



 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 Labe, státní podnik, Víta Nejedlého 951/8, 500 03 Hradec Králové		Datum:	06/2025
Odpovědný projektant:	Ing. Michal Dvořák		
Hlavní inženýr projektu:	Ing. Michal Dvořák		
Vedoucí projektu:	Ing. Iveta Stýblová	Č. zakázky:	H25-006
Vypracoval:	Ing. Iveta Stýblová	Změna:	-
Akce: Stěnava, Broumov, obnova LB zdi a těžení nánosů – zpracování PD č. akce 119251001 Stěnava, Broumov, obnova LB zdi, ř.km 37,430 - 37,550		Stupeň: Zjednodušená PD	
Název části: DOKUMENTACE OBJEKTŮ		Část:	D
Příloha: TECHNICKÁ ZPRÁVA		-	Č. přílohy: D.1

D.1 Technická zpráva

Obsah:

A.1	Identifikační údaje	2
B.1	Popis území, ochrana území podle jiných právních předpisů, zvláště chráněná území, záplavová území apod.	5
B.2	Popis stavby, účel užívání stavby, trvalá nebo dočasná stavba, ochrana stavby podle jiných právních předpisů	5
B.3	Parametry stavby - například zastavěná plocha, obestavěný prostor, užitná plocha, počet funkčních jednotek a jejich velikosti	6
B.4	Technický popis stavby a jejího technického zařízení, včetně zhodnocení jejího stávajícího stavebně technického stavu	7
B.5	Potřeby a spotřeby médií a hmot	7
B.6	Popis vlivů stavby na životní prostředí a jeho ochrana	8
B.7	Zásady organizace výstavby.....	10
D.1	Architektonicko-stavební řešení	14
D.1	Stavebně-konstrukční řešení	14
D.1.2.	Požárně bezpečnostní řešení.....	26
D.1.3.	Technika prostředí staveb	27
D.1.4.	Dokumentace technických a technologických zařízení	27

A.1 Identifikační údaje**A.1.1 Údaje o stavbě****a) název stavby**

Stěnavá, Broumov, obnova LB zdi a těžení nánosů – zpracování PD
č. akce 119251001 Stěnavá, Broumov, obnova LB zdi, ř.km 37,430 - 37,550

b) místo stavby

adresa: Ulice třída Soukenická u č. p. 64 a č.p.92, Broumov část obce Olivětín
umístění stavby: LB zeď v úseku mezi silničním mostem u objektu č.p.64 a levostranným přítokem Svinského potoka

Dotčené pozemky realizací stavby							
Parcela	Kat. území	Výměra [m ²]	Druh pozemku	Způsob využití	Omezení vlastnického práva, jiné zápisy	Vlastník	Poznámka (způsob dotčení)
831/1	Broumov	1797	vodní plocha	koryto vodního toku přirozené nebo upravené	Věcné břemeno (podle listiny); věcné břemeno chůze a jízdy; věcné břemeno zřízení zdi	ČR, právo hospodařit s majetkem státu - Povodí Labe, státní podnik, Víta Nejedlého 951/8, Slezské Předměstí, 50003 Hradec Králové	stavba
673/4		1673	ostatní plocha	zeleň	-	Adler Filip Bc., Na Horním konci 25, Běloves, 54701 Náchod Korec Pavel, Václavická 1116, 54701 Náchod	stavba (dle geodet. zaměření stávající zeď zasahuje částečně do tohoto pozemku), přístup ke stavbě, předpokládané zařízení staveniště a mezideponie zemin
673/2		1194	ostatní plocha	zeleň	-	Adler Filip Bc., Na Horním konci 25, Běloves, 54701 Náchod Korec Pavel, Václavická 1116, 54701 Náchod	stavba (dle geodet. zaměření stávající zeď zasahuje částečně do tohoto pozemku), přístup ke stavbě
781/1		4906	ostatní plocha	silnice	Věcné břemeno chůze a jízdy	MĚSTO BROUMOV, třída Masarykova 239, 55001 Broumov	přístup ke stavbě
771		1974	ostatní plocha	komunikace		OJGAR, s.r.o., Křížová 1018/6, Smíchov, 15000 Praha 5	přístup ke stavbě

Kraj: Královehradecký
Městský úřad: Broumov
Vodoprávní úřad: Broumov
Stupeň dokumentace: Zjednodušená projektová dokumentace
Vodní tok: Stěnavá
Souřadnice: ZÚ X = -600743,518m; Y = -1003087,849 m
KÚ X = -600755,261m; Y = -1002984,585 m
Účel: Obnova stávající LB zdi a zábradlí po povodni ze září 2024
Č. hydrologického pořadí: 2-04-03-0140
Provozovatel, správce t.: Povodí Labe, státní podnik

c) předmět projektové dokumentace

Nová stavba nebo změna dokončené stavby:

Jedná se o obnovu dokončené stavby.

Trvalá nebo dočasná stavby:

Stavba je trvalého charakteru.

Účel stavby:

Účelem stavby je oprava poškozeného břehového opevnění po povodni.

A.1.2 Údaje o stavebníkovi

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

Název: Povodí Labe, státní podnik

IČO: 70890005

Adresa sídla: Víta Nejedlého 951/8, Slezské Předměstí, 500 03 Hradec Králové

A.1.3 Údaje o projektantovi

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

Název: HG partner s.r.o.

IČO: 27221253

Adresa sídla: Smetanova 200, 250 82, Úvaly

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

Ing. Michal Dvořák

Číslo v evidenci aut. osob ČKAIT: 0013450

IV00 – stavby vodního hospodářství
a krajinného inženýrství

e-mail: dvorak@hgpartner.cz

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

Ing. Iveta Stýblová

e-mail: styblova@hgpartner.cz

d) *jméno, popřípadě jména a příjmení autorizovaného zeměměřického inženýra včetně čísla položky, pod kterým je veden v rejstříku autorizovaných zeměměřických inženýrů u České komory zeměměřičů.*

Zaměření zájmového území (polohopisné v S-JTSK a výškopisné v Bpv) bylo provedeno v dubnu 2025 zpracované Ing. Milošem Měkotou, Teplého 2061, Pardubice, číslo položky rejstříku AZI: 130

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

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

SO 01 LB zeď km 0,000 00 – 0,043 70

SO 02 LB zeď km 0,043 70 – 0,120 00

A.3 Atributy stavby pro stanovení podmínek napojení a provádění činností v ochranných a bezpečnostních pásmech dopravní a technické infrastruktury

a) *hloubka stavby*

Hloubka stavby je max. cca 4,0 m pod úrovní stávajícího okolního terénu. Od koruny zdi na dno koryta Stěnavy.

b) *výška stavby*

Stavba nebude vyčnívat nad stávající okolní terén. Jedná se o opravu stávající opěrné zdi.

c) *předpokládaná kapacita počtu osob ve stavbě*

Bezpředmětné

d) *plánovaný začátek a konec realizace stavby.*

Předp. začátek stavby: prosinec 2025

Předp. konec stavby: prosinec 2027

A.4 Seznam vstupních podkladů

Projektová dokumentace je zpracována dle vyhlášky č. 268/2009 Sb., o technických požadavcích na stavby. Jedná se o zjednodušenou projektovou dokumentaci opravy povodňových škod.

Dále byly podkladem:

- Ortofotomapy, mapové listy, © ČÚZK, © CENIA
- Polohopisné a výškopisné geodetické zaměření provedené v dubnu 2025
- Zákresy inženýrských sítí jejich správců
- Informace objednatele
- Povodňový protokol 1-02-106
- Oznámení o obnově stavby ze dne 17.1. 2025

Stanoviska a vyjádření včetně stanovení požadavků jednotlivých vlastníků a správců inženýrských sítí jsou přehledně uvedeny v části E – Dokladová část.

