






Ved.odd.proj.: Ing. Petr Vávra			Autor. tech.: František Vyleťal		 <div>Povodí Labe, státní podnik Víta Nejedlého 951/8, Slezské Předměstí 500 03 Hradec Králové</div>	
Zodp. proj.: František Vyleťal			Kreslil: František Vyleťal			
Kraj: Liberecký	Obec: Liberec		K.Ú.: Rochlice u Liberce			
Investor: Povodí Labe, státní podnik, OIČ, Hradec Králové						
Název akce: Plátenický potok, Rochlice, rekonstrukce koryta, ř.km 0,177 – 0,195					Datum	leden 2020
					Stupeň	DUR, DSJ
					Pořadové číslo	3586
					Číslo stavby 239150010	Číslo přílohy
Příloha: Technická zpráva					Měřítko:	D.1.1

OBSAH

D.1.1	Technická zpráva	3
D.1.1.1	Popis inženýrského SO, funkční a technické řešení	3
D.1.1.2	Návrh technického řešení	4
D.1.1.3	Kvalita a jakost.....	7
D.1.1.4	Napojení na stávající technickou infrastrukturu	8
D.1.1.5	Použité stavební materiál	8
D.1.1.6	Seznam použitých podkladů, ČSN, literatury a výpočetních podkladů, ČSN, literatury a výpočetních programů	8
D.1.1.7	Požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí	9
D.1.1.8	Specifické požadavky na dokumentaci, kterou zajišťuje zhotovitel stavby	9
D.1.1.9	Požadavky na výstavbu	9
D.1.1.10	Požárně bezpečnostní řešení.....	9
D.1.1.11	Plán kontrolních prohlídek stavby	9
D.1.1.12	Závěr	10
D.1.1.13	Přílohy	10

D.1.1 Technická zpráva

D.1.1.1 Popis inženýrského SO, funkční a technické řešení

D.1.1.1.a Popis současného stavu

Zájmový úsek rekonstrukce koryta začíná na vtoku nedávno rekonstruovaného betonového mostu, ve staničení potoka ř.km 0,177, a končí po 17,4 m ve st. ř.km 0,1944 a je v havarijním stavu. Původní podélné i příčné opevnění v zájmové části koryta je silně poškozeno. Úplně chybí podélné opevnění (stupně a prahy byly v minulosti odstraněny), příčná stabilizace (opěrné zdi) chybí skoro z poloviny.

Na pravém břehu, ve staničení stavby st. 0,0 - 1,4 m, se nachází kvalitní betonová zeď – křídlo mostu. Na tuto opěrnou zeď navazuje původní kamenná zeď, provedená z kopáků, silně poškozená s narušenou stabilitou, která končí ve st. 17,2 m. Za touto zdí se nacházejí řadové garáže, vzdálené od rubu zdi necelých 90 cm. Dál je koryto potoka neopevněné s narušenými svahy.

Na levém břehu, ve st. 0,0 – 3,75, se nachází původní, opravená část kamenné opěrné zdi s 2,0 m dlouhým, zavazujícím betonovým křídlem – pozůstatek betonového schodiště, dál je narušený zemitý břeh, bez původního opevnění kamennou opěrnou zdí. Podél levého břehu, ve vzdálenosti 5,0 až 0,0 m, se nachází horkovodní potrubí Js 700 mm + Js 300 mm umístěné nad terénem, které v horní části zájmového úseku kolmo kříží koryto potoka. Ve st. 15,9 m se na břehu nachází patka horkovodu, které hrozí obnažení.

Výškový rozdíl dna začátku a konce zájmového úseku délky 17,4 m je cca 1,25 m. Z výše uvedeného je zde pracovní prostor velmi stísněn.

V místě křížení horkovodu s potokem zájmový úsek stavby končí – ř.km 0,1944.

Plátenický potok nad touto popsanou – zájmovou částí nemá vlastní pozemek, teče po pozemku p.p.č. 357/1, který byl v minulosti rybníkem se sádkami a v současnosti je ve vlastnictví dvou fyzických osob. Trasa koryta v tomto úseku se samovolně nevhodně vytvořila. Po zániku vodního díla bylo odstraněno stavidlo společně s částí opěrné zdi – prvopočátek nynějšího havarijního stavu. Tento stav se za zvýšených průtoků stále zhoršuje a způsobuje další škody na korytě, ohrožuje statiku k pravému břehu přilehlých garáží a patek horkovodu na levém břehu.

V průběhu zpracování projektové dokumentace na rekonstrukci zájmového úseku byla v tomto horním, navazujícím úseku navržena drobná směrová úprava potoka, celkové délky cca 20,0 m.

D.1.1.1.b Úvodní informace o účelu objektu

Cílem akce „Plátenický potok, Rochlice, rekonstrukce koryta, ř.km 0,177 – 0,195“ je odstranění havarijního stavu zájmového úseku. Navržená rekonstrukce předpokládá nahrazení původního, v současnosti silně poškozeného nebo již neexistujícího opevnění koryta, zdrsněným balvanitým skluzem s novými oboustrannými betonovými opěrnými zdmi a ŽB prefabrikáty „U“ profilu s ukončujícím, těsnícím prahem.

Zvažovaná drobná směrová korekce koryta nad zájmovým úsekem nebude realizována a to z důvodu vysokých finančních požadavků vlastníků dotčeného pozemku.

D.1.1.1.c Seznam vlastníků stavbou dotčených a trvalý zábor pozemků

Akce (stavba) se nachází v jižní části města Liberec, městská část Rochlice, katastrální území Rochlice u Liberce (682314).

Navržená stavba bude realizována na pozemcích:

p.p.č. 361/37 (ostatní plocha) – ČR - Povodí Labe, státní podnik

p.p.č. 388/9 (ostatní plocha) – ČR - Povodí Labe, státní podnik

p.p.č. 1617 (vodní plocha) – ČR - Povodí Labe, státní podnik

p.p.č. 1654/3 (ostatní plocha) – ČR - Povodí Labe, státní podnik

Pro dočasné opatření (staveniště vč. skládky materiálu, přístupová trasa) je předpokládáno

využít dalších pozemků:

- **p.p.č. 361/1** (ostatní plocha) – STATUTÁRNÍ MĚSTO LIBEREC
- **p.p.č. 361/36** (ostatní plocha) – STATUTÁRNÍ MĚSTO LIBEREC
- **p.p.č. 388/1** (ostatní plocha) – STATUTÁRNÍ MĚSTO LIBEREC
- **p.p.č. 388/2** (ostatní plocha) – STATUTÁRNÍ MĚSTO LIBEREC
- **p.p.č. 1654/1** (ostatní plocha) – STATUTÁRNÍ MĚSTO LIBEREC
- **p.p.č. 1666** (ostatní plocha) – STATUTÁRNÍ MĚSTO LIBEREC

Realizací navržených rekonstrukčních prací nedojde k žádnému trvalému záboru.

Seznam všech vlastníků stavbou dotčených pozemků je uveden v příloze C.2 Katastrální situační výkres 1:1000 a v příloze E. Doklady, E.2 Výpis z listu vlastnictví.

D.1.1.2 Návrh technického řešení

Samotné rekonstrukční práce bude předcházet v době vegetačního klidu pokácení 11 ks vrb Ø 10 – 30 cm. Na základě povolení byly vrby pokáceny a odstraněny provozovatelem vodního toku v předstihu, před zahájením stavby – viz rozhodnutí.

Pro zajištění přístupu ke stavbě (ve staveništi) bude nutné odstranit křoví a to v předpokládané ploše do 40,0 m². Pařezy po skácených vrbách budou odstraněny v rámci stavební činnosti, naloženy a odvezeny k uložení na trvalou skládku za poplatek. Díry po pařezech budou zasypány z budoucího přebytkového, vytríděného výkopku.

Stavební činnost bude prováděna v korytě bez vody, pod ochranou jímky z pytlů s pískem šířky 0,6 m, výšky 0,8 m, s těsněním návodního líce PE fólií, doplněné jednoduchou tabulovou jímkou, celkové délky 6,0 m, provedenou na horním konci stavby, na pozemku investora. Případná průsaková voda bude ze dna staveniště odčerpávána čerpadly. Převod veškerého průtoku v potoce přes zájmkovaný úsek stavby bude zajištěn pomocí v jímce osazeným PVC potrubím Js 300 mm, délky 25,0 m nebo přečerpáváním. Při realizaci stavby se připouští i jiný způsob jímkování dle možností zhotovitele a aktuálního vodního stavu v korytě. Po ukončení rekonstrukčních prací bude toto opatření odstraněno.

Zájmový úsek rekonstrukce koryta délky 17,4 m začíná na vtoku betonového mostu ř.km 0,177, staničení stavby 0,00 m.

Samotná rekonstrukce koryta naváže:

- na pravém břehu, na kvalitní betonovou zeď délky 1,4 m.
- na levém břehu naváže na ponechanou část opravené stávající kamenné zdi délky 1,2 m.

Samotná rekonstrukce koryta celkové délky 16,0 m, se dnem výškového rozdílu 1,25 m představuje:

- **ve st. 1,4 – 8,4 m, výstavbu 7,0 m dlouhého zdrsněného balvanitého skluzu sklonu 1 : 10, výšky 0,7 m** s oboustrannými opěrnými betonovými zdmi, výšky 1,85 – 1,15 m
- **ve st. 8,4 – 17,4 m, výstavbu opevnění koryta délky 9,0 m pomocí prefabrikovaných železobetonových „U“ profilů, kladených na šikmou armovanou desku tl. 250 mm s převýšením 0,55 m sklonu 1:16,67 (i=6%), v souběhu ohrožených garáží na PB a horkovodu na LB**
- **ve st. 16,9 – 17,4 m, výstavbu těsnícího, ukončujícího armovaného betonového prahu** se zalomenými zavazujícími křídly, širokého 500 mm a celkové výšky 2,05 m.

Tyto práce budou prováděny dle výkresových příloh D.1.3 – 7.

Po provedení požadované pasportizace včetně kontrolního geodetického zaměření ocelových hřebů, osazených na základech krajní garáže (kontrolní body PPB 9003 A PPD 9004) se přistoupí k vytyčení lomových bodů jednotlivