



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:	03/2023
Č. zakázky:	H22-046
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 – 8.etapa, ř.km 7,770-9,470	
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	6
B.3	Připojení na technickou infrastrukturu.....	10
B.4	Dopravní řešení.....	10
B.5	Řešení vegetace a souvisejících terénních úprav	10
B.6	Popis vlivů stavby na životní prostředí a jeho ochrana	10
B.7	Ochrana obyvatelstva.....	11
B.8	Zásady organizace výstavby	12
B.9	Celkové vodohospodářské řešení	16

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

Jedná se o dílčí etapu opravy povodňových škod v korytě Jílovského potoka v celém úseku od ústí do Labe po město Jílové. Řešená etapa zahrnuje území od Martiněvsi po konec v úseku v městě Jílové. v části města Jílové.

Etapa zahrnuje nakládání s naplaveným materiálem a opravy poškozených konstrukcí a opevnění. V rámci stavby nedojde ke změně charakteru území, ani změně stávajících konstrukcí. Opravy jsou řešeny s cílem zamezit dalšímu rozvoji poškození.

Jedná se o uměle vytvořené koryto vodního toku, převážně vedené v intravilánu a stabilizované v březích zdmi. Dno je ve velké části opevněno.

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

MM Děčín – památková péče

1. Má-li se provádět stavební činnost na území s archeologickými nálezy, jsou stavebníci již od dob přípravy stavby povinni tento záměr oznámit Archeologickému ústavu a umožnit jemu nebo oprávněné organizaci provést na dotčeném území záchranný archeologický výzkum.)

PD: Bylo oznámeno archeologickému ústavu, oznámení viz. doložková část.

2. V případě, že v souvislosti s přípravou stavby nebo při jejím provádění dojde k archeologickým nálezům, je stavebník ve smyslu § 23, odst. 5, zákona č. 20/87 Sb., povinen ihned podat oznámení stavebnímu úřadu a orgánu státní památkové péče, popřípadě Archeologickému ústavu AV ČR Praha a učinit nezbytná opatření, aby nález nebyl poškozen nebo zničen (§ 127 stavebního zákona).

3. Stavba leží v blízkosti sochy sv. Jana Nepomuckého na pozemku p.p.č. 947/1 k.ú. Jílové u Děčína, která je nemovitou kulturní památkou č. rej. ÚSKP 24892/5-3747. I přes to, že stavba na tento pozemek nezasahuje, doporučujeme sochu ohradit samonosným bedněním tak, aby nemohlo při provádění prací dojít k jejímu poškození stavebními mechanismy.

PD: Ochrana sochy bedněním nebyla do PD zapracována z důvodu, že práce budou probíhat v korytě a socha svou polohou leží za zdí koryta toku. V těsné blízkosti sochy nebudou prováděny práce, které by sochu mohli poškodit.

ČEZ

Při realizaci stavby a/nebo provádění související činnosti nesmí dojít v žádném případě k nebezpečnému přiblížení osob, věcí, zařízení nebo mechanismů a strojů k živým částem pod

napětím, tj. musí být dodržena minimální vzdálenost 1 m od živých částí zařízení nn, 2 m od vedení vn a 3 m od vedení vvn, dle PNE 33 0000-6 s vazbou na ČSN EN 50110-1, pokud není větší vzdálenost stanovena v jiném předpisu (např. ČSN ISO 12480-1). V případě, že nebude možné tuto vzdálenost dodržet, je žadatel povinen požádat o vypnutí předmětného elektrického zařízení, případně o dočasné zaizolování vodičů nn.

GasNet

Upozorňujeme Vás, že na obou koncích vodoteče je STL plynovod vybaven přechodovým lisovaným spojem OC/PE. Tento spoj nesmí být v žádném případě namáhán.

Budou dodrženy předpisy související s uvedenou stavby, seznam předpisů viz. vyjádření k PD.

ČRS

- Během oprav nábrežní zdi bude zhotovena dočasná podélná či příčná hrázka, která zamezí zakalování vody a vyplavování cementových směsí. Bude zajištěno dokonalé zabezpečení proti úniku provozních a pohonných hmot ropného původu a také stavebních hmot do vodního toku.

- Alespoň 3 týdny před zahájením bude sekretariátu ČRS oznámena stavba z důvodu odlovu rybí osádky na náklady stavebníka.

- Odlov bude zajišťovat místní organizace Děčín s pověřením hospodaření na dotčeném úseku. Kontakt: p. Zahradník, tel. 737 724 502

- Požadujeme zachování přirozeně vzniklých výmolů v místech, kde nebudou narušovat stabilitu nábrežních zdí a zachování stávajících solitérních kamenů ve zvodnělé části, které rozvolňují hladinu a slouží jako úkryty.

PD: V rámci PD bude provedeno zajištění výmolů v blízkosti ohrožených konstrukcí, dále ve dně v rámci konstrukcí ve dně, u kterých by mohlo dojít k rozšiřování a pak následnému ohrožení příbřežních konstrukcí. V rámci PD je navrženo přemístění volně ložených kamenů ve dně, které jsou nebezpečím pro další posun v korytě a rozbíjením příbřežních konstrukcí. Vystupující kameny ukotvené ve dně budou ponechány.

- Požadováno svolání místního šetření před realizací akce se zástupci POh a ČRS.

SČVK

- Zahájení prací bude oznámeno 15 dní předem včetně jména a tel. spojení na stavební dozor a zhotovitele stavby.

- Bude provedeno vytýčení vodohospodářských zařízení před započítím prací.

- Požadováno zachování plné funkčnosti a ochrana zařízení.

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

V rámci projekční přípravy byly na lokalitě provedeny průzkumné práce zahrnující terénní průzkum několika pochůzkami projektanta, byly ověřeny parametry jednotlivých poškození.

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 spadá pod následující ochranu

- VKP
- CHKO České Středohoří, Labské pískovce
- Ptačí oblast Labské pískovce – Natura 2000

Staveniště se nachází v ochranném pásmu lesa 50 m.

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 minimální možné.

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.

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

Stavbou nedochází k asanacím.

Požadavky na demolice

V rámci stavby bude vybouráno poškozené, nebo degradované stávající opevnění toku, povětšinou z lomového kamene.

Kácení dřevin

V rámci stavby je navrženo mýcení keřového porostu v rámci sjezdu ul. U Potoka.

Mýcení křovin

V rámci stavby je navrženo mýcení keřového porostu v rámci sjezdu ul. U Potoka. Křoviny budou štěpkovány, štěrka bude odvezena na skládku, kde bude skládkována.

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

Stavbou dochází k dočasným, část 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 investice

Předpoklad doby výstavby

Celková doba výstavby (odhad): 6 měsíců

Zahájení stavby: 2023

Dokončení stavby: 2024

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

Nejsou

Související investice

Nejsou známy.

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

Navrhovaná stavba dočasné zábory pozemků. Dočasné zábory vznikají z důvodu nutnosti zajištění plochy pro zařízení staveniště a manipulační prostory stavby. Přehled dotčených pozemků je uveden v následující tabulce.

Č. parcely	Kat. území	Výměra [m²]	Druh pozemku	Ochrana/CHKO	Majitel	Omezení vlastnického práva/Zástavní právo
Vodní tok						
718/1	Martiněves u Děčína	37279	vodní plocha	rozsáhlé chráněné území	ČR, právo hospodařit Povodí Ohře, státní podnik	-
3473	Jílové u Děčína	5816	vodní plocha	chráněná krajinná oblast	ČR, právo hospodařit Povodí Ohře, státní podnik	-
Zařízení staveniště						
718/103	Martiněves u Děčína	129	Ostatní plocha	rozsáhlé chráněné území	Město Jílové, Mírové nám. 280, 40701 Jílové	-
23/3	Martiněves u Děčína	5292	Ostatní plocha	rozsáhlé chráněné území	Město Jílové, Mírové nám. 280, 40701 Jílové	Věcné břemeno (podle listiny)
718/113	Martiněves u Děčína	172	Ostatní plocha	rozsáhlé chráněné území	Město Jílové, Mírové nám. 280, 40701 Jílové	-
645/1	Martiněves u Děčína	960	Ostatní plocha	rozsáhlé chráněné území	Město Jílové, Mírové nám. 280, 40701 Jílové	-
718/48	Martiněves u Děčína	22	Ostatní plocha	rozsáhlé chráněné území	Město Jílové, Mírové nám. 280, 40701 Jílové	-
956	Jílové u Děčína	2062	zahrada	rozsáhlé chráněné území/ ZPF	Město Jílové, Mírové nám. 280, 40701 Jílové	-
961/3	Jílové u Děčína	327	zahrada	rozsáhlé chráněné území/ ZPF	Město Jílové, Mírové nám. 280, 40701 Jílové	-
17	Martiněves u Děčína	1516	Ostatní plocha	rozsáhlé chráněné území	DS Smith Packaging Czech Republic s.r.o., Teplická 109, Martiněves, 40 502 Jílové	-

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 jejích současném stavu, závěry stavebně technického, případně stavebně historického průzkumu a výsledky statického posouzení nosných konstrukcí

Nová stavba nebo změna dokončené stavby

Původní poškozené opevnění bude obnoveno dle původního charakteru.

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

Vzhledem k charakteru navržených konstrukcí není statické posouzení předmětné.

b) účel užívání stavby

Účelem stavby je obnova poškozených konstrukcí. Dále nakládání s naplaveným materiálem za účelem zajištění kapacity a zamezení dalšímu posunu náplavu korytem.

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. Rub zdí břehového opevnění je odvodněn příčnou drenáží.

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

-

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. Ze strany veřejně užívaných ploch (komunikace) je nutná ochrana zábradlím.

B.2.6 Základní charakteristika objektů

a) Stavební řešení

Vlastní stavba je členěna na následující stavební objekty:

SO 01 – Náplavy Martiněves

SO 02 – Lokální opravy Martiněves

SO 03 – Odstranění náplavu ul. U Potoka

SO 04 – Lokální opravy poškozených konstrukcí u stadionu

- SO 05 – Odstranění náplavu ul. Za Stadionem**
- SO 06 – Lokální opravy ul. Za Továrnou**
- SO 07 – Lokální opravy ul. Nábřežní**
- SO 08 – Náplavy Jílové km 1,278-1,481**
- SO 09 – Náplavy Jílové km 1,513-1,654**
- SO 10 – Kácení a mýcení porostů**

SO 01 – Náplavy Martiněves

V rámci úseku bude provedeno přeskládání a přesunutí náplavu do vzniklých výmolů a provedení záhozové předpaty na ochranu stávajících konstrukcí.

SO 02 – Lokální opravy Martiněves

V rámci úseku bude provedena oprava stávajících poškozených opevnění. Zejména poškozené kamenné dlažby ve dně a vytvoření nových konstrukcí předpat na zajištění vzniklých kavern ve stávajících konstrukcích.

SO 03 – Odstranění náplavu ul. U Potoka

V rámci úseku bude provedeno odstranění náplavu s cílem zajištění kapacity koryta.

SO 04 – Lokální opravy poškozených konstrukcí u stadionu

V rámci úseku bude provedena oprava spárování a dozvěnění poškozených částí stávajících konstrukcí.

SO 05 – Odstranění náplavu ul. Za Stadionem

V rámci úseku bude provedeno odstranění náplavu s cílem zajištění kapacity koryta.

SO 06 – Lokální opravy ul. Za Továrnou

V rámci úseku bude provedena oprava stávajících poškozených opevnění. Zejména poškozené kamenné dlažby ve dně, dále oprava stávající poškozené předpaty a obnova poškozených částí zdí a obnovy spárování.

SO 07 – Lokální opravy ul. Nábřežní

V rámci úseku bude provedena oprava stávajících poškozených opevnění.

SO 08 – Náplavy Jílové km 1,278-1,481

V rámci úseku bude provedeno přesunutí náplavu k patě břehu a vytvoření záhozové předpaty na ochranu stávajících konstrukcí.

SO 09 - Náplavy Jílové km 1,513-1,654

V rámci úseku bude provedeno přesunutí náplavu k patě břehu a vytvoření záhozové předpaty na ochranu stávajících konstrukcí.

SO 10 - Kácení a mýcení porostů

Kácení a mýcení porostů je navrženo v místě sjezdu do koryta a prostoru zařízení staveniště, kde bude docházet k odstraňování naplaveného materiálu za účelem zajištění kapacity koryta.

b) Konstrukční a materiálové řešení

Zdi jsou řešeny jako železobetonové s kamenným obkladem, dlažby jsou kamenné.

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 seizmicitou

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

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 dochází k úpravě tvaru koryta z lichoběžníkového, resp. se svislými břehy opevněnými zdmi, do tvaru snížené kynety a prostorné bermy. K terénním úpravám mimo koryto nedochází.

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 rostli 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.

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 nachází na chráněném území soustavy Natura 2000 – ptačí oblast Labské pískovce.

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.

Ochrana obyvatelstva po dokončení stavby

Podél koryta, kde místní podmínky vyžadují, bude umístěno zábradlí.

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	65 m ³
Lomový kámen	70 m ³

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

Přístup ke stavbě je řešen z levého i pravého břehu. Koryto je lemováno místními komunikacemi – ty budou využívány pro přístup na stavbu a provádění stavby.

V průběhu výstavby bude probíhat přístup techniky manipulačními prostory, které budou vedeny po komunikacích vedených na pravém a levém břehu v ulicích Barvířská a Tiskařská a dále z koryta toku.

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 zábory 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 produkovaná 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 tranzit 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 produkovaných 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	10
17 04 05	O	Železo a ocel	Recyklace	1
17 05 04	O	Zemina a kamení neuvedené pod číslem 17 05 03	Další využití, uložení na skládku	280
02 01 03	O	Odpad rostlinných pletiv	Odvoz na skládku, kompostování, recyklace	5
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).

c) Bilance zemních prací, požadavky na přísun nebo deponie zemín

Řešení mezideponií a uspořádání zařízení staveniště je uvedeno v podkapitole B.8 a). Zemní práce nejsou předpokládány, v rámci stavby dojde k odstranění naplaveného materiálu v rozsahu cca 280 m³, který bude uložen na skládku.

d) 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.

e) 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

f) Úpravy pro bezbariérové využívání výstavbou dotčených staveb

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

g) Zásady pro dopravní inženýrská opatření

Stavbou dojde k uzavírce části ulice, zúžení a výjezdům vozidel ze staveniště. Dopravní opatření po dobu výstavby je podrobněji popsáno v příložené části DIO

Zásady pro uzavírky ulic

DIO uzavírky bude realizováno prostřednictvím značek Z 2, B 1 a E 13 „Mimo vozidel stavby“.

