnění ve stávající hloubce. Směrem k břehům bude opevnění vystupovat k patám. Na konci

poruchy břehu bude doplněn příčný betonový práh. Nad prahem bude doplněna kamenná rovnanina dna.

SO 13 – LB nad ulicí Písecká

Jedná se o břeh s poškozenou dlažbou před lávkou vedoucí z ulice Písecká. Obnova konstrukce bude provedena vyzdění z nového kamene na cementovou maltu.

SO 14 – PB nad ul. Písecká

Jedná se o břeh s poškozenou dlažbou před lávkou vedoucí z ulice Písecká. Obnova konstrukce bude provedena vyzdění z nového kamene na cementovou maltu.

SO 15 – Dno nad ul. Písecká

V rámci stavebního objektu bude proveden příčný klenbový práh z kamene v konstrukci dna. Příčný práh bude zavírat konstrukci a chránit před dalším rozebíráním při vyšších průtocích. Za práh bude zbývající kámen vyskládán a zapřen.

SO 16 – PB u ul. Široká

Objekt zahrnuje obnovu poškozeného břehu s navazujícím svahem. Došlo k poškození konstrukce kamenné dlažby a vzniku kaverny v patě konstrukce. Opevnění bude obnoveno v původním charakteru z nového kamene. Kaverny v patě zdi budou vyplněny betonem. K řešení navazují další stavební objekty týkající se rozproštění náplavu a doplnění příčné stabilizace prahy.

SO 17 – Dno u ul Široká

Stavební objekt zahrnuje doplnění příčné stabilizace dna betonovými prahy. Pod stupeň, kde došlo k poškození dna bude doplněn balvanitý skluz se závěrnými betonovými prahy. Skluz bude v mírném sklonu ve zdrsňeném charakteru s přirozeným miskovitým tvarem dna.

SO 18 – LB ul. Široká

Levý břeh řešené části úseku zahrnuje obnovu spárování degradované stávající konstrukce a doplnění kamenné rovnaniny v místě načaté nátrže břehu.

SO 19 – Náplavy Bynov

Stavební objekt zahrnuje řešení naplaveného kamenného materiálu. Náplav bude hrubě tříděn, kdy největší dostupný kámen bude uložen směrem ke konkávnímu břehu, kde dochází k největšímu namáhání dna a břehů. Jemnější materiál bude použit na prosypání novy struktury.

SO 20 – Dno nad ul. Bynovská

Objekt se týká části úseku, kde došlo k poškození opevnění dna a řetězovému odplavení kamenů. V místě poškození budou doplněny příčné betonové prahy. Dále podél náporové části s předpatou stávající konstrukce bude doplněn podélný betonový pás. Původní kámen bude skládán do pevné formy do výkopových rýh, ve střední části vzniklých výmolů bude ponecháno přirozeně vzniklé štěrkopískové dno.

SO 21 – Kácení

V rámci objektu bude provedeno kácení dřevin a mýcení křovin, které jsou v kolizi s provedením nových konstrukcí nebo obnovy stávajícího opevnění.

b) Konstrukční a materiálové řešení

Skluz bude proveden jako balvanitý z lomového kamene vhodného pro vodní stavby – druh čedič. Kámen pro obnovu dlažby bude volen dle současného okolního stavu – druh čedič. Kámen pro do konstrukcí kamenné rovnaniny bude taktéž jako vhodný pro vodní stavby, druh – čedič. Další navržené prvky – např. příčné prahy budou železobetonové.

c) Mechanická odolnost a stabilita

Použitý lomový kámen musí odpovídat patřičným ustanovením a normám, zejména pak ČSN EN 13383-1 (721507) Kámen pro vodní stavby - Část 1: Specifikace, ČSN EN 13383-2 (721507) Kámen pro vodní stavby - Část 2: Zkušební metody, ČSN 72 1151 (721151) Zkoušení přírodního stavebního kamene. Základní ustanovení, ČSN 72 1800 (72 1800) Přírodní stavební kámen pro kamenické výrobky, Technické požadavky, ČSN 72 1860 (721860) Kámen pro zdivo a stavební účely. Společná ustanovení.

B.2.7 Základní charakteristika technických a technologických zařízení

a) Technické řešení

Součástí stavby nejsou technická a technologická zařízení.

b) Výčet technických a technologických zařízení

Stavba neobsahuje technologická zařízení.

B.2.8 Zásady požárně bezpečnostní řešení

Stavba již svým charakterem nevyžaduje požárně bezpečnostní řešení.

B.2.9 Úspora energie a tepelná ochrana

Stavba po dokončení neřeší nároky na energie ani tepelnou ochranu.

B.2.10 Hygienické požadavky na stavby, požadavky na pracovní a komunální prostředí staveniště (Zásady řešení parametrů stavby - větrání, vytápění, osvětlení, zásobování vodou, odpadů apod., a dále zásady řešení vlivu stavby na okolí - vibrace, hluk, prašnost apod.)

Hygienické požadavky nejsou vzhledem k charakteru stavby předmětné. Požadavky na pracovní prostředí v době provádění stavby bude řešit dodavatel stavby, primárně v prostoru zařízení staveniště.

B.2.11 Zásady ochrany stavby před negativními účinky vnějšího prostředí

a) Ochrana před pronikáním radonu z podloží

Ochrana související s pronikáním radonu není vzhledem k charakteru stavby předmětná.

b) Ochrana před bludnými proudy

Ochrana před bludnými proudy není vzhledem k charakteru stavby předmětná.

c) Ochrana před technickou seismicitou

Postup výstavby a umístění nemovitostí neindikuje riziko škod v důsledku technické seismicity.

d) Ochrana před hlukem

V souladu se zákonem 258/2000 Sb. o ochraně veřejného zdraví výstavba nebude probíhat v nočních hodinách a hluk nesmí překračovat hygienické limity upravené prováděcím právním předpisem.

e) Protipovodňová opatření

Stavba není řešena jako protipovodňová, vzhledem k charakteru tak nejsou protipovodňová opatření předmětná. Způsob převodu vody a limity ochrany před zvýšenými průtoky jsou řešeny v Technické zprávě.

f) Ostatní účinky - vliv poddolování, výskyt metanu apod.

Stavba není zatížena dalšími účinky.

B.3 Připojení na technickou infrastrukturu**a) Napojovací místa technické infrastruktury**

Součástí stavby není řešení napojovacích míst technické infrastruktury. VO?

b) Připojovací rozměry, výkonové kapacity a délky

Řešení parametrů připojení není předmětné.

B.4 Dopravní řešení**a) Popis dopravního řešení včetně bezbariérových opatření pro přístupnost a užívání stavby osobami se sníženou schopností pohybu nebo orientace**

Trvalé dopravní řešení není stavbou změněno. S ohledem na charakter stavby nejsou bezbariérová opatření součástí návrhu.

b) Napojení území na stávající dopravní infrastrukturu

Dopravní infrastruktura nebude stavbou změněna.

c) Doprava v klidu

Řešení dopravy v klidu není součástí stavby. V průběhu výstavby bude doprava v klidu řešena v prostoru zařízení stavenišť.

d) Pěší a cyklistické stezky

Stavbou nevznikají ani nejsou dotčeny pěší a cyklistické stezky, pěší a cyklistická doprava bude pokračovat nezměněnou cestou.

B.5 Řešení vegetace a souvisejících terénních úprav

Kácení je popsáno v B.1. j.

a) Terénní úpravy

Stavbou nedochází k terénním úpravám.

b) Použité vegetační prvky

PD nenavrhuje vegetační prvky.

c) Biotechnická opatření

Součástí stavby nejsou biotechnická opatření.

B.6 Popis vlivů stavby na životní prostředí a jeho ochrana

a) Vliv na životní prostředí – ovzduší, hluk, voda, odpady a půda

Vliv na životní prostředí je možno hodnotit z hlediska časového, z hlediska vzniku a trvání rizik pro životní prostředí vyvolaných stavbou i z hlediska důsledků, nebude-li stavba realizována. Dále je možno posuzovat náročnost na energie, suroviny, produkci odpadů. Jsou uvedena i opatření ke zmírnění a odstranění negativních důsledků stavby.

Vliv přípravy a realizace záměru, a následné využívání plochy bude mít pouze dočasný slabý vliv na krajinný ráz spočívající v dočasném vypuštění vodní plochy.

V průběhu stavby bude docházet ke zvýšení hladiny hluku, prašnosti a dopravního zatížení území. Riziko poškození stromů podél koryta v případě dodržení technologického postupu není. Existuje i možnost havárie s negativními důsledky pro vodoteč i půdu - unik NEL.

Nadbytečná zemina z výkopů má charakter inertního materiálu, který je možné použít pro další zpracování v místě stavby (zásypy atp. Po provedení stavby nevznikají nároky na využívání pitné vody, nedochází ke spotřebě energií, ani k produkci odpadních vod či jiných odpadů.

Z hlediska ohrožení ekologie úpravou toku se při stavbě nepoužívají žádné zvláště nebezpečné technologie. Dodavatel stavby před zahájením prací zpracuje havarijný plán stavby, který bude specifikovat opatření pro předcházení haváriím i postupy při jejich případném odstraňování, zejména z hlediska možného ohrožení čistoty vod ropnými produkty.

Projektantem je doporučeno použití biologicky odbouratelných pohonných hmot a olejů do strojů. Použity budou stavební mechanismy šetrné k životnímu prostředí, nedojde ke kontaminaci vody ani půdy. Stavba bude dokonale zajištěna proti úniku stavebních, pohonných a provozních hmot.

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

Zásah do okolní krajiny bude minimalizován dodržováním manipulačních pruhů. Po zvážení všech hodnotících kritérií lze konstatovat, že posuzovaný záměr bude představovat slabý zásah do některých zákonných kritérií a do znaků jednotlivých charakteristik krajinného rázu. Vzhledem k poloze dané dotčené plochy v rámci širšího regionu, její velikosti a následnému totožnému využívání z hlediska vnímání krajiny daného území a biologickým i ekologickým funkcím, se jedná o zásah reverzibilní.

Ochrana dřevin

V rámci stavby dochází ke kácení stromů a mýcení křovin v kolizi s prováděnými konstrukcemi. Nedochází k ohrožení stromů prováděnými pracemi. Pokud by v průběhu stavby došlo ke změně umístění např. zařízení staveniště a byla by ochrana stromů nutná, tak je navržena ochrana stromů vypořádávaným bedněním z fošen, vysokým nejméně 2 m. Ochranné zařízení je třeba připevnit bez poškození stromu a nesmí být osazeno přímo na kořenové náběhy. Současně s ochranou nadzemní části se aplikují opatření pro ochranu chráněného pásma stromu před mechanickým poškozením a zhutněním půdy. V případě zásahu do kořenového systému stromu, který není určen ke kácení, budou výkopové práce probíhat ručně a poškozené kořeny budou zamazány ošetřujícím přípravkem s příměsí fungicidu. Odhalené kořeny budou obaleny PVC materiálem, aby nedocházelo k jejich vysychání. V případě výkopu u stromů nesmí být výkop odhalen déle než dva dny, aby nedošlo k vysychání kořenů.

Půda v ochranném pásmu musí být chráněna tak, aby nedošlo k jejímu zhutnění, znečištění látkami poškozujícími rostliny nebo půdu. V krajních případech, kdy nelze zabránit dočasnému zatížení v prostoru ochranného pásma soustavným přecházením nebo provozem dopravních a mechanizačních prostředků stavby, je nutné provést ochranná opatření dle ČSN 83 9061, zejména opatření vedoucí k ochraně kořenové zóny před zhutněním.

c) Vliv na soustavu chráněných území Natura 2000

Staveniště se nenachází na chráněném území soustavy Natura 2000.

d) Způsob zohlednění podmínek závazného stanoviska posouzení vlivu záměru na životní prostředí, je-li podkladem

V rámci projektové dokumentace nebylo zjišťovací řízení nebo stanovisko EIA vyžadováno a provedeno.

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

Není předmětné.

f) navrhovaná ochranná a bezpečnostní pásma, rozsah omezení a podmínky ochrany podle jiných právních předpisů

Ochranná a bezpečnostní pásma řeší kapitola B.1 o. Další podmínky nejsou známy.

B.7 Ochrana obyvatelstva

Splnění základních požadavků z hlediska plnění úkolů ochrany obyvatelstva.

Ochrana obyvatelstva v průběhu výstavby

Pro zamezení ohrožení a pádu do výkopu bude staveniště viditelně ohraničeno. Podél toku bude v celé délce stavby hrazení. Obvod staveniště bude označen v souladu s plánem BOZP, označení staveniště musí být zřetelné i za snížené viditelnosti. Výstražnou páskou bude označena část plochy, která by mohla být ohrožena prováděním prací, jako je např. kácení, manipulace s materiálem na deponiích a v blízkosti stavby. Označení staveniště by mělo být kontrolováno min. 1x denně. Zabezpečení proti přístupu 3. osob musí být také deponie materiálu a zařízení staveniště.

B.8 Zásady organizace výstavby

a) Potřeby a spotřeby rozhodujících médií a hmot, jejich zajištění

Média, hmoty a materiály jsou vyčísleny v části F – Soupis prací. Stavba samotná po dokončení neklade nároky na energie nebo spotřeby hmot. Rozhodující spotřeba médií a hmot je předpokládána následující:

Potřeby rozhodujících hmot	
Beton	35 m ³
Nový lomový kámen	370 m ³
Kámen pro dlažby	85 m ²

Zajištění zemního materiálu, kamene a betonu je odpovědností zhotovitele stavby.

b) Odvodnění staveniště

Vzhledem k tomu, že se jedná o stavební práce v oblasti vodního toku, bude po dobu stavby zachováno přirozené odvodnění území vyspádováním do vodního toku.

c) Napojení staveniště na stávající dopravní a technickou infrastrukturu

Napojení na dopravní infrastrukturu

V rámci stavby bude probíhat na několika místech sjezd do koryta z břehů. Přehled míst je patrný z přílohy Koordinační situační výkres. V maximální možné míře bude probíhat doprava materiálů z břehů.

Napojení na technickou infrastrukturu

Během stavby bude voda dopravována balená či v kanystrech. Vodu potřebnou pro čištění a tryskání konstrukcí pod tlakem je možné zajistit odběrem z koryta toku. Zajištění elektrické energie se předpokládá prostřednictvím generátorů.

d) Vliv provádění stavby na okolní stavby a pozemky

Stavba je navržena tak, aby okolní stavby a pozemky nebyly stavbou dotčeny či aby byl vliv na ně minimální. Dočasně dojde k omezení dopravní obslužnosti lokality, jsou nezbytné uzavírky komunikace. V průběhu stavby bude docházet ke zvýšení hladiny hluku, prašnosti a dopravního zatížení území. Riziko poškození stromů podél koryta v případě dodržení technologického postupu není. Existuje i možnost havárie s negativními důsledky pro vodoteč i půdu – únik NEL.

e) Ochrana okolí staveniště a požadavky na související asanace, demolice, kácení dřevin

Asanace, demolice a kácení je popsáno v B.1 j). Ochrana okolí je popsána v části B.1 i).

f) maximální dočasné a trvalé zábery pro staveniště

Rozsahy dočasných a trvalých záborů vyčísleny v kapitole B.1 n).

g) požadavky na bezbariérové obchozí trasy

Stavba nenavrhuje obchozí trasy. Uzavřené části vozovky je možné obejít paralelně vedenými komunikacemi.

h) Maximální produkováná množství a druhy odpadů a emisí při výstavbě, jejich likvidace

Potřeby a spotřeby médií a hmot je předmětem části F – Soupis prací. Likvidace dešťových vod bude po dokončení stavby probíhat nezměněnou přirozenou cestou. Stavba samotná po dokončení neklade nároky na energie nebo spotřeby hmot.

Nadbytečná zemina z výkopů má charakter inertního materiálu, který je možné použít pro další zpracování v místě stavby, například ve formě zásypů. Přebytková zemina z výkopů bude následně odvezena a zpracována podle zákona o odpadech. Nebezpečný odpad však stavbou bude dotčen – dochází k odhalení azbestu uloženého pod úrovní terénu (zjištěno v rámci IGP).

Druhy odpadů, které mohou v rámci stavby vzniknout, jsou specifikovány v níže uvedené tabulce. Odpady jsou zařazeny v souladu s vyhláškou č. 8/2021 Sb., kterou se stanoví Katalog odpadů, Seznam nebezpečných odpadů a seznamy odpadů a států pro účely vývozu, dovozu a tranzitu odpadů. V tabulce je rovněž uveden způsob nakládání s konkrétním odpadem. Přebytková zemina bude uložena na skládku.

S veškerými odpady bude nakládáno v souladu s platnou legislativou, tj. zejména v souladu se zákonem o odpadech č. 541/2020 Sb. v platném znění.

O veškerých produkováných odpadech a nakládání s nimi bude vedena evidence. U odpadů bude v souladu se zákonem č. 541/2020 přednostně zabraňováno vzniku odpadů, popřípadě opětovné využití, nebo recyklace. V případě předání odpadu bude odpad předán pouze osobám způsobilým podle § 13 zákona o odpadech. Oprávněnost příjemců odpadů do svého vlastnictví bude před předáním původcem (zhotovitelem stavby) ověřována. Typy stavebních a demoličních odpadů jsou uvedeny v následující tabulce.

Katalogové číslo	Kat.	Název druhu odpadu	Způsob nakládání	Předpokládaná kubatura
17 01 01	O	Beton	Uložení na skládku	15
17 04 05	O	Železo a ocel	Recyklace	2
17 05 04	O	Zemina a kamení neuvedené pod číslem 17 05 03	Další využití, uložení na skládku	75
02 01 03	O	Odpad rostlinných pletiv	Odvoz na skládku, kompostování, recyklace	3

17 02 03	O	Plast	Recyklace, uložení na skládku, další využití	3
----------	---	-------	--	---

Dle přílohy č. 4 zákona č. 541/2020 Sb. (Způsoby odstranění odpadu a úpravy a skladování odpadu před jeho odstraněním) se jedná o kategorii D1 Ukládání v úrovni nebo pod úrovní terénu (např. skládkování).

i) Bilance zemních prací, požadavky na přísun nebo deponie zemin

Řešení mezideponií a uspořádání zařízení staveniště je uvedeno v podkapitole B.8 a). Orientační bilance zemních prací a rozhodujících materiálů je následující:

Bilance zemních prací	
Výkop zeminy	50 m ³
Ukládání zeminy	50 m ³

Přísun a deponie zemin

Stavba je řešena s důrazem na maximální využití lokálních zdrojů kamene v korytě toku. Řešení dalších zdrojů materiálů je věcí zhotovitele stavby.

j) Ochrana životního prostředí při výstavbě

Nebezpečné látky včetně ropných produktů nesmí být skladovány v blízkosti toku. V případě potřeby a podle konkrétní situace mohou být stromy chráněny bedněním, zemina chráněna separační geotextilií.

k) Zásady bezpečnosti a ochrany zdraví při práci na staveništi (posouzení potřeby koordinátora bezpečnosti a ochrany zdraví při práci podle jiných právních předpisů)

Zásady bezpečnosti a ochrany zdraví při práci na staveništi

Zajištění dodržení opatření k ochraně života, zdraví, životního prostředí a bezpečnosti práce je v souladu s odstavcem 2 stavebního zákona povinností zhotovitele stavby. Za účelem ochrany zdraví, života a bezpečnosti je nutné zajistit dodržování z bezpečnostních předpisů, zajistit školení a přezkušování pracovníků. Pracovníci musí být seznámeni s provozem, údržbou a předpisy používaných mechanismů. Další opatření jsou předmětem technické zprávy a budou řešeny v režii stavbyvedoucího.

Posouzení potřeby koordinátora BOZP

Ohledně vyhodnocení potřeby zajištění koordinátora BOZP a zpracování plánu BOZP jsou kritéria předpokládána následovně:

Kritérium	Výsledek
Stavbu vyžadující stavební povolení nebo ohlášení stavebnímu úřadu	Ano
Celková předpokládaná doba trvání prací bude přesahovat 30 pracovních dnů a 20 osob/1 den nebo přesahovat 500 pracovních dnů, odpovídajících 3 750 NH	Ano
Počet zhotovitelů	>1
Práce a činnosti se zvýšeným ohrožením, např. nad vodou nebo v ochranném pásmu inženýrských sítí	Ano

V souladu s § 14 zákona 309/2006 Sb. je nutné zajistit koordinátora BOZP v případě, že je na staveništi předpokládáno provádění prací více zhotoviteli. Koordinátor musí být určen již při přípravě stavby (poznámka: koordinátor BOZP se neurčuje v případě stavby svépomocí, stavby

bez nutnosti doručení o oznámení prací nebo staveb nevyžadujících stavební povolení ani ohlášení. Nutnost určení koordinátora pomíjí při splnění jedné z podmínek. Koordinátor může být určen po dohodě s investorem stavby také obecně s ohledem na rozsah stavby).

Koordinátor BOZP musí být určen při přípravě stavby od zahájení prací na PD pro stavební řízení, může a nemusí být totožný s koordinátorem při realizaci stavby (viz § 14 zákona 309/2006 Sb.)

Zadavatel stavby je v souladu s § 14 a § 15 zákona 309/2006 Sb. povinen doručit oznámení o zahájení prací OIP v případě, je-li při realizaci stavby celková předpokládaná doba trvání prací a činností delší než 30 dní, ve kterých budou vykonávány práce a činnosti a bude na nich pracovat současně více než 20 fyzických osob po dobu delší než 1 pracovní den, nebo celkový plánovaný objem prací a činností během realizace díla přesáhne 500 pracovních dnů v přepočtu na jednu fyzickou osobu (tedy 3750 NH).

Pakliže je předpokládáno, že budou na staveništi vykonávány činnosti vystavující fyzickou osobu zvýšenému ohrožení života nebo poškození zdraví, zadavatel stavby je v souladu s § 15 zákona 309/2006 Sb. povinen zajistit, aby byl při přípravě stavby zpracován plán. Tento plán musí být zpracován koordinátorem BOZP.

Ve věci potřeby zajištění plánu BOZP, koordinátora BOZP a ohlášení prací na OIP je dle PD vyhodnocení následující:

Činnost	Výsledek
Zajištění plánu BOZP	Ano
Zajištění koordinátora BOZP	Ano
Ohlášení prací na OIP	Ano

l) Úpravy pro bezbariérové využívání výstavbou dotčených staveb

Vzhledem k charakteru stavby nejsou bezbariérová využívání v projektové dokumentaci řešena.

m) Zásady pro dopravní inženýrská opatření

Stavbou dojde uzavření části místní komunikace mezi ulicemi Písecká a Na Hranicích. Přístupy k pozemkům zůstanou zachovány. Dopravní opatření po dobu výstavby je podrobněji popsáno v příložené části DIO.

Zásady pro výjezdy vozidel na komunikaci

V místech, kde budou vozidla vyjíždět do ulice, budou umístěna dopravním značením A 22 a E13 „Výjezd vozidel stavby“ ve vzdálenosti 35-80 m od výjezdu.

c) Stanovení speciálních podmínek pro provádění stavby - provádění stavby za provozu, opatření proti účinkům vnějšího prostředí při výstavbě apod.

Stavba nesmí být zahájena v době zvýšených průtoků, viz Povodňový plán města. Průběh stavby včetně plánování je nutné provádět s ohledem na meteorologickou předpověď, zvláště pak v případě rizikových úseků v blízkosti nemovitostí. Řešení převádění vody a související protipovodňové ochrany v průběhu stavby je popsáno v Technické zprávě.

d) *Postup výstavby, rozhodující dílčí termíny*

Předpokládaný termín provádění stavby, věcné a časové vazby a související investice popisuje kapitola B.1 m).

Přípravné práce

Před započítáním stavby bude doplněn havarijní a povodňový plán. HP a PP budou též odsouhlaseny příslušnými úřady. V souladu s dokladovou částí budou dotčení obyvatelé předem informováni o zahájení stavby. Před zahájením prací bude ze strany investora zajištěno rozhodnutí o povolení kácení. Zhotovitel předloží investorovi a projektantovi technologické předpisy zhotovitele, projektant a investor se k nim vyjádří.

Stavební práce

Po vybourání původních konstrukcí a provedení výkopů dojde ke geodetickému vytyčení stavby. Při jakýchkoliv pochybnostech a správnosti vytyčení, např. výškovým nebo polohovým nesrovnalostem, které mohou vzniknout např. v důsledku pochybení v původním zaměření pro projektovou dokumentaci, nebo v důsledku skutečností, které nemohly nebo nebyly během zpracování projektové dokumentace brány v potaz, bude vytyčení konzultováno s TDI stavby nebo AD stavby.

Dokončovací práce

Po skončení stavebních prací budou dočasně dotčené pozemky uvedeny do původního stavu a budou protokolárně předány majitelům.

B.9 Celkové vodohospodářské řešení

Vzhledem k charakteru stavby není vodohospodářské řešení předmětné.

Přílohy:

Příloha 1 – Plán kontrolních prohlídek stavby

Příloha 2 – Přehled právních předpisů

Příloha 1 – Plán kontrolních prohlídek stavby

Stavba: OPŠ 07/2021 - Jílovský potok Děčín – Jílové – uvolnění průtočného profilu, ř. km 3,300-4,650 – 4. etapa

(V následujícím textu je uveden návrh systému kontrolních prohlídek stavby, jenž bude závislý na mnoha faktorech např. klimatických podmínkách. Z tohoto důvodu je nutné připustit termínové posuny oběma směry závislé na postupu provádění prací.)

Datum zahájení:

Datum ukončení:

Předání a převzetí stavby:

Kontrolní prohlídky stavby budou svolávány a řešeny operativně dle průběhu stavby a potřeb objednatelem stavby. V případě nutnosti převzetí některých konkrétních prací, resp. konstrukcí (základové spáry, odsouhlasení materiálů apod.) budou svolávány operativně mimořádné kontrolní prohlídky. Ze všech kontrolních prohlídek bude vyhotoven záznam do stavebního deníku, ve kterém bude uvedeno, co bylo předmětem kontrolní prohlídky, s jakým výsledkem byla kontrolní prohlídka ukončena a opatření vyplývající z výsledku kontrolní prohlídky s vyjádřením dotčených účastníků stavby.

V rámci kontrolních prohlídek bude sledováno zejména:

- vytyčení stavby
- zajištění průjezdnosti místní komunikace (mimo vyloučený úsek)
- převedení vody
- použitý materiál
- základové spáry konstrukcí
- průběžné provádění prací

Závěrečné předání celé stavby:

Jednotlivé termíny budou doplněny stavebníkem v návaznosti na vydání stavebního povolení a výsledky výběrového řízení na zhotovitele stavby.

Příloha 2 – Přehled právních předpisů

Přehled závazných bezpečnostních předpisů ve stavebnictví a nařízení vztahujících se ke stavbě v posledním platném znění:

Zákony

1. Zákon č. 250/2021 Sb., o bezpečnosti práce v souvislosti s provozem vyhrazených technických zařízení a o změně souvisejících zákonů
2. Zákon č. 133/1985 Sb., o požární ochraně
3. Zákon č. 20/1987 Sb., o státní památkové péči
4. Zákon č. 44/1988 Sb., o ochraně a využití nerostného bohatství (horní zákon)
5. Zákon č. 17/1992 Sb., o životním prostředí
6. Zákon č. 114/1992 Sb., o ochraně přírody a krajiny
7. Zákon č. 334/1992 Sb., o ochraně zemědělského půdního fondu
8. Zákon č. 200/1994 Sb., o zeměměřictví a o změně a doplnění některých zákonů souvisejících s jeho zavedením
9. Zákon č. 13/1997 Sb., o pozemních komunikacích
10. Zákon č. 458/2000 Sb., podmínkách podnikání a o výkonu státní správy v energetických odvětvích a o změně některých zákonů (energetický zákon)
11. Zákon č. 100/2001 Sb., o posuzování vlivů na životní prostředí a o změně některých souvisejících zákonů (zákon o posuzování vlivů na životní prostředí)
12. Zákon č. 541/2020 Sb., o odpadech
13. Zákon č. 254/2001 Sb., o vodách a související prováděcí předpisy
14. Zákon č. 127/2005 Sb., o elektronických komunikacích
15. Zákon č. 134/2016 Sb., o zadávání veřejných zakázek
16. Zákon č. 183/2006 Sb., o územním plánování a stavebním řádu (stavební zákon)
17. Zákon č. 262/2006 Sb. – zákoník práce
18. Zákon č. 309/2006 Sb. – zákon, kterým se upravují další požadavky bezpečnosti a ochrany zdraví při práci v pracovněprávních vztazích a o zajištění bezpečnosti a ochrany zdraví při činnosti nebo poskytování služeb mimo pracovněprávní vztahy (zákon o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci), ve znění novel.
19. Zákon č. 89/2012 Sb., občanský zákoník
20. Zákon č. 255/2012 Sb., o kontrole (kontrolní řád),
21. Zákon č. 256/2013 Sb., o katastru nemovitostí (katastrální zákon)
22. Zákon č. 224/2015 Sb., o o prevenci závažných havárií způsobených vybranými nebezpečnými chemickými látkami nebo chemickými směsmi a o změně zákona č. 634/2004 Sb., o správních poplatcích, ve znění pozdějších předpisů, (zákon o prevenci závažných havárií)

Nařízení vlády

23. Nařízení vlády č. 352/2000 Sb., kterým se mění některé vyhlášky ministerstev a jiných správních úřadů,
24. Nařízení vlády č. 378/2001 Sb., kterým se stanoví bližší požadavky na bezpečný provoz a používání strojů, technických zařízení, přístrojů a nářadí,
25. Nařízení vlády č. 375/2017 Sb., kterým se stanoví vzhled, umístění a provedení bezpečnostních značek a značení a zavedení signálů.
26. Nařízení vlády č. 361/2007 Sb., kterým se stanoví podmínky ochrany zdraví při práci,
27. Nařízení vlády č. 201/2010 Sb., kterým se stanoví způsob evidence, hlášení a zasílání záznamu o úrazu, poskytování osobních ochranných pracovních prostředků, mycích, čistících a dezinfekčních prostředků,
28. Nařízení vlády č. 194/2022 Sb., o požadavcích na odbornou způsobilost k výkonu činnosti na elektrických zařízeních a na odbornou způsobilost v elektrotechnice

Vyhlášky

29. Vyhláška č. 85/1978 Sb., o kontrolách, revizích a zkouškách plynových zařízení,

30. Vyhláška č. 18/1979 Sb., kterou se určují vyhrazená tlaková zařízení a stanoví některé podmínky k zajištění jejich bezpečnosti, ve znění vyhlášky č. 97/1982 Sb. a ve znění vyhlášky č. 551/1990 Sb.,
31. Vyhláška č. 19/1979 Sb., kterou se určují vyhrazená zdvihací zařízení a stanoví některé podmínky k zajištění jejich bezpečnosti, ve znění vyhlášky č. 552/1990 Sb.,
32. Vyhláška č. 21/1979, kterou se určují vyhrazená plynová zařízení a stanoví některé podmínky k zajištění jejich bezpečnosti, ve znění vyhlášky č. 554/1990 Sb.,
33. Vyhláška č. 48/1982 Sb., kterou se stanoví základní požadavky k zajištění bezpečnosti práce a technických zařízení, ve znění vyhlášky č. 601/2006 Sb. a ve znění vyhlášky č. 207/1991 Sb.,
34. Vyhláška č. 395/1992 Sb., kterou se provádí některá ustanovení zákona ČNR č. 114/1992 Sb., o ochraně přírody a krajiny
35. Vyhláška č. 471/2001 Sb., o technickobezpečnostním dohledu nad vodními díly
36. Vyhláška č. 498/2001 Sb., kterou se zrušují některé právní předpisy v oblasti bezpečnosti a ochrany zdraví při práci.
37. Vyhláška č. 590/2002 Sb., o technických požadavcích na vodní díla
38. Vyhláška č. 369/2004 Sb., o projektování, provádění a vyhodnocování geologických prací, oznamování rizikových geofaktorů a o postupu při výpočtu zásob výhradních ložisek
39. Vyhláška č. 407/2004 Sb., kterou ruší vyhláška č. 18/1978 Sb., kterou se stanoví požadavky na ochranu před výbuchy hořlavých plynů a par,
40. Vyhláška č. 499/2006 Sb., o dokumentaci staveb
41. Vyhláška č. 501/2006 Sb., o obecných požadavcích na využívání území
42. Vyhláška č. 503/2006 Sb., o podrobnější úpravě územního rozhodování, územního opatření a stavebního řádu
43. Vyhláška č. 601/2006 Sb., vyhláška Ministerstva práce a sociálních věcí a Českého báňského úřadu,
44. Vyhláška č. 268/2009 Sb., o obecných technických požadavcích na stavby
45. Vyhláška č. 398/2009 Sb., o obecných technických požadavcích zabezpečujících bezbariérové užívání staveb
46. Vyhláška č. 73/2010 Sb., kterou se stanoví vyhrazených elektrických technických zařízení, jejich zařazení do tříd a skupin a o bližších podmínkách jejich bezpečnosti (vyhláška o vyhrazených elektrických technických zařízeních), ve znění vyhlášky č. 73/2010 Sb.,
47. Vyhláška č. 216/2011 Sb., o náležitostech manipulačních řádů a provozních řádů vodních děl
48. Vyhláška č. 230/2012 Sb., kterou se stanoví podrobnosti vymezení předmětu veřejné zakázky na stavební práce a rozsah soupisu stavebních prací, dodávek a služeb s výkazem výměr
49. Vyhláška č. 180/2015 Sb., o pracích a pracovištích, které jsou zakázány těhotným zaměstnankyním, zaměstnankyním, které kojí, a zaměstnankyním-matkám do konce devátého měsíce po porodu, o pracích a pracovištích, které jsou zakázány mladistvým zaměstnancům, a o podmínkách, za nichž mohou mladiství zaměstnanci výjimečně tyto práce konat z důvodu přípravy na povolání (vyhláška o zakázaných pracích a pracovištích),

**Pro technickou část stavby pak platí především tyto normy:
ČSN česká technická norma**

50. ČSN 46 5332 Ochrana přírody. Půdy. Požadavky na ochranu úrodné vrstvy půdy při zemných pracích.
51. ČSN 72 1006 Kontrola zhutnění zemin a sypanin.
52. ČSN 72 1151 Zkoušení přírodního stavebního kamene. Základní ustanovení.
53. ČSN 72 1152 Odběr vzorků přírodního stavebního kamene.
54. ČSN 72 1153 Petrografický rozbor přírodního stavebního kamene.
55. ČSN 72 1176 Zkouška trvanlivosti a odolnosti kameniva proti mrazu.
56. ČSN 72 1191 Zkoušení míry namrzavosti zemin.
57. ČSN 73 0037 Zemní tlak na stavební konstrukce.
58. ČSN 73 0081 Ochrana proti korózi v stavebnictvě.
59. ČSN 73 0202 Geometrická přesnost ve výstavbě. Základní ustanovení.
60. ČSN 73 0205 Geometrická přesnost ve výstavbě. Navrhování geometrické přesnosti.
61. ČSN 73 0210-1 Geometrická přesnost ve výstavbě. Podmínky provádění. Část 1: Přesnost osazení.
62. ČSN 73 0212-1 Přesnost geometrických parametrů ve výstavbě. Kontrola přesnosti.
63. ČSN 73 0212-3 Geometrická přesnost ve výstavbě. Kontrola přesnosti. Část 3: Pozemní stavební objekty
- 64.
65. ČSN 73 0212-5 Geometrická přesnost ve výstavbě. Kontrola přesnosti. Část 5: Kontrola přesnosti stavebních dílců.
66. ČSN 73 0212-4 Geometrická přesnost ve výstavbě. Kontrola přesnosti. Část 4: Liniové stavební objekty.
67. ČSN 73 0212-6 Geometrická přesnost ve výstavbě. Kontrola přesnosti. Část 6: Statistická analýza a přejímka.
68. ČSN 73 0212-7 Geometrická přesnost ve výstavbě. Kontrola přesnosti. Část 7: Statistická regulace
69. ČSN 73 0420-1 Přesnost vytyčování staveb – Část 1: Základní požadavky.
70. ČSN 73 0420-2 Přesnost vytyčování staveb – Část 2: Vytyčovací odchylky.
71. ČSN P 73 0600 Hydroizolace staveb - Základní ustanovení.
72. ČSN 73 0802 Požární bezpečnost staveb. Nevýrobní objekty.
73. ČSN 73 1200 Názvoslovie v odbore betónu a betonárskych prác.
74. ČSN 73 1201 Navrhování betonových konstrukcí pozemních staveb
75. ČSN 73 1208 Navrhování betonových konstrukcí vodohospodářských objektů.
76. ČSN 73 1314 Zkušební metody pro stanovení vodního součinitele čerstvého betonu
77. ČSN ISO 1920-10 Zkoušení betonu – Část 10: Stanovení statického modulu pružnosti v tlaku
78. ČSN 73 1354 Stanovení pevnosti v tlaku mezerovitého betonu z pórovitého kameniva
79. ČSN 73 1318 Stanovení pevnosti betonu v tahu.
80. ČSN 73 1320 Stanovení objemových změn betonu.
81. ČSN 73 1322 Stanovení mrazuvzdornosti betonu.
82. ČSN 73 1323 Stanovenie hmotnosti zložiek betónu.
83. ČSN 73 1324 Stanovení ohrusnosti betonu.
84. ČSN 73 1326 Stanovení odolnosti povrchu cementového betonu proti působení vody a chemických rozmrazovacích látek
85. ČSN 73 1327 Stanovení sorbčních vlastností betonu.
86. ČSN 73 1328 Stanovení soudržnosti oceli s betonem.
87. ČSN 73 1332 Stanovení tuhnutí betonu.
88. ČSN 73 6133 Návrh a provádění zemního tělesa pozemních komunikací.
89. ČSN 74 3305 Ochranná zábradlí.
90. ČSN 73 2520 Drsnost povrchů stavebních konstrukcí.
91. ČSN 73 2578 Zkouška vodotěsnosti povrchové úpravy stavebních konstrukcí.
- 92.

93. ČSN 73 6006 Výstražné fólie k identifikaci podzemních vedení technického vybavení.
94. ČSN 75 0250 Zásady navrhování a zatížení konstrukcí vodohospodářských staveb.
95. ČSN 73 0120 Vodní hospodářství – Terminologie hydrotechniky
96. ČSN 75 0110 Vodní hospodářství – Terminologie hydrologie a hydrogeologie
97. ČSN 75 0000 Vodní hospodářství – Soustava norem ve vodním hospodářství – Základní ustanovení
98. ČSN 75 0101 Vodní hospodářství – Základní terminologie
99. ČSN 75 0250 Zásady navrhování a zatížení konstrukcí vodohospodářských staveb
100. ČSN 75 0255 Výpočet účinků vln na stavby na vodních nádržích a zdržích
101. ČSN 75 1400 Hydrologické údaje povrchových vod
102. ČSN 75 2120 Kilometráž vodních toků a nádrží
103. ČSN 75 3415 - Ochrana vody před ropnými látkami. Objekty pro manipulaci s ropnými látkami a jejich skladování
104. ČSN 75 3418 - Ochrana povrchových a podzemních vod před znečištěním při dopravě ropy a ropných látek silničními vozidly

ČSN EN evropská norma zavedená do soustavy ČSN

- 105. ČSN EN 933 Zkoušení geometrických vlastností kameniva
- 106. ČSN EN 932 Zkoušení všeobecných vlastností kameniva.
- 107. ČSN EN 13 043 Kamenivo pro asfaltové směsi a povrchové vrstvy pozemních komunikací, letištních a jiných dopravních ploch
- 108. ČSN EN 12620 Kamenivo do betonu
- 109. ČSN EN 13139 Kamenivo pro malty
- 110. ČSN EN 13242 Kamenivo pro nestmelené směsi a směsi stmelené hydraulickými pojivy pro inženýrské stavby a pozemní komunikace
- 111. ČSN EN 13055 Pórovité kamenivo
- 112. ČSN EN 13450 Kamenivo pro kolejové lože
- 113. ČSN EN 1990 Eurokód: Zásady navrhování konstrukcí
- 114. ČSN EN 1991 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí
- 115. ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí
- 116. ČSN EN 1997 Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí
- 117. ČSN EN 206 Beton - Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
- 118. ČSN EN 12390 Zkoušení ztvrdlého betonu
- 119. ČSN EN 13294 Výrobky a systémy pro ochranu a opravy betonových konstrukcí - Zkušební metody - Stanovení doby tuhnutí
- 120. ČSN EN 13295 Výrobky a systémy pro ochranu a opravy betonových konstrukcí - Zkušební metody - Stanovení odolnosti proti karbonataci.
- 121. ČSN EN 1996 Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí.
- 122. ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí.
- 123. ČSN EN 1993 Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí
- 124. ČSN EN 1008 Záměsová voda do betonu - Specifikace pro odběr vzorků, zkoušení a posouzení vhodnosti vody, včetně vody získané při recyklaci v betonárně, jako záměsové vody do betonu
- 125. ČSN EN 1090 Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí
- 126. ČSN P ENV 13670 Provádění betonových konstrukcí
- 127. ČSN P ENV 206 Beton – Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
- 128. ČSN EN 13251 Vlastnosti požadované pro použití v zemních stavbách, základech a opěrných konstrukcích
- 129. ČSN EN 13252 Vlastnosti požadované pro použití v odvodňovacích systémech
- 130. ČSN EN 13253 Vlastnosti požadované pro použití ve vnějších systémech na ochranu proti erozi

TNV odvětvová technická norma pro vodní hospodářství

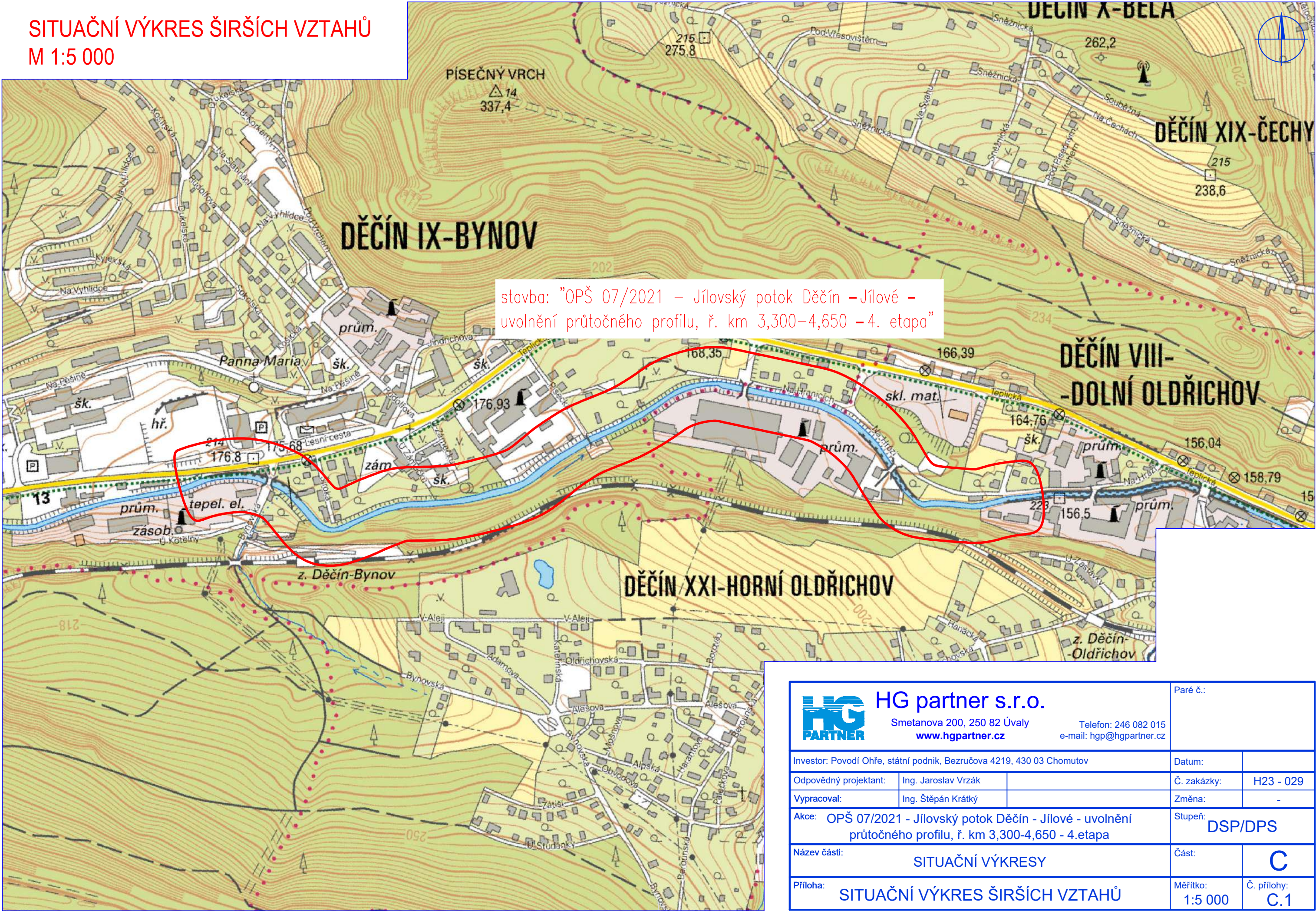
- 131. TNV 75 2131 Odběrné a výpustné objekty na vodních tocích
- 132. TNV 75 2925 Provoz a údržba vodních toků
- 133. TNV 75 2931 Povodňové plány
- 134. TNV 75 0910 Dovolené průsaky uzávěrů vodních děl
- 135. TNV 75 2102 Úpravy potoků
- 136. TNV 75 2103 Úpravy řek

Cizí normy

- 137. DIN 18 541 Termoplastické vodotěsné ucpávky pro těsnění spár betonových konstrukcí.

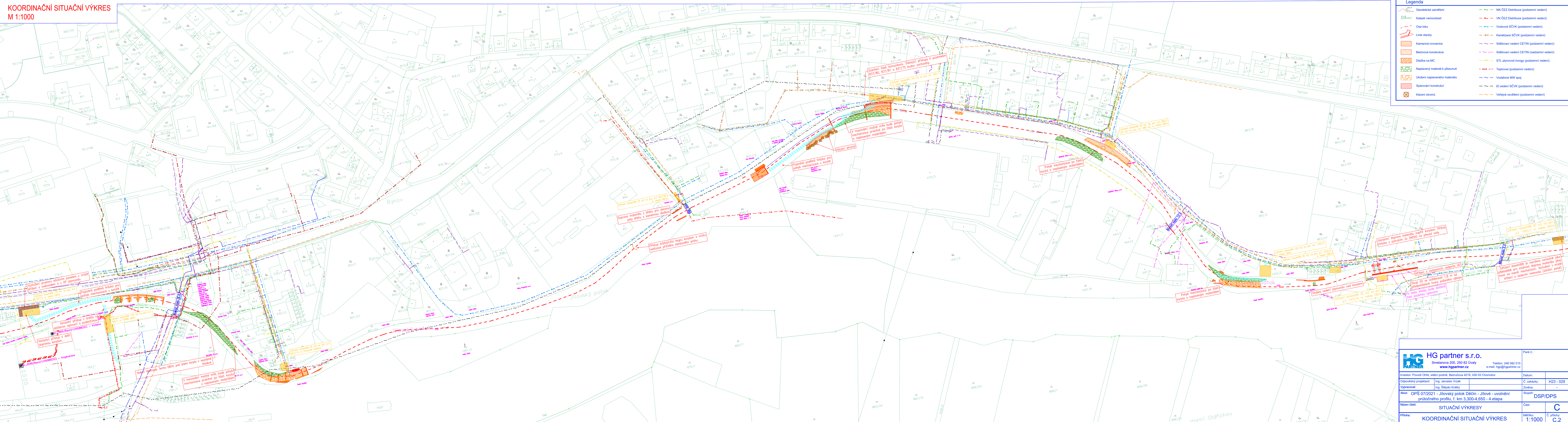
ČSN ISO mezinárodní norma zavedená do soustavy ČSN**ČSN IEC převzatá mezinárodní norma**

SITUAČNÍ VÝKRES ŠIRŠÍCH VZTAHŮ
M 1:5 000

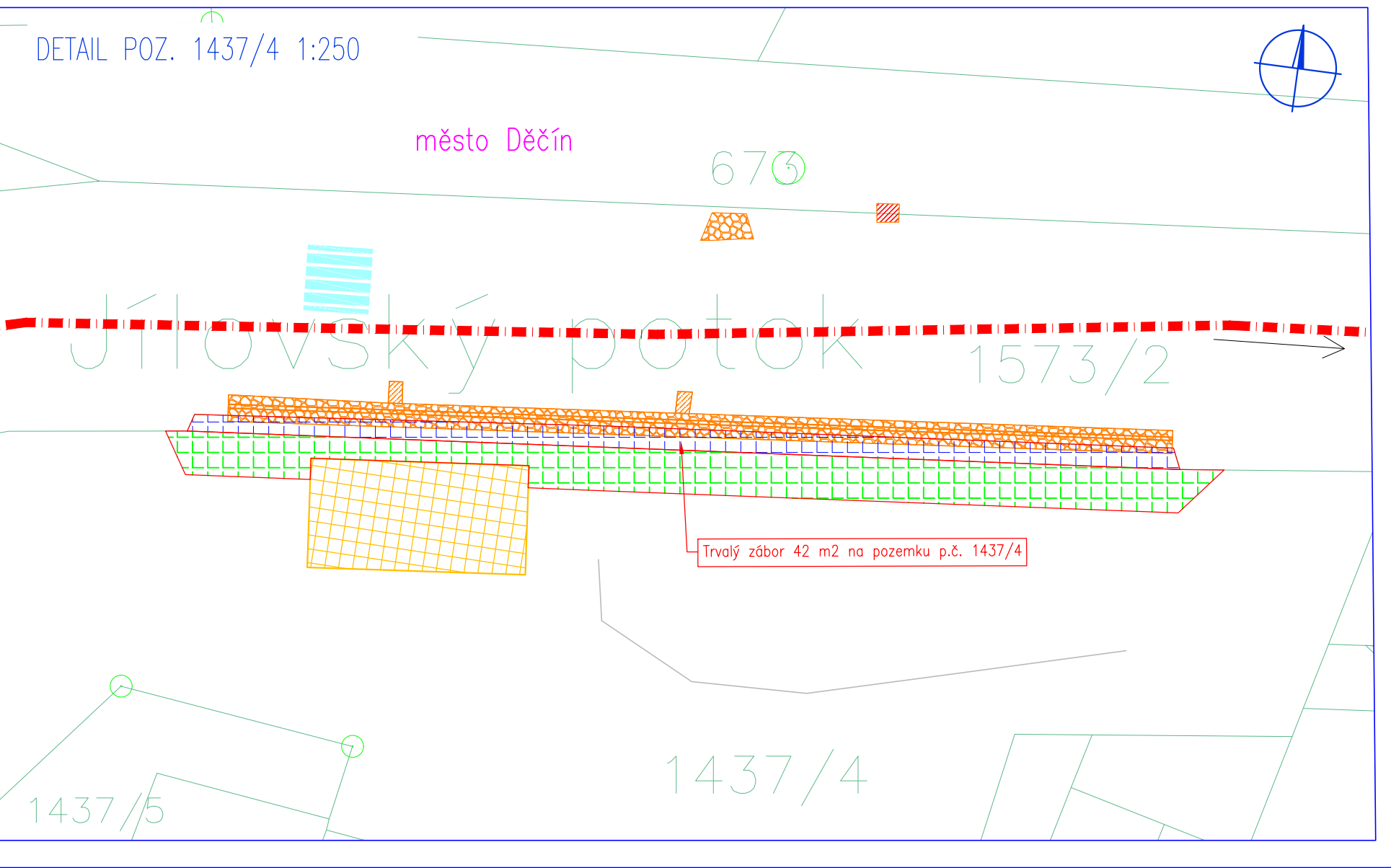
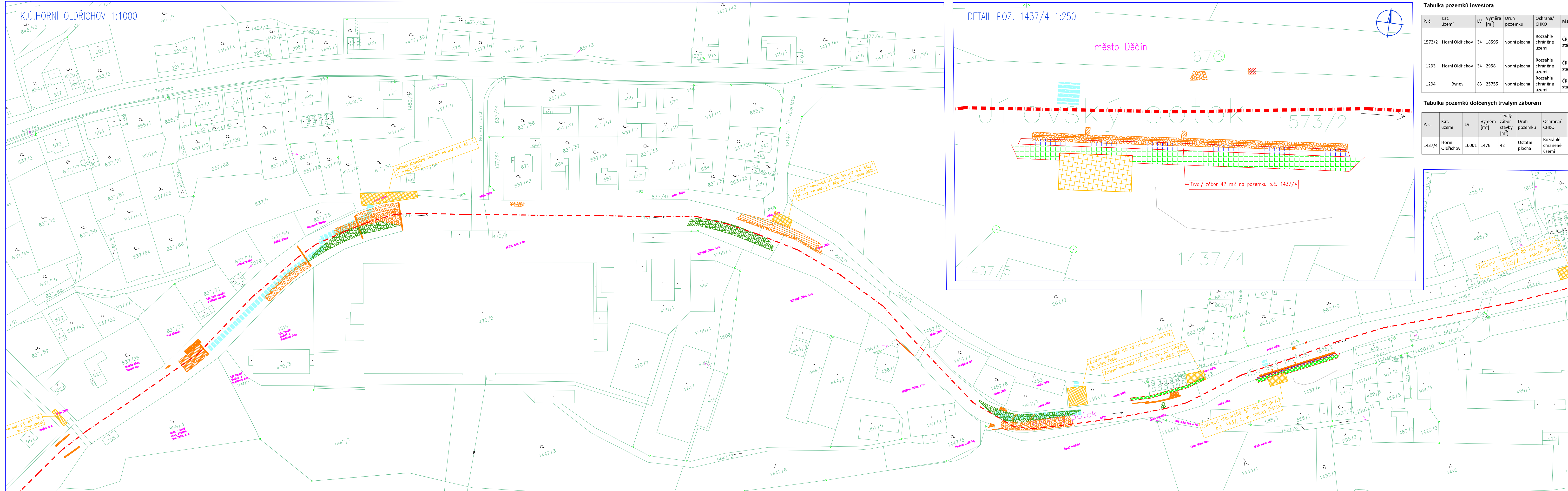
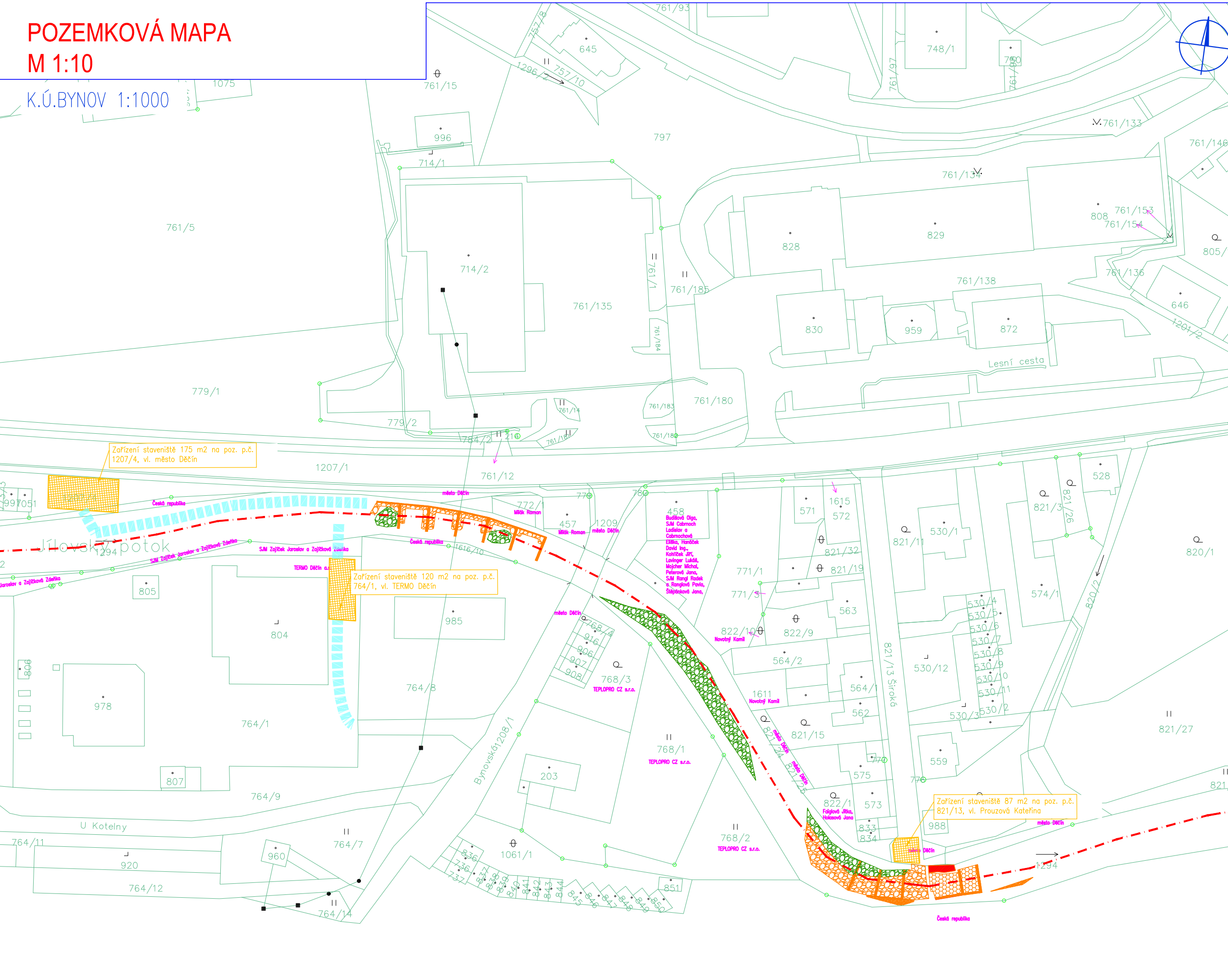


			HG partner s.r.o.		Paré č.:	
Smetanova 200, 250 82 Úvaly			Telefon: 246 082 015			
www.hgpartner.cz			e-mail: hgp@hgpartner.cz			
Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov				Datum:		
Odpovědný projektant:	Ing. Jaroslav Vrzák		Č. zakázky:		H23 - 029	
Vypracoval:	Ing. Štěpán Krátký		Změna:		-	
Akce: OPŠ 07/2021 - Jílovský potok Děčín - Jílové - uvolnění průtočného profilu, ř. km 3,300-4,650 - 4.etapa				Stupeň: DSP/DPS		
Název části: SITUAČNÍ VÝKRESY				Část:		C
Příloha: SITUAČNÍ VÝKRES ŠIRŠÍCH VZTAHŮ				Měřítko: 1:5 000		Č. přílohy: C.1

KOORDINAČNÍ SITUAČNÍ VÝKRES
M 1:1000



HG partner s.r.o. Smetanova 200, 250 82 Úvaly www.hgpartner.cz		Paré č.:
Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov		Datum:
Odpovědný projektant: Ing. Jaroslav Vrzák		Č. zakázky: H23 - 029
Vypracoval: Ing. Štěpán Kráský		Změna: -
Akce: OPŠ 07/2021 - Jilovský potok Děčín - Jilové - uvolnění průtočného profilu, ř. km 3,300-4,650 - 4. etapa		Stupeň: DSP/DPS
Název části: SITUAČNÍ VÝKRESY		Část: C
Příloha: KOORDINAČNÍ SITUAČNÍ VÝKRES		Měřítko: 1:1000 Č. přílohy: C.2

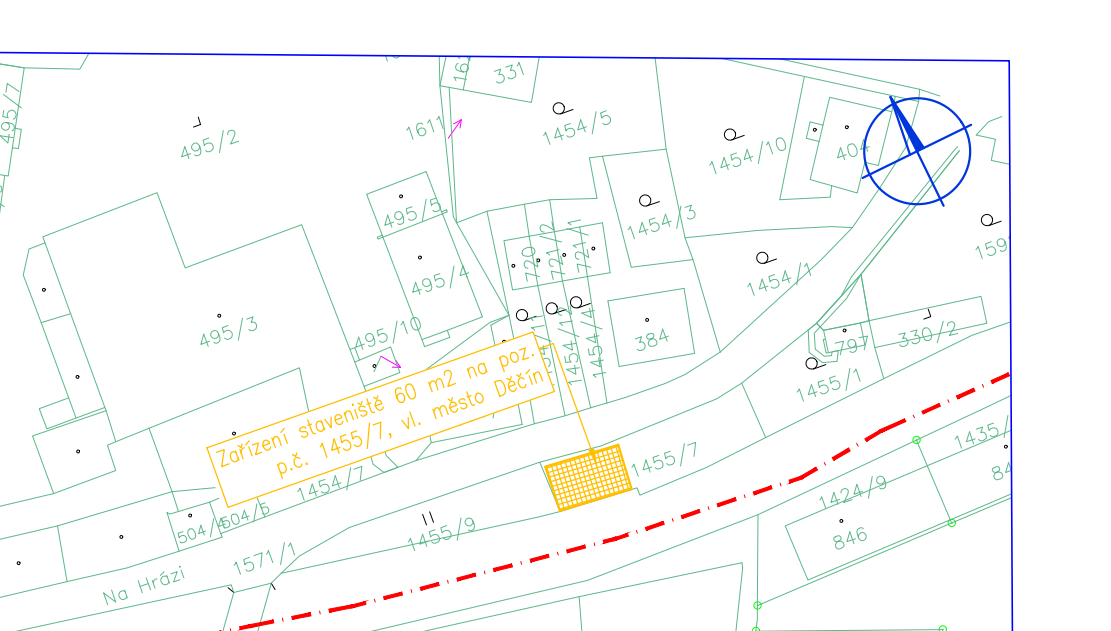


Tabulka pozemků investora

P. č.	Kat. území	LV	Výměra [m ²]	Druh pozemku	Ochrana/CHKO	Majitel	Omezení vlastnického práva/Zástaní právo
1573/2	Horní Oldřichov	34	18595	vodní plocha	Rozsáhlé chráněné území	ČR, právo hospodařit Povodí Ohře, státní podnik	Věcné břemeno (podle listiny) Věcné břemeno užívání Věcné břemeno vedení Věcné břemeno zřizování a provozování vedení
1293	Horní Oldřichov	34	2958	vodní plocha	Rozsáhlé chráněné území	ČR, právo hospodařit Povodí Ohře, státní podnik	Věcné břemeno zřizování a provozování vedení
1294	Bynov	83	25755	vodní plocha	Rozsáhlé chráněné území	ČR, právo hospodařit Povodí Ohře, státní podnik	Věcné břemeno zřizování a provozování vedení