B.1 Popis území, ochrana území podle jiných právních předpisů, zvláště chráněná území, záplavová území apod.

Místo stavby se nachází na toku Stěna v Olivětině (část města Broumov) v Královéhradeckém Kraji. Jedná se o levobřežní zeď v ř.km 37,430 - 37,550. Úsek koryta začíná silničním mostem u firmy Veba a končí pod levostranným přítokem Svinského potoka. Zájmové území se nachází v CHKO Broumovsko (zóna IV) a v aktivní zóně záplavového území Q₅₋₁₀₀.

Za korunou zdi se nacházejí pozemky v soukromém vlastnictví – zahrady. Na začátku úseku je na břehu umístěny drobné konstrukce „odpočívárny“ pro zaměstnance výrobního areálu. Dále se v části úseku těsně na koruně zdi nacházejí drobné cihlové stavby, které jsou ve špatném technickém stavu. V rámci stavby projekční přípravy byla ověřena základ těchto objektů. Dále se na břehové hraně ve vzdálenosti 5,5 m resp. 2,3 m nacházejí obytné domy, které jsou podsklepené.

Stavba nebude mít trvalý negativní vliv na okolní pozemky a stavby. V průběhu realizace dojde ke zvýšení prašnosti a hluku, ale vhodným způsobem realizačních postupů a technologických možností bude toto zatížení minimalizováno.

Odtokové poměry v území zůstanou zachovány. Obnovou zdi dojde k zajištění bezpečnosti příbřežních pozemků.

Mýcení porostů je nutné pro provedení stavby v místech opevnění koryta. Jedná se o náletové dřeviny.

V zájmovém území se nachází tyto sítě:

Cetin a.s.

V zájmovém území dochází k souběhu s vedením Cetin, a to mezi původní zdí (u které dojde k obnově) a stávajícím objektem č.p.64. Výkop pro obnovu zdi bude v min. vzdálenosti 1,5m od vedení CETIN. Dále dochází ke křížení v místech plánovaného sjezdu do koryta.

Čez Distribuse a.s.

V zájmovém území dochází k souběhu s vedením VN, a to ve vzdálenosti 7,5m (viz. okótováno v situaci D.2), kde dochází k přespárování levobřežní zdi.

Gas Net Služby, a.s.

Dochází ke křížení v místě příjezdu ke staveništi od ulice soukenická. Samotná stavba nezasahuje do ochranného pásma tohoto vedení a ani ho nekříží. V místě stavby se mohou nacházet přípojky soukromých vlastníků. Před zahájením stavby nutno vytýčit.

VaK Náchod, a.s.

Dochází ke křížení vodovodu v místě příjezdu ke staveništi od ulice soukenická. Samotná stavba nezasahuje do ochranného pásma tohoto vedení a ani ho nekříží. V místě stavby se mohou nacházet přípojky soukromých vlastníků. Před zahájením stavby nutno vytýčit.

B.2 Popis stavby, účel užívání stavby, trvalá nebo dočasná stavba, ochrana stavby podle jiných právních předpisů

Předmětem stavby je oprava stávajícího břehového opevnění, které je tvořeno kamennou zdí délky 120 m. Jedná se o trvalou stavbu. Stavba nevyžaduje ochranu podle jiných právních předpisů. Jedná se o opravu povodňové škody ze září 2024.

B.3 Parametry stavby - například zastavěná plocha, obestavěný prostor, užitná plocha, počet funkčních jednotek a jejich velikosti

Parametry zdi: délka 120 m. Výška zdi nad dnem je v rozpětí od 3,2 m – do 3,8 m.

Rozsah závadného stavu podle zaměření

SO – 01

Spárování (viz. soupis prací)	52,00 m ²
Plocha přezdívané zdi nad přízdívkou (viz. soupis prací)	74,63 m ²

SO – 02

Spárování (viz. soupis prací)	218,32 m ²
	344,95 m²

Postup výpočtu hodnot uvedených výše

SO – 01

Spárování (viz. soupis prací)	52,00 m ²
-------------------------------	----------------------

Jedná se o přespárování přízdívky nábrežní zdi v ploše 60 %, výsledná hodnota je uvedena v tabulce Soupisu prací – „Hloubkové přespárování“ pro SO-01. Postup výpočtu v této tabulce je následující: v každém příčném řezu je změřena délka líce přízdívky (svislá a vodorovná část), která je vynásobena hodnotou 0,6 a zapsána v prvním sloupci pod kolonkou Hloubkové přespárování. Tyto hodnoty jsou přenásobeny vzdáleností příčných řezů (druhý sloupec pod kolonkou Hloubkové přespárování) a sečteny v rozsahu SO-01, tj. pro příčné řezy 1A až 5B.

Plocha přezdívané zdi nad přízdívkou (viz. soupis prací)	74,63 m ²
(průměrná výška zdi nad přízdívkou)	

Jedná se o kompletní přezdění nábrežní zdi nad přízdívkou, výsledná hodnota je uvedena v Soupisu prací pod položkou „Zdění obkladního zdiva vodních staveb řádkového“ jako objem 22,11 m³. Po vydělení této hodnoty tloušťkou obkladu 30 cm obdržíme výslednou hodnotu 73,70 m².

SO – 02

Spárování (viz. soupis prací)	218,32 m ²
-------------------------------	-----------------------

Jedná se o přespárování nábrežní zdi nad přízdívkou, která není předmětem přezdění (viz SO-01), a to v celém rozsahu, tj. 100 %; a přespárování přízdívky nábrežní zdi v ploše 60 % v rámci SO-02. Výsledná hodnota je uvedena v tabulce Soupisu prací – „Hloubkové přespárování“ pro SO-02. Postup výpočtu v této tabulce je následující: v každém příčném řezu je změřena délka líce nábrežní zdi; a délka líce přízdívky (svislá a vodorovná část), která je vynásobena hodnotou 0,6. Součet těchto hodnot je uveden v prvním sloupci pod kolonkou Hloubkové přespárování. Tyto hodnoty jsou přenásobeny vzdáleností příčných řezů (druhý sloupec pod kolonkou Hloubkové přespárování) a sečteny v rozsahu SO-02, tj. pro příčné řezy 6A až 13B.

Plocha přezděné zdi

Oproti povodňovému protokolu došlo ke snížení plochy přezdívané zdi, které vyplynulo z posouzení technického stavu této zdi, po jednotlivých úsecích, zástupci stavebníka a projektantem.

Plocha přespárování

Navýšení plochy přespárování dochází z důvodu opravy spárování části nábrežní zdi, která měla být původně přezděna. K navýšení rovněž dochází z důvodu navýšení plochy přespárování přízdívky z 10 % na 60 %, z důvodů zvýšeného průtoku nemohla být tato plocha přízdívky povodňovou komisí adekvátně posouzena.

B.4 Technický popis stavby a jejího technického zařízení, včetně zhodnocení jejího stávajícího stavebně technického stavu

Stavebně-technický stav byl prověřen terénní pochůzkou, zaměřením a kopanou sondou. Řešené konstrukce vykazují poškození odpovídající stáří konstrukce a stavu po povodni. Stávající zeď je v celé délce tvořena ze zdiva z kamene (Božanovský pískovec) a je v místě od mostu, podél objektu č.p. 64 ve špatném technickém stavu, a to až k objektu bez č.p. nacházející se na parcele č.552.V tomto úseku jsou ve zdi vytvořeny kaverny a poruchy (částečné zborcení), které vznikly při povodni v září 2024. V navazujícím úseku je špatný stav spárování zdiva, kdy dochází k uvolnění kamenů ve zdivu. Podél paty zdi byla v minulosti realizována přízdívka ze žuly v šířce 0,35 – až 0,6 m a výšce cca 1,50 m nade dno. I tato předpata vykazuje místy poruchy tvořené uvolněným kamenem a poškozeným spárováním zdiva. Předpokládaná minimální hloubka založení zdi je 0,80 m (nebylo ověřeno sondou). V rámci realizace stavby budou provedeny kontrolní sondy ověření hloubky a stavu základu zdi v úseku SO 01. V případě zjištění rozdílného založení oproti předpokladu v dokumentaci bude kontaktován statik a AD pro ověření technického řešení. Na koruně zdi jsou umístěny parapety z pískovcových kvádrů, zdiva a betonu. Parapety jsou částečně poškozeny. U domu č.p. 64 je osazeno zábradlí v dobrém technickém stavu. Navazující zábradlí je osazeno u objektu č.p.92, které je ale v délce 16,5 m ve velmi špatném technickém stavu a počítá se s jeho obnovou.

B.5 Potřeby a spotřeby médií a hmot

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	
Bourání římsy	6,99 m ³
Bourání zdi	83,31 m ³
Beton 30/37	6,99 m ³
Lomový kámen - pískovec	44,02 m ³
Výkopy	74,92 m ³

Zajištění kamene a betonu je odpovědností zhotovitele stavby.

a) Hospodaření s dešťovou vodou

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

b) Celkové produkované množství a druhy odpadů a emisí

Likvidace dešťových vod bude po dokončení stavby probíhat nezměněnou přirozenou cestou. Stavba samotná po dokončení neklade nároky na energie nebo spotřeby hmot, tudíž po dokončení stavby nebude probíhat produkce odpadů a emisí.

Realizací stavby nedojde k tvorbě nebezpečného odpadu. Zemina z výkopů má charakter inertního materiálu, který je možné použít pro další zpracování v místě stavby, například ve formě násypů, zásypů a ohumusování. S vybouraným betonem ze stávajících konstrukcí v celkovém množství bude naloženo dle platné legislativy, jak je popsáno níže.

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

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

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

a) vliv na životní prostředí a opatření vedoucí k minimalizaci negativních vlivů – zejména příroda a krajina, zajištění migrace pro vodní živočichy, vliv díla na koryto a jeho okolí, Natura 2000, omezení nežádoucích účinků venkovního osvětlení, přítomnost azbestu, hluk, vibrace, voda, odpady, půda, vliv na klima a ovzduší, včetně zařazení stacionárních zdrojů a zhodnocení souladu s opatřeními uvedenými v příslušném programu zlepšování kvality ovzduší podle jiného právního předpisu

Vliv na přírodu a krajinu

Zájmové území je součástí CHKO Broumovsko. Dle sdělení RNDr. Vávry se v dané lokalitě nachází střevle potoční a ledňáček říční. Z důvodu výskytu těchto druhů živočichů na zájmové lokalitě, bude podle sdělení RNDr. Vávry, po dobu realizace zajištěn biologický dozor. Všechny stavební aktivity v korytě toku je nutné směřovat hlavně do podzimu a zimy mimo období rozmnožování, migrace apod.

Stavba zasahuje do významného krajinného prvku, taxativně stanoveného zákonem č. 114/1992 Sb., o ochraně přírody a krajiny (vodní tok, niva, les).

Opatření vedoucí k minimalizaci negativních vlivů

Tato projektová dokumentace uvádí tato opatření k eliminaci a minimalizaci negativních vlivů:

- stavební práce se zásahem do koryta toku budou prováděny mimo období rozmnožování.
- po realizovaných zemních pracích je nutno soustředit se na to, aby plocha nezarůstala invazními a invazivními druhy rostlin (kosení, vytrhávání...).

Natura 2000

Stavba nezasahuje do území chráněného v rámci soustavy Natura 2000, ani se takové území v okolí stavby nenachází.

Nežádoucí účinky stavby na životní prostředí

Součástí stavby není venkovní osvětlení, takže stavba není zdrojem světelného znečištění. Stavba není navržena z materiálů obsahujících azbest, během provozu nebude stavba zdrojem hluku ani vibrací a stavba nebude zdrojem odpadu ani žádných plyných emisí (stavbou nevzniká žádný stacionární zdroj znečištění ovzduší). Vzhledem k charakteru stavby je zhodnocení souladu s opatřeními uvedenými v příslušném programu zlepšování kvality ovzduší podle zákona č. 201/2012 Sb. bezpředmětné.

Vliv stavby na vodní prostředí

Vzhledem ke svému charakteru bude mít stavba největší vliv na vodní prostředí. Návrh je podmíněn snahou minimalizovat negativní vlivy, a naopak zlepšit stav vodního toku i okolních ploch v řešeném úseku. Pozitivním vlivem je omezení vzniku kaveren a další degradaci břehového opevnění.

Negativní vlivy realizace stavby na složky životního prostředí budou minimalizovány zásadami organizace výstavby, dodržením všech podmínek DOSS a všech právních předpisů týkajících se ochrany životního prostředí.

Vliv stavby na půdu

Úroveň hladiny podzemní vody zůstane v zájmovém území zachována, to znamená že realizací stavby nedojde k ovlivnění vláhových podmínek.

Vliv stavby na klima

Realizací stavby dojde ke zlepšení mikroklimatu (větší vlhkost, vyrovnaní teplot atd.).

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

Závazné stanovisko není podkladem.

c) popis souladu záměru s oznámením záměru podle zákona o posuzování vlivů na životní prostředí, bylo-li zjišťovací řízení ukončeno se závěrem, že záměr nepodléhá dalšímu posuzování podle tohoto zákona

Stavba, po jejím ukončení, nebude mít negativní dopad na životní prostředí ani veřejné zdraví. Záměr proto nepodléhá posouzení vlivů na životní prostředí. Oznámení záměru pro potřeby zjišťovacího řízení nebylo podáno.

d) 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

Stavba nespadá do režimu zákona o integrované prevenci.

B.7 Zásady organizace výstavby

Přístup ke stavbě a pozemek pro mezideponii a zařízení staveniště

Přístup ke stavbě a pozemek pro zařízení staveniště a mezideponii byl projektantem opakovaně projednáván s dotčenými a sousedními vlastníky. Jednání byla rovněž opakovaně vedena s městem Broumov. Optimální bezúplatná varianta do 2 km od místa stavby, z důvodů mnohých omezení, která jsou na tyto pozemky kladena (viz tabulka níže) nebyla nalezena.

Optimální umístění přístupu a zařízení staveniště je podmíněno nájemním vztahem viz D. Dokladová část (p.Adler a p.Korec), který zajistí zhotovitel. Zhotovitel v rámci svých možností, technického a technologického vybavení může zajistit prostor zařízení staveniště a přístupu dle svého uvážení.

Vlastník pozemku	Parcely uvažované pro mezideponii a zařízení staveniště	Vlastník udělil souhlas s použitím pozemku ano/ne	Podmínky/omezení pro použití pozemku	Poznámka
1/2 Adler Filip Bc., Na Horním konci 25, Běloves, 54701 Náchod; 1/2 Korec Pavel, Václavická 1116, 54701 Náchod	673/2	ano	nájem	Vlastníci požadují nájem a uvedení pozemků do původního stavu.
	673/4	ano	nájem	
OJGAR, s.r.o., Křížová 1018/6, Smíchov, 15000 Praha 5	668/3	ne	uzavřený areál	Jde o manipulační plochu, která je součástí vnitřního prostoru areálu firmy VEBA. Se vstupem do tohoto prostoru a tím pádem s jeho využitím pro zařízení staveniště a/nebo mezideponii nelze v žádném případě souhlasit.
	771	ne	parkoviště	Pozemek slouží jako hlavní přístup do celého areálu firmy VEBA. Zároveň se jedná o parkoviště pro zaměstnance firmy. Omezení běžného provozu tohoto pozemku z důvodu stavby zdi, případně vyčlenění prostoru pro zařízení staveniště/mezideponii, není proto možné.
MĚSTO BROUMOV, třída Masarykova 239, 55001 Broumov	926	ne	el. vedení, v pronájmu	p.Martincová z majetkového odboru vytipovala 3 parcely pro potenciální využití jako mezideponie a zařízení staveniště. Po projednání těchto parcel s interními odbory města a technickými službami, byly pro tyto parcely nakonec uděleny nesouhlasy s jejich využitím z důvodů uvedených v předcházející kolonce. Jinými vhodnými parcelami do vzdálenosti 2 km od stavby město nedisponuje.
	924/1	ne	v pronájmu	
	922/2	ne	podmáčené	

Veškerá vyjádření vlastníků, jejich souhlasná či nesouhlasná stanoviska včetně podmínek použití pozemků, jsou obsažena v příloze E – Dokladová část.

a) **nápojení staveniště na stávající dopravní a technickou infrastrukturu**

Staveniště je napojeno na veřejně přístupné komunikace. Přístup do vlastního koryta bude proveden sjezdem do koryta na začátku úseku. Z důvodu přístupnosti konstrukcí je předpokládáno s realizací dočasné přístupové lavice podél levého břehu koryta v celé délce úseku. Ze strany toku musí být lavice opevněna těžkým lomovým kamenem. Konkrétní forma materiálu a řešení přístupu do koryta včetně sjezdu je na zhotoviteli stavby dle jeho zvyklostí, technického a technologického vybavení a dostupných materiálů v dojezdové vzdálenosti stavby. Projektant, zde prezentuje idealizované řešení za daných podmínek, které je odsouhlasené objednatelem.

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 je na zhotoviteli. Předpokládá se prostřednictvím generátorů.

b) ochrana okolí staveniště a požadavky na související asanace, demolice, demontáž, dekonstrukce a kácení dřevin apod.

Ochrana okolí staveniště

Pro zamezení ohrožení a pádu do výkopu bude staveniště viditelně ohraničeno. Obvod staveniště bude označen v souladu s plánem BOZP, označení staveniště musí být zřetelné i za snížené viditelnosti. Výstražnou páskou bude označena také část plochy, která by mohla být ohrožená prováděním prací, jako je např. kácení, manipulace s materiálem na deponiích a v blízkosti stavby.

Zabezpečeny proti přístupu třetích osob musí být rovněž deponie materiálu a zařízení staveniště.

Podél veřejně přístupných cest a prostranství je nutné zamezit nebezpečí pádu osob do výkopu pomocí hrazení. Výška mobilního hrazení/oplocení musí být min. 1,10 m. Označení staveniště by mělo být kontrolováno min. 1x denně.

c) popis zásad odvodnění staveniště

Obnova zdi bude prováděna z vlastního toku po dočasné přístupové lavici, která může současně sloužit jako ohrázování pro zajištění prací v úrovni hladiny (spárování a lokální dozdivání poruch paty zdi). Je nutné počítat s čerpáním vody z jímky. Převod vody během stavby bude zajištěn korytem. Kapacita koryta v dotčeném úseku bude snížena vlivem dočasné hrázky.

d) vstup a vjezd na stavbu, přístup na stavbu po dobu výstavby, popřípadě přístupové trasy, včetně požadavků na obchozí trasy pro osoby s omezenou schopností pohybu nebo orientace a způsob zajištění bezpečnosti provozu

Vstup a vjezd na stavbu je z okolních veřejně přístupných komunikací a dále přes parkoviště na parcele 771 v k.ú. Broumov. Zhotovitel musí předjednat konkrétní podmínky vstupů na pozemky před vlastním zahájením prací.

e) maximální dočasné a trvalé zábory pro staveniště

Stavba respektuje stávající majetkové poměry.

f) požadavky na ochranu životního prostředí při výstavbě - zejména opatření k minimalizaci dopadů při provádění stavby na životní prostředí, popis přítomnosti nebezpečných látek při výstavbě, předcházení vzniku odpadů, třídění materiálů pro recyklaci za účelem materiálového využití, včetně popisu opatření proti kontaminaci materiálů, stavby a jejího okolí, opatření při nakládání s azbestem, opatření na snížení hluku ze stavební činnosti a opatření proti prašnosti

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.

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 a zátopy se při stavbě nepoužívají žádné zvláště nebezpečné technologie. Dodavatel stavby před zahájením prací zpracuje havarijní a povodňový 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. Doplnění pohonných hmot a provozních kapalin do stavební techniky bude prováděno takovým způsobem, aby nedošlo k jejich úniku do vodního toku a k ohrožení kvality povrchových vod, podzemních vod nebo půdy. Stavba bude dokonale zajištěna proti úniku stavebních, pohonných a provozních hmot.

g) zásady bezpečnosti a ochrany zdraví při práci na staveništi

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 se stavebníkem 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 stavenišťě 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

h) *balance zemních prací, požadavky na přísun nebo deponie zemin*

zásyp sypaninou 58 t
jíl 44 t
pískovec 44 t
suť 165 t

i) *limity pro užití výškové mechanizace*

Výšková mechanizace není vyžadována.

j) *požadavky na postupné uvádění stavby do provozu (užívání), požadavky na průběh a způsob přípravy a realizace výstavby a další specifické požadavky*

Postupné uvádění stavby do provozu je bezpředmětné.

k) *návrh fází výstavby za účelem provedení kontrolních prohlídek*

Fáze výstavby jsou následující:

- Přípravné práce – kácení a dočasná demontáž objektů na břehu, přístupová lavice a sjezd
- Výkopové a bourací práce (stavba SO01 musí být prováděna po úsecích s ohledem na zajištění stability budov).
- Provádění spárování, zdění konstrukcí Opevnění koryta vodního toku v nadjezí a podjezí dlažbou
- Postupné odtěžení materiálu přístupové lavice a odvoz.
- Finalizace prací

l) *dočasné objekty*

Stavbou vzniknou dočasné objekty pouze za účelem přístupu do toku – sjezd a pojezdová lavice.

D.1 Architektonicko-stavební řešení

Jedná se o úsek obnovy levobřežní zdi v délce 120 m. Původní zeď je zděná z Božanovského pískovce (nový pískovec na lícové straně musí být stejného barevného vzhledu jako původní), ke které byla v 70. letech přistavěna přízdívka v patě zdi ze žuly. Po povodni ze září 2024 je zeď porušená, vytvořily se dutiny a usuzuje se, že povodeň rub zdi částečně podemlela. V úseku od mostu (u č.p.64) k parcele č.552 je úsek nejvíce poškozen, zde se navrhuje zeď částečně rozebrat a znovu vyskládat ve stejných parametrech (SO 01) včetně římsy na koruně zdi. Ve zbývajícím řešeném úseku se zeď důkladně očistí od vegetace, dojde k dozvěnění lokálně uvolněných kamenů a poruch včetně kompletního hloubkového přespárování (SO 02). Zeď bude na začátku i konci navazovat na původní konstrukce zdi. Umístění a parametry stavby kopírují současný stav a rozměry navržených konstrukcí jsou shodné jako rozměry současných konstrukcí. Tvarové a materiálové řešení zdi vychází ze stávající konstrukce zdi. Pohledové konstrukce zdi budou zhotoveny z místních kamenných materiálů. Dále je doplněna oprava části zábradlí.

Stavba nevyžaduje členění na technická a technologická zařízení. Stavba je členěna dle charakteru jednotlivých opatření na dva stavební objekty, a to:

SO 01 – km 0,000 00 - 0,043 70

SO 02 – km 0,043 70 – 0,120 00

D.1 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

Certifikace: Certifikovaný jako kámen vhodný pro vodní stavby
Bude odpovídat požadavkům ČSN EN 13383-1 (721507) Kámen pro vodní stavby.

Druh: Pískovec.

Použití kamene: Původní kámen bude použit do rubu zdi a poškozený kámen bude nahrazen novým kamenem, který bude umístěn na lícovou stranu zdi.

b) Návrh technického řešení

SO-01 km 0,000 00 – 0,043 70

Popis objektu

Tento úsek začíná mostem u č.p.64 a končí na hranici s parcelou č.552 (ruina původního objektu). V tomto úseku je zeď po povodni ze září 2024 značně narušená s vytvořenými dutinami, z tohoto důvodu dojde k rozebrání stávající zdi do hloubky cca 60-80 cm pod

korunu přízdívky. Rozebrání/bourání bude nutné provádět postupně a s ohledem na nepoškození přízdívky u paty. Současně bude nutné vyhodnotit původní konstrukci v úrovni nové základové spáry. Za účelem potvrzení předpokládaného stavu a rozsahu základové části bude doporučeno provedení kopaných sond pro potvrzení skutečného stavu založení spodních částí zdi. Současně dojde k odsouhlasení základové spáry TD a AD. Nová základová spára bude odsouhlasena. Na původní zeď bude provedena vyrovnávací vrstva z betonu včetně nízkotlaké injektáže základu zdiva. Nadzákladové zdivo bude vyžděno ve stejných parametrech jako původní zeď. Nadzákladové líčové zdivo je z Božanovského pískovce – nová dodávka. Rubová strana bude tvořena částečně z výzisku původního kamene. Pro odvod vody z prostoru za rubem zdi budou ve zdivu osazeny potrubí DN 80 z tvrzeného PE (černá barva). Zeď bude ukončena železobetonovou římsou 800x200 mm. U přízdívky dojde k hloubkovému přespárování líce, a to cca na 60% plochy a zároveň i k dozdění uvolněných kamenů na MC v místě lokálních poruch. V tomto úseku je pro provedení stavebních prací nutno demontovat stávající zábradlí, ploty, dlažby, obrubníky, kolárnu. Veškeré tyto objekty budou po ukončení prací navraceny do předchozího stavu a budou obnoveny včetně nátěrů.

Práce na zdi lze rozdělit na několik fází, zahrnujících demontáže stávajících konstrukcí, odstranění vegetace, bourací práce, vyždívání, zpětný zásyp a spárování.

Demontáž stávajících konstrukcí

Před zahájením stavebních prací dojde k demontáži stávajících konstrukcí drobných staveb (přístřešků a kolárny) z důvodů umožnění výstavby. Bude provedena demontáž zábradlí v km 0,000 00 – 0,021 90. Součástí této demontáže je branka š.1,5m (obr.1), zábradlí dl.3,1m a v.0,98m od základu (obr.1), zábradlí dl. 21,30 m, v.1,10 m osazeného na římsu zdi (obr.2) a plotu z ocel. sloupků dl.5,00 m, v.1,60m (obr.3). V km 0,021 90 – 0,042 30 bude demontován plot z pletiva délky 21,20m (8 x sloupek)(obr.4). V km 0,042 30 bude demontován plot z ocel. sloupků dl.8,00 m (obr. 5). Dojde k demontáži stávající kolny (obr.6), dlažby a obrubníků. Všechny konstrukce budou navraceny po realizaci zpět.



obr.1



obr.2



obr.3



obr.4



obr.5



obr.6

Odstranění vegetace

Vlastním pracím bude předcházet kácení náletové vegetace, a to včetně odstranění stávajících pařezů v počtu 5ks. Odstraněné větve a náletové porosty budou nadrceny na místě a zlikvidovány zhotovitelem dle platné legislativy. Plocha kácení je cca 45 m². V této ploše je zahrnuta plocha všech křovin a náletů v km 0,000 - 0,120.

Bourací a výkopové práce

Nejprve bude ručně rozebrána (vybourána) stávající konstrukce kamenné zdi do hloubky 0,6 - 0,8 m pod vrch stávající patní přizdívky, a to včetně původní římsy. Výkop za rubem zdi bude proveden ve sklonu 5:1 a zajištěn přílohným pažením. Výkop se navrhuje provést do hloubky 0,6 m pod vrch přizdívky, a to ve dně o šířce 0,5 m. U objektu bez č.p. na

parcele č.552 bude zeď (s ohledem na stabilitu ruiny) rozebrána a znovu vyzděna (konec úseku SO-01) bez výkopu v délce 1m. Výkopové a bourací práce budou probíhat postupně (střídavě) po úsecích 4 m.

Pažení

Pažení bude realizováno se šikmým rozepřením do dřevěných (ocelových) kůlů. Pažiny dřevěné fošny 60 mm. Sloupky dřevěné trámký 100x100 mm. Šikmé vzpěry budou ocelové trubky 89/10. Rozepření bude provedeno do přísypové lavice, případně po konzultaci se statikem bude rozepření o konstrukci základu zdi. Konkrétní forma pažení bude navržena zhotovitelem.

Vyzdívání konstrukce a nízkotlaká injektáž zdiva

Po dokončení bouracích a výkopových prací bude provedena vyrovnávací vrstva z betonu C25/30 (max. tl.0,2m, š.0,8-0,85 m) včetně nízkotlaké injektáže základu zdiva. Nízkotlaková injektáž je navržena cementovou směsí do vrtů \varnothing 45 mm, hloubky 1,20 m s vloženým prutem \varnothing 24 mm dl.1,0 m z betonářské oceli R 10 505. Prut bude přesahovat 0,4m nad vyrovnávací vrstvu betonu. Vrty budou kolmé a provedeny střídavě po 0,5 m. vlastní injektáž bude probíhat opět postupně vždy ob jeden vrt.

Pro injektáž bude použita aktivovaná cementová injekční směs z cementu CEM I 42,5 R a vody. Poměr mísení c:v = 1,4:1, objemová hmotnost směsi $\gamma = 1,65 \text{ g.cm}^{-3}$, pevnost v tlaku po 7 dnech min. 15 MPa, po 28 dnech min. 20 MPa. Dekantace (odstoj) směsi v procentech objemu by neměla překročit hodnoty 2% po 1 h, 4% po 2 h a 5% po 3 hodinách.

Nízkotlaká injektáž bude prováděna přes jednocestný ventil (pakr) s PVC trubkou \varnothing 32/3,6 mm, utěsněnou v ústí každého vrtu. Délka PVC trubky bude 300 mm. Před osazením ventilu na trubku je nutno do vrtu vložit výztužný ocelový prut. Požadovaný injekční tlak je 0,4 – 0,6 MPa (max.), předpokládaná maximální spotřeba injekční směsi je 50 l/bm vrtu.

V případě, že dojde k výronům cementové směsi spárami zdiva, je nutno praskliny mechanicky či chemicky utěsnit. Při injektáži nesmí být překročen maximální předepsaný injekční tlak (0,6 MPa), aby nedocházelo k destrukci a ani k deformaci zdiva. V případě, že by se v průběhu injekčních prací projevily deformace lícového zdiva, je bezpodmínečně nutné okamžitě pozastavit injektáž a hodnotu maximálního přípustného tlaku po dohodě s investorem a projektantem snížit. V průběhu prací je nutno kontrolovat parametry injekční směsi, zda jsou v souladu s požadavky PD (viz výše uvedené předepsané hodnoty).

Ověřovány budou:

- objemová hmotnost; četnost: 1 vzorek z míchačky z každé záměsi
- odstoj směsi; četnost: 1 vzorek / směnu
- pevnost v prostém tlaku (válečky \varnothing 50 mm) sada 3 vzorků

Po skončení injektáže je nutno demontovat injekční ventily a zakrátit PVC trubky aby byly zakryty maltou. Vrty budou dolity cementovou zálivkou o vyšší hustotě ($\gamma = 1,91 \text{ g.cm}^{-3}$, c:v = 2,5:1).

Dále dojde k vyzdění nadzákladového zdiva z lomového kamene na MC 30, z kamene vhodného pro vodní stavby. Šířka koruny je 0,72 m. Pohledová lícová plocha zdiva bude se sklonem líce cca 10:1.

Doporučený rozměr lomového kamene pro zdivo bude 250-300 mm, minimální rozměr kamene nesmí být menší jak 250 mm (u lícového zdiva), nejvýše 600 mm.

Upřesnění rozměrů kamene do zděných konstrukcí:

- | | |
|----------------------------|---|
| nadzákladové lícové zdivo: | doporučený rozměr zrna 300 mm, minimální rozměr zrna 250 mm, hmotnost zrna 15-40 kg |
| nadzákladové rubové zdivo: | doporučený rozměr zrna 250 mm, minimální rozměr zrna 200 mm, hmotnost zrna 15-40 kg |

Příprava kamene

Před nanesením malty se kámen očistí od prachu a hrubých nečistot a řádně navlhčí vodou. Kameny musí být kladeny tak, aby výška kamene nepřesahovala kratší rozměr základny. Mezi rovinami povrchu jednotlivých sousedících kamenů na líci nesmí být odsazení větší než 20 mm. Použitý kámen nesmí mít zvláště na lícové straně praskliny či jiná prostorová poškození, kde by se mohla zdržovat voda. Část původního kamene bude použita do rubu zdi a na lícovou stranu bude použit nový kámen.

Použitý spojovací materiál

Je nezbytné použít jednotný typ materiálu. 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. 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.

Zdící práce

Kámen bude ukládán řádkovým stylem, průběžné spáry ve svislém nebo vodorovném směru nejsou přípustné. Malta musí dokonale vyplnit všechny dutiny a spojit se s kameny po celé ploše. Při zdění je nutno maltu ve svislých styčných spárách pečlivě hutnit. Předpokládá se vyzdívání po vrstvách výšky 0,60 m (max. 0,90 m). Styčné spáry ve vrstvách zdíva nad sebou se musí střídat. Šířka lícních spár nesmí být větší než 40 mm a menší než 15 mm.

Lícni spáry se nesmějí klínovat menšími kameny (tyto kameny by se vlivem klimatických jevů uvolnily z konstrukce zdi a mohly tak iniciovat vznik rozsáhlejších poruch).

Spáry mezi kameny na lícové ploše se po zavadnutí malty proškrábnou na hloubku 50-70 mm a vyčistí se. Po dokončení zdění bude provedeno spárování. Vzhledem k tomu, že kvalita provedení spárování ovlivňuje vzhled, a především životnost konstrukce zdi (utěsnění konstrukce

proti zatékání vody), je nutné tomuto druhu stavebních prací věnovat zvláštní pozornost.

Na líci a na koruně dojde k vyspárování zdi (viz. technologický postup níže).

Odvodnění rubu zdi

Nad niveletou bude do zdi zabudováno odvodnění (výška umístění je 0,3m nad přízdívkou), které bude tvořeno PE HD trubkou DN 80, ve sklonu 5 %, dl. dle řezu, cca 1,0 m po 3,00 m. Trubní odvodnění bude osazeno již v průběhu zdění tak, aby okolo nich nevznikly nadměrně široké spáry. Potrubí tvořící příčné vyústění bude zaříznuto tak, aby ze zdíva vyčnívalo 50-100 mm potrubí. Na rubu bude odvodnění lícovat s rubem zdi.

Zásyp výkopové rýhy za rubem

Za rubem zdi dojde k zasypání výkopu vhodnou nepropustnou zeminou až po spodní hranu odvodnění. Vhodná nepropustná zemina bude nabývat hodnoty hydraulické vodivosti menší než 10⁻⁸ m/s, což splňuje například jíla. Od úrovně nepropustné zeminy se provede drenážní vrstva ze štěrkodrtě frakce 8-16 minimální tloušťky 0,40 m, který bude tvořit podélnou drenáž. Vrstva bude hutněna na hodnotu 95 % PS.

Postup spárování

Spáry zdiva se po vyčištění ručně vyplní spárovací směsí do úrovně 10 mm pod líc 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 vrstvy 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 kropení 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. Spárování je nutné spádovat stejně jako samotnou kamennou konstrukci ve sklonu min. 1 %, aby nedocházelo k zadržování vody na horizontálních částech konstrukce – koruna zdi.

Řešení koruny

Na koruně kamenné zdi je navržena železobetonová římsa ve stejných parametrech jako původní. Nová římsa se navrhuje z důvodu stávajícího a předpokládaného poškození při bouracích pracích.

Římsa na koruně:

Provedení: Železobetonová, betonáž in situ

Beton: C 30/37 XC4, XD3, XF4

Výška: 200 mm

Sklon koruny: 1 % do koryta toku

Ošetření hran: zkosení 20x20 mm, okapový nos

Římsa bude dilatována po úsecích délky 3,0 m. Dilatace bude tvořena vložením XPS polystyrenu tl. 20 mm a po obvodě (rub, vrch a líc) bude zatmelena trvale pružným tmelem.

Ocelová výztuž

Krytí v římse: min. 50 mm.

Požadovaná krycí vrstva bude zajištěna distančními podložkami v minimálním množství 4ks/m². Zajištění dostatečného krytí bude věnována zvýšená pozornost, protože krytí výztuže zásadním způsobem ovlivňuje životnost konstrukce. Kóty u ohýbaných želez jsou vztaženy na osy prutů. Poloměry zakřivení o ohýbaných prutů a třmenů budou provedeny v souladu s platnými normami konkrétně dle ČSN EN 1992-1-1 ed. 2, tabulky B.1N – nejmenší vnitřní průměry zakřivení výztuže z hlediska jejich porušení. Stykování prutů (kotevní délka) bude provedeno vzájemným přesahem min. délky odvozené z průměru prutů dle ČSN EN 1992-1-1. Kotevní délky, resp. přesahy, a poloměry ohybu jsou uvedeny v následující tabulce.

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

Dilatační spáry a pracovní spáry

Opravovaná zeď bude navazovat na stávající zdi bez dilatační spáry – zdi budou pevně spojeny. Dilatována bude římsa (viz popis výše).

Řešení přízdívky

U přízdívky bude provedeno očištění líce a koruny konstrukcí od vegetace (mechy, tráva apod.) a zeminy pomocí tlakové vody (tlak cca 200 bar). Tento materiál bude odvezen a likvidován na skládce (dle platné legislativy) Odběr vody k otryskání lze zajistit čerpadlem z koryta toku. Aby bylo zabráněno poškození vysokotlakého čističe, je nutné čerpadlo vybavit externím vstupním filtrem.

U přízdívky dále dojde k hloubkovému přespárování líce (do 14cm). Spárování je uvažováno na cca 60% plochy a zároveň se předpokládá dozdnění uvolněných kamenů na MC v místě lokálních poruch (u SO-01 -1,54 m³ (5,13 m²), u SO-02 -6,59 m³ (21,97m²), jedná se o 10 % z plochy).

Po očištění vodním paprskem budou narušené části výplně spár vysekány. Spárování bude 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 vrstvy 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. Spárování je nutné spádovat ve sklonu stejně jako samotnou kamennou konstrukci, aby nedocházelo k zadržování vody na horizontálních částech konstrukce – koruna zdi a přízdívky. Pro vlastní spárování bude použita cementová sanační malta s vlákny nebo malta se zlepšenými vlastnostmi přidáním reaktivního zušlechťovače malty (např.: syntetická disperze na bázi polymerů s reaktivním oxidem křemičitým). Spárování nesmí být zahájeno dříve, než vysekané a tlakovou vodou vyčištěné spáry přebere inženýr stavby / TDI a jejich převzetí potvrdí zápisem do stavebního deníku.

Aby se zabránilo vytékání malty ze spár, je nutné spáry před zaléváním utěsnit. Pro utěsnění je vhodné použít polypropylénový těsnící provazec. Provazec bude zvolen o takovém průměru, aby bylo možné provazec dobře a zároveň pevně vtlačit do spáry. Provazec bude zatlačen do spáry tak, aby byla dodržena tloušťka vrstvy spárovací malty. Po zavadnutí zálivky, bude provazec ze spáry odstraněn a dojde k vyspárování cementovou maltou. Zalévání spár bude prováděno odspodu nahoru.

Místa po případném lokálním uvolnění kamenů, budou nahrazeny vyzděním 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 $1,5 \text{ N/mm}^2$. Kameny budou do konstrukce zdi uchyceny pomocí hmoty s cementovým pojivem s expanzními účinky, s vysokou pevností a odolností vůči vodě a mrazu. Nově osazené kameny nesmí vyčnívat nad stávající konstrukci zdiva

Rekonstrukce vyústění

Všechna stávající vyústění, tedy i ta, která budou odhalena až při stavbě, musí být zachována. Potrubí budou v nutném rozsahu nastaveny stejným materiálem a dimenzí a vyvedeny za líc zdi. Toto nastavení potrubí se provede před zděním a bude zajištěno, aby nedošlo ke změně polohy těchto potrubí během provádění prací. Přesah potrubí za líc zdi je cca 10 cm.

Obnovy zábradlí, oplocení, dlažeb a kůlny

Veškeré demontované konstrukce budou osazeny na původní místo. Předpokládá se, že např. pletivo u oplocení, betonové základy u obrubníků a sloupků, budou při demontáži poškozeny, stejně tak podkladní vrstvy pod dlažbou. Z tohoto důvodu se navrhuje nové betonové konstrukce sloupků a obrubníků včetně podkladové vrstvy pod dlažbou.

U ocelových konstrukcí bude provedena oprava nátěru: 2x základní a 2x vrchní nátěr včetně ručního odstranění starých nátěrů, rzi, prach a nečistot.

SO 02 – km 0,043 70 – 0,120 00

Popis objektu

V tomto úseku dojde ke kompletnímu očištění líce zdiva včetně přízdívky. Na celé ploše zdi nad přízdívkou je navrženo hloubkové přespárování líce do 14cm (na celé ploše zdi) a dozdění uvolněných kamenů na MC v místě lokálních poruch. U přízdívky je navrženo hloubkové přespárování líce cca na 60% plochy a též dozdění uvolněných kamenů na MC v místě lokálních poruch. U tohoto stavebního objektu je navržena obnova poškozeného zábradlí v dl.16,50 m (km 0,070 30 - 0,086 80) včetně obnovy římsy z kamenných bloků (kamenofezy (4x1,0m)) na délce 4,00 m. U tohoto objektu je nutnost výkopu části přístupové lavice v místech, kde bude nutné spárovat (z důvodu čerpání prosakující vody).

Příprava stávající zdi a postup spárování

U zdi a přízdívky bude provedeno očištění líce a koruny konstrukcí od vegetace (mechy, tráva apod.) a zeminy pomocí tlakové vody (tlak cca 200 bar). Tento materiál bude odvezen a likvidován na skládce (dle platné legislativy). Odběr vody k otryskání lze zajistit čerpadlem z koryta toku. Aby bylo zabráněno poškození vysokotlakého čističe, je nutné čerpadlo vybavit externím vstupním filtrem.

U zdi dojde k hloubkovému přespárování zdi (do 14cm) a u přízdívky dojde k hloubkovému přespárování líce (do 14cm) cca na 60% plochy. Zároveň dojde k dozdění uvolněných kamenů na MC v místě lokálních poruch.

Po očištění vodním paprskem budou narušené části výplně spár vysekány. Spárování bude 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. Spárování je nutné spádovat ve sklonu stejně jako samotnou kamennou konstrukci, aby nedocházelo k zadržování vody na horizontálních částech konstrukce – koruna zdi a přízdívky. Pro vlastní spárování bude použita cementová sanační malta s vlákny nebo malta se zlepšenými vlastnostmi přidáním reaktivního zušlechťovače malty (např.: syntetická disperze na bázi polymerů s reaktivním oxidem křemičitým). Spárování nesmí být zahájeno dříve, než vysekané a tlakovou vodou vyčištěné spáry přebere inženýr stavby / TDI a jejich převzetí potvrdí zápisem do stavebního deníku.

Stávající praskliny procházející do hloubky konstrukce budou sanovány (zaláty) komponentní záливkovou hmotou s cementovým pojivem tekuté konzistence. Zalévání je doporučeno provést přes pakry. Aby se zabránilo vytékání malty ze spár, je nutné spáry před zaléváním utěsnit. Pro utěsnění je vhodné použít polypropylénový těsnící provazec. Provazec bude zvolen o takovém průměru, aby bylo možné provazec dobře a zároveň pevně vtlačit do spáry. Provazec bude zatlačen do spáry tak, aby byla dodržena tloušťka vrstvy spárovací malty. Po zavadnutí záливky, bude provazec ze spáry odstraněn a dojde k vyspárování cementovou maltou. Zalévání spár bude prováděno odspodu nahoru.

Místa po případném lokálním uvolnění kamenů, budou nahrazeny novými kameny. Kameny budou osazeny do předem řádně očištěného prostoru vzniklý 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. Kameny budou do konstrukce zdi uchyceny pomocí hmoty s cementovým pojivem s expanzními účinky, s vysokou pevností a odolností vůči vodě a mrazu. Nově osazené kameny nesmí vyčnívat nad stávající konstrukci zdíva

Obnova zábradlí v dl.16,5m

Při povodni ze září 2024 došlo k poškození pískovcové římsy včetně původního zábradlí (viz fotodokumentace obr.č.xx). Navrhuje se obnova zábradlí v dl.16,5 m. Zábradlí je tvořeno ocelovými profily Ø 3cm - 2x 16,50m a 7x 0,90m (nad římsou) - délku stojných profilů ověří zhotovitel při realizaci, předpokládá se celková délka 1,10m včetně uložení v římsě). Zhotovitel zjistí způsob a ukotvení původního zábradlí. Dojde zde k opravě dvou bet. sloupků průřezu 0,27x0,27 m a v.1,05 m nad římsou. Ukotvení se navrhuje pomocí 2 ocelových trnů dl.0,50m.

Poškozenou pískovcovou římsu nahradí kamenořezy (v dl.4,00m (1m x 4ks) š.0,75 hl.0,15m - rozměry ověří zhotovitel během realizace, v době realizace může být rozsah poškození již větší).

Specifikace nátěru zábradlí:

Základní nátěr - dvousložková epoxidová základní nátěrová hmota s obsahem aktivovaného zinku splňující požadavky norem ISO 12944 část 5, pro silně korozní prostředí

Podkladový nátěr – dvousložková nanášivá nátěrová hmota pro středně až těžce korozní prostředí v epoxidových systémech

Vrchní nátěr – dvousložková polyuretanová nátěrová hmota vytvrzovaná alifatickým isokyanátem s nízkým obsahem VOC, vhodná pro korozní prostředí.

Přístup do koryta (součástí VON)

Přístup do koryta se navrhuje mezi objektem č.p. 64. a místní komunikací. Toto místo bylo zvoleno z důvodu nemožnosti vstupu do koryta výše po toku, a to z důvodu průběhu nadzemního el. vedení (VN), které prochází u hrany koryta. Dále pak s ohledem na vyústění Svinského potoka.

Z důvodu přítomnosti inženýrské sítě ve vlastnictví společnosti Cetin a.s. mezi zdí a objektem č.p.64 a kanalizace na hraně komunikace nelze uvažovat zahloubení sjezdu směrem do břehu. Z důvodu snahy o co nejrychlejší řešení stavby současně není sjezd vázán na přeložení sítí.

Provedení sjezdu musí být co nejsubtilnější z důvodu zachování maximální průtočné kapacity. Je současně vhodné mít sjezd alespoň částečně rozebratelný v případě řešení náhlé povodně.

Z výše uvedených důvodů je uvažováno např. s kombinací z prefabrikovaných lego bloků a panelů, případně bude sjezd realizován jiným způsobem dle zvyklostí zhotovitele stavby. Podle technických a technologických možností zhotovitele.

Předkop

Před prováděním sjezdu bude odbourána koruna zdi až na úroveň přízdívky. Limitní je zachování krytí sítí.

Vyrovňovací vrstva

Dno bude srovnáno provedením podkladní vrstvy. Dno bude před provedením vyrovnaní očištěno od náplavů, sedimentu a štěrku.

Těleso sjezdu

PD navrhuje sjezd šířky min. 3,50 m, horní platformu délky 7,00 m a sklon šikmé části 25 % (1:4, 15 °). Tvar je možné upravit v závislosti na konkrétní mechanizaci zhotovitele.

Těleso bude vybudováno např. z prefabrikovaných lego bloků. Projektant preferuje použití velkých kusů 1600x800x800 mm (hmotnost 2,36 t), velikost kusů lze přizpůsobit mechanizaci objednatele. Uložení bude provedeno se vzájemným provázáním.

Šikmý sjezd bude tvořen šikmými prefabrikáty v kombinaci s vyskládanými prefabrikovanými panely, štěrkem a betonem. Konkrétní způsob si zvolí zhotovitel stavby, dané dočasné konstrukce musí umožnit bezpečný přístup techniky do koryta.

Riziko povodní

Projektant upozorňuje, že provedení sjezdu v korytě toku je rizikové. S ohledem na okolní zástavbu a inženýrské sítě není možné aplikovat řešení s nižším rizikem. S ohledem na riziko povodně musí zhotovitel dostatečně vhodnou (odolnou) konstrukce. Předpokládá se provádění prací v málo vodném období (mimo jaro).

Zhotovitel stavby bude pečlivě sledovat riziko povodní v rámci schváleného povodňového plánu stavby.

Přístup na staveniště a zařízení staveniště

Přístup ke staveništi se navrhuje z místních komunikací.

Dojde k dočasnému záboru pozemků z důvodů zajištění přístupu ke korytu toku. Toto dočasné dotčení příbřežních pozemků vyplývá z nutnosti zabezpečení přístupu k vlastnímu provádění stavby. Dále pak k zajištění plochy sloužící jako dočasné deponie materiálu a zařízení staveniště. Dočasně dotčené části pozemků budou po provedení prací uvedeny do předchozího stavu a budou protokolárně předány majitelům. Těsně za korunou zdi nebude v průběhu stavby možnost poježdění těžké stavební mechanizace (nákladní vozy, bagry atd.) Zařízení staveniště se navrhuje na ploše 160 m².

Zhotovitel navrhne dopravní značení a s dostatečným předstihem informuje příslušný správní orgán o dopravní situaci a zajistí vyřízení všech povolení sloužících k odsouhlasení dočasných dopravních značení a zajištění DIO.

Obnova komunikace

V případě, že dojde k poškození komunikace zatěžované stavebními mechanizmy z důvodu provádění a přístupu na stavbu, dojde k opravě. PD uvažuje 20 m² oprav komunikací (dlažba a 15 m² chodníku – předpokládá se poškození krajnic a obrubníků (v místě u vjezdu do koryta před mostem do firmy Veba a u vjezdu k zařízení staveniště).

Provizorní oplocení

Po celém obvodu staveniště, kde probíhají stavební práce, bude řešeno zajištění proti vstupu nepovolaných osob pomocí oplocení. Oplocení bude splňovat parametry:

Výška: min. 1,80 m

Vodorovná vzdálenost mezi dílci: 120 mm

Vzdálenost od hrany výkopu: mimo oblast smykového klínu výkopu

Provedení: souvislé, stabilní, zavětrovací tyče

Oplocení bude kontrolováno v pravidelných intervalech. Ochrana staveniště včetně oplocení bude odpovídat 309/2006 Sb., o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci, nařízení vlády č. 591/2006 Sb., o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích. V souladu s požadavky uvedených předpisů lze lokálně nahradit oplocení zábradlí.

Řešení střetů s inženýrskými sítěmi

Veškerá podzemní vedení budou před započítím stavby vytýčena!

V zájmovém území se nachází tyto sítě:

Cetin a.s.

V zájmovém území dochází k souběhu s vedením Cetin, a to mezi původní zdí (u které dojde k obnově) a stávajícím objektem č.p.64. Výkop pro obnovu zdi bude v min. vzdálenosti 1,5m od vedení CETIN. Dále dochází ke křížení v místech plánovaného sjezdu do koryta.

Čez Distribuse a.s.

V zájmovém území dochází k souběhu s vedením VN, a to ve vzdálenosti 7,5m (viz. okótováno v situaci D.2), kde dochází k přespárování levobřežní zdi.

Gas Net Služby, a.s.

Dochází ke křížení v místě příjezdu ke staveništi od ulice soukenická. Samotná stavba nezasahuje do ochranného pásma tohoto vedení a ani ho nekříží. V místě stavby se mohou nacházet přípojky soukromých vlastníků. Před zahájením stavby nutno vytýčit.

VaK Náchod, a.s.

Dochází ke křížení vodovodu v místě příjezdu ke staveništi od ulice soukenická. Samotná stavba nezasahuje do ochranného pásma tohoto vedení a ani ho nekříží. V místě stavby se mohou nacházet přípojky soukromých vlastníků. Před zahájením stavby nutno vytýčit.

Biologické hodnocení

Zájmové území je součástí CHKO Broumovsko. Dle sdělení RNDr. Vávry se v dané lokalitě střevle potoční, a ledňáček říční. Z důvodu výskytu těchto druhů živočichů na zájmové lokalitě bude podle sdělení RNDr. Vávry po dobu realizace zajištěn biologický dozor. Všechny stavební aktivity v korytě toku je nutné směřovat hlavně do podzimu a zimy mimo období rozmnožování, migrace apod.

c) Převádění vody během stavby

Stavba nevyžaduje speciální ochranu před negativními vlivy vnějšího prostředí. Stavba nesmí být zahájena při zvýšeném vodním stavu.

Převádění vody

Řešení převádění vody je navrženo prostřednictvím provizorní komunikace š. 3,5m, ta bude tvořena jílovou těsnicí částí, opevněna směrem do koryta kamenným záhozem 200-500 kg.

d) Nároky na materiál

Kámen do zdiva

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 injektážní směsi:

cementová injektáž, velikost zrna <0,5 CEM I 42,5 R a vody. Poměr mísení c:v = 1,4:1, objemová hmotnost směsi $\gamma = 1,65 \text{ g.cm}^{-3}$, pevnost v tlaku po 7 dnech min. 15 MPa, po 28 dnech min. 20 MPa. Dekantace (odstoj) směsi v procentech objemu by neměla překročit hodnoty 2% po 1 h, 4% po 2 h a 5% po 3 hodinách.

Betonové směsi:

Beton římsy - C30/37 – XC4, XD3, XF4 – Dmax 16 – S4 (max průsak, 35 mm)

Zkoušky: sada tří vzorků (pevnost, mrazuvzdornost)

e) 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 budovy č.p.64. 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.

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.

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

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

Staveniště musí být ohrazeno a opatřeno výstražnými tabulkami.

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

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

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

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

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

f) 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. předeřívání kamene pro zdění
3. zateplení konstrukce po vyzdění
4. překrytí konstrukce vytápěným stanem apod.

D.1.2 Požárně bezpečnostní řešení

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

D.1.3 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.1.4 Dokumentace technických a technologických zařízení

Předmětná stavba nevyžaduje zpracování dokumentace technických a technologických zařízení.