Zásady pro zúžení ulic

Zúžení bude řešeno osazením značení P7, P8, A15, A22 a E13 „Mimo vozidel stavby“. Samotný prostor zúžení bude označen jednostrannými směrovacími deskami.

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.

h) 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 obce. 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.

i) Postup výstavby, rozhodující dílčí termíny

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

Přípravné práce

Před započítím 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. Zelené plochy budou ohumusována a osety.

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: Jílovský potok Děčín – Jílové – 8.etapa, ř.km 7,770-9,470

(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. 174/1968 Sb., o státním odborném dozoru nad bezpečností práce, ve znění zákona ČNR č. 159/1992 Sb., zákona č. 47/1994 Sb., zákona č. 71/2000 Sb. a zákona č. 124/2000 Sb.,
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 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. 11/2002 Sb., kterým se stanoví vzhled a umístění bezpečnostních značek 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,

Vyhlášky

28. Vyhláška č. 50/1978 Sb., o odborné způsobilosti v elektrotechnice, ve znění vyhlášky č. 98/1982 Sb.,
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

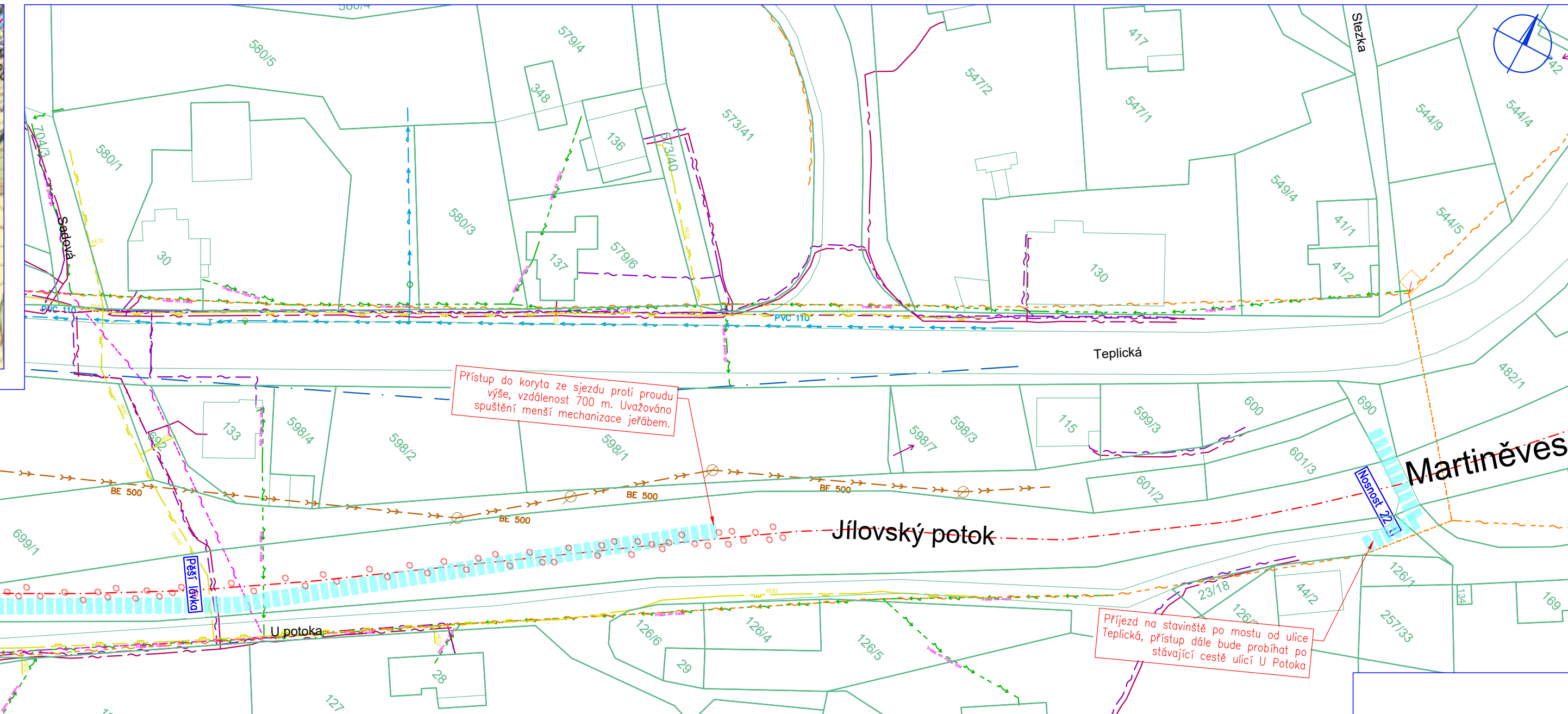
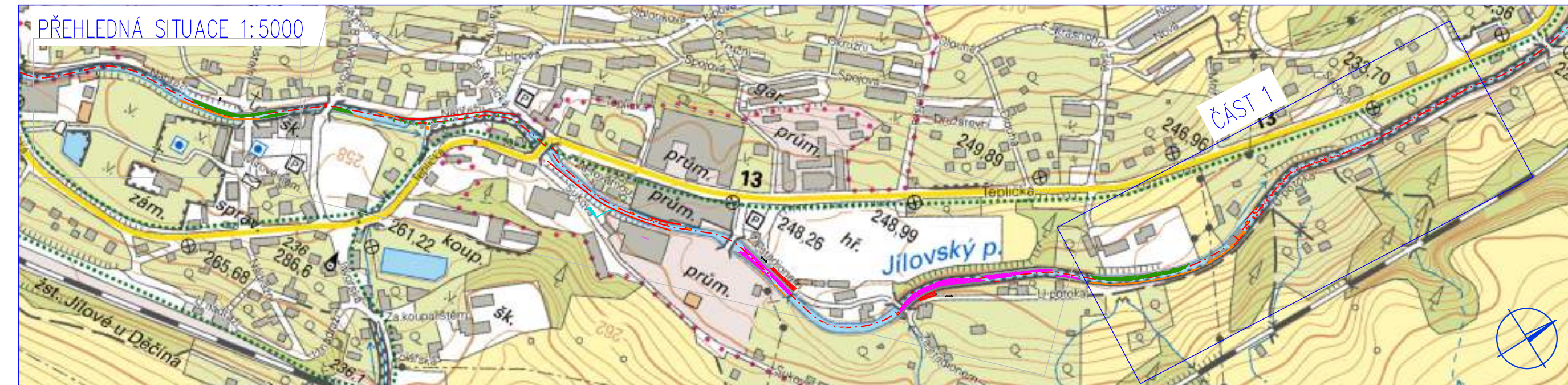
TNV odvětvová technická norma pro vodní hospodářství
















- 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**

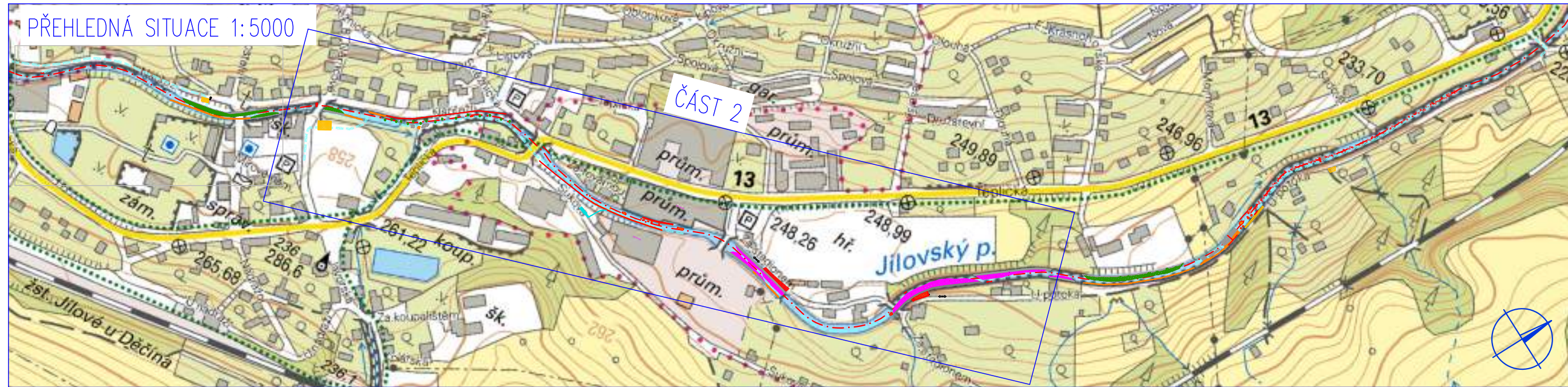


Legenda			
	Katastr nemovitostí		NN ČEZ Distribuce (nadzemní vedení)
	Osa vodního toku		NN ČEZ Distribuce (podzemní vedení)
	Linie stavby		VN ČEZ Distribuce (nadzemní vedení)
	Náplav v korytě k odstranění		Vodovod SČVK (podzemní vedení)
	Uložení náplavu do výmolu, případně jako předpata konstrukce		Kanalizace SČVK (podzemní vedení)
	Uložení náplavu do výmolu, případně jako předpata konstrukce		Sdělovací vedení CETIN (podzemní vedení)
	Betonové konstrukce		Sdělovací vedení CETIN (nadzemní vedení)
	Konstrukce zděné z lomového kamene		Komunikační vedení VODAFONE (podzemní vedení)
	Zařízení staveniště		STL plynovod innogy (podzemní vedení)
	Přístup na staveniště		VO (nadzemní vedení)
	Dočasné uzavření komunikace		Mýcení křovin v místě přístupu

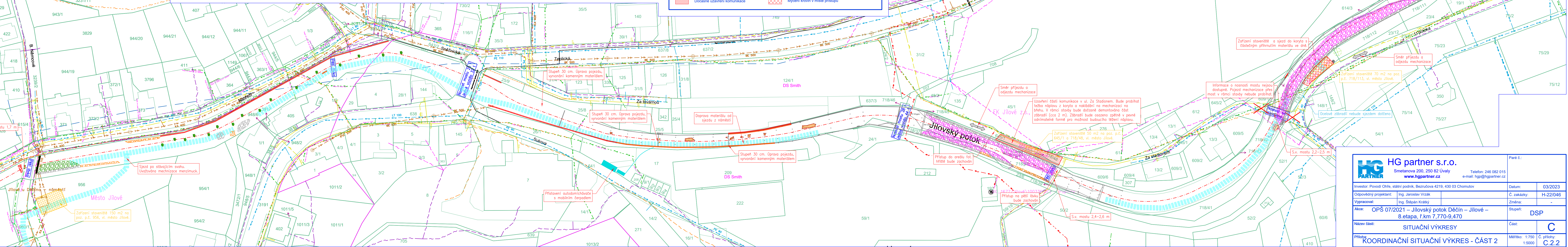
 HG partner s.r.o. Smetanova 200, 250 82 Úvaly www.hgpartner.cz	Telefon: 246 082 015 e-mail: hgp@hgpartner.cz		Paré č.:
	Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov		Datum: 03/2023
Odpovědný projektant: Ing. Jaroslav Vrzák		Č. zakázky: H-22/046	
Vypracoval: Ing. Štěpán Krátký		Změna: -	
Akce: OPŠ 07/2021 – Jílovský potok Děčín – Jílové – 8.etapa, ř.km 7,770-9,470			Stupeň: DSP
Název části: SITUAČNÍ VÝKRESY			Část: C
Příloha: KOORDINAČNÍ SITUAČNÍ VÝKRES - ČÁST 1			Měřítko: 1:750 1:5000 Č. přílohy: C.2.1

KOORDINAČNÍ SITUAČNÍ VÝKRES - ČÁST 2
M 1:750, 1:5000

SITUACE 1:750



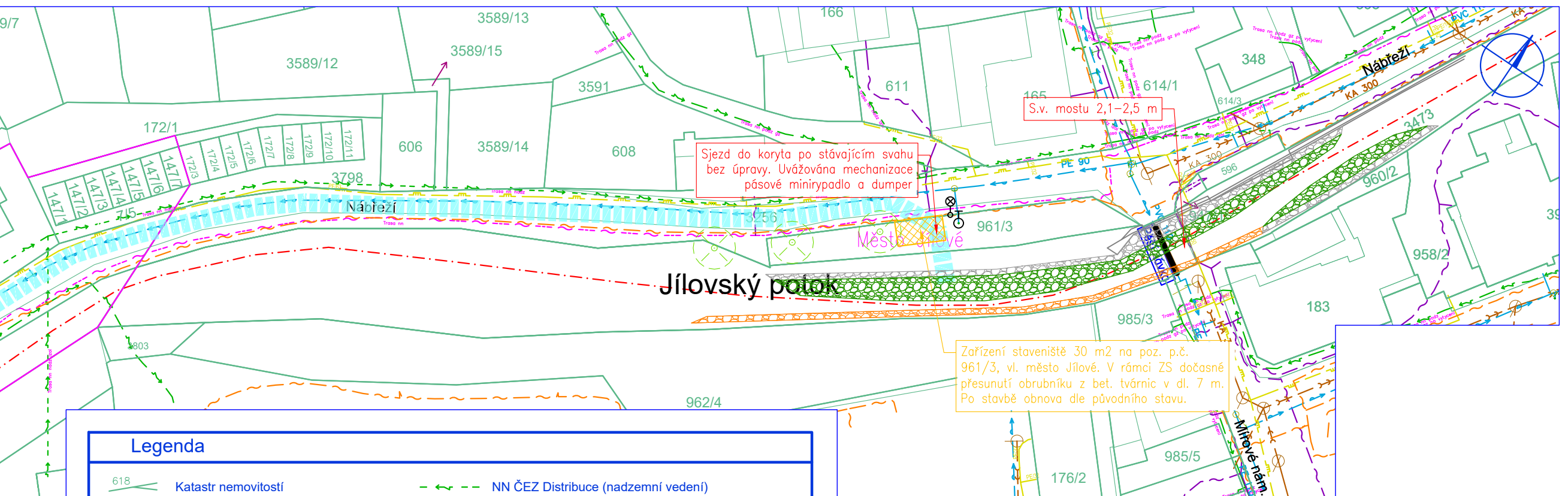
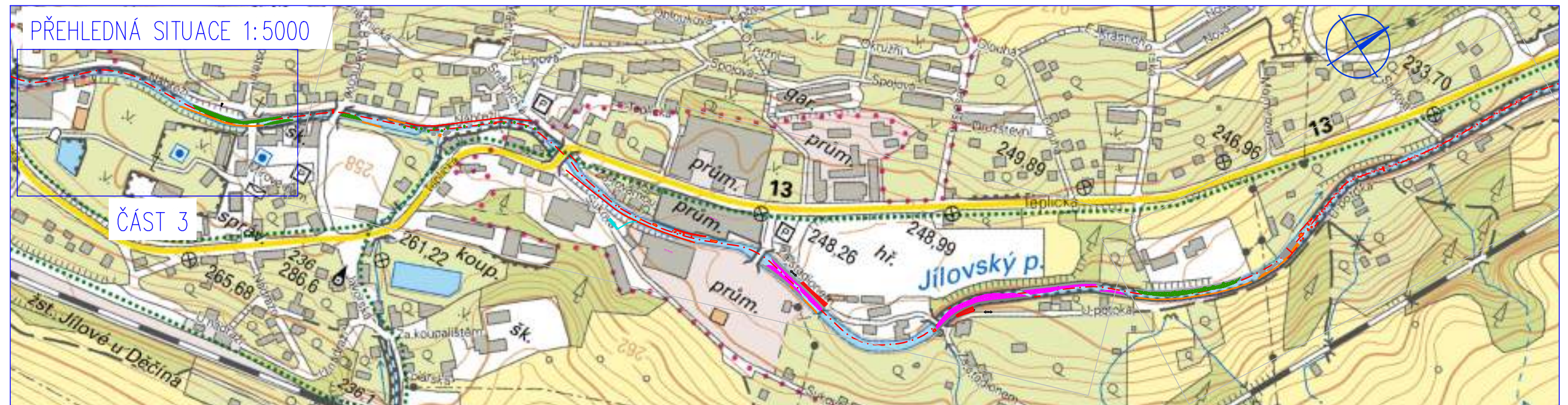
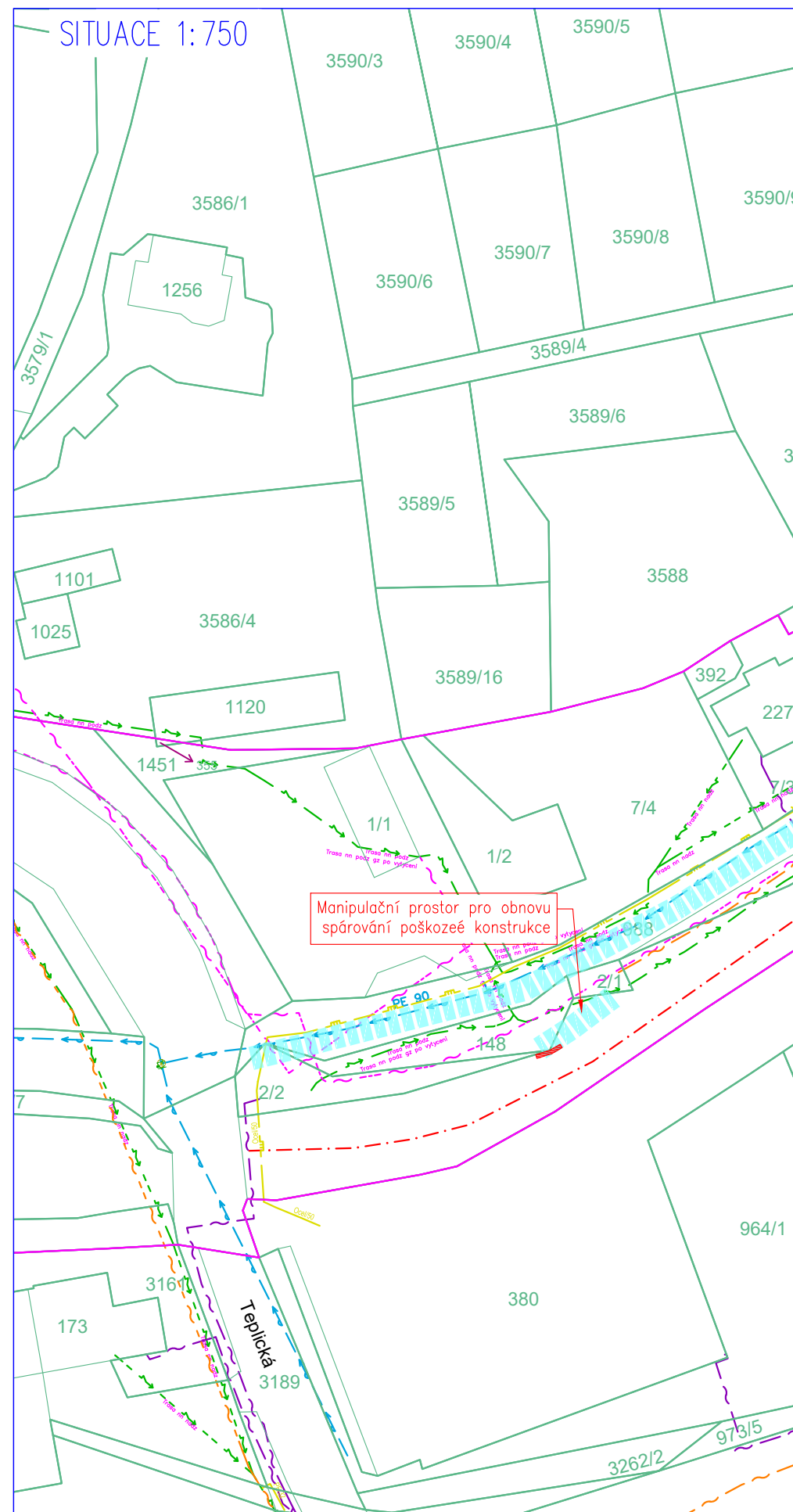
Legenda	
	Katastr nemovitostí
	Osa vodního toku
	Linie stavby
	Náplav v korytě k odstranění
	Uložení náplavu do výmolu, případně jako předpata konstrukce
	Uložení náplavu do výmolu, případně jako předpata konstrukce
	Betonové konstrukce
	Konstrukce zděné z lomového kamene
	Zařízení staveniště
	Přístup na staveniště
	Dočasné uzavření komunikace
	NN ČEZ Distribuce (nadzemní vedení)
	NN ČEZ Distribuce (podzemní vedení)
	VN ČEZ Distribuce (nadzemní vedení)
	Vodovod SČVK (podzemní vedení)
	Kanalizace SČVK (podzemní vedení)
	Sdélovací vedení CETIN (podzemní vedení)
	Sdélovací vedení CETIN (nadzemní vedení)
	Komunikační vedení VODAFONE (podzemní vedení)
	STL plynovod innogy (podzemní vedení)
	VO (nadzemní vedení)
	Mýcení křovin v místě přístupu



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	
Odpovědný projektant:	Ing. Jaroslav Vrzák	Datum:	03/2023
Vypracoval:	Ing. Štěpán Krátký	Č. zakázky:	H-22/046
Akce:	OPŠ 07/2021 – Jilovský potok Děčín – Jilové – 8.etapa, ř.km 7,770-9,470	Změna:	-
Název části:	SITUAČNÍ VÝKRESY	Stupeň:	DSP
Příloha:	KOORDINAČNÍ SITUAČNÍ VÝKRES - ČÁST 2	Část:	C
		Měřítko:	1:750 1:5000
		Č. přílohy:	C.2.2

KOORDINAČNÍ SITUAČNÍ VÝKRES - ČÁST 3

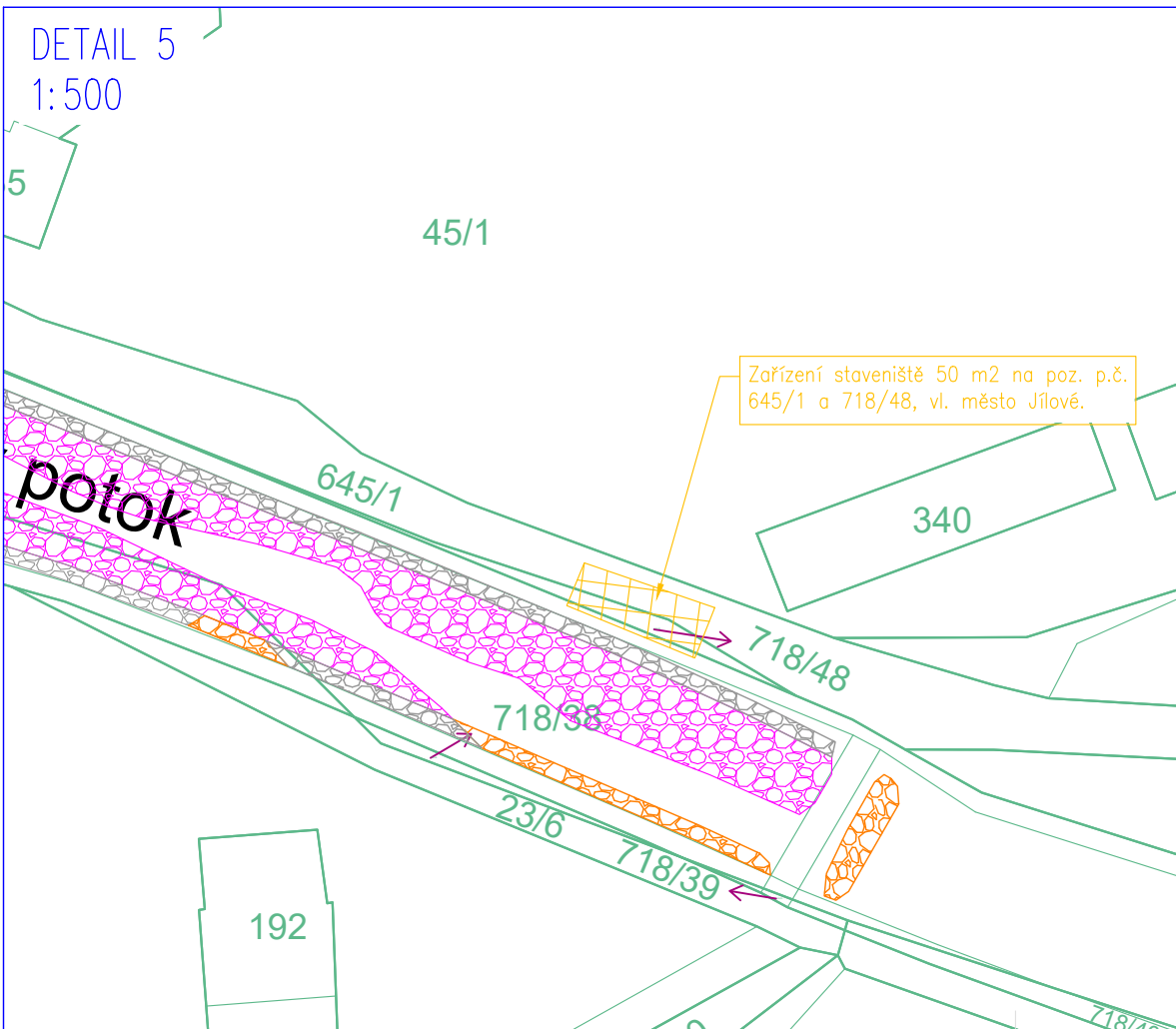
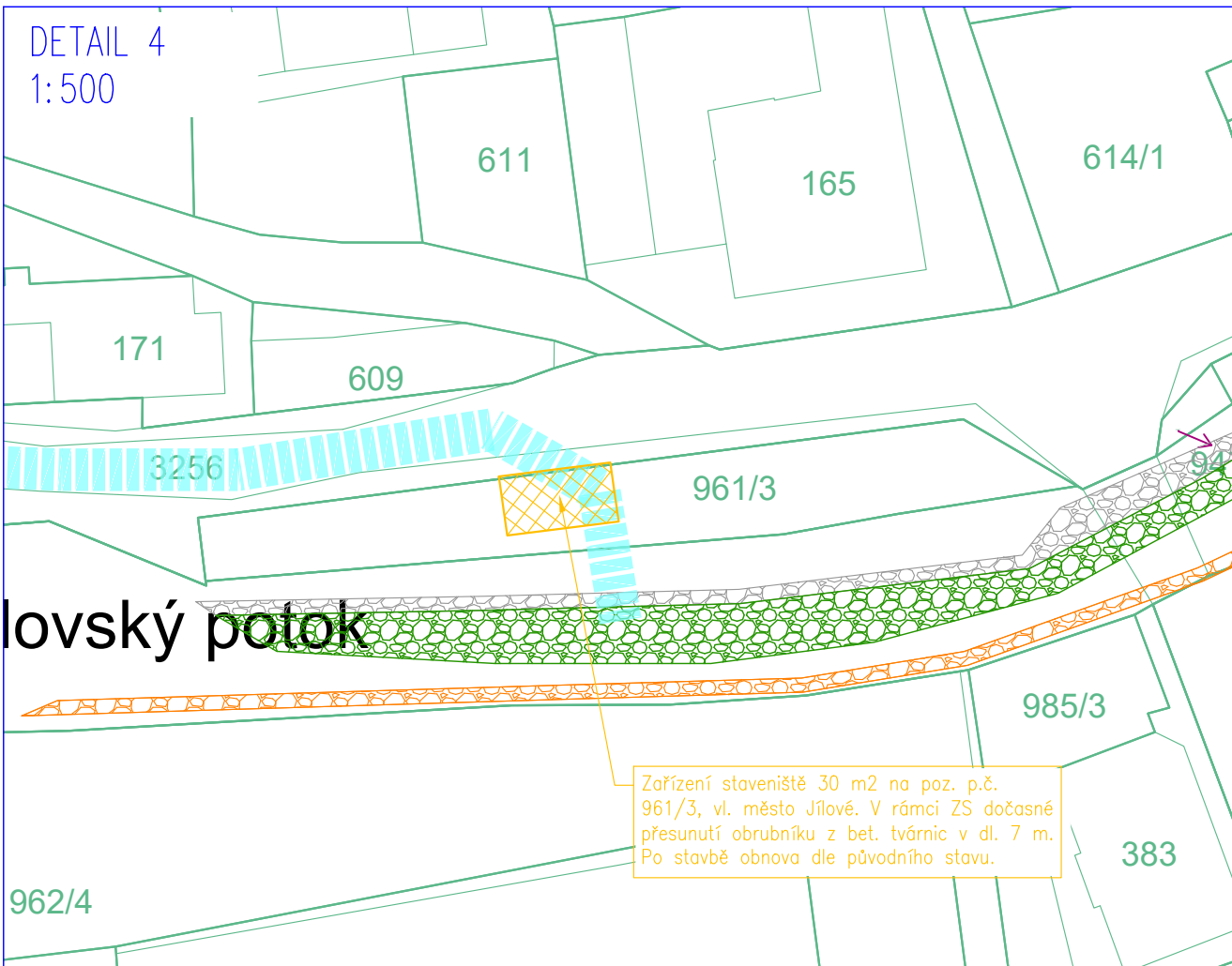
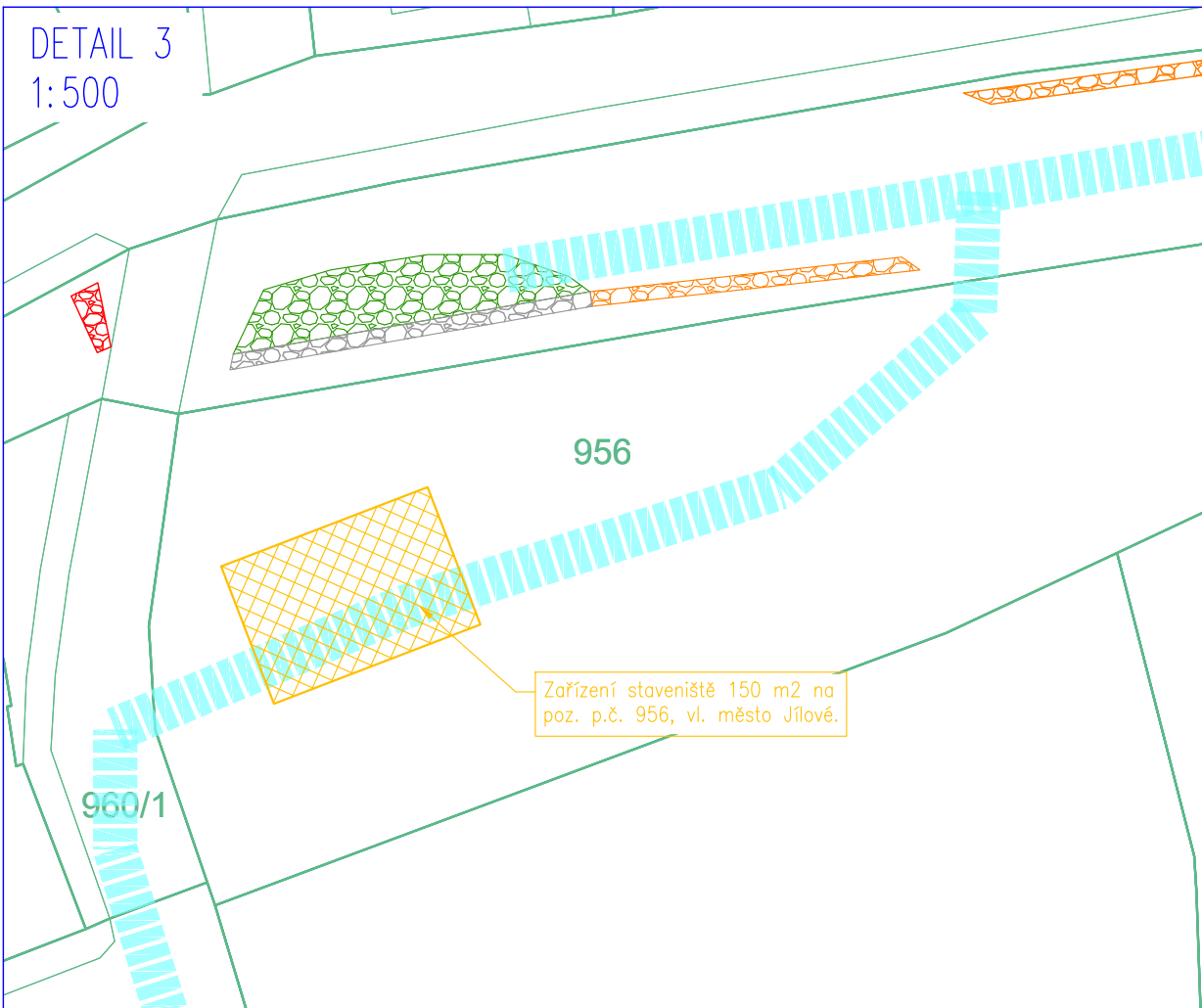
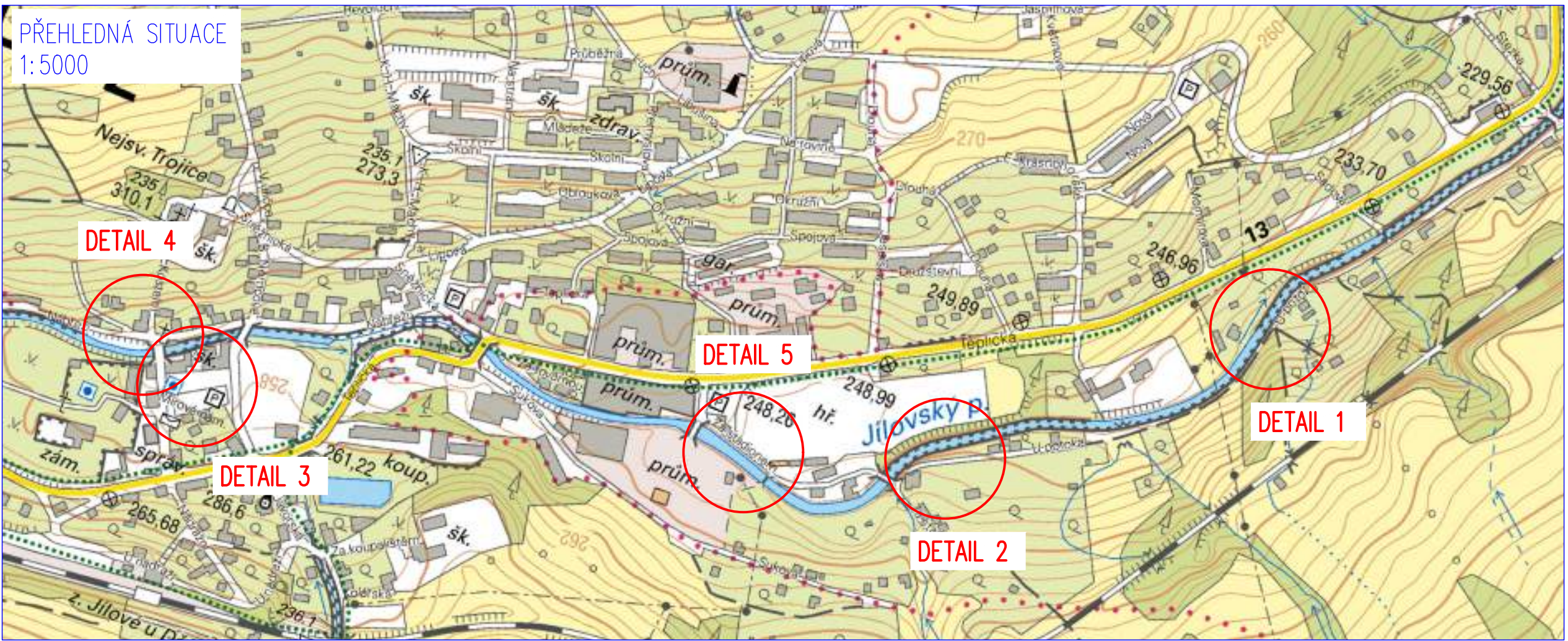
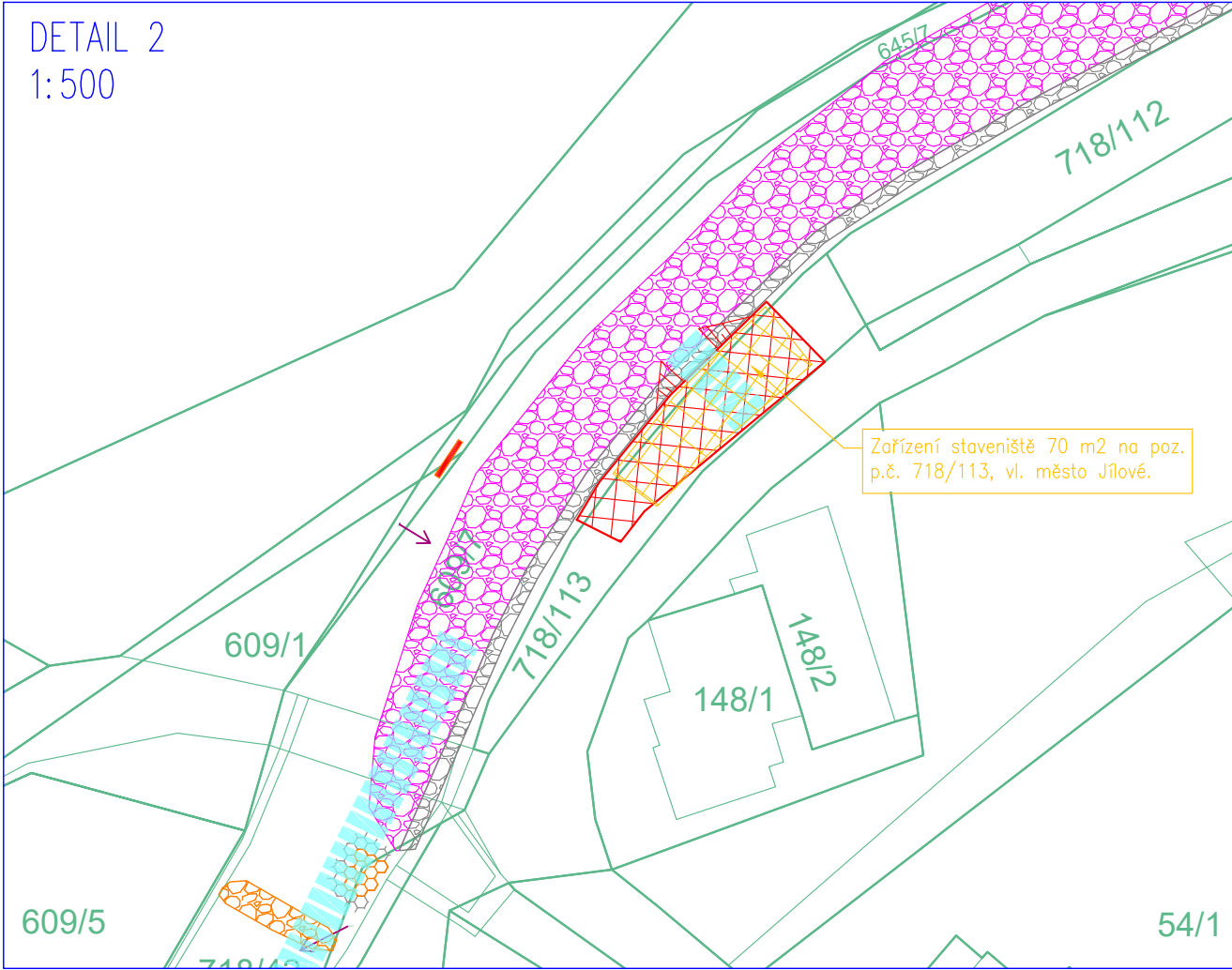
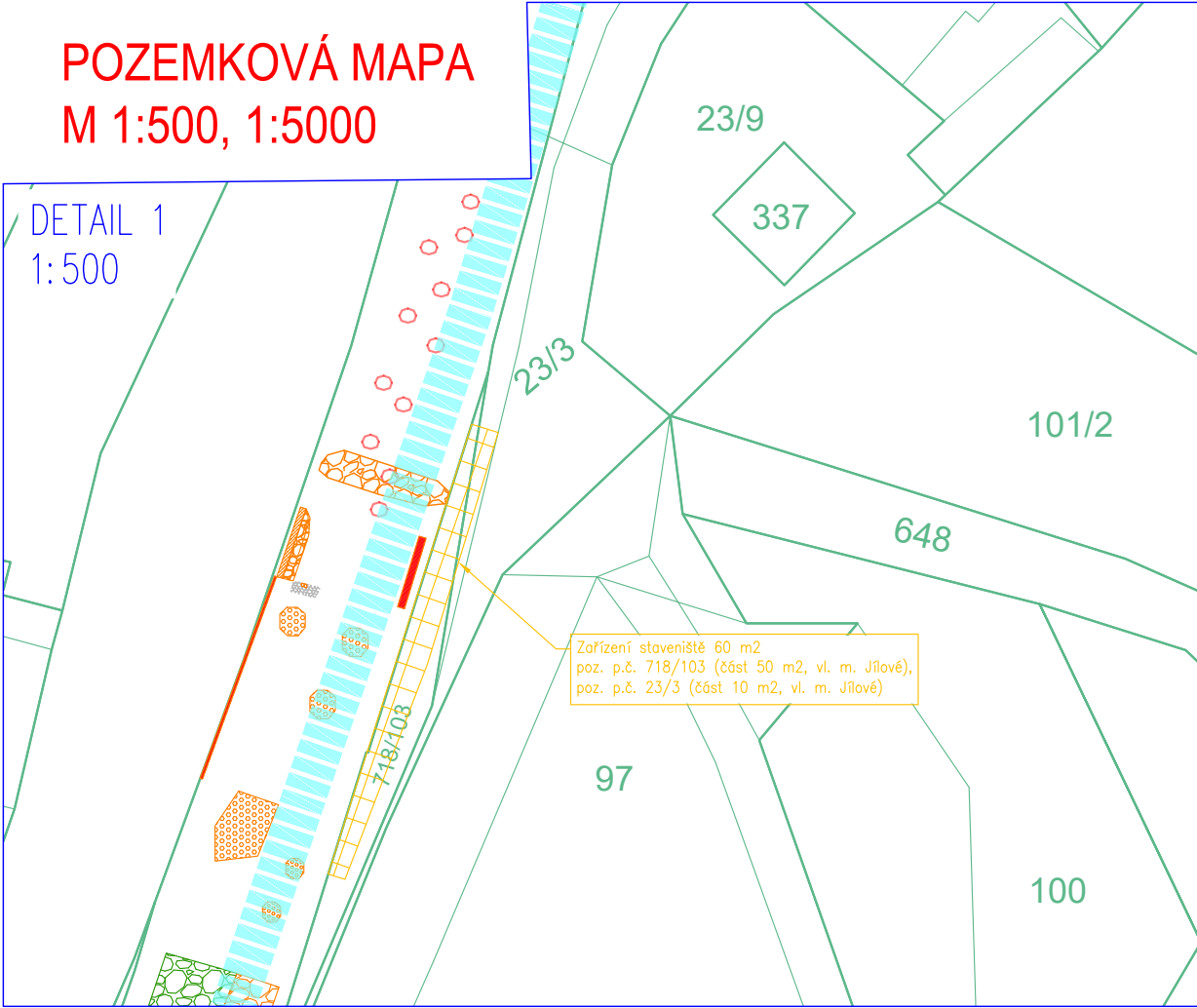
M 1:750, 1:5000



Legenda

	Katastr nemovitostí		NN ČEZ Distribuce (nadzemní vedení)
	Osa vodního toku		NN ČEZ Distribuce (podzemní vedení)
	Linie stavby		VN ČEZ Distribuce (nadzemní vedení)
	Náplav v korytě k odstranění		Vodovod SČVK (podzemní vedení)
	Uložení náplavu do výmolu, případně jako předpata konstrukce		Kanalizace SČVK (podzemní vedení)
	Uložení náplavu do výmolu, případně jako předpata konstrukce		Sdělovací vedení CETIN (podzemní vedení)
	Betonové konstrukce		Sdělovací vedení CETIN (nadzemní vedení)
	Konstrukce zděné z lomového kamene		Komunikační vedení VODAFONE (podzemní vedení)
	Zařízení staveniště		STL plynovod innogy (podzemní vedení)
	Přístup na staveniště		VO (nadzemní vedení)

 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:	03/2023
Odpovědný projektant:	Ing. Jaroslav Vrzák	Č. zakázky:	H-22/046
Vypracoval:	Ing. Štěpán Krátký	Změna:	-
Akce: OPŠ 07/2021 – Jílovský potok Děčín – Jílové – 8.etapa, ř.km 7,770-9,470		Stupeň: DSP	
Název části:	SITUAČNÍ VÝKRESY	Část:	C
Příloha: KOORDINAČNÍ SITUAČNÍ VÝKRES - ČÁST 3		Měřítko: 1:750 1:5000	Č. přílohy: C.2.3



Legenda	
	Katastr nemovitostí
	Zařízení staveniště
	Přístup na staveniště
	Linie stavby
	Naplavený materiál v korytě

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:	03/2023
Odpovědný projektant:	Ing. Jaroslav Vrzák	Č. zakázky:	H-22/046
Vypracoval:	Ing. Štěpán Krátký	Změna:	-
Akce: OPŠ 07/2021 – Jílovský potok Děčín – Jílové – 8.etapa, ř.km 7,770-9,470		Stupeň: DSP/DPS	
Název části: SITUAČNÍ VÝKRESY		Část:	C
Příloha: POZEMKOVÁ MAPA		Měřítko: 1:5 000 1:500	Č. přílohy: C.3



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:	03/2023
Č. zakázky:	H22-046
Změna:	-
Stupeň:	DSP/DPS
Část:	D
Měřítko:	Č. přílohy:
-	D.1

Investor: Povodí Labe, st. podnik, Víta Nejedlého 951/8, Slezské Před., 500 03 Hradec Králové

Odpovědný projektant: Ing. Jaroslav Vrzák

Vypracoval: Ing. Štěpán Krátký

Akce:
OPŠ 07/2021 - Jílovský potok
Děčín – Jílové – 8. etapa, ř.km 7,770-9,470

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.....	12
D.1.4	Technika prostředí staveb.....	12
D.1.5	Dokumentace technických a technologických zařízení.....	12

D.1.1 Architektonicko-stavební řešení

Řešený úsek se nachází v intravilánu, případně blízkém okolí zástavby. Břehy jsou tvořeny zdmí, dno je místy stabilizované kamennou rovinou, nebo kamennou dlažbou.

V rámci průchodu povodně 07/2021 došlo k poškození částí konstrukcí, zejména poškození, nebo úplnému vyplavení spárování konstrukcí zděných z kamene a místy k výraznějšímu poškození ve formě kaverny v patě konstrukce. Dále došlo na několika místech k výmolům u paty zdí. Vzniklé výmoly ohrožují stabilitu zdí. Zároveň došlo na několika místech naopak k nahromadění splaveného materiálu, který snižuje kapacitu korytu a běžný průtok kumuluje k jednomu břehu, kde dochází k urychlení rozpadu konstrukce a obrušování spár. Nejvýraznější vzniklý náplav v ř. km 8,5 pochází z bezejmenného PB přítoku.

PD byla navržena s cílem zabezpečit stabilitu konstrukcí obnovou spárování, případně zajištění kaveren. Dále je navržena práce s naplaveným materiálem a to odstranění, nebo jeho přesun.

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

SO 01 – Náplavy Martiněves

SO 02 – Lokální opravy Martiněves

SO 03 – Odstranění náplavu ul. U Potoka

SO 04 – Lokální opravy poškozených konstrukcí u stadionu

SO 05 – Odstranění náplavu ul. Za Stadionem

SO 06 – Lokální opravy ul. Za Továrnou

SO 07 – Lokální opravy ul. Nábřeží

SO 08 – Náplavy Jílové km 1,278-1,481

SO 09 – Náplavy Jílové km 1,513-1,654

SO 10 – Kácení a mýcení porostů

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

V části jsou popsány souvislosti a postupy vedoucí ke konečné volbě postupu a návrhu řešení stavby a obecné technické informace ke stavbě.

Použití kamene

Volba kamene

Použitý nový kámen bude certifikovaný jako kámen vhodný pro vodní stavby, tzn. bude odpovídat požadavkům uvedeným ČSN EN 13383-1 (721507) Kámen pro vodní stavby.

Druh kamene

V rámci dozdivání poškozených konstrukcí bude použit čedič, nebo žula dle druhu kamene v dotčené části konstrukce.

Rozsah řešeného území

Rozsah vychází z investičního záměru z 2021, kdy byly na základě podkladu od investora jednotlivá poškození procházena a rozdělena do jednotlivých etap podle možnosti ucelení a priorit. Škody na konstrukcích, které nejsou v majetku investora, nejsou řešeny.

Ztížené podmínky přístupu

V úseku provádění podél komunikace v ul. U Potoka je předpokládáno spuštění menší mechanizace do koryta pomocí jeřábu.

Ochranná dočasná hrázka

Na základě požadavku CHKO České středohoří bude provedena ochranná příčná hrázka k dílčím úsekům, kde dochází k výraznější práci ve dně. Hrázka bude provedena z místního naplaveného materiálu. Cílem hrázky je zamezení snížení odnosu zákalu po proudu a dále by měla zamezovat průniku ryb do místa prováděných prací.

b) Navržené konstrukce

Seznam navržených konstrukcí:

Stavební konstrukce:

[Betonové předpaty](#)

[Záhozové předpaty, záhozové konstrukce](#)

[Příčný práh železobetonový](#)

[Příčný práh kamenný klenbový](#)

[Obnova kamenné dlažby ve dně](#)

[Obnova kamenné rovnániny ve dně](#)

Související a ostatní konstrukce:

[Obnova zábradlí](#)

[Ochranná dočasná hrázka](#)

Technologické postupy

[Spárování](#)

Další

[Práce s naplaveným materiálem](#)

[Kompenzační přírodní opatření](#)

Popis navržených konstrukcí:

Stavební konstrukce

[Betonové předpaty](#)

Betonové předpaty jsou navrženy v místech, kde bylo zaznamenáno porušení ve formě kaverny v patě zdi, které ohrožují stabilitu konstrukce. V rámci předpaty bude zajištěna betonová výplň vzniklé kaverny a ochrana před obrušováním stávající konstrukce.

Stávající převislá konstrukce nad výmol bude průběžně podpírána dřevěnými trámy. Šířka předpaty je 0,4 m. Bude použit prostý beton C30/37 XF4, XC3 XA1. Pod předpatu bude proveden štěrkový podsyp fr. 32-63 mm a podkladním betonem C12/16. Výška předpaty bude dle konkrétního úseku 0,4 – 1,0 m.

V místě výmolu je uvažováno s atypickým tvarem bednění na rozhraní dilatačních spár. Bednění bude uzpůsobeno tvaru výmolu.

Dilatační spára bude tvořena vnitřním těsnicím pásem, extrudovaným polystyrenem tl. 20 mm v celé ploše spáry a na krajích těsnicím tmelařským profilem. Závěrem bude spára opatřena trvale pružným tmelem. Délka dilatačních úseků byla navržena 1,5 m.

[Záhozové předpaty, záhozové konstrukce](#)

Záhozové předpaty budou provedeny z místního naplaveného materiálu. Uvažováno je s tříděním kamene, kdy bude dbán důraz, aby k patě byl skládán největší kámen z dostupného intervalu. Kámen bude skládán na štět, částečně zapuštěný do dna. Vetší kameny v patě budou následně prosypány jemnějším materiálem taktéž z náplavu. Celkově bude tvořen charakter pevné kompaktní konstrukce.

V rámci zajištění výmolů je navržena záhozová konstrukce. Jedná se o výmol v místě PB přítoku úrovní centra města Jílové. Dále výmol v dopadišti stupně u mostu v úrovni ulice B. Němcové.

Zához výmolu v km 1,350 bude proveden z místního naplaveného materiálu. Nejprve bude provedeno očištění výmolu od nevhodných materiálu a urovnáno jeho dna štěrkopískovým materiálem z náplavu. Následně budou do dna vloženy vhodné balvany nacházející se v bermách dlažby v přilehlém místě. Finální konstrukce bude provedena s urovnáním líce a prosypána jemnějším materiálem z náplavu.

Zához výmolu v dopadišti stupně u mostu v úrovni ul. B. Němcové bude proveden z nového kamene ds 700. Bude použit neopracovaný lomový kámen, kámen vhodný pro vodní stavby v souladu s ČSN EN 13383-1 a ČSN EN 13383-2, materiál čedič. Konstrukce bude provedena jako zához s urovnaným lícem, bude dbán důraz, aby kameny nebyly uloženy na plocho, ale na štět a tvořily kompaktní celek. Zához bude proveden spíše k náporovému levému břehu.

Příčný práh železobetonový

V rámci stavby je navržen 1 ŽB příčný práh. Práh bude proveden v přirozeném tvaru s kynetou v prostřední části. Kyneta bude zahlobena o cca 15 cm. Práh bude vyztužen ocelářskou výztuží B500 s krytím 50 mm. Šířka prahu je navržena 0,6 m, beton C30/37 XF4 XC3 XA1. Práh bude prováděn s ohledem na zachování kontinuity vodního prostředí při převodu vodu na 2 fáze. V koruně bude provedeno zkosení hran 50x50 mm.

Do stávající konstrukce budou navrtány otvory pro zapuštění kotvicích trnů z oceli pr. 12 mm. Trny budou vlepeny na chemickou maltu. Délka trnů je 300 mm. Na konstrukci prahu jsou uvažovány celkem 3 ks trnů na jednu stranu.

Vyztužení bude provedeno KARI sítí 8x150x150, síť bude ohnuta do tvaru U, čímž bude zajištěno vyztužení ve spodní části a stranách. V koruně bude síť seříznuta do požadovaného tvaru a sepnuta sponou v koruně. Bylo posouzeno, že úspornější bude varianta s ukládáním KARI sítí na výšku.

Příčný práh kamenný klenbový

Jedná se o příčný přírodní práh ve tvaru klenby v km 0,180. Práh je navržen na rozhraní vzniklé poruchy ve dně za účelem zabránění dalšímu rozvoji poškození. Práh bude proveden z lomového kamene o hmotnosti zrna cca 600 kg, nejdelší rozměr zrna bude 800 mm. Balvany budou kladeny na štět, do hloubky cca 800 mm pod navrženou niveletu dna na vyrovnávací vrstvu ze štěrkového podsypu tl. 0,10 m fr. 32-63. Práh bude respektovat navržený miskovitý tvar dna (v příčném řezu). Kameny budou vzájemně přiléhat a tvořit pevný celek, půdorysně bude práh klenbového profilu za účelem přenesení hydrostatického zatížení do krajů. Celá konstrukce bude po dokončení prací pro vyplnění prostoru mezi kameny prosypána netříděným štěrkopískem. Na prosypání nebude použit ostrohranný štěrk, užito bude vhodnějšího říčního štěrkopísku, který vytváří přírodě bližší prostředí vhodné pro rozvoj vodních organismů.

Prahy bude zapuštěny do břehových konstrukcí ubouráním stávající předpaty.

Obnova kamenné dlažby ve dně

Kaverna v místě bývalé dlažby bude očištěna a bude z ní odstraněn naplavený materiál. Dále dojde k odstranění evidentně nesoudržných a nestabilních částí v těsné blízkosti. Původní kameny na rozhraní s novou konstrukcí budou řádně očištěny. Dno kaverny dorovnáno štěrkopískovým podsypem (předpokládáno použití vhodného materiálu z náplavu) na úroveň základové spáry. Na podkladní vrstvu bude proveden zavlhlý beton C30/37 XC3 XF 3. Beton bude kladen cca ve vrstvě tl. 200 mm, do zavlhlého betonu bude vtlačován kámen dlažby. Vytlačená směs bude upěchována tak, aby zůstala volná spára do úrovně 70-100 mm pod horní hranu kamene. Výsledná tloušťka samotného betonového podkladu bude min. 150 mm. Dlažba bude provedena v tl. 300 mm z lomového kamene vhodného pro vodní stavby. Provedená tloušťka dlažby se může odchýlit od předepsané až o 10 %. Nelze použít valouny. Dlažební kámen má být dobře ložný a podle potřeby se při pokládání upraví na líci a styčných plochách tak, aby dlažba tvořila rovinu. Jednotlivé kameny se ukládají tak, aby spáry byly široké průměrně 20 mm, nejvýše

40 mm, a aby kameny tvořily v dlažbě dobrou vazbu bez průběžných spár. Je-li kámen méně ložný, lze připustit ojediněle i spáry větší.

Po uložení kamene budou spáry vyčištěny a vyspárovány spárovací cementovou maltou do výše 10 mm od líce dlažby. Bude použita cementová malta MC 30 s kamenivem frakce 0-3 mm. V případě, že nebude cementová malta MC 30 dostupná, lze použít maltu MC 25, avšak s velkým důrazem na kvalitní provedení spárování.

Stávající poškozené dlažby jsou tvořeny kamenem druhu čedič, bude proto použit stejný druh kamene.

V úseku u DS Smith (souběh s ulicí Sukova) bude provedeno na 2 místech s rozsáhlejší poruchou obnova v přírodně bližším charakteru, kdy bude respektována stávající prohlubeň. Povrch obnovené dlažby bude proveden cca 20 cm pod úroveň původního a okolního dna. Bude provedeno postupné navázání na stávající břeh. Je předpokládáno náročnější opracování a volba druhu kamene, aby bylo dodrženo předepsané šířky spáry.

Obnova kamenné rovinaniny ve dně

Jedná se o obnovu kamenné rovinaniny ve dně v místě přítoku PBP Jílovovského potoka v km 8,5. U kamenné rovinaniny se předpokládá strojní provedení z lomového kamene na upravenou základovou spáru a zhutněnou drenážní, filtrační a vyrovnávací vrstvu šterkopísku z vhodného místního naplaveného materiálu (fr. 0-32 mm), tl. 100 mm. 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 šíře 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. Konstrukce rovinaniny bude provedena v tloušťce 0,50 m, sklon je proměnlivý v závislosti na úseku stavby, použit bude lomový kámen ds 700 mm, hmotnost zrna cca 500 kg. Použitý kámen bude certifikovaný jako kámen vhodný pro vodní stavby v souladu s ČSN EN 13383-1 a ČSN EN 13383-2, materiál čedič.

Po uložení velkých kamenů bude provedeno doplnění spár drobnějším kamenivem, lze využít kámen z náplavu. 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.

Související a ostatní konstrukce:

Obnova zábradlí

Jedná se o úsek, kde je navrženo odstranění naplaveného materiálu z koryta za účelem zajištění kapacity koryta. Náplav bude odstraňován na komunikaci v ul. Za Stadionem. Předpokládána je překládka do korby nákladního vozidla. Pro přesun náplavu z koryta na mezideponii je navrženo odříznutí části stávajícího pevného zábradlí, které bude po dokončení prací zpětně osazeno.

Za účelem opětovné budoucí údržby koryta bude provedeno zpětné osazení způsobem tomu umožňujícím. Původní zábradlí bude osazeno na čep navařený do sloupku v koruně zdi. Původní osazované zábradlí bude s čepem prokotveno šrouby M12. Na sousední kusy zábradlí a část zpětně osazovaného zábradlí bude provedeno navaření kruhových ok pro možnost uzamykání zábradlí.

Ochranná dočasná hrázka

Jedná se o ochrannou příčnou hrázku, která bude jako dočasná. Hrázka bude provedena z místního naplaveného materiálu do výšky 30 cm. Orientační šířka hrázky je 80 cm. Hrázka bude vytvořena jako průcezná z kamenů nad 300 mm s ohledem na zajištění pórovitosti. Po dokončení prací bude hrázka rozebrána a kameny použity do záhozové předpaty.

Technologické postupy

Spárování

Přespárování bude provedeno v úsecích řešení povodňových škod. Oprava spárování je uvažována do hloubky 120 mm. Spárování samotné lze rozdělit na několik etap:

Příprava stávající zdi

V rámci opravy spárování dojde nejprve k očištění vodním paprskem o tlaku do 30 MPa, min 20 MPa, tedy 200-300 barů, vysekání a proškrábnutí, dle možností na hloubku 50-120 mm. Spárování nesmí být zahájeno dříve, než vysekané a tlakovou vodou vyčištěné spáry přebere inženýr stavby / TDI a jejich převzetí potvrdí zápisem do stavebního deníku.

Materiál

Je nezbytné použít jednotný typ materiálu. Bude použita cementová malta MC 30 s kamenivem frakce 0-3 mm. V případě, že nebude cementová malta MC 30 dostupná, lze použít maltu MC 25, avšak s velkým důrazem na kvalitní provedení spárování. Projektant doporučuje maltu s umělými vlákny, která snižují objemové změny materiálu, eliminují smršťování a popraskání a zvyšují pevnost. Malta musí splňovat následující parametry - hrubá malta třídy R4, pevnost v tlaku ≥ 30 MPa. Vlastnosti MC budou zlepšeny přidáním reaktivního zušlechťovače malty (např.: syntetická disperze na bázi polymerů s reaktivním oxidem křemičitým). Takto zlepšená malta vykazuje lepší zpracovatelnost, zvýšenou přilnavost, větší odolnost proti otěru a především lepší uzavřenost povrch a vodotěsnost.

Postup provádění

Spáry se po vyčištění ručně vyplní spárovací směsí do úrovně 10 mm pod povrchem zdiva. U hlubších spár bude spárování prováděno ve více vrstvách, jednotlivé vrstvy budou nanášeny v mocnosti 20-30 mm, minimum jsou dvě vrstvy. Etapizace vrstev nemá za důsledek odlupování. Předchozí vrstva spárování musí být při nanášení další před vytvrdnutím, spodní materiál musí být stále tvárný. Doba, do kdy dojde k vytvrdnutí, je závislá na řadě parametrů (teplota, tloušťka, apod.), dobu proto nelze obecně definovat. Po provedení spárování proto musí dojít ke klopení a zastínění. V opačném případě dochází k přesychání a popraskání. Povrchová úprava bude provedena přetažením špachtlí, uhlazením a zatlačením, nesmí vznikat spáry u plochy kamene.

Dozdívání

Místa po případném lokálním uvolnění kamenů budou zaplněna novými kameny. Kameny budou osazeny do předem řádně očištěného prostoru vzniklého v konstrukci zdi po odstranění uvolněných kamenů. Před osazením a upevněním kamene budou očištěné části prověřeny zkouškou odtržení, tj. připravený podklad musí mít pevnost v tahu kolmo na plochu (odtrhovou pevnost) větší než 1,5 N/mm². Nově osazené kameny nesmí vyčnívat nad stávající konstrukci zdi. Projektová dokumentace předpokládá, že k dozdvění dojde v rozsahu 10 % spávané zdi.

Další

Práce s naplaveným materiálem

Naplavený materiál bude použit pro konstrukci dočasné podélné hrázky. Finálně je navrženo rozhrnutí náplavu, nebo přehrnutí k patě obnažené paty zdi ve formě záhozové předpaty. V obou případech bude provedeno hrubé třídění materiálu, kdy patě konstrukcí a namáhaným břehům bude ukládán největší dostupný rozměr kamene, který bude prosypán jemnější částí náplavu. Směrem do středu koryta bude ukládán jemnější materiál. V rámci rozprostření náplavu bude cíleno na přirozený zdrsňený tvar s místy vystupujícími balvany.

Kompenzační přírodní opatření

Kompenzační opatření jsou navržena na základě podnětu od CHKO České Středohoří za účelem kompenzace pro vodní živočichy na místo odstraňovaných náplavů.

V rámci vnitřní části (konvexního břehu) oblouku budou v části ponechávaného náplavu provedena klidová místa a úkryty. Klidová místa budou provedena „vykousnutím“ části náplavu v proměnlivé a nepravidelné šířce 0,5 až 1 m, přičemž bude zachována ochranná předpata břehové zdi v šířce min. 0,5 m.

V úseku u DS Smith (ul. Sukova) s plochým dnem opevněným kamennou dlažbou v betonovém loži, kde došlo k rozsáhlejším poruchám bude provedena obnova dlažba přírodnějším způsobem. Obnova se týká celkem 2 míst. V místě poruchy bude provedena obnova

dlažby respektujícím vytvořenou prohlubeň. Nová dlažba bude provedena ve střední části cca 0,2 m pod úrovní původního a stávajícího okolního dna. Na stávající okolní dno bude dlažba postupně napojena. Předpokládáno je odbourání okolní porušené části stávající dlažby. Bude proveden výběr vhodného kamene s cílem zachování předepsané šířky spáry. Stavebně bude dlažba provedena dle popisu v samostatném odstavci této technické zprávy.

c) Řešení střetů s inženýrskými sítěmi

V rámci stavby dochází ke křížení s inženýrskými sítěmi, ve formě nadzemního kabelového vedení a dále podzemních vedení, které jsou uloženy v rámci pochozích lávek, nebo pojezdných mostů. V rámci stavby nedochází ke křížení IS s korytem ve dně, kde by mohlo hrozit vykopnutí vedení např. při výkopu náplavu.

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 vody je navrženo prostřednictvím provizorních dočasných podélných pojezdných hrázek. Hrázka bude výkopovým materiálem z koryta, zejména části naplaveného materiálu, dále dle potřeby doplněna materiálem pro zajištění její nepropustnosti. Výstavbou podélných hrázek bude zachováno kontinuum vodního prostředí pro rybí obsádku. V místech kde dochází přímo k přesunu materiálu z náplavu z jedné strany koryta do formy záhozové předpaty na druhé straně koryta nebude uvažována potřeba zajištění převodu vod. Bude ale respektována potřeba minimalizace pojezdu mechanizací v rámci vodního prostředí koryta.

Převádění vody je vyčísleno pro kritický nejužší profil v dolní části úseku pomocí následujících parametrů:

Šířka stávajícího koryta ve dně:	min. 6,50 m
Šířka koryta pro převod ve dně – b:	1,50/1 m (šířky 3,00 m)
Sklony břehů:	1:1
Návrhový průtok:	$Q_a = 0,471 \text{ m}^3/\text{s}$ (Hydrologické údaje ČHMÚ).

Výška hladiny [m]	Objemový průtok [m^3/s] při sklonu 0,5 % při $b=1,5 \text{ m}$	Objemový průtok [m^3/s] při sklonu 1 % při $b=1 \text{ m}$
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

Hydrologická data jsou použita z evidenčního listu profilu ve stanici ČHMI Jílové.

N-leté průtoky:

N-letost	1	5	10	50	100
Objemový průtok [m^3/s]	6,64	24,7	36,1	73,1	94,9

Q_a průměrný průtok: $0,471 \text{ m}^3/\text{s}$.

Hydrologická data byla poskytnuta ČHMÚ.

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 stavby**Km 0,000-0,275 – SO 01 – Vzorový řez A**

Volně ložené kameny v korytě budou zapuštěny do dna, případně do výmolů u pat zdí. Kámen bude zapuštěn tak, aby kopíroval přirozený charakter zdrsňeného dna. Předpokládáno přemístění 3 ks kamenů na 1 m délky.

Km 0,180 – SO 02 - příloha dok. D.7

Příčný přírodní klenbový

kamenný práh na rozhraní stávajícího opevnění a poruchy, v krajích bude práh zapuštěn do stávající konstrukce odbouráním části její předpaty. Výkopová rýha bude zajištěna kamenným záhozem.

Km 0,275-0,280 – SO 02 - Vzorový řez B - LB

Zajištění kaverny v LB konstrukci v místě dopadiště stupně bude provedeno novou betonovou předpatou v. 0,8-1,0m, š. 0,4 m.

Km 0,275-0,280 – SO 02 - Vzorový řez H - PB

Obnova spárování konstrukce v patní spáře v dopadišti pod stupněm v ploše 4,35 m².

Km 0,280-0,300 – SO 02 - Vzorový řez H - LB

V rámci úseku bude provedena obnova spárování konstrukce v patní spáře v ploše 2,5 m².

Km 0,280-0,305 – SO 02 - Vzorový řez C - PB

Lokální opravy poškozené konstrukce kamenné dlažby ve dně. Jedná se o kamennou dlažbu z čedičových sloupků do betonového lože s vyspárováním. Celková uvažovaná plocha je 15 m². Jedná se o poškození v menším rozsahu na několika místech. Předpokládá se odbourání i okolních degradovaných a poškozených částí dlažby.

Km 0,305-0,330 – SO 02 - Vzorový řez D

V náporovém pravém břehu došlo ke vzniku kaverny a podebrání konstrukce zdi. Kaverna bude zajištěna novou betonovou předpatou v. 0,4 m, š. 0,4 m. Celková délka předpaty je 15 m. Dále bude proveden příčný ŽB práh š. 0,6 m, v. 0,45-0,60 m. Práh bude kotven do břehových zdí trny. Součástí úseku je přesunutí naplaveného materiálu do vzniklého výmolu v patě nárazového břehu. Z náplavu bude vybrán největší dostupný kámen, který bude skládán k patě do formy záhozové předpaty. Cílem je odklonění běžného průtoku od konstrukce a tím oddálení její degradace.

Km 0,330-0,496 – SO 01 - Vzorový řez E

Přesunutí náplavu do formy záhozové předpaty k patě náporového pravého břehu. Z náplavu budou nejprve vybrány největší dostupné kameny, které budou uloženy k patě na štět, následně bude provedeno prosypání jemnějším materiálem taktéž z náplavu. Cílem je odklonit běžný průtok od konstrukce a tím oddálení její degradace.

Ve vnitřní části oblouku (konvexní břeh) bude část náplavu ponechána jako ochranná předpata a v rámci něhož budou provedena klidová místa a úkryt pro živočichy. Klidová místa budou provedena formou vybrání náplavu v šířce 0,5 – 1 m, ovšem bude zachována min. šířka ochranné předpaty 0,5 m.

Km 0,515-0,735 – SO 03 - Vzorový řez F

Jedná se o úsek, kde došlo k výraznému nahromadění naplaveného materiálu a byla tak výrazně snížena kapacita koryta. Vlivem náplavu dále dochází k silnému obrušování břehových konstrukcí a tím urychlené degradaci, čemuž vypovídá na několika místech vyplavené spárování a odpadnutí části zdiva.

V rámci úseku bude provedeno odstranění náplavu na úroveň stávajícího dna opevněného kamennou rovinou. Část náplavu při patě bude ponechána jako ochranná předpata.

V rámci úseku bude dále lokálně provedena obnova spárování a dozdní poškozené konstrukce v rámci SO 04, vzorový řez H. Jedná se o část zdi v km 0,610, kde došlo k porušení v místě přístupu (pěšího) do koryta. Dále v km 0,710 v místě zaústění.

Km 0,735 SO 04 doplnění chybějící kamenné rovnaniny ve dně novým kamenem ds 700 mm.

Km 0,875-0,957 – SO 05 - Vzorový řez F

Jedná se o úsek, kde došlo k výraznému nahromadění naplaveného materiálu a byla tak výrazně snížena kapacita koryta. Vlivem náplavu dále dochází k silnému obrušování břehových konstrukcí a tím urychlené degradaci, čemuž vypovídá na několika místech vyplavené spárování a odpadnutí části zdiva.

V rámci úseku bude provedeno odstranění náplavu na úroveň stávajícího dna opevněného kamennou rovinou. Část náplavu při patě bude ponechána jako ochranná předpata.

Lokálně bude část náplavu přesunuta do části PB, kde je konstrukce zdi obnažená a dochází k urychlení její degradace.

Km 1,010-1,140 – SO 06 - Vzorový řez C, příloha dok. D.9

V rámci úseku došlo k lokálnímu poškození kamenné dlažby na několika místech. V rámci stavby bude provedena obnova těchto poškozených míst. Jedná se o kamennou dlažbou z čedičových sloupků do betonového lože. Na základě požadavku CHKO bude v rozsáhlejších poškozeních na 2 místech dlažba provedena přírodnějším způsobem se zachování prohlubně.

Km 1,040-1,215 – SO 06 - Vzorový řez H

V rámci úseku došlo k porušení břehových zdí. V rámci PB se nachází rozdílné typy konstrukcí, kde oprava bude vycházet dle charakteru konstrukce. V horní části je zeď tvořena kvádrovým pískovcovým zdivem, kde dojde k obnově spárování, týká se i LB u mostu Teplické. Následuje úsek, kde dochází k odlamování kamene v rámci konstrukce zdiva. V rámci úseku dojde k přezdní poškození kamene a obnově spárování. Následuje úsek s obnovou spárování. Poslední část této opravy zahrnuje část zdi, která je zajištěna betonovými záplatami. Záplaty jsou místy poškozené. V rámci obnovy konstrukce bude provedeno odstranění těchto poškozených záplat a bude provedeno dozdní novým kamenem.

Km 1,270-1,410 – SO 07 - Vzorový řez H

Úsek řeší obnovu spárování u LB nábrežní zdi včetně přezdní. Rozsah obnovy spárování byl přiřazen na základě terénního průzkumu. Rozsah přezdní je uvažován v celkovém rozsahu 10% spárovaných ploch.

Km 1,270-1,818 – SO 07 - Vzorový řez G, Příloha dok. D.10

Jedná se o úsek v intravilánu města Jílové mezi mosty a křížením s ulicí Teplická. V rámci úseku se jedná o lokálně poškozená místa, zejména poškozené dlažby ve dně a konstrukce LB. Poškozené konstrukce budou dozdní a opraveny dle původního charakteru.

Km 1,278-1,481 – SO 08 - Vzorový řez E

Km 1,278-1,415 - V rámci úseku bude provedeno přesunutí volně ložených kamenů z kynety dna opevněného kamennou dlažbou. Cílem je zabránit dalšímu poškození při posunu materiálu za zvýšených průtoků. Kameny budou přesunuty do výše položené části s přírodním charakterem dna, kde budou usazeny do vzniklých výmolů, nebo přiloženy k patě obnažené části konstrukce ve formě záhozové předpaty.

Km 1,430-1,481 - Přesunutí části naplaveného materiálu k patě protilehlého břehu ve formě záhozové předpaty. Nejprve bude z náplavu vybrán největší dostupný kámen, který bude uložen k patě na štět, následně bude provedeno prosypání jemnějším materiálem taktéž z náplavu.

Km 1,513-1,654 – SO 09 - Vzorový řez E

Vytvoření záhozové předpaty u obnažených konstrukcí s cílem odtáhnutí kynety od zdí, kde dochází k urychlené degradaci konstrukce. Nejprve bude z náplavu vybrán největší dostupný kámen, který bude uložen k patě na štět, následně bude provedeno prosypání jemnějším materiálem taktéž z náplavu.

Km 1,818 – SO 07 –Vzorový řez H

Jedná se o poškozenou část konstrukce v místech spár a částečně zdiva v patě. Jedná se o ostrý podélný zlom v LB. Obnova spárování poškozené konstrukce v celkové ploše 14 m². Obnova spárování bude provedena na celou výšku konstrukce. Předpokládána je potřeba přezdění konstrukce v patě v celkové ploše 2,5 m². Konstrukce bude průběžně podpírána dřevěnou kulatinou.

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 ^h 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 dodržením 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

Vzhledem 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.

Příloha 1 – specifikace betonu

Beton dodávaný z betonárny

Tam, kde je beton dodáván výrobcem betonové směsi (dále jen betonárna), musí mít zhotovitel předchozí souhlas investora a investor musí být ujištěn, že betonárna je pro výrobu betonové směsi autorizována. Zhotovitel také bude informovat investora o dalších možnostech dodávky betonu, pro případ, že investor souhlas s výše uvedeným zdrojem (betonárnou) v průběhu prací odvolá.

Dodací list za každou dodávku betonové směsi musí podle ČSN EN 206+A1 obsahovat tyto údaje:

- 1) jméno výrobce a pořadové číslo směsi
- 2) značení výrobce, jméno jeho zástupce a místo předání a převzetí dodávky betonové směsi
- 3) dodané množství v m³
- 4) druh a třídu betonu, zpracovatelnost směsi, druh a třídu cementu a přísad
- 5) den a dobu výroby betonové směsi a čas – termín pro využití betonové směsi od doby její výroby v minutách
- 6) použité dopravní prostředky a jejich značky, číslo dodávky a jméno řidiče
- 7) množství vody a eventuelně množství a druh složek dodatečně přidávaných v domíchávací podle výrobních receptů pro míšení
- 8) dobu příjezdu na místo předání a čas, kdy je převzetí potvrzeno (poznačeno v čase převzetí)
- 9) atest kvality (při cizích dodávkách)

Mimo tyto náležitosti bude dodací list obsahovat:

- a) druh a maximální dávky kameniva
- b) skutečný obsah jednotlivých složek betonové směsi
- c) umístění betonu v konstrukci

Všechny dodací listy budou na staveništi uschovány a budou přístupné pro kontrolu investora.

Betonové směsi

Předepsané, standardní a projektované směsi budou odpovídat příslušným ustanovením ČSN 73 1201, 73 1209 a 73 131. Musí být vypracovány technologické předpisy pro výrobu požadovaných druhů a určena třída betonu. Tento předpis musí obsahovat složení betonu a betonových směsí a výrobní postup tak, aby byly splněny odpovídající požadavky. Před započítáním dodávek betonu dle projektu je zhotovitel povinen nejpozději 7 dní před započítáním výroby betonu předat všechny příslušné informace specifikované v ČSN.

Pokud není ve smlouvě předepsáno jinak, obsah cementu nesmí překročit 400 kg/m³. Beton má mít maximální poměr vodního součinitele 0,60. Záměsová voda musí vyhovovat ČSN 73 2028. Jednotlivé druhy cementu rozdílných vlastností a původu nesmí být směřovány. Maximální množství přísad pro každou stavební část je stanoveno v ČSN EN 206+A1. Četnost odběru vzorků je stanovena v ČSN EN 12390-3, pokud smlouva nepředepisuje jinak.

Největší velikost kameniva nesmí být větší než:

- 1) 1/3 minimálního rozměru u plochých betonových konstrukcí a tenkostěnných stavebních prvků (jako žebra), u svislých desek může být připuštěna větší velikost (až o 1/2), podle jejich tloušťky
- 2) 1/4 minimálního rozměru u konstrukcí přibližně čtvercového nebo kruhového příčného řezu
- 3) 1/3 jmenovité světlosti přepravního potrubí u čerpaného betonu.

Přísady do betonu

Pokud je pro použití v některých konstrukcích předepsána přísada do betonu, bude aplikována v souladu s pokyny výrobce v technickém listu produktu. Požadavkům, uvedeným v technickém listu, bude nutno upravit recepturu betonu; při nákupu betonu v betonárně je třeba objednat úpravu receptury, jakost betonu musí být doložena průkaznými zkouškami se složkami betonu, skutečně použitými při jeho dodávce na stavbu.

Při dopravě betonu nesmí být překročeny limitní časy, povolené pro dobu dopravy. Rovněž je zakázáno během přepravy upravovat konzistenci betonové směsi přidávkou vody nebo směs nakládat do autodomíchávače, v němž zůstala voda po mytí nádoby.

Přísady, použité pro zlepšení vlastností betonu, nesmějí obsahovat formaldehydy ani chloridy. Beton s přísadami může vyžadovat vzájemně sladěné složení zrnitosti. Podle okolností může dojít k nutnosti zvýšit podíl jemně mletých složek oproti jiným betonům.

Doprava, ukládání a zhutňování

Beton bude dopravován od míchačky v souladu s ČSN EN 206+A1 a ukládán do konstrukce tak rychle, jak je to možné s použitím postupů zabraňujících rozměšování nebo ztrátám některé z příměsí, při čemž si beton podrží požadovanou zpracovatelnost. Beton bude ukládán na konečnou pozici tak rychle, jak je to možné, a všechny prostředky pro dopravu betonu budou udržovány v čistotě.

Pokud má být kvalita betonu zajištěna, nesmí být množství záměsové vody během dopravy svévolně zvyšováno! Je tedy zcela nepřípustné během dopravy do betonu přidávat vodu pro snazší manipulaci se směsí a beton se smí nakládat pouze do vyčištěných mixů, v nichž nejsou zbytky vody.

Dojde-li během dopravy k rozmíšení várky betonu, musí být před ukládáním znovu promíchán. Teplota betonové várky nesmí poklesnout vlivem manipulace a přepravy k místu ukládání pod 10° C. Betonová směs nesmí být volně shazována nebo pokládána do hloubky více než 1,50 m.

Zhotovitel předá v přiměřené lhůtě zprávu investorovi o svém záměru zahájit betonářské práce.

Zhutňování bude probíhat nepřetržitě během ukládání každé dávky betonu až do úplného vyloučení vzduchu způsobem, který nepodporuje rozměšování jednotlivých složek. Způsob zhutňování, doba hutnění a zpracovatelnosti betonové směsi musí být zvoleny tak, aby bylo dosaženo rovnoměrného a úplného zhutnění a aby nedocházelo k rozměšování betonové směsi. Kdykoliv bude použit venkovní vibrátor, musí být navržené bednění a rozmístění vibrátorů provedeno tak, aby byla zaručena dokonalá hutnost a aby se zabránilo vzniku povrchových vad.

Odběr vzorků a zkoušky

Četnost odebrání zkušebních vzorků, četnost a druh zkoušek, jakož i podmínky předepisuje ČSN EN 12390-3 – Provádění a kontrola betonových konstrukcí.

Betonování za chladného počasí

Betonování za chladného počasí se rozumí betonování při teplotě okolí, jejíž denní průměr během tří po sobě následujících dní je nižší než:

- + 5 °C pro beton s obsahem portlandského cementu
- + 8 °C pro beton se smíšenými cementy.

Betonování při okolní teplotě nižší než 2 °C může být započato pouze při splnění následujících podmínek:

- a) kamenivo a voda použitá při výrobě směsi budou zbaveny sněhu, ledu a námrazy
- b) před ukládáním betonu budou bednění, výztuž a všechny ostatní povrchy očištěny od sněhu, ledu nebo námrazy a budou mít teplotu nad 0 °C
- c) počáteční teplota betonové směsi před ukládáním bude minimálně 10 °C
- d) teplota povrchu betonu bude udržována na minimální teplotě 5 °C v jakémkoliv bodě konstrukce až do pevnosti betonu 5 N/mm², což bude potvrzeno krychelnou zkouškou při zrání zkušebních krychlí za stejných podmínek
- e) teplota povrchu betonu musí být měřena v místech, kde se očekává nejnižší teplota.

Zhotovitel je povinen provést taková opatření, aby zabránil ochlazení kterékoliv části betonované konstrukce pod 0 °C během prvních pěti dní po uložení betonové směsi.

Teplota betonu

Výsledná teplota kombinovaných materiálů v každé dávce betonové směsi v místě a čase dodání pro dílo nesmí převýšit okolní převládající teplotu ve stínu o 6 °C, je-li tato teplota vyšší než 21 °C. Zhotovitel nesmí dopustit, aby cement přišel do styku s vodou o teplotě vyšší než 60 °C. Převýší-li teplota čerstvého betonu pravděpodobně 32 °C, nebude betonování povoleno, dokud nebudou provedena opatření, která by teplotu snížila pod tuto hodnotu.

Ošetřování betonu

Ošetřování betonu za normálních podmínek:

- a) otevřené prostory tuhnutí a tvrdnutí betonu musí být chráněny proti vymývání cementu z čerstvého betonu a proti mechanickému nebo chemickému poškození
- b) uložený beton musí být udržován vlhký po dobu:
 - 7 dní je-li použit portlandský nebo strusko-portlandský cement
 - 14 dní je-li použit vysokopecní cement nebo složky latentní schopnosti tvrdnutí pod vodou (např. popílký)
- c) za slunného počasí je nezbytné beton po dobu, kdy má být zvlhčován, udržovat odstíněný před přímým slunečním svitem
- d) toto platí, pokud doba ošetřování betonu není stanovena odlišně jinou normou nebo projektem nebo výrobní dokumentací.

Za chladného počasí, kdy se teplota uloženého betonu může přiblížit 0 °C, nesmí být používáno vody, může-li okolní teplota poklesnout pod + 5 °C není dovoleno ani ošetřování zkrápěním nebo zvlhčováním. Složky, které mají mít stejný upravený povrch, vystavený vlivům počasí, musí být ošetřovány stejným způsobem.

Záznamy o betonování

Záznamy o ukládání betonu, jejich náplň a způsob předávání jsou předepsány ČSN EN 206+A1. Záznamy musí být přístupné pro kontrolu TDI.

Zabudované prvky

Kde jsou v betonové konstrukci zabudovány trubky, prostupy, chráničky, okapnice nebo jiné prvky, musí být v místě umístění pevně zajištěny proti posuvu a zbaveny všech ochranných nátěrů, které by mohly snížit soudržnost s betonem.

Zhotovitel přijme taková opatření, aby při ukládání betonu nedocházelo ke vzniku vzduchových kapes, dutin anebo ostatních poruch.

V případě předepsané výztuže bude při provádění konstrukce použito betonových distančníků.

Pracovní spáry

Dilatační spáry musí být předepsány projektem. Pracovní spáry jsou určeny příslušnou ČSN pro jednotlivé druhy stavebních prvků. Spáry musí být pokud možno uspořádány tak, aby odpovídaly povrchům dokončeného díla. Betonování musí být prováděno kontinuálně až k pracovní spáře. Pokud není projektem předepsáno jinak, musí být povrch každé betonové vrstvy rovný.

Povrch jakékoliv betonové vrstvy, na kterou má být uložena další betonová vrstva, musí být zbaven výkvětu cementu, volných drobných částic, mastnoty, barev, hydrofobizačních přípravků a podobně a zdrsňen tak, že hrubé plnivo betonové směsi se obnaží, avšak zůstane neporušeno. Povrch spáry musí být očištěn bezprostředně před další pokládkou čerstvého betonu. U oceli musí být podklad čistý, odmaštěný, bez rzi a okují, stupeň očištění Sa 2,5.

Tam, kde je to proveditelné, má být úprava spár provedena až beton zavadne, ale ještě neztvrdnul.

Povolené tolerance betonových povrchů

Konečná úprava betonových povrchů nemá vykazovat nerovnosti viditelné okem. Odchytky povrchů popsaných ve smlouvě nesmí být větší než následující dovolené rozměry:

Druh povrchu	odchylka od přímky, roviny, svislice, křížení rozměrů nebo délky v sekcích (mm)
hlazený nebo hrubý	10
jakýkoliv jiný	5

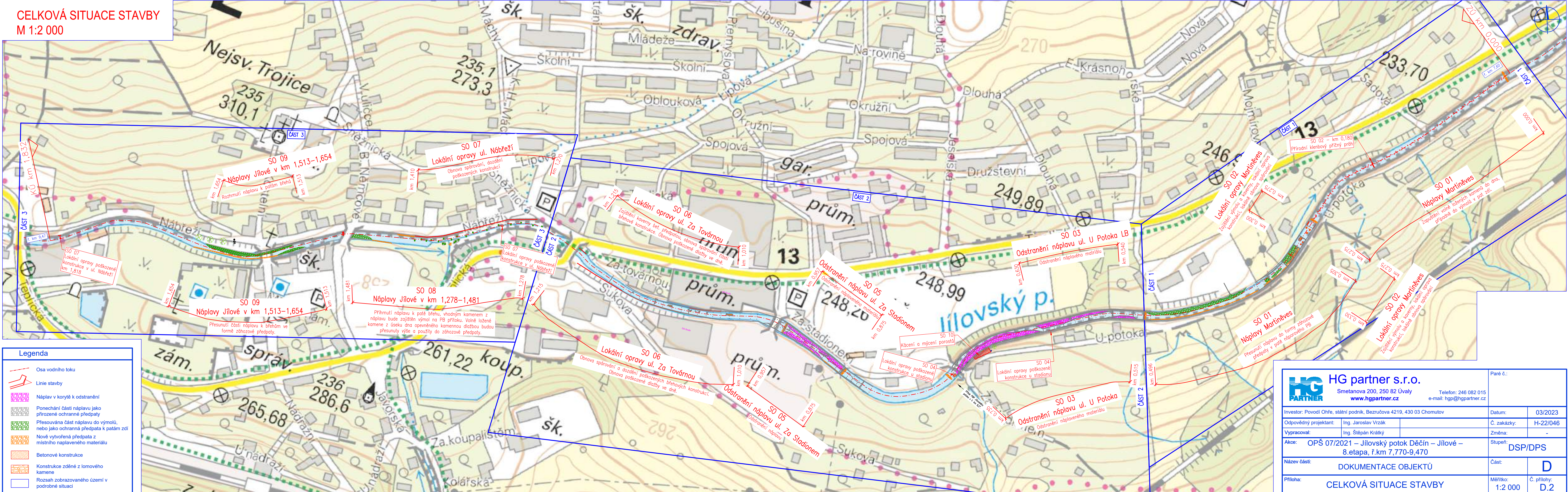
Zimní opatření

V obdobích, kdy denní teploty vzduchu poklesnou pod +5 °C a noční teploty klesají pod bod mrazu, má být betonáž ukončena. Pokud však je nutno v betonáži pokračovat i za těchto podmínek, je nezbytné zajistit provádění betonáže za zvláštních podmínek, jež i při nízkých teplotách zabezpečí kvalitu betonu. Tato opatření navrhne zhotovitel a po odsouhlasení inženýrem je na stavbě zavede a po celé období s nízkými teplotami bude práce provádět v souladu s dohodnutými postupy.

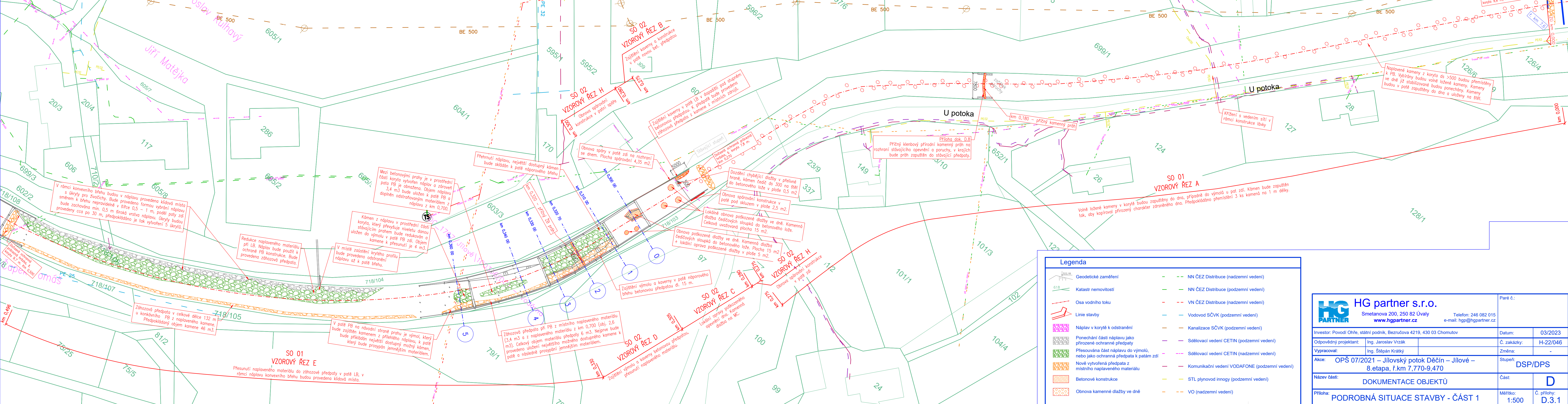
Podle aktuálních podmínek (teploty vzduchu a prognózy jejího dalšího vývoje, vzdálenosti výroby betonu od staveniště, objemu betonované konstrukce, značky betonu apod.) se může jednat například o tato opatření, případně jejich kombinaci:

- použití teplé záměsové vody
- předehřívání kameniva před výrobou betonu
- zateplení betonové konstrukce
- překrytí konstrukce vytápěným stanem
- ohřev betonu odporovými dráty apod.

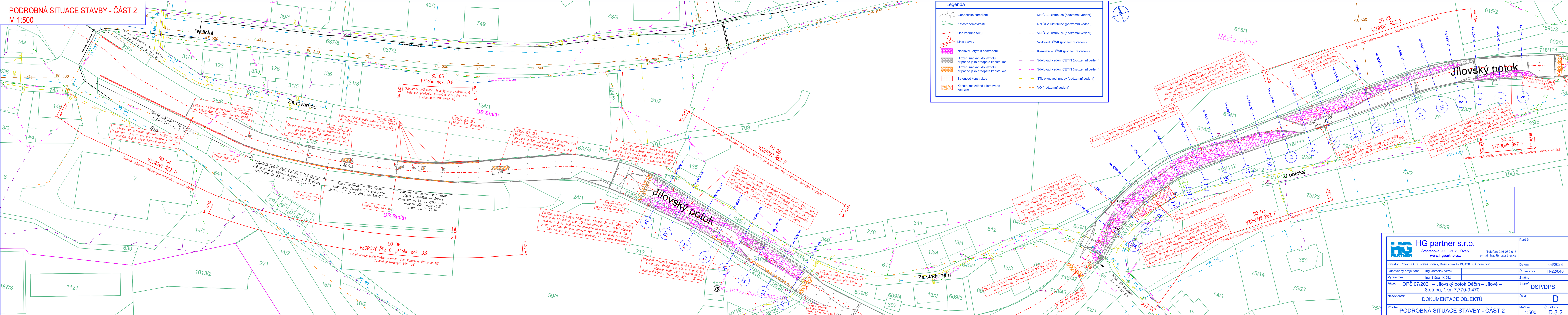
CELKOVÁ SITUACE STAVBY
M 1:2 000



PODROBNÁ SITUACE STAVBY - ČÁST 1
M 1:500

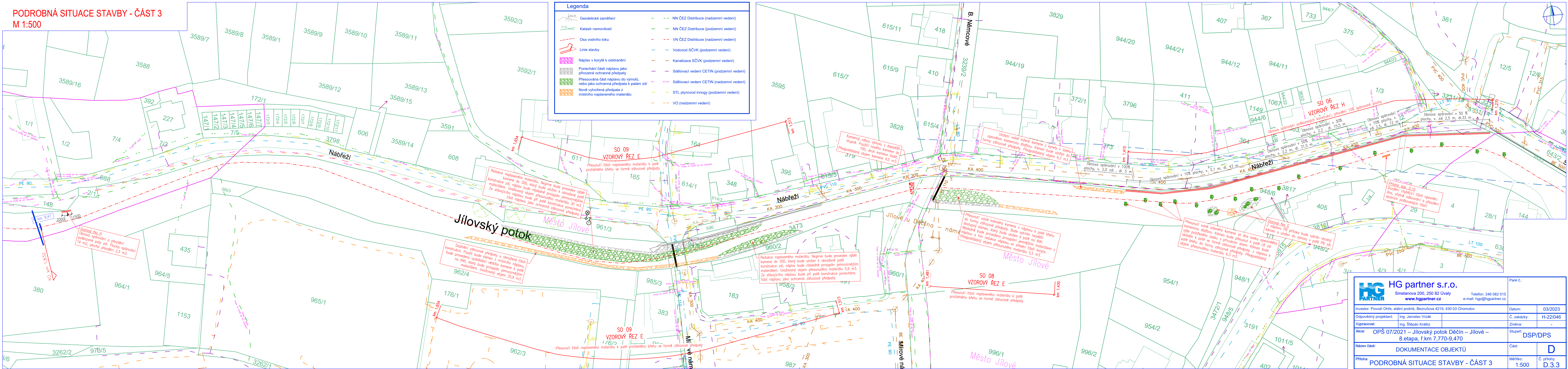


 HG partner s.r.o. Smetanova 200, 250 82 Úvaly www.hgpartner.cz Telefon: 246 082 015 e-mail: hgp@hgpartner.cz		Paré č.:	
Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov		Datum:	03/2023
Odpovědný projektant:	Ing. Jaroslav Vrzák	Č. zakázky:	H-22/046
Vypracoval:	Ing. Štěpán Krátký	Změna:	-
Akce: OPŠ 07/2021 – Jílovský potok Děčín – Jílové – 8.etapa, ř.km 7,770-9,470		Stufeň: DSP/DPS	
Název části: DOKUMENTACE OBJEKTŮ		Část:	D
Příloha: PODROBNÁ SITUACE STAVBY - ČÁST 1		Měřítko: 1:500	Č. přílohy: D.3.1



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: 03/2023	
Odpovědný projektant: Ing. Jaroslav Vrzák	Č. zakázky: H-22/046	
Vypracoval: Ing. Štěpán Krátký	Změna: -	
Ako: OPŠ 07/2021 – Jílovský potok Děčín – Jílové – 8. etapa, ř. km 7,770-9,470	Stupeň: DSP/DPS	
Název části: DOKUMENTACE OBJEKTŮ	Část: D	
Příloha: PODROBNÁ SITUACE STAVBY - ČÁST 2	Měřítko: 1:500	Č. přílohy: D.3.2

PODROBNÁ SITUACE STAVBY - ČÁST 3
M 1:500



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: 03/2023	
Odpovědný projektant: Ing. Jaroslav Vrzák		Č. zakázky: H-22/046	
Vypracoval: Ing. Štěpán Krátký		Změna: -	
Akce: OPŠ 07/2021 – Jílovský potok Děčín – Jílové – 8.etapa, ř.km 7,770-9,470		Stupeň: DSP/DPS	
Název části: DOKUMENTACE OBJEKTŮ		Část: D	
Příloha: PODROBNÁ SITUACE STAVBY - ČÁST 3		Měřítko: 1:500 Č. přílohy: D.3.3	