Tabulka pozemků dotčených trvalým zábohem

P. č.	Kat. území	LV	Výměra [m ²]	Trvalý zábor stavby [m ²]	Druh pozemku	Ochrana/CHKO	Majitel	Omezení vlastnického práva/Zástaní právo	Využití pozemku v rámci stavby
1437/4	Horní Oldřichov	10001	1476	42	Ostatní plocha	Rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno (podle listiny)	SO 01



Tabulka pozemků dotčených dočasným zábohem

P. č.	Kat. území	LV	Výměra [m ²]	Dočasný zábor stavby [m ²]	Druh pozemku	Ochrana/CHKO	Majitel	Omezení vlastnického práva/Zástaní právo	Využití pozemku v rámci stavby
1455/7	Horní Oldřichov	10001	215	60	Ostatní plocha	Rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno zřizování a provozování vedení	SO 01
1437/4	Horní Oldřichov	10001	1476	135	Ostatní plocha	Rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno (podle listiny)	SO 01
1452/3	Horní Oldřichov	10001	224	97	Trvalý travní porost	ZPF, Rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno zřizování a provozování vedení	SO 01, SO 02
1452/2	Horní Oldřichov	10001	533	116	Trvalý travní porost	ZPF, Rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno zřizování a provozování vedení	SO 02, SO 03, SO 04, SO 05
852/1	Horní Oldřichov	10001	409	25	Trvalý travní porost	ZPF, Rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno zřizování a provozování vedení	SO 02, SO 04
688	Horní Oldřichov	10001	870	25	Ostatní plocha	Rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno zřizování a provozování vedení	SO 02, SO 04
760	Bynov	10001	3410	140	Ostatní plocha	Rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno zřizování a provozování vedení	SO 07, SO 08, SO 09, SO 10 SO 11, SO 12, SO 21
837/28	Bynov	10001	1299	25	Ostatní plocha	Rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno zřizování a provozování vedení	SO 13, SO 14
821/13	Bynov	10001	840	50	Ostatní plocha	Rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno zřizování a provozování vedení	SO 16, SO 17, SO 18, SO 19, SO 21
764/1	Bynov	433	4256	120	Ostatní plocha	rozsašíle chráněné území	TERMO Děčín a.s., Oblouková 958/25, Děčín I-Děčín, 40502 Děčín	Věcné břemeno chůze a jízdy	SO 20
1207/4	Bynov	10001	2354	170	Ostatní plocha	rozsašíle chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV-Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno (podle listiny)	SO 02

HG partner s.r.o.
Smetanova 200, 250 82 Úvaly
www.hgpartner.cz

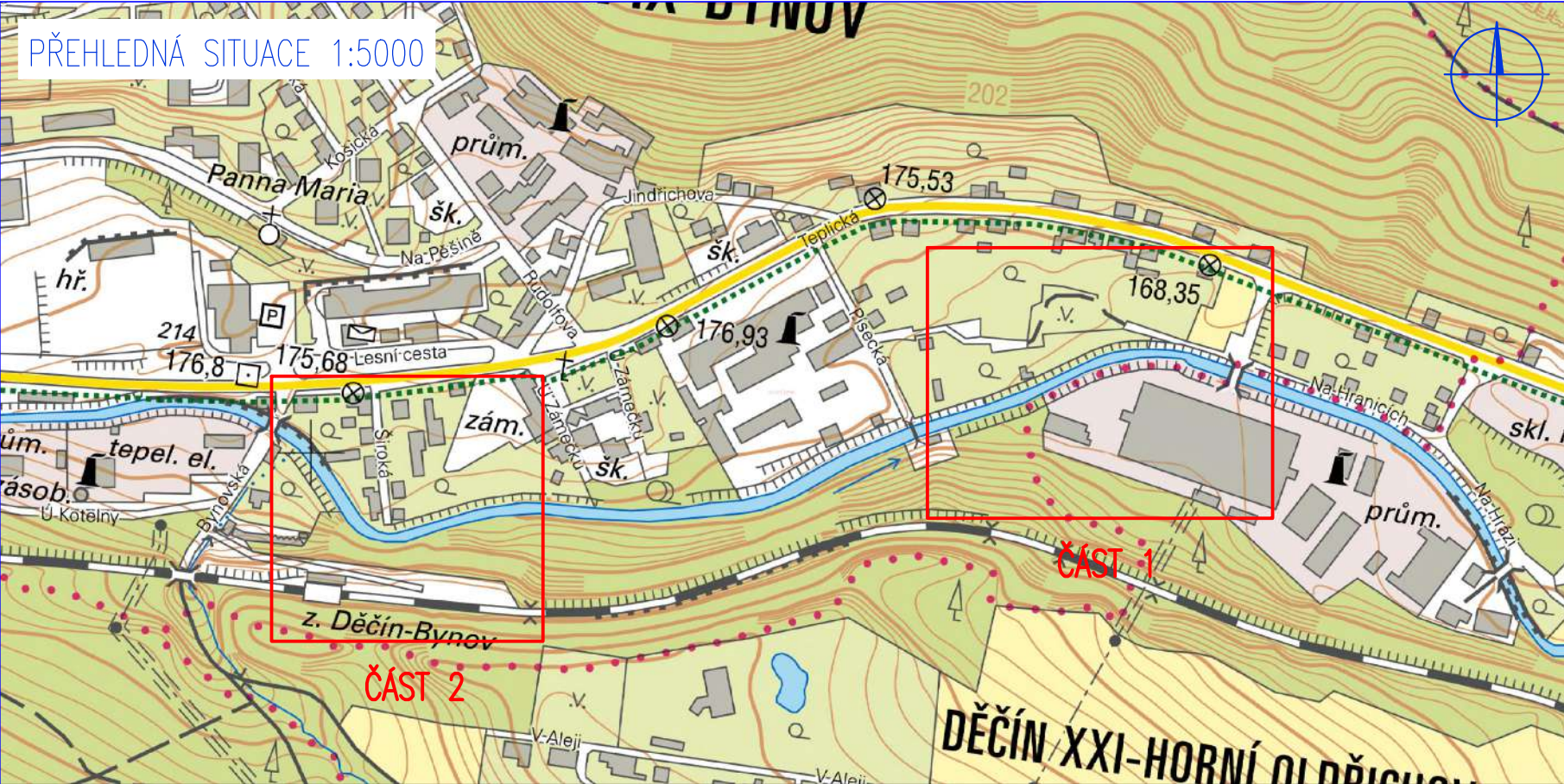
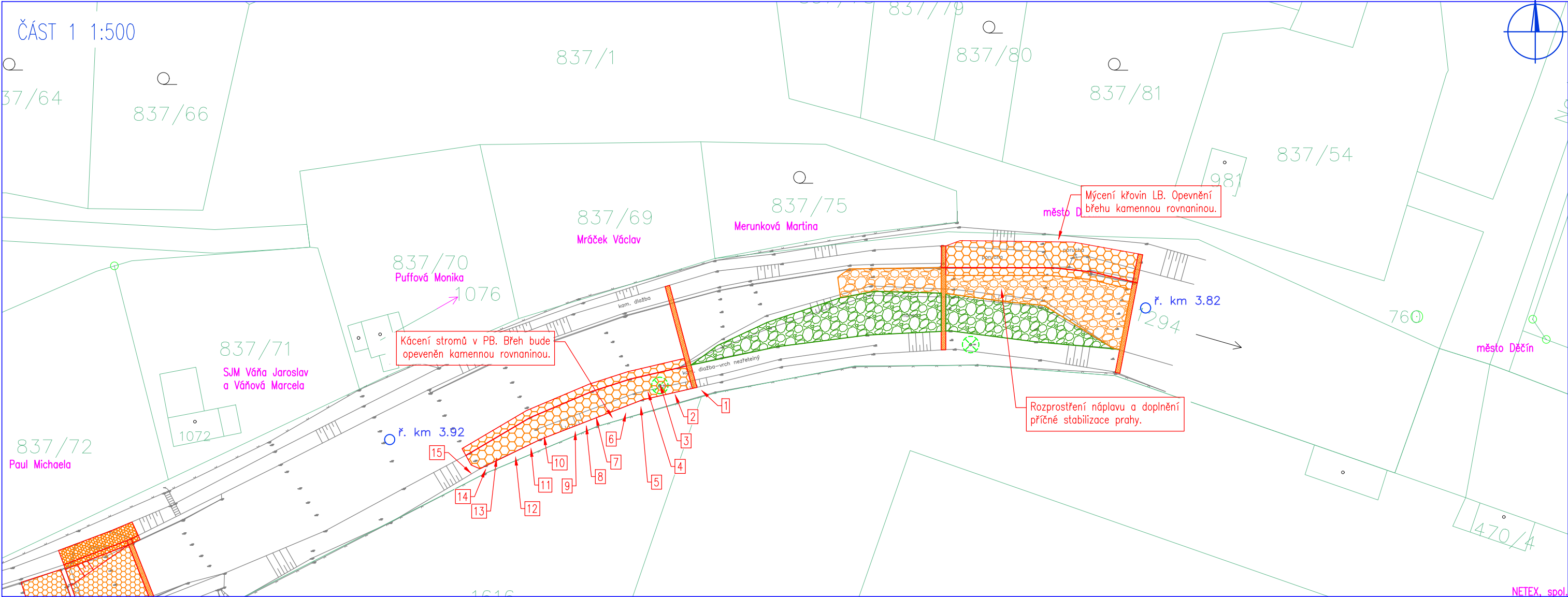
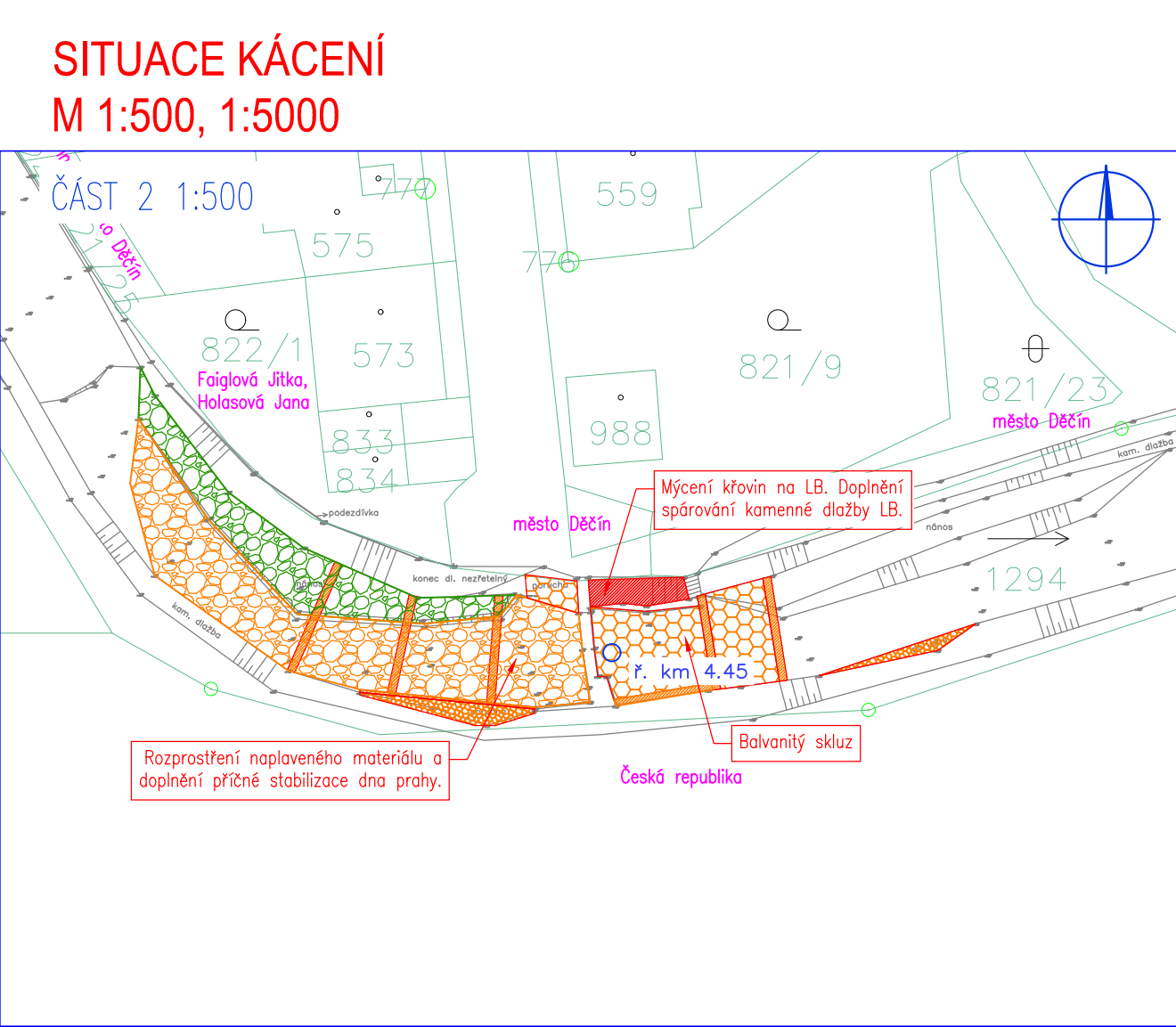
Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov
Odpovědný projektant: Ing. Jaroslav Vrzák
Vypracoval: Ing. Štěpán Krátký
Akce: OPŠ 07/2021 - Jílovský potok Děčín - Jílové - uvolnění průtočného profilu, f. km 3,300-4,650 - 4.etapa

Název části: **SITUAČNÍ VÝKRESY**
Příloha: **POZEMKOVÁ MAPA**

Paré č.:
Datum:
Č. zakázky: **H23 - 029**
Změna:
Stupeň: **DSP/DPS**

Část: **C**
Měřítko: 1:250
Č. přílohy: **C.3**

- Legenda**
- 618 Katastr nemovitostí
 - Osa toku
 - Linie stavby
 - Kamenná rovnanina
 - Betonové konstrukce
 - Dlažba na MC
 - Naplavený materiál k přesunutí
 - Uložení naplaveného materiálu
 - Trvalý zábor
 - Dočasný zábor



Tabulka 1: Kácení stromů s obvodem kmene pod 80 cm

Č.	Druh dřeviny	Obvod kmene v 130 cm nad zemí, v případě více kmenu je náhradní obvod kmene uveden v závorce	Pozemek, parcelní číslo	Vlastník pozemku
1	Trnovník	50 cm	1294	Povodí Ohře, státní podnik
2	Trnovník	60 cm	1294	Povodí Ohře, státní podnik
3	Vrba	80 cm	1294	Povodí Ohře, státní podnik
4	Javor	60 cm	1294	Povodí Ohře, státní podnik
5	Trnovník	60 cm	1294	Povodí Ohře, státní podnik
6	Akát	70 cm	1294	Povodí Ohře, státní podnik
7	Trnovník	65 cm	1294	Povodí Ohře, státní podnik
8	Akát	70 cm	1294	Povodí Ohře, státní podnik
9	Trnovník	65 cm	1294	Povodí Ohře, státní podnik
10	Javor	55 cm	1294	Povodí Ohře, státní podnik
11	Javor	40 cm	1294	Povodí Ohře, státní podnik
12	Vrba	60 cm	1294	Povodí Ohře, státní podnik
13	Trnovník	80 cm	1294	Povodí Ohře, státní podnik
14	Akát	50 cm	1294	Povodí Ohře, státní podnik
15	Trnovník	60 cm	1294	Povodí Ohře, státní podnik

Tabulka 2: Kácení zapojených porostů

Č.	Velikost plochy zapojeného porostu m ²	Pozemek, parcelní číslo	Vlastník pozemku
20	50 m ²	1294	Povodí Ohře, státní podnik
21	15 m ²	1294	Povodí Ohře, státní podnik



HG partner s.r.o.
Smetanova 200, 250 82 Úvaly
www.hgpartner.cz
Telefon: 246 082 015
e-mail: hgp@hgpartner.cz

Paré č.:
Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov
Datum:
Odpovědný projektant: Ing. Jaroslav Vrzák
Č. zakázky: H23 - 029
Vypracoval: Ing. Štěpán Krátký
Změna: -
Akce: OPŠ 07/2021 - Jílovský potok Děčín - Jílové - uvolnění průtočného profilu, ř. km 3,300-4,650 - 4.etapa
Stupeň: DSP/DPS
Název části: SITUACNÍ VÝKRES
Část: C
Příloha: SITUACE KÁCENÍ
Měřítko: 1:500
Č. přílohy: C.4



HG partner s.r.o.

Smetanova 200, 250 82 Úvaly
www.hgpartner.cz

Telefon: 246 082 015
e-mail: hgp@hgpartner.cz

Paré č.:	
Datum:	
Č. zakázky:	H23-029
Změna:	-
Stupeň:	DSP/DPS
Část:	D
Měřítka:	Č. přílohy:
-	D.1

Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov

Odpovědný projektant: Ing. Jaroslav Vrzák

Vypracoval: Ing. Štěpán Krátký

Akce: OPŠ 07/2021 - Jílovský potok Děčín – Jílové –
uvolnění průtočného profilu, ř. km 3,300-4,650 – 4. etapa

Název části: DOKUMENTACE OBJEKTŮ

Příloha: TECHNICKÁ ZPRÁVA

D Technická zpráva (Dokumentace stavebního nebo inženýrského objektu)

Obsah

D.1.1	Architektonicko-stavební řešení.....	2
D.1.2	Stavebně-konstrukční řešení	2
D.1.3	Požárně bezpečnostní řešení.....	18
D.1.4	Technika prostředí staveb.....	18
D.1.5	Dokumentace technických a technologických zařízení.....	18

D.1.1 Architektonicko-stavební řešení

Stavba se týká opravy povodňových škod v korytě Jílovského potoka z události 07/2021. Jedná se o dílčí etapu v k.ú. Horní Oldřichov a k.ú. Bynov. Obecně došlo k poškození konstrukcí v lokálním charakteru, nebo plošněji v rámci úseků s výraznějším namáháním dna a břehů. Souběžně došlo k naplavení kamenného materiálu, který snižuje kapacitu koryta. Náplav koncentruje průtok do míst koryta s již vzniklými výmoly, nebo na konstrukce, kde dochází k rychlejší degradaci. Cílem je obnovit chybějící opevnění v místech, kde může docházet k ohrožení cizího majetku, nebo dalšímu rozvoji poškození. Naplavený materiál bude přesunut do vzniklých výmolů s doplňující příčnou stabilizací prahy. Přesunutím naplaveného materiálu bude sníženo riziko dalšího posunu kamenů korytem a tím porušování stávajícího opevnění.

Stavba nevyžaduje členění na technická a technologická zařízení. Dělení na stavební objekty je následující:

- SO 01 – PB zeď u poz. 1437/4
- SO 02 – LB ul. Na Hrázi obnova poškozených konstrukcí
- SO 03 – Náplavy u ul. Na Hrázi
- SO 04 – PB obnova konstrukcí u ul. Na Hrázi
- SO 05 – Dno u přítoku v ř. km 3,45
- SO 06 – LB ul. Na Hranicích
- SO 07 – LB opevnění v ř. km 3,85
- SO 08 – PB opevnění v ř. km 3,90
- SO 09 – Stabilizace dna v ř. km 3,85
- SO 10 – Náplav v ř. km 3,85
- SO 11 – LB pod ul. Písecká
- SO 12 – Dno pod ulicí Písecká
- SO 13 – LB nad ulicí Písecká
- SO 14 – PB nad ul. Písecká
- SO 15 – Dno nad ul. Písecká
- SO 16 – PB u ul. Široká
- SO 17 – Dno u ul. Široká
- SO 18 – LB ul. Široká
- SO 19 – Náplavy Bynov
- SO 20 – Dno nad ul. Bynovská
- SO 21 – Kácení

D.1.2 Stavebně-konstrukční řešení

Kapitola stavebně-konstrukční řešení popisuje koncepci řešení stavby, jednotlivé použité konstrukce, technologické postupy a jednotlivé úseky stavby.

a) Koncepce řešení stavby

Most z ul. Na Hrázi

Ve spodní části řešeného úseku se nachází stávající most s nosností 3 tuny. Dle informací města je plánovaná výstavba nového mostu. Pro potřeby dopravy materiálu k budované konstrukci na protějším břehu počítá PD s možností překládky materiálu na menší a lehčí mechanizaci, nebo doprava křížením koryta s pojezdnou hrázkou.

Přístup z poz. 764/1 (vl. Termo Děčín)

Z důvodu maximálního snížení délky pojezdu korytem je navržen přístup z areálu spol. Termo Děčín. Část zpevněné plochy vedoucí ke korytu využívá nájemce nárazově a pravidelně. Vlastník po dohodě s nájemcem umožní využití pozemku pro dopravu materiálu blíže ke korytu,

případně příjezdu míchačky betonu. Pozemek ovšem musí být operativně uvolněn k využití nájemcem. Na pozemek navazuje pruh s travním porostem š. cca 5 m. Pozemek byl zajištěn k možnosti využití dočasného záboru.

Dozdivání lokálně poškozených konstrukcí

Průchodem povodně došlo k lokálním poškozením konstrukcí. V rámci stavby bude provedena obnova konstrukcí a tím zajištěna jejich stabilita před dalším rozvojem škod. Od investora a správce toku byly obdrženy informace o poruše břehu pod vrstvou náplavu v úseku u ul. Na Hrázi.

Ochrana pro převod a kalení průtoku

Dle požadavků CHKO bude na rozhraní dílčích úseků provedena příčná ochranná hrázka z místního kamenného materiálu. Hrázka bude chránit úsek před vplutím vodních živočichů, dále bude hrázka vytvářet mírné vzdutí pro snížení zkalení vody. Hrázka je dočasná po dobu stavby, její orientační parametry jsou: šířka 80 cm, výška 30 cm, rozměr kamene 300 mm. Hrázku lze doplnit rybářskou sítí. Hrázka může být doplněna rybářskou sítí s malým rozměrem oka 10x10 mm.

b) Navržené konstrukce a opatření

Během výstavby dojde k provedení následujících konstrukcí a souvisejících prací/postupů:

Zed' z LK na MC

Kamenná dlažba

Kamenná rovnanina

Kamenná rovnanina ve dně

ŽB podélné pasy

ŽB příčné prahy

Příčný práh zděný z LK na MC

Balvanitý skluz

Navýšení LB předpaty v rámci stávající rampy

Rozproštění naplaveného materiálu

Kamenný zához

Kácení

Dilatační spáry

Obnova spárování

Obnova oplocení

Ocelová výztuž

Protierozní geotextilie

Provizorní oplocení

Popis navržených konstrukcí a opatření

Zed' z LK na MC – SO 01 (Vzorový příčný řez A)

Základ zdi:

Výška:	800 mm
Šířka:	Dle dilatačních bloků
Spojovací materiál:	MC 30
Lomový kámen:	kámen vhodný pro vodní stavby - žula

Dřík zdi:

Výška:	1600-2050 mm
Šířka koruny:	600 mm
Sklon líce:	10:1
Spojovací materiál:	MC 30

Odvodnění:	PE DN 90 ve výšce 0,6 m nad úrovní patní spáry
Lomový kámen:	kámen vhodný pro vodní stavby - žula

Druh kamene žula byl volen z důvodu typu kamene v navazující konstrukci v horní i dolní části.

Bourací a výkopové práce

Nejprve bude odstraněna (vybourána) stávající konstrukce opěrné zdi. Poté dojde k dokončení výkopu do požadovaného tvaru pro základ nové zdi. Horizontální základová spára bude urovnána a zhutněna na hodnotu 95 % PS. Hutnění bude provedeno před nanesením štěrkopísku a po nanesení štěrkopísku, tedy 2x. Z plochy základové spáry budou odstraněny kameny o velikosti přesahující průměr 50-80 mm. Není žádoucí provádět výkopové práce pod navrženou niveletu základu zdiva, resp. vyrovnávací podsypové vrstvy, a to z důvodu zamezení nerovnoměrného sedání konstrukce a snahy o zachování původních přirozeně zhutněných (konsolidovaných) vrstev zemin pod navrženou konstrukcí. Svahy výkopů budou zajištěny pažením a rozepřením. V úseku se nachází stávající příčné betonové prahy, které v rozsahu výkopů odbourány.

Vyzdívání konstrukce

Po dokončení výkopových a bouracích prací bude provedena vyrovnávací vrstva ze štěrkového podsypu tl. 0,10 m fr. 32-63. Dále dojde k vyzdění základu z lomového kamene. Základ bude oproti dířku předsazen. Návrh šířky základu zdi vychází z předpokládané minimální únosnosti základové půdy 150 kPa. Tyto předpokládané hodnoty únosnosti je nutné ověřit při výkopu pro základ zdi.

Následně bude provedeno vyzdění nadzákladového zdiva z lomového kamene - čedič. Koruna je navržena šířky 0,60 m dle řešeného úseku, sklon koruny je 2 % směrem k toku. Při zdění je nutno maltu ve svislých styčných spárách pečlivě hutnit. Předpokládá se vyzdívání po vrstvách výšky 0,60 m (max. 0,90 m). Styčné spáry ve vrstvách zdiva nad sebou se musí střídat. Šířka lícních spár nesmí být větší než 40 mm a menší než 15 mm. Lícní spáry se nesmějí klínovat menšími kameny (tyto kameny by se vlivem klimatických jevů uvolnily z konstrukce zdi)

Tloušťka lomového kamene pro zdivo bude nejméně 250 mm, nejvýše 300 mm, ostatní rozměry nejméně 250 mm, nejvýše 600 mm. Pro lícní plochu se vyberou kameny nejvhodnějších rozměrů a vzhledu. Použité kameny nesmí obsahovat především na lícové straně praskliny či jiné prostorové poškození, kde by se mohla zadržovat voda.

Vlastní zdění bude probíhat následovně: Před nanesením malty se kámen očistí od prachu a hrubých nečistot a řádně navlhčí vodou. Jednotlivé kameny musí být dobře vázány správným rozdělením běhounů a vazáků (při střídání vazáků s běhouny má na dva běhouny připadat nejméně jeden vazák. Hloubka vazáku je doporučena nejméně 1,5násobek výšky vrstvy, hloubka běhounu bude nejméně rovná výšce vrstvy. Kameny musí být kladeny tak, aby výška kamene nepřesahovala kratší rozměr základny. V koruně zdi a na ohrožených hranách a plochách se musí osazovat vybrané větší kameny. Mezi rovinami povrchu jednotlivých sousedících kamenů na líci nesmí být odsazení větší než 20 mm.

Odvodnění rubu zdi

Nad niveletou bude do zdi zabudováno odvodnění (výška vyústění je 0,60 m nad patní spárou mezi základem a dířkem), které bude tvořeno PE HD trubkou DN 90, ve sklonu 5 %, dl. dle řezu po 5,00 m. Trubní odvodnění bude osazeno již v průběhu zdění tak, aby okolo nich nevznikly nadměrně široké spáry. Potrubí tvořící příčné vyústění bude zařízeno tak, aby ze zdiva vyčnívalo 50-100 mm potrubí s tím, že voda z potrubí by neměla dopadat na líc zdiva, současně však nesmí potrubí tvořit překážku v toku.

Zásyp výkopové rýhy za rubem

Za rubem zdi dojde k zasypání výkopu vhodnou nepropustnou zemínou až po spodní hranu odvodnění. Vhodná nepropustná zemina bude nabývat hodnoty hydraulické vodivosti menší než 10^{-8} m/s, což splňuje například jíl. V případě, že bude nepropustná zemina nedostupná, je možné po dohodě s projektantem použít těsnící fólii. Od úrovně nepropustné zeminy se provede drenážní

vrstva ze štěrkodeřtř frakce 8-16 minimální tloušťky 0,40 m, který bude tvořit podélnou drenáž. Vrstva bude hutněna na hodnotu 95 % PS.

V případech, kdy se za rubem zdi nachází komunikace, bude vrstva štěrkodeřtř provedena až po povrch terénu, kde bude převrstvena humózní vrstvou, případně bude řešena jako krajnice.

Zához výkopové rýhy v toku

Výkop pro základ zdi ze strany vodoteče bude po provedení základu opatřen kamenným záhozem z lomového čedičového kamene hmotnosti zrna 80-200 kg, ds 500 mm. Zához bude po dokončení prací pro vyplnění prostoru mezi kameny prosypán netříděným štěrkodeřtřem.

Spárování

Po dokončení zdění bude provedeno spárování líce zdi. Postup bude prováděn dle popisu spárování v části Technologické postupy.

Dozdění poškozené konstrukce – SO 04 (Detail příloha dok. D.8)

U PB přítoku došlo k odplavení a poškození části konstrukce. V rámci stavby bude provedeno dozdění do hydraulicky vhodnějšího tvaru s úklonem do břehu. Jedná se o zdění nadzákladové části na původní základ. V rámci přípravných prací dojde k odbourání poškozené části konstrukce a očištění základu tlakovou vodou. Poškozený kámen ze základu bude odbourán. Následně bude provedeno dozdění dle výše popsaného postupu. Sklon dřívku zdi bude 10:1 až 0,7:1.

Kamenná dlažba – SO 02, SO 11.. (Vzorový řez B)

Jedná se o obnovu poškozeného břehového opevnění původní konstrukce dlažby. Dle průzkumných prací bylo zjištěno v řešeném úseku je stávající břehová dlažba uložena na sucho s vyspárováním. Obnova bude provedena ve stejném charakteru.

Přípravné práce

Nejdříve bude provedeno rozebrání stávající poškozené dlažby, případně odbourání v krajích poruchy za účelem pozdějšího napojení původní a nové konstrukce. Vzniklá kaverna bude očištěna a podklad bude urovnán, dle prostorových možností zhutněn. Na urovnaný povrch bude provedena podkladní filtrační vyrovnávací vrstva štěrkodeřtř fr. 32-63 tl. min. 100 mm.

Na dlažbu budou použity kameny ds 300 mm, hmotnost zrna 60-120 kg. Použitý kámen bude certifikovaný jako kámen vhodný pro vodní stavby v souladu s ČSN EN 13383-1 a ČSN EN 13383-2, druh čedič. Kameny dlažby se uloží na urovnaný podklad tak, aby byly vzájemně provázány, v žádném směru nevznikaly průběžné spáry a zároveň se nikde nesmí stýkat více, než 3 spáry. Šíře spár se musí pohybovat v rozmezí mezi 20-40 mm. Spáry se vyplní hrubým pískem, který se zapěchuje a prolíje vodou do dosažení úrovně 50-70 mm pod povrchem konstrukce. Následně bude provedeno vyspárování dlažby dle popisu v rámci samostatné části této kapitoly.

Patka ve dně

V případě chybějící základové patky (zejména poškození týkající se paty břehu) bude provedeno dozdění základové patky lomovým kamenem v parametrech výška 800 mm, šířka 600 mm. Vyzdění bude provedeno kamenem druhu čedič na cementovou maltu. Podrobný popis zdění viz samostatná příloha této části.

Kamenná rovinanina – opevnění úseku v rámci SO 07 (Vzorový řez E) a SO 08 (Vzorový řez D)

Jedná se o úseky, kde došlo k poruše a odplavení původního opevnění v náporovém úseku břehu. V rámci stavby bude provedena obnova opevnění kamennou rovinaninou.

Je navrženo strojní provedení z lomového kamene na upravenou základovou spáru a zhutněnou drenážní, filtrační a vyrovnávací vrstvu štěrkodeřtř tloušťky 100 mm fr. 32-63. Kameny

budou použity neopracované, nelze použít valouny, budou vybrány kusy s vhodnou plochou pro líc, kameny nesmí být kladeny na plocho. Kameny budou ukládány tak, aby měla výsledná konstrukce vyrovnaný líc, spáry by měly být širší 50-150 mm, v jednom místě se nesmí stýkat více než 3 spáry, vzájemné výškové rozdíly nebudou přesahovat 50 mm a na délce třímetrové latě nebudou výškové rozdíly větší než 150 mm. V patě svahu rovinaniny bude první kámen tvořící břehové opevnění zapuštěn pod niveletu dna, aby bylo eliminováno nebezpečí jeho vypadnutí směrem do koryta. V patě svahu budou ukládány kameny z horního okraje intervalu použité hmotnosti, s výškou nad niveletou dna bude velikost kamenů klesat a odpovídat tak průběhu tangenciálních napětí na břehu koryta. Konstrukce rovinaniny bude provedena v tloušťce 0,50 m a ve sklonu 1:1,5, použit bude lomový kámen ds 500 mm, hmotnost zrna cca 200 kg. Použitý kámen bude certifikovaný jako kámen vhodný pro vodní stavby v souladu s ČSN EN 13383-1 a ČSN EN 13383-2. Materiál žula.

Kamenná rovinanina bude mít konstantní výšku 1,6 m.

Po uložení velkých kamenů bude provedeno doplnění spár drobnějším kamenivem, lze využít kámen z původní konstrukce. Doklínování mezer bude provedeno v každém prázdném prostoru jedním kamenem, nikoliv několika menšími. Doklínování bude provedeno pomocí palice, kterou budou drobnější kameny do spár pevně vsazeny.

Konstrukce rovinaniny bude zapřena do záhozové paty. Do paty bude použit neopracovaný lomový kámen ds 500 mm, hmotnost cca 200 kg. Zához bude po dokončení prací pro vyplnění prostoru mezi kameny prosypán a převrstven netříděným šterkopísčítým materiálem. Na prosypání nebude použit ostrohranný šterk, užito bude vhodnějšího říčního šterkopísku, který vytváří přírodě bližší prostředí vhodné pro rozvoj vodních organismů.

Lokální doplnění chybějící kamenné rovinaniny – SO 02 a SO 11 (Vzorový řez C)

V rámci stavby bude provedena obnova lokálně poškozených konstrukcí stávající kamenné rovinaniny. Bude provedeno doplnění nového kamene vhodné tvaru a velikosti tak, aby byl navrácen pevný charakter konstrukce. V rámci doplnění kamene je uvažována potřeba přeskládání části okolní konstrukce. Doplněný kámen vyklínován a prošterkován.

Kamenná rovinanina ve dně – SO 12 (Detail příloha dok. D.9)

Jedná se o obnovu opevnění dna kamennou rovinaninou. V rámci povodně došlo k odplavení dna nad i pod stávajícím bet. prahem. V místě pod prahem vzniklo zahloubené místo, které poskytuje podmínky pro život vodních živočichů v období nízkého průtoku. Na základě požadavku CHKO byl návrh přizpůsoben cíli zachovat vzniklou prohlubeň. Opevnění dna pod prahem proto bude kopírovat stávající úroveň ve střední části, směrem k patě břehu pak bude pozvolně navazovat na úroveň paty břehu. Rovnanina bude zapřena do nového příčného prahu.

Přípravné práce a bourání

V rámci přípravných prací bude proveden výkop na základovou spáru, která zhutněna. Na základovou spáru bude uložena filtrační šterková vrstva fr. 32-63 tl. Min. 100 mm.

Kamenná rovinanina

Druh kamene:	Čedič
Parametry kamene:	Certifikovaný jako kámen vhodný pro vodní stavby viz ČSN EN 13383-1 a ČSN EN 13383-2
Výběr kamene:	Neopracované, nelze použít valouny
Tl. vstvy:	600 mm
Velikost (ds):	ds 600 mm
Hmotnost:	300-500 kg
Ukládání kamene:	Strojní
Požadavky na líc:	Vyrovnaný, nesmí se stýkat více než 3 spáry vzájemné výškové rozdíly max. 150 mm snížené nároky oproti klasické konstrukci břehového opevnění
Prosyp:	Šterkopísek

Doplnění chybějícího kamene v rámci odstraňování náplavu – SO 19 (Vzorový řez K)

V rámci odstraňování náplavu v horní části řešeného úseku bude provedeno doplnění lokálně chybějícího kamene. Lze použít místní kámen v případě, že se bude jednat o neporušený kámen vhodné tvaru a velikosti (stávající opevnění ds 300-500 mm). Nelze nahradit více menšími kusy.

Doplnění kamenné rovnaniny v rámci stabilizace dna – SO 20 (Vzorový řez H)

Návrh byl proveden s cílem zajištění stabilizace dna před dalším rozvojem poškození a zároveň zajištění stability náporové části zdi na LB. V rámci dna byly doplněny příčné prahy a podélný ŽB pás v patě LB. Výkopová rýha pro provedení těchto konstrukcí bude zajištěna kamennou rovnaninou převážně z místního kamene ukládaného na štět. Kameny bude zapřeny a vyklínovány.

Podélný ŽB pás v patě zdi – SO 17, SO 20 - Detail výkres D.12

Jedná se o konstrukci podélného ŽB pasu za účelem zajištění mělkého založení břehových konstrukcí. Podélný pás bude doplněn příčnými prahy.

Podélný pás bude prováděn po úsecích dl. 2 m. Bude dbán důraz, aby nedocházel k výraznému vypadnutí zeminy z prostoru pod základem stávajících zdí. Při náznaku nestability konstrukce bude práce pozastavena a bude provedeno vhodné zajištění (např. rozepření, nebo podepření). Případně úprava hloubky založení po dohodě s AD a TDI. Betonáž bude probíhat bezprostředně po provedení výkopů. Podélný pás bude kotven do zdi nerezovými trny 4 ks/ m2. Do pasu bude kotven na styku příčný práh.

Podkladní vrstvy

Po dokončení výkopu do požadované tvaru bude provedena šterková a betonová podkladní vrstva.

Šterková podkladní vrstva (dolní):

Materiál:	Šterk fr. 32-63
Mocnost:	100 mm
Funkce:	Drenážní, vyrovnávací
Úprava:	Urovnání povrchu

Betonová podkladní vrstva (horní):

Materiál:	Beton C12/15 X0
Mocnost:	100 mm.

Železobetonový práh

Na podkladní vrstvy bude proveden ŽB práh.

Beton:	C30/37 XC4 XF3
Šířka:	600 mm (SO 20 - 300mm)
Výška:	Dle příčného řezu
Úprava:	Zkosení viditelné hrany
30x30 mm	
Výztuž:	Ocel B500b

Kotevní trn

Materiál:	Ocel
Povrchová úprava:	protiskluz (žebírkování / křemičitý písek)
Průměr:	Ø 12 mm
Délka:	350 mm
Kotevní délka:	150 mm

Rastr:	4 ks/m ² plochy zdi
Rozteč:	Max. 500 mm
Uložení:	Do předvrtaných otvorů Ø 14 mm dl. 160 mm
Vlepení:	Na chemickou maltu do pročištěných otvorů

ŽB práh bude betonován po úsecích dl. 2,00 m, úseky budou oddělovat pracovní spáry. Skrze pracovní spáry bude vyvedena podélná výztuž, která bude v dalším úseku napojena stykováním. Průvlaku výztuže skrze bednění je nutné části bednění na čele prahu přizpůsobit. Po úsecích bude betonáž prováděna až po dilatační spáru, kde budou jednotlivé části pasu odděleny.

Povrch prahu bude proveden ve sklonu min. 2 % směrem do koryta.

Příčné ŽB prahy ve dně

Příčné prahy byly navrženy dle potřeby v místě vzniklých výmolů. Výmoly mají negativní vliv na stabilitu břehového opevnění.

Přípravné práce a bourání

PD uvažuje s budováním prahů na části z důvodu převádění vod v místech s širším korytem. V místech užšího koryta je navrženo převádění pomocí potrubí, které umožňuje provedení prahu v jedné fázi.

Bude proveden výkop v požadovaném tvaru a základová spára bude zhutněna. V horní části stavby v rámci SO 20 bude na povrchu rozebrána stávající část kamenné rovnaniny ve dně. V březích bude za účelem zavázání prahu provedeno vybourání konstrukcí dlažby, případně rovnaniny.

Podkladní vrstvy

Štěrková podkladní vrstva (dolní):

Materiál:	Štěrk fr. 32-63
Mocnost:	100 mm
Funkce:	Drenážní, vyrovnávací

Betonová podkladní vrstva (horní):

Materiál:	Beton C12/15 X0
Mocnost:	100 mm.

Železobetonový práh

Beton:	C30/37 XC4 XF3
Šířka:	600 mm
Úprava:	Zkosení viditelných hran 30x30 mm
Kotvení:	Na obou březích bude práh kotven nerezovými trny.
Výztuž:	Ocel B500b

Kotevní trny

Materiál:	Nerez
Povrchová úprava:	Protiskluz (žebírkování / křemičitý písek)
Průměr:	Ø 12 mm
Délka:	400 mm
Kotevní délka:	200 mm
Rastr:	6 ks na práh
Uložení:	Do předvrtaných otvorů Ø 14 mm dl. 200 mm
Vlepení:	Na chemickou maltu do pročištěných otvorů.

Příčný práh zděný z LK na MC – SO 12 (Detail příloha dok. D.9)

Bourací a výkopové práce

Nejprve proběhne výkop do požadovaného tvaru. Horizontální základová spára bude urovnána a zhutněna na hodnotu 95 % PS. Z plochy základové spáry budou odstraněny kameny o velikosti přesahující průměr 50-80 mm. Není žádoucí provádět výkopové práce pod navrženou niveletu základu zdiva, resp. vyrovnávací podsypové vrstvy, a to z důvodu zamezení nerovnoměrného sedání konstrukce a snahy o zachování původních přirozeně zhutněných (konsolidovaných) vrstev zemin pod navrženou konstrukcí. V případě úseků, kde výmol zasahuje dnem pod úroveň základové spáry, bude dno doplněno štěrkem či říčním štěrkopískem.

Ve svazích bude práh navazovat na stávající dlažbu, která bude v rozsahu paty ve dně koryta rozebrána. Částečné odbourání dlažby bude zasahovat i do části dlažby ve svahu.

Vyzdívání konstrukce

Po dokončení výkopových prací bude provedena vyrovnávací vrstva ze štěrku fr. 32-64 tl. 0,10 m. Štěrkový podsyp bude zhutněn na hodnotu 95 % PS (základová spára tak bude zhutněna podruhé). Dále dojde k vyzdění prahu z lomového kamene na MC 30. Práh bude šířky dle koryta, výšky 0,80 m, tloušťky 0,60 m. Přelivná hrana prahu bude ve výšce paty postranních konstrukcí.

Při zdění je nutno maltu ve svislých styčných spárách pečlivě hutnit. Styčné spáry ve vrstvách zdiva nad sebou se musí střídat. Šířka lícních spár nesmí být větší než 40 mm a menší než 15 mm. Lícní spáry se nesmějí klínovat menšími kameny (tyto kameny by se vlivem klimatických jevů uvolnily).

Tloušťka lomového kamene pro zdivo bude nejméně 250 mm, nejvýše 300 mm, ostatní rozměry nejméně 250 mm, nejvýše 600 mm. Použité kameny nesmí obsahovat především na lícové straně praskliny či jiné prostorové poškození, kde by se mohla zadržovat voda. Použit bude kámen certifikovaný jako kámen vhodný pro vodní stavby.

Vlastní zdění bude probíhat následovně: Před nanesením malty se kámen očistí od prachu a hrubých nečistot a řádně navlhčí vodou. Jednotlivé kameny musí být dobře vázány správným rozdělením běhounů a vazáků (při střídání vazáků s běhouny má na dva běhouny připadat nejméně jeden vazák. Hloubka vazáku je doporučena nejméně 1,5násobek výšky vrstvy, hloubka běhounu bude nejméně rovná výšce vrstvy. Kameny musí být kladeny tak, aby výška kamene nepřesahovala kratší rozměr základny. V koruně zdi a na ohrožených hranách a plochách se musí osazovat vybrané větší kameny. Mezi rovinami povrchu jednotlivých sousedících kamenů na líci nesmí být odsazení větší než 20 mm. Na líci bude konstrukce vspárována.

Balvanitý skluz – SO 17

Konstrukce se týká poškozeného dna za konstrukcí stávajícího prahu. Za prahem vznikl výmol ve dně, který ohrožuje stabilitu břehových konstrukcí vzhledem k jejich mělkému založení. Dno bude zajištěno novým balvanitým skluzem s doplněnou příčnou stabilizací betonovými prahy.

V rámci konstrukce bude odbourán zbytek kamenné dlažby v horní části. Pro výstavbu skluzu je uvažováno s převodem průtoku pomocí potrubí. Nejprve bude provedena konstrukce příčných prahů a podélných pasů. Popis viz samostatná kapitola této přílohy. Prahy budou kotveny do břehových konstrukcí. Následně bude mezi prahy proveden výkop na základovou spáru a zhutněný povrch provedena podkladní vrstva ft. 32-63 mm. Na podkladní vrstvu bude provedena konstrukce kamenné rovnaniny ve dně v přirozeném miskovitém tvaru se zvýšenou drsností. Drsnost bude udána odchylkou mezi povrchy jednotlivých kamenů. Do konstrukce nebude použit plochý kámen. Kámen bude ukládán na štět a celkově bude konstrukce rovnaniny tvořit pevný celek. Doklínování mezer bude provedeno v každém prázdném prostoru jedním kamenem, nikoliv několika menšími. Doklínování bude provedeno pomocí palice, kterou budou drobnější kameny do spár pevně vsazeny. V přechodové části bude provedena prohlubeň vytvářející charakter tůně.

Druh kamene: Čedič

Parametry kamene: Certifikovaný jako kámen vhodný pro vodní stavby

	viz ČSN EN 13383-1 a ČSN EN 13383-2
Výběr kamene:	Neopracované, nelze použít valouny
Tl. vstvy:	600 mm
Velikost (ds):	ds 600 mm
Hmotnost:	300-500 kg
Ukládání kamene:	Strojní
Požadavky na líc:	Vyrovnaný, nesmí se stýkat více než 3 spáry vzájemné výškové rozdíly max. 200 mm cílem zajistit zvýšenou drsnost
Prosyp:	Štěrkopísek fr. 32-63 mm v tl. 150 mm.

Zajištění výmolu v patě u ul. Široká – SO 16 – Vzorový řez G

V místě došlo k výraznému zahloubení dna při PB. Jedná se o místo s výrazným namáháním dna. Z důvodu zahloubení dna došlo k podebrání původní konstrukce a odpavení základové paty s opevněním části břehu. V rámci stavby bude úsek doplněn příčnými prahy, výmol zajištěn zásypem z místního kamenného náplavu a k patě bude provedena betonová výplň vzniklé kaverny.

V první řadě bude provedeno převedení průtoku do potrubí (vzhledem k malé šířce koryta). Dno výmolu bude urovňováno štěrkopískovým podkladem fr. 32-63 mm tl. Min. 100 mm. Na štěrkopískový podklad bude proveden podkladní beton tl. 100 mm. Na podkladní beton bude provedena první fáze betonáže kaverny, zhruba do úrovně 600 mm od paty. Po zavrtnutí bude provedena podkladní vrstva cca 200 mm a do zavlhlé směsi bude na lícové straně vtlačěn lomový kámen ds 700 mm tak, aby zhruba 1/4 vyčníval do koryta toku. Spáry kamenů se zapěchují betonem. Za kameny následně bude provedena betonová výplň zbývajících částí kaverny. Cílem vyčnívajících kamenů je vytvořit propojení vrstvy zásypu a betonové výplně. Zbýlá část dlažby břehu bude dozděna dle původního charakteru.

V úseku mezilehlém mezi prahy bude doplněn nový lomový kámen druh čedič o rozměrech cca 1700 x 1000 mm, hmotnost 1,5-2 t. Kámen bude uložen do základu na štět a bude mírně vyčnívat. Kamenem bude podpořena stabilita zásypu výmolu.

Navýšení LB předpaty v rámci stávající rampy – SO 02 – Detail příloha dok. D.7

V rámci stávající konstrukce balvanité rampy dochází k výraznému proudění průtoku po levé betonové předpatě. Zřejmě vlivem mírného navýšení dna a ucpávání spár příčných vystupujících struktur v rampě došlo k výškovému zarovnání předpaty a úrovně dna v rampě. Průtok tak nejsnazší cestou směřuje právě na zmíněnou předpatu. V rámci stavby bude provedeno navýšení bet. předpaty a tím nasměrování průtoků zpět do konstrukce rampy. V rámci navýšení zároveň bude zajištěna ochrana patní spáry opevnění břehu.

Parametry konstrukce:	
Výška nadbetonávky	200 mm
Šířka	950 mm
Délka	19 640 mm
Kotvení	Nerez trny ø 12 mm
Beton	C30/37 XC4 XF3

Nadbetonávka předpaty bude v krajích zaklesnuta do stávající předpaty v délce cca 3 m. Stávající předpata bude v místě zaklesnutí odbourána v tl. min. 100 mm. V krajích bude dbáno aby zaklesnutí bylo ostrým lomem. Roh nadbetonované části bude zkosen lištou do bednění 30x30 mm. V břehu bude nadbetonávka provedena až do konstrukce břehu. V rámci stavby bude provedeno odbourání spodní řady stávajícího opevnění, u kterého je výrazně narušené spárování vlivem zvýšené proudění. Do paty bude vložen vhodně opracovaný kámen, aby došlo k eliminaci klínů betonu náchylného k odlamování.

Rozproštění naplaveného materiálu

Vytvořený náplav bude použit pro dorovnání vzniklých výmolů na navrženou úroveň dna mezi příčnými prahy. Z náplavu bude vybrán největší dostupný kámen, který bude skládán k patě náporové části břehu. Směrem do vnitřní části oblouku bude použita frakce kamene klesat.

Kamenný zához – SO 06 (Vzorový řez J)

Kamenný zához bude proveden z místního kamene, který byl naplaven, nebo pochází z porušených konstrukcí. Zához bude proveden do paty se začínající nátrží v LB. Bude dbáno, aby k patě břehu byl ukládán největší dostupný kámen.

Kácení a mýcení náletových dřevin – SO 21

PD navrhuje kácení a mýcení v místě s kolizemi s novými konstrukcemi. Stromy se odvětví, kmeny pokácí. V místě, kde nebude v rámci výkopu zasaženo do pařezu a kořenů, bude pařez ponechán. V opačném případě bude provedeno odfrézování obnažených částí kořenů, případně pařez odstraněn.

Obnova spárování (Vzorový řez I)

V rámci stavby dochází ke spárování obnovovaných konstrukcí, ale i samotnému přespárování v místech, kde bylo stávající spárování vyplaveno. Rozsah spárování vyplývá z příčných řezů a situačních výkresů.

Je uvažováno, že v průběhu přespárování dojde k uvolnění některých kusů kamenů a bude nutné jejich přezdění.

Příprava stávající zdi:

Očištění zdi:	vodním tlakem 20-30 MPa (200-300 barů), nutno upravit dle ref. plochy
Příprava spár:	vysekání, proškrábnutí na hl. 70-120 mm
Čištění spar:	oplach, případně očištění spar vzduchem

Přezdění:

Uvažovaný rozsah:	10 % spárované plochy zdi
Kámen:	zpětné použití původního kamene
Spojovací materiál:	MC 30

Materiál a způsob přespárování:

Typ přespárování:	hloubkové, na hloubku 70-120 mm
Materiál:	Malta MC 30, kamenivo fr. 0-3 mm, R4, pevnost v tlaku ≥ 25 MPa
Přísady:	Reaktivní zušlechťovače (např: syntetická disperze na bázi polymerů s reaktivním oxidem křemičitým)

Poznámky:

Před přezděním bude vzniklý otvor a samotný očištěn. Projektant doporučuje maltu s umělými vlákny, která snižují objemové změny materiálu, eliminují smršťování a popraskání a zvyšují pevnost.

Malta s přísadou reaktivního zušlechťovače vykazuje lepší zpracovatelnost, zvýšenou přílnavost, větší odolnost proti otěru a především lepší uzavřenost povrch a vodotěsnost.

Tlak vody bude přizpůsoben stavu zdiva, nadměrné porušení a destrukce stávajícího zdiva mechanickým očištěním je nežádoucí. Hloubka mechanického očištění spár bude po prohlídce referenční části konstrukce odsouhlasena AD/TDI stavby. Očištění spar vzduchem/oplachim proběhne těsně před vlastním spárováním.

Obnova oplocení

Součástí výstavby je v rámci SO 01 počítáno s potřebou bourání původního oplocení. PD uvažuje s odříznutím a vybouráním stávajících sloupků. Drátěný plot bude zachován pro opětovné využití.

Nové sloupky v. 2 m budou provedeny za rub navržených konstrukcí do připravených betonových patek. Patky oplocení budou provedeny ve formě ztraceného bednění z betonu C 16/20 X0 o rozměru 300 x 300 mm a hloubky 600 mm.

Ocelová výztuž

Ocel: betonářské ocel B 500B, dříve 10 505 (R)
Krytí: min. 50 mm.

Požadovaná krycí vrstva bude zajištěna distančními podložkami v minimálním množství 4ks/m². Zajištění dostatečného krytí bude věnována zvýšená pozornost, protože krytí výztuže zásadním způsobem ovlivňuje životnost konstrukce.

Kóty u ohýbaných želez jsou vztaženy na osy prutů. Poloměry zakřivení o ohýbaných prutů a třmenů budou provedeny v souladu s platnými normami konkrétně dle ČSN EN 1992-1-1 ed. 2, tabulky B.1N – nejmenší vnitřní průměry zakřivení výztuže z hlediska jejich porušení. Stykování prutů (kotevní délka) bude provedeno vzájemným přesahem min. délky odvozené z průměru prutů dle ČSN EN 1992-1-1. Kotevní délky, resp. přesahy, a poloměry ohybu jsou uvedeny v následující tabulce.

R (poloměr prutu) [mm]	Poloměr ohybu [mm]	Kotevní délka [mm]
8	32	500
10	40	500
12	48	500
14	56	650
16	64	800
18	126	900
20	140	1000

Protierozní geotextílie

Protierozní geotextílie je navržena ve svahu nad nově navrženými konstrukcemi, za účelem dočasné stabilizace svahu před účinky vodní eroze. Geotextílie zároveň udrží vlhkost a mírnou teplotu zeminy a podpoří rychlý růst semen. Navrženo je použití biodegradibilní geotextílie. Kotvení bude řešeno dle doporučení výrobce použité geosyntetiky. Uvažováno je s kotvením pod novou konstrukcí a dále zavázání v horní části svahu. Georohož bude překládána ve směru proudění s přesahem min. 200 mm.

Provizorní oplocení

Ve všech veřejných i soukromých prostorech bude instalováno pevné provizorní oplocení, které zajistí ochranu pozemků, ochranu zdraví a života třetích osob či domácích zvířat (zamezení pádu do výkopu, přístupu na staveniště). Během stavby je nutno zajistit možnost přístupu k revizním místům inženýrských sítí a přístup k nemovitostem.

Na pozemku p.č. 450 bude dle požadavku a upozornění vlastníka provedeno oplocení, které bude zamezovat podhrabání i překonání hlídacího psa na pozemku.

c) Řešení střetů s inženýrskými sítěmi**Km 0,030 – Křížení s nadzemním vedením VO**

V blízkosti sloupu VO bude provedeno ruční odbourání stávající konstrukce. Výkopová rýha je zajištěna přílohným pažením, budování konstrukce je navrženo po úsecích.

Km 0,060 – Shybka plynovodu nad korytem

Pohyb mechanizace v úseku bude probíhat po souběžné komunikaci na LB.

Km 0,250 – křížení s vedením CETIN, ČEZ NN a teplovodem

Jedná se o vedení nad korytem v úrovni horních břehových hran. Zařízení nebude dotčeno, v rámci ochrany při pohybu mechanizace bude provedeno výstražné opatření např. pomocí řetízků s barevnými fáborkami v úrovni vedení.

Km 0,340-0,390 – Stavba v souběhu s osvětlením**Km 0,570-0,590 – Stavba v souběhu s elektrickým vedením (správce SČVK)**

Uloženo cca 2 m od horní hrany

Km 0,790 – Zařízení stavby v kolizi s elektrickým vedením a kanalizací, výust kanalizace**Km 1,190 – Zařízení stavby v kolizi kanalizací a vodovodem, výust kanalizace**

Elektrické vedení (správce SČVK) uloženo cca 1,3 m od horní hrany

Km 1,300 – Křížení s podzemním vedením teplovodu Termo Děčín

Uloženo pod dnem koryta v hloubce cca 1m

Km 1,410 – Zařízení stavby v kolizi s elektrickým vedením**Km 1,490 – Zařízení stavby v kolizi s vodovodem a v OP plynovodu**

Vyztužení prostoru silničním panelem v místě křížení

d) Převádění vody během stavby

Stavba nevyžaduje speciální ochranu před negativními vlivy vnějšího prostředí. Stavba nesmí být zahájena při zvýšeném vodním stavu, viz Povodňový plán pro dobu stavby.

Převádění vody

Řešení převádění průtoků je navrženo 2 způsoby.

V případě částí úseků, kde dochází k budování příčných prahů, je navrženo převádění 2 ks potrubí DN 500 s příčnými hrázkami u nátoky a výtoky z potrubí.

V případě obnovy týkající se pouze břehové konstrukce bude provedeno odklonění průtoky pojezdovou hrázkou.

Jednotlivé dílčí úseky budou ohraničeny příčnými průčnými hrázkami z místního naplaveného materiálu. Pórovitost hrázky bude upravena tak, aby docházelo k mírnému vzduť a zachycení kalu z úseků prováděných prací. Hrázky dále budou zabraňovat vplutí ryb do řešeného úseku.

Podélné hrázky

Šířka stávajícího koryta ve dně:	min. 6,50 m
Šířka koryta pro převod ve dně – b:	1,50/1 m
Sklony břehů:	1:1

Výška hladiny [m]	Objemový průtok [m ³ /s] při sklonu 0,5 % při b=1,5 m	Objemový průtok [m ³ /s] při sklonu 1 % při b=1m
-------------------	--	---

0.10	0.01	0.06
0.20	0.16	0.22
0.30	0.33	0.47
0.35	0.44	0.63
0.40	0.57	0.80
0.45	0.71	1.00
0.50	0.86	1.21

Potrubí 2x DN500

Výška hladiny [m]	Objemový průtok [m ³ /s] při sklonu 2,0 % při 1xDN500	Celkem
0.10	0.053	0.106
0.20	0.190	0.380
0.30	0.350	0.700
0.35	0.456	0.912
0.40	0.500	1.000
0.45	0.570	1.140
0.50	0.534	1.680

Hodnoty průtoků byly převzány ze zpracované SZÚ z 11/2009 společností DHI a.s. Vzhledem k délce celého území byly hodnoty zaokrouhleny na celou střední hodnotu.

N-letost	1	2	5	10	20	50	100
Průtok [m ³ /s]	~8	~15	~29	~43	~64	~86	~110

Průměrný průtok: 0,71 m³/s (zdroj: Wikipedie).

Projektová dokumentace uvádí, že výše uvedené postupy jsou pouze realizovatelné návrhy. Zhotovitel může podle svých zvyklostí a vybavení navrhnout a realizovat se souhlasem správce toku vlastní způsob převádění vody.

e) Popis úseků stavbyKm 0,013 - 0,056 - SO 01

Obnova poškozené konstrukce zdi v délce 43 metrů. Zeď z LK na MC. V rámci konstrukce bude provedena obnova oplocení za rubem v části dotčené výkopem. Je počítáno s bouráním kůlny v rámci stavby.

Km 0,023 - 0,237 - SO 02

Obnova lokálně poškozených míst kamenné dlažby LB, včetně obnovy spárování. V úseku balvanité rampy bude provedeno navýšení betonové předpaty za účelem svedení běžného průtoku do balvanité rampy.

Km 0,155 – 0,217 – SO 03

Přesunutí a rozproštění náplavu do vzniklého výmolu. Doplnění příčných klenbových prahů z LK v rámci SO 05. Bude použit vhodný kámen pro vodní stavby, druh čedič ds 700 mm. Kámen bude skládán na štět. Konstrukce prahů bude vykazovat pevný kompaktní charakter a bude zavázána do břehů.

Km 0,198 – 0,206 – SO 04

Obnova spárování PB zdi včetně dozvěnění chybějících kamenů v patě. Porušená část konstrukce mezi přítokem a korytem Jílovského potoka bude v kraji odbourána a dozvěněna v hydraulicky vhodnějším tvaru s úklonem směrem do břehu.

Km 0,260 – 0,275 – SO 04

Jedná se o stávající konstrukci s výrazným poškozením spárování. Bude proto provedena obnova spárování s uvažovaným dozděním uvolněných kamenů.

Km 0,335 – 0,390 – SO 02

Doplnění chybějících kamenů stávajícího opevnění břehu kamennou rovinou. Do rovnaniny bude použit nový kámen vhodného tvaru. Konstrukce bude vyklínována kamenem z místních zdrojů z náplavu z protějšího břehu. Jemnější část následně na prosypání. Část náplavu bude přesunuta do záhozové formy předpaty pravého břehu.

Km 0,505 – SO 06

Urovnání kamene původní konstrukce do záhozové formy v patě svahu v místě začínající nátlže břehu.

Km 0,569 – 0,621 – SO 07, SO 09, SO 10

V místě porušeného náporového břehu bude provedena kamenná rovinanina. Do vzniklého výmolu ve dně bude proveden zásyp naplaveného materiálu a doplněna stabilizace příčnými ŽB prahy. Kamenná rovinanina náporové části LB v místě poškozeného břehu. Nový lomový kámen vhodný pro vodní stavby, druh kamene čedič.

Km 0,634 – 0,671 – SO 08, SO 21

Porušený náporový břeh bude opevněn kamennou rovinou se závěrným ŽB prahem. V kolizi s konstrukcí bude provedeno kácení stromů v břehu.

Km 0,702 – 0,725 – SO 11, SO 12

Úsek řeší obnovu opevnění LB kamenné dlažby. V rámci odplaveného původního opevnění bude provedeno doplnění chybějícího kamene, včetně závěrné prahu zděného z LK na MC. Pod stávajícím prahem bude provedena obnova ve stávající úrovni se vzniklou prohlubní. Směrem k břehům a závěrnému prahu bude rovinanina vystupovat.

Km 0,795 – SO 13, SO 14

Obnova poškozené kamenné dlažby břehu v patě LB i PB. V rámci obnovy bude provedeno dozdění předpaty. Konstrukce bude vyžděna z LK na MC.

Km 0,848 – SO 15

Jedná se o objekt, který řeší zakončení stávajícího opevnění dna, za účelem zamezení dalšího rozvoje odplavování konstrukce. Zakončení bude provedeno příčným klenbovým prahem z kamene z místních zdrojů. Za prahem bude kámen urovnán, tak aby došlo k zakrytí základové spáry prahu. Rozměry stávajícího kamene cca ds 1000 mm.

Km 1,186 – 1,199 – SO 17, SO 21

Stávající porucha ve formě odplaveného dna za prahem bude řešena konstrukcí balvanitého skluzu se zvýšenou drsností. Skluz bude doplněn příčnými ŽB prahy a podélným ŽB pasem v místě mělkého založení břehové konstrukce. Na LB se stávající kamennou dlažbou bude provedeno kácení keřů a obnova spárování stávající konstrukce.

Km 1,200 – 1,340 – SO 19

V rámci úseku bude provedeno přesunutí naplaveného materiálu do části s výrazným výmolem ve dně. V rámci úseku dochází ke křížení s vedením IS, které jsou uloženy pod úrovní dna. V rámci stavebních prací budou v místě křížení prováděny ruční práce.

Km 1,348 – 1,400 – SO 19, SO 20

V rámci úseku bude provedeno doplnění příčné stabilizace ŽB prahu a v patě náporové části břehu doplnění podélného ŽB pasu. V místech mezi prahy bude provedeno vyplnění výkopové rýhy původním kamene. Ve střední části bude ponechán přirozeně vzniklý tvar dna.

f) Nároky na materiál

Specifikace kamene

Použitý lomový kámen musí odpovídat patřičným ustanovením a normám, zejména pak ČSN EN 13383-1 (721507) Kámen pro vodní stavby - Část 1: Specifikace, ČSN EN 13383-2 (721507) Kámen pro vodní stavby - Část 2: Zkušební metody, ČSN 72 1151 (721151) Zkoušení přírodního stavebního kamene. Základní ustanovení, ČSN 72 1800 (72 1800) Přírodní stavební kámen pro kamenické výrobky, Technické požadavky, ČSN 72 1860 (721860) Kámen pro zdivo a stavební účely. Společná ustanovení.

Požadavky na malty

Spárování bude provedeno do spár 2-4 cm mezi kameny tak, aby malta zůstala asi 5 mm pod lícem. Malta musí splňovat požadavky ČSN EN 998-2 „Specifikace malt pro zdivo – Část 2: Malty pro zdění“. Pro spárování bude použita jemná cementová sanační malta MC30 s kamenivem frakce 0 – 3 mm. Poměr míchání cement-písek 1:3, cement/m³ 450 kg, zrnitost písku 0 – 3 mm.

Správné složení spárovací hmoty pro konstrukce vyžaduje optimalizaci jednotlivých složek směsi jak z hlediska kvality tak i kvantity, aby bylo možné dosáhnout co nejlepších předpokladů pro splnění následujících požadavků:

- velmi dobrá zpracovatelnost,
- vhodnost pro ruční i strojní zpracování,
- se statickou funkcí
- tloušťka jednotlivé vrstvy do cca 50 mm,
- klasifikace R4 dle ČSN EN 1504-03,
- odolnost proti mrazu,
- malé smrštění,
- dobrá přilnavost bez použití spojovacího můstku

Tabulka: Požadavky na funkční vlastnosti výrobků pro opravy se statickou funkcí a bez statické funkce, zdroj: ČSN EN 1504-03

Položka č.	Funkční vlastnost	Referenční podklad (EN 1766)	Zkušební metoda	Požadavek			
				Se statickou funkcí		Bez statické funkce	
				Třída R4	Třída R3	Třída R2	Třída R1
1	Pevnost v tlaku	Žádný	EN 12190	≥ 45 MPa	≥ 25 MPa	≥ 15 MPa	≥ 10 MPa
2	Obsah chloridových iontů	Žádný	EN 1015-17	≤ 0,05 %		≤ 0,05 %	
3	Soudržnost	MC(0,40)	EN 1542	≥ 2,0 MPa	≥ 1,5 MPa	≥ 0,8 MPa ^a	
4	Vázané smršťování/rozpínání ^{b c}	MC(0,40)	EN 12617-4	Soudržnost po zkoušce ^{d e}			Žádný požadavek
				≥ 2,0 MPa	≥ 1,5 MPa	≥ 0,8 MPa ^a	
5	Odolnost proti karbonataci ^f	Žádný	EN 13295	$d_k \leq$ kontrolní beton (MC(0,45))		Žádný požadavek ^g	
6	Modul pružnosti	Žádný	EN 13412	≥ 20 GPa	≥ 15 GPa	Žádný požadavek	
7	Tepelná slučitelnost ^{fh} Část 1, Zmrazování a tání	MC(0,40)	EN 13687-1	Soudržnost po 50 cyklech ^{d e}			Vizuální prohlídka po 50 cyklech ^e
				≥ 2,0 MPa	≥ 1,5 MPa	≥ 0,8 MPa	

Požadavky na betony

Viz. příloha 1 této technické zprávy.

g) Ochranná opatření v průběhu stavby

Během bourání stávajících a výstavby nových zdí se nesmí po koruně zdi a ve vzdálenosti menší než 3,00 m od koruny pohybovat těžká stavební technika nebo jiné těžké mechanismy.

Zhotovitel stavby je povinen dbát na to, aby nedocházelo k znečišťování přilehlých komunikací. V případě jejich znečištění zajistí zhotovitel stavby ihned odstranění nánosů na komunikaci a její následné umytí.

Stavební práce v ochranných pásmech budou prováděny s ohledem na stanovené podmínky a předpisy jednotlivých správců sítí uvedených v rámci jejich vyjádření, viz část E – Dokladová část.

K přítomnosti nadzemních a podzemních sítí a jejich ochranných pásem je třeba přihlížet a zamezit v jejich ohrožení i v případě provádění prací a pohybu v manipulačních prostorech stavby, v místě zařízení staveniště a v prostoru příjezdových komunikací.

Provádění prací, přesun mechanizace, techniky a stavebního materiálu musí být přizpůsoben únosnosti okolních silnic a mostních konstrukcí.

Skládkování materiálu a zřizování mezideponií materiálu podél toku nebude tvořeno méně než 10,00 m od budov. Skládkování a zřizování mezideponií rovněž nesmí být provedeno v takové blízkosti hrany zdiva či výkopu, aby byla ohrožena jejich stabilita.

V případě parkování mechanismů v blízkosti koryta toku musí být tyto zabezpečeny proti samovolnému pohybu vhodným prostředkem.

Uvádí-li projektová dokumentace konkrétní výrobek, má se za to, že jde pouze o příklad, který lze nahradit výrobkem jiným, avšak odpovídající kvality a potřebných vlastností.

Prostor staveniště ohraničený plochou dočasných záborů na jednotlivých pozemcích bude využíván postupně v souladu s postupem výstavby. Staveniště bude po celou dobu výstavby viditelně označeno a ohraničeno. V místech veřejných komunikací bude staveniště opatřeno cedulemi „zákaz vstupu na staveniště“.

Po dobu provádění stavby je třeba dále zajistit dodržování závazných bezpečnostních předpisů ve stavebnictví a nařízení. Ty jsou uvedeny v příloze přílohy B – Souhrnná technická zpráva.

U pracovníků provést školení, seznámení a přezkoušení z bezpečnostních předpisů, všichni pracovníci musí být vybaveni bezpečnostními a ochrannými pomůckami a dbát, aby tyto pomůcky byly používány v provozuschopném stavu.

Pracovníci musí dodržovat provozní, bezpečnostní a hygienické předpisy. Zvláštní důraz je kladen na dodržování protipožárních předpisů při práci s otevřeným ohněm v blízkosti plynovodních zařízení s médiem.

Staveniště musí být ohrazeno a opatřeno výstražnými tabulkami.

V případě přepravy vytěženého sedimentu budou nákladní vozidla utěsněna tak, aby nedocházelo ke znečišťování užívaných komunikací a manipulačních pruhů.

Pracovníci pracující se strojními mechanismy musí být seznámeni s provozem, údržbou a předpisy pro jednotlivá zařízení.

Elektrická zařízení včetně osvětlení, jejich kontrola a údržba musí vyhovovat příslušným technickým normám. Veškeré odpojované a vytahované silnoproudé a jiné kabely musí být odpojeny v součinnosti s ČSL.

Detailní bezpečnostní předpisy a pracovní postupy jsou věcí a zodpovědností dodavatele stavby.

Zajištění bezpečnosti práce je dáno dodržováním veškerých předpisů, nařízení a pravidel BOZP při projektové činnosti a provádění stavby. Při vlastním provádění stavby je bezpodmínečně nutné dodržovat platné bezpečnostní předpisy a související normy, související směrnice, vyhlášky, výnosy, ustanovení, zákony a nařízení, která svým smyslem odpovídají charakteru prováděných prací podle tohoto projektu.

h) Zimní opatření

V obdobích, kdy denní teploty vzduchu poklesnou pod +5 °C a noční teploty klesají pod bod mrazu, mají být práce na zdění z lomového kamene ukončeny. Pokud však je nutno ve zdění

pokračovat i za těchto podmínek, je nezbytné zajistit provádění prací za zvláštních podmínek, jež i při nízkých teplotách zabezpečí kvalitu konstrukce. Tato opatření navrhne zhotovitel a po odsouhlasení investorem je na stavbě zavede a po celé období s nízkými teplotami bude práce provádět v souladu s dohodnutými postupy. Podle aktuálních podmínek (teploty vzduchu a prognózy jejího dalšího vývoje, objemu konstrukce apod.) se může jednat například o tato opatření, případně jejich kombinaci:

1. použití teplé záměsové vody do malty
2. předehtřívání kamene pro zdění
3. zateplení konstrukce po vyzdění
4. překrytí konstrukce vytápěným stanem apod.

D.1.3 Požárně bezpečnostní řešení

Vhledem k charakteru a typu stavby není tento bod předmětem projektové dokumentace.

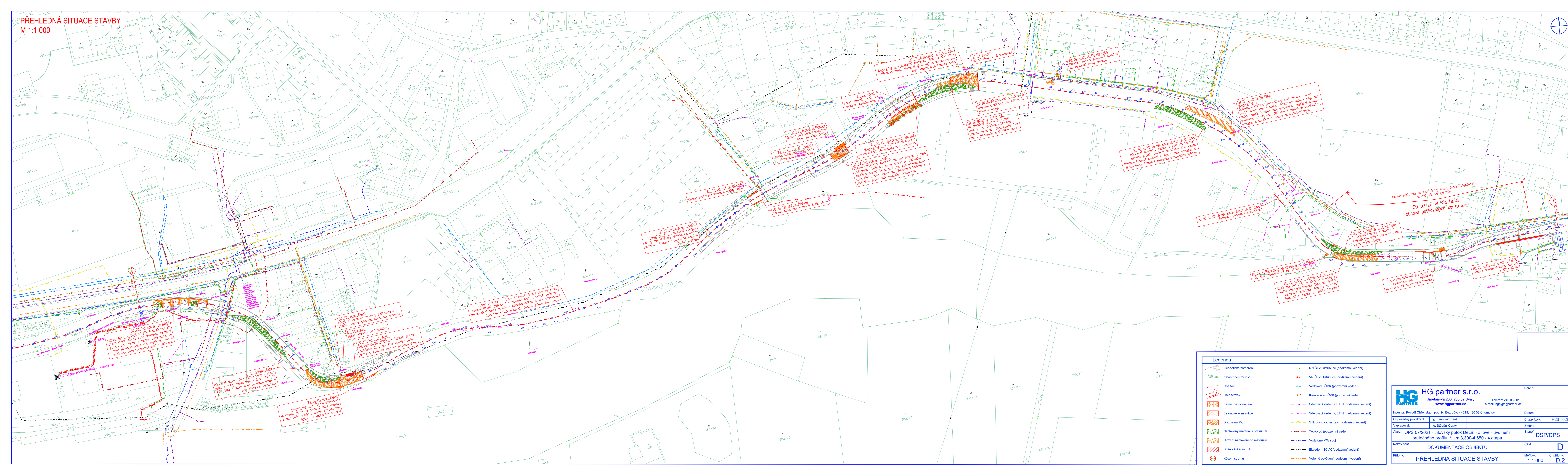
D.1.4 Technika prostředí staveb

Předmětná stavba nevyžaduje základní kvalitativní a bezpečnostní požadavky na zařízení a systémy. Stavba ani nezahrnuje stroje, zařízení a nejsou řešeny technické specifikace (seznam rozhodujících strojů a zařízení, základních mechanických komponentů, zdrojů energie apod.).

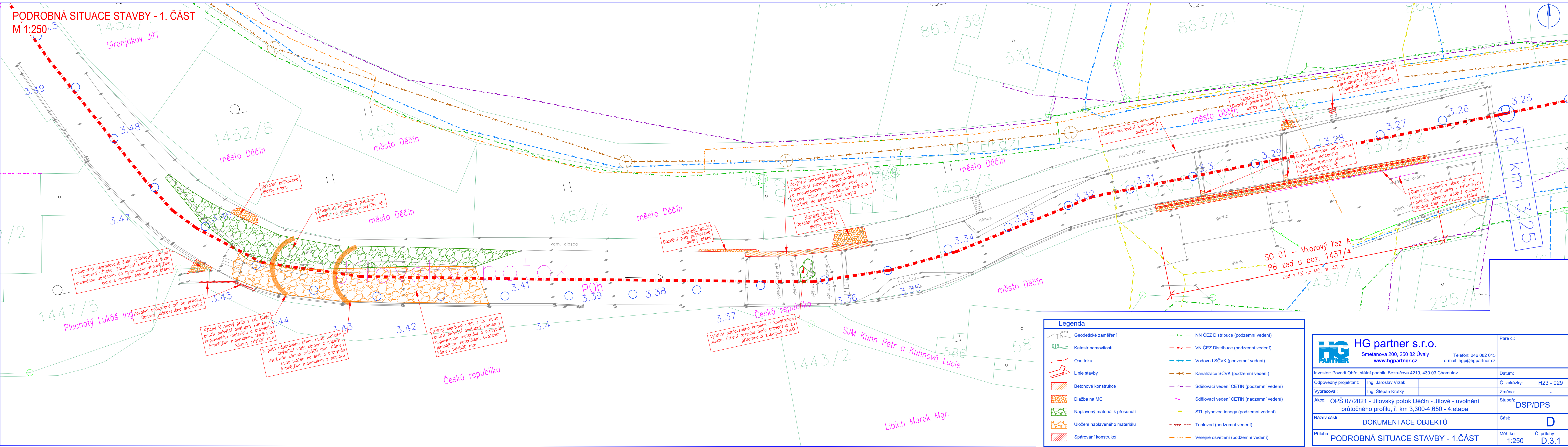
D.1.5 Dokumentace technických a technologických zařízení

Předmětná stavba nevyžaduje zpracování dokumentace technických a technologických zařízení.

PŘEHLEDNÁ SITUACE STAVBY
M 1:1 000



HG partner s.r.o. Smetanova 200, 250 82 Úvaly www.hgpartner.cz		Pare č.: Datum: Č. zakázky: H23 - 029 Změna: - Stupeň: DSP/DPS	
Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov		Název části: DOKUMENTACE OBJEKTŮ	
Odpovědný projektant: Ing. Jaroslav Vrzák		Č. přílohy: D.2	
Vypracoval: Ing. Štěpán Králík		Měřítko: 1:1 000	
Akce: OPŠ 07/2021 - Jílovský potok Děčín - Jílové - uvolnění průtočného profilu, ř. km 3,300-4,650 - 4. etapa		Č. přílohy: D.2	



Legenda

	Geodetické zaměření		NN ČEZ Distribuce (podzemní vedení)
	Katastr nemovitostí		VN ČEZ Distribuce (podzemní vedení)
	Osa toku		Vodovod ČSKV (podzemní vedení)
	Linie stavby		Kanalizace ČSKV (podzemní vedení)
	Betonové konstrukce		Sdělovací vedení CETIN (podzemní vedení)
	Dlažba na MC		Sdělovací vedení CETIN (nadzemní vedení)
	Naplavený materiál k přesunutí		STL plynovod inogy (podzemní vedení)
	Uložení naplaveného materiálu		Teplotovod (podzemní vedení)
	Spárování konstrukcí		Veřejné osvětlení (podzemní vedení)

HG partner s.r.o. Smetanova 200, 250 82 Úvaly www.hgpartner.cz		Telefon: 246 082 015 e-mail: hgp@hgpartner.cz		Paré č.:	
Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov		Datum:		Č. zakázky: H23 - 029	
Odpovědný projektant: Ing. Jaroslav Vrzák		Změna:		-	
Vypracoval: Ing. Štěpán Krátký		Stupeň: DSP/DPS		-	
Akce: OPŠ 07/2021 - Jílovský potok Děčín - Jílové - uvolnění průtočného profilu, ř. km 3,300-4,650 - 4. etapa		Název části: DOKUMENTACE OBJEKTŮ		Část: D	
Příloha: PODROBNÁ SITUACE STAVBY - 1.ČÁST		Měřítko: 1:250		Č. přílohy: D.3.1	



HG partner s.r.o.

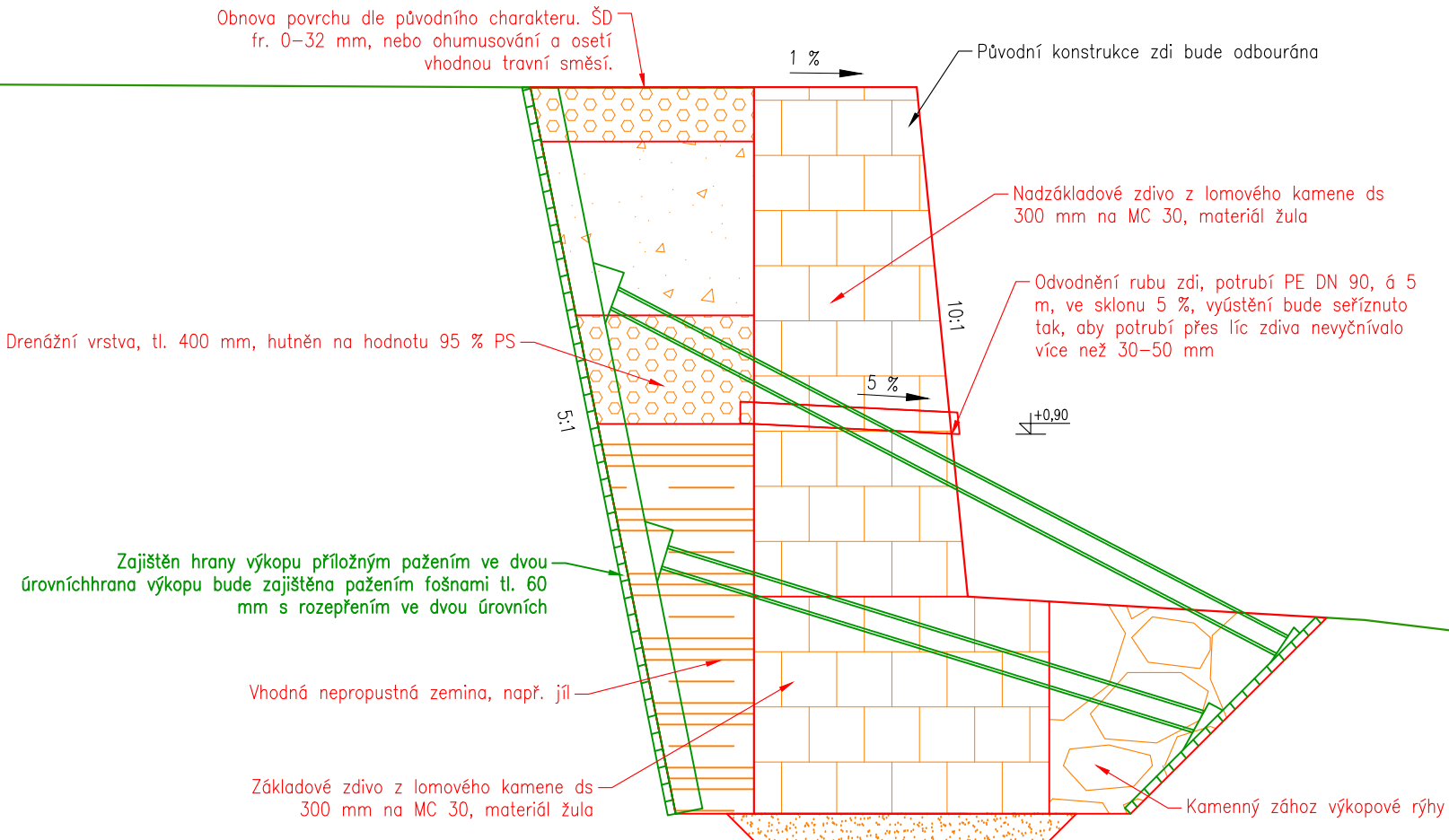
Smetanova 200, 250 82 Úvaly
www.hgpartner.cz

Telefon: 246 082 015
e-mail: hgp@hgpartner.cz

Paré .:	
Datum:	
. zakázky:	H23 - 029
Zm na:	-
Stupe :	DSP/DPS
ást:	D
M ítko:	. p ílohy:
1:25, 1:50	D.4

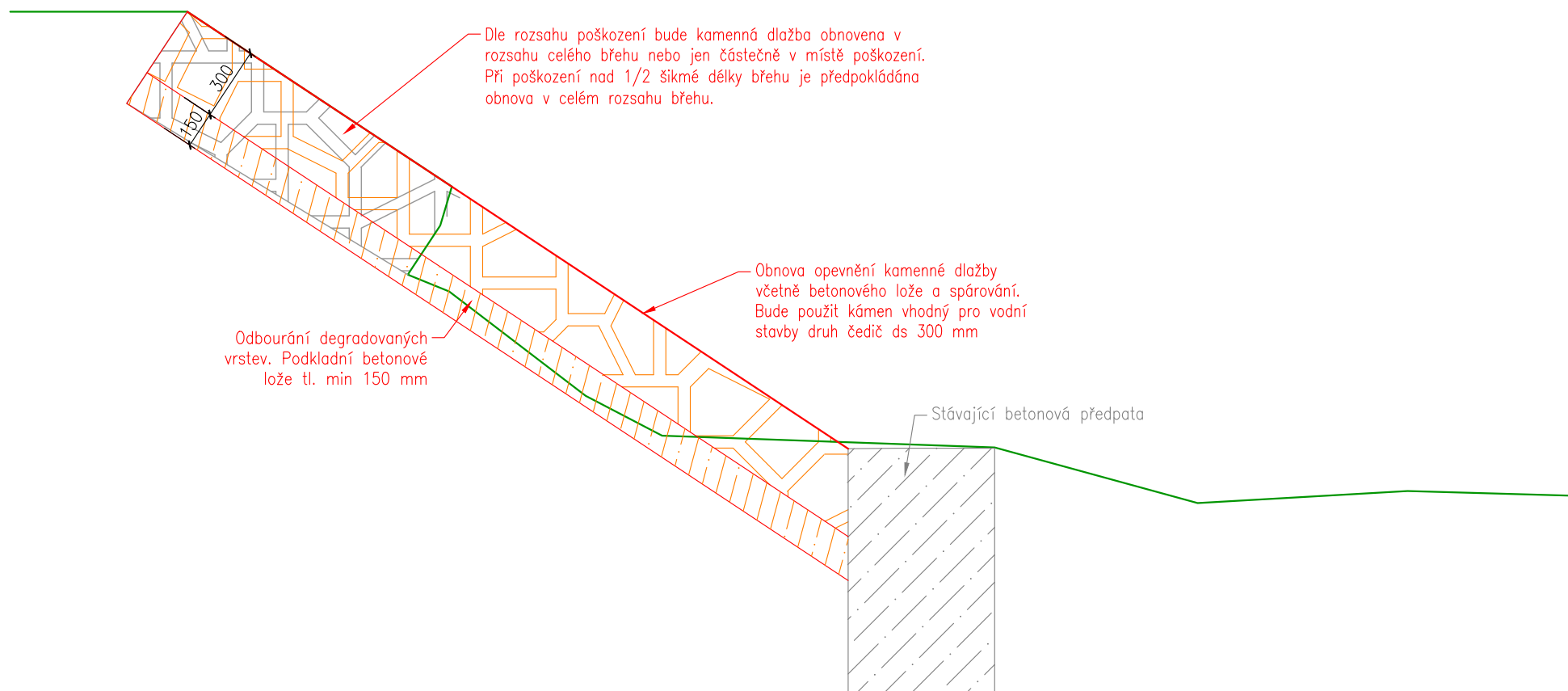
Investor: Povodí Oh e, státní podnik, Bezru ova 4219, 430 03 Chomutov			
Odpov dný projektant:	Ing. Jaroslav Vrzák		
Vypracoval:	Ing. Št pán Krátký		
Akce: OPŠ 07/2021 - Jílovský potok D ín - Jílové - uvoln ní pr to ného profilu, . km 3,300-4,650 - 4.etapa			
Název ástí: DOKUMENTACE OBJEKT			
P íloha: VZOROVÝ P Í NÝ EZ			

M 1:25



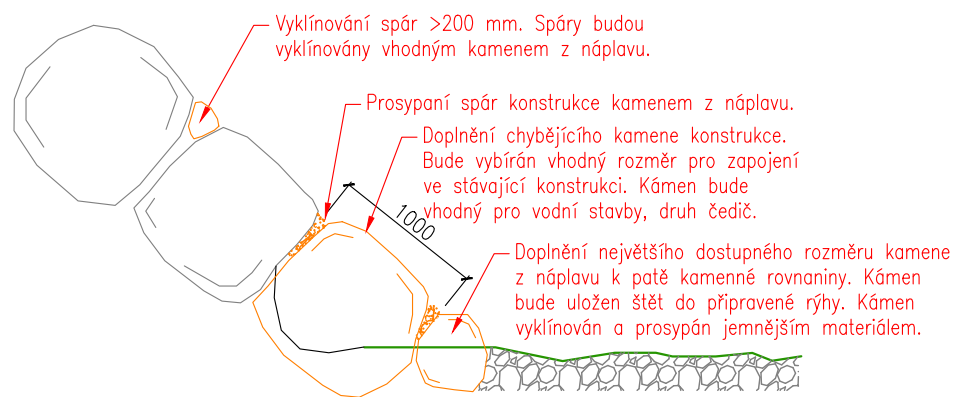
VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ B

M 1:25



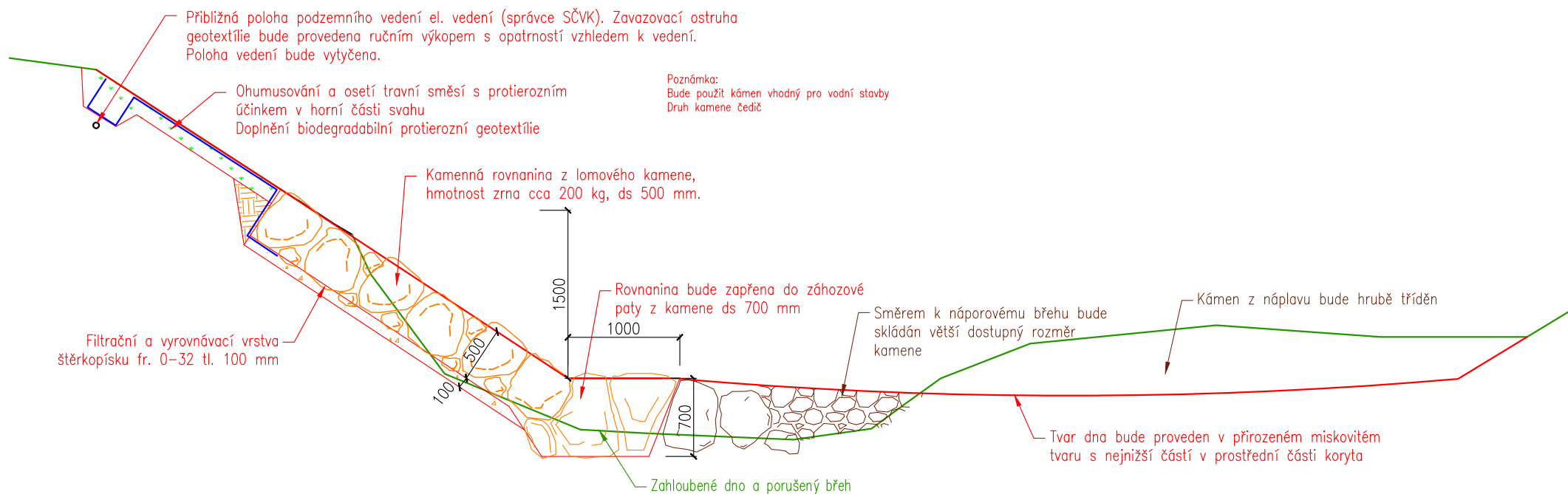
VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ C

M 1:50



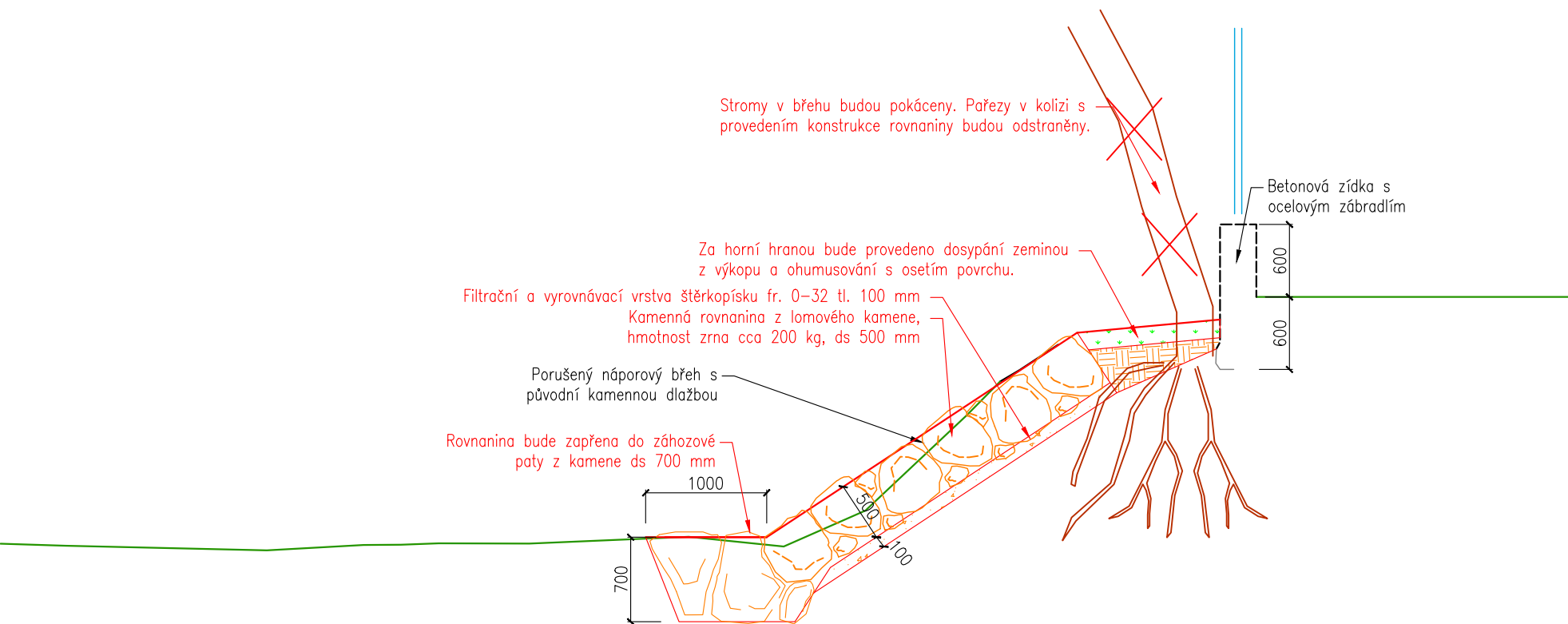
VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ D

M 1:50



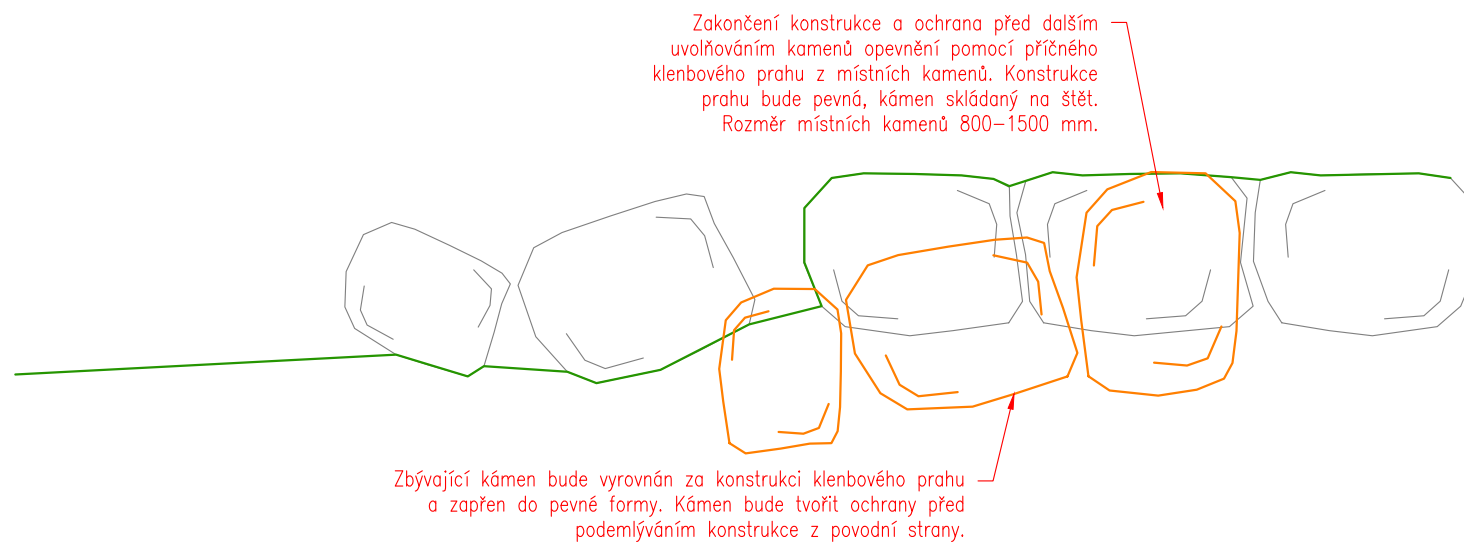
VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ E

M 1:50



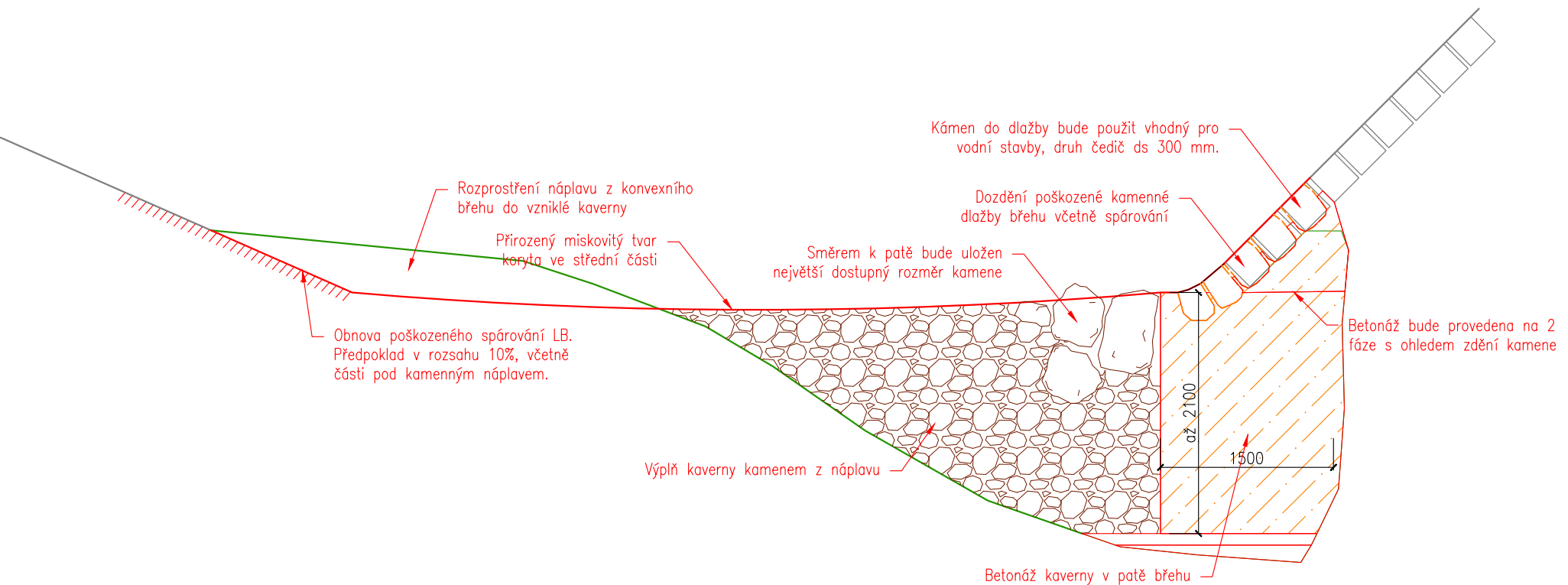
VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ F

M 1:50



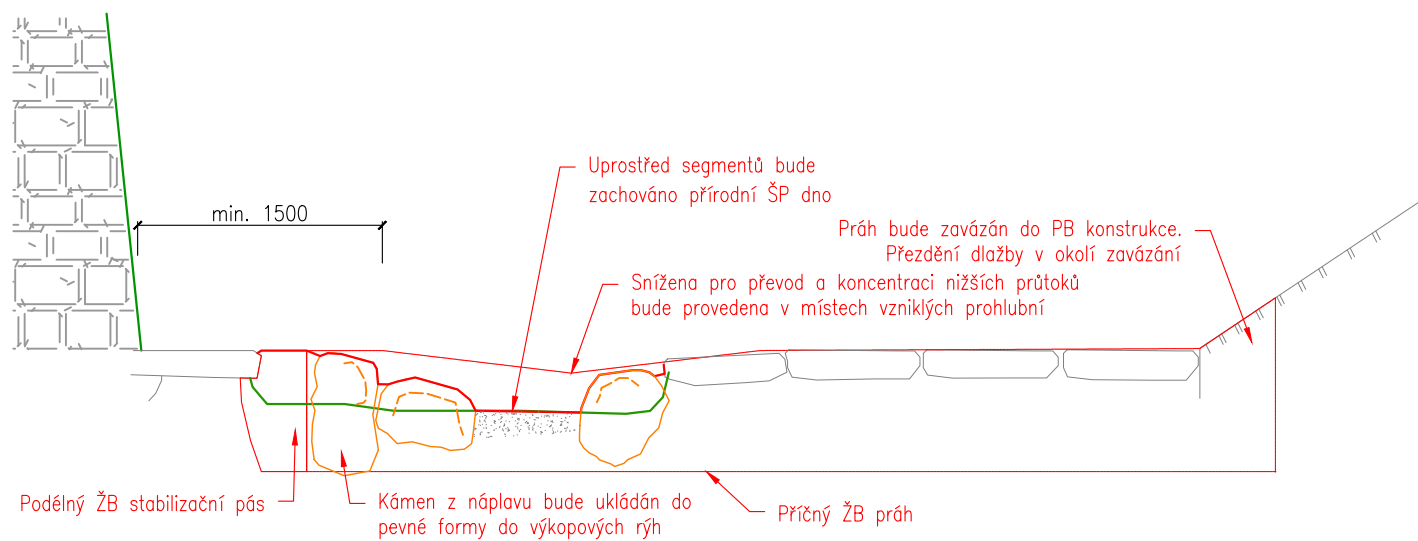
VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ G

M 1:50



VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ H

M 1:50



M 1:50

PODÉLNÝ ŘEZ

A

B

Kamenný zához výkopu pro provedení prahu z místních zdrojů, kámen ds 300

Tlumicí objekt tůň. Opevnění dna kamennou rovnaninou. Bude použit nový kámen vhodný pro vodní stavby. Bude zvýšena drsnost konstrukce zvýšením odchylky mezi jednotlivými povrchy kamenů na 200 mm.

Kamenná rovnanina, lomový kámen, kámen vhodný pro vodní stavby, ds 600 mm

Pozvolný balvanitý skluz s přirozeným miskovitým tvarem dna. V rámci rovnaniny bude zajištěna drsnost dna zvýšenou odchylkou mezi jednotlivými povrchy kamenů na cca 200 mm

ŽB příčný práh

Kamenná rovnanina, lomový kámen, kámen vhodný pro vodní stavby, ds 600 mm

ŽB příčný práh

Stávající betonový práh stupně

600 4700 600 8150

1:5.0 1:18.0

1000 600 600

ŘEZ B

Kamenná rovnánina, lomový kámen, kámen vhodný pro vodní stavby, ds 600 mm

Obnova poškozeného spárování LB konstrukce

Předpokládaný průběh předpátý

Střední část skluzu bude provedena do střelky pro koncentraci průtoku za období sníženého vodního stavu

Pozvolný balvanitý skluz s přirozeným miskovitým tvarem dna. V rámci rovnániny bude zajištěna drsnost zvýšenou odchylkou mezi líci jednotlivých kamenů. Odchyłka bude v rozsahu 100-300 mm.

Podélný betonový pas

Štěrkopísčitý podsyp fr. 32-63 mm, tl. min. 100 mm

Podélný betonový pas

Stávající opevnění PB

SO 17 Balvanitý skluz

D.5

1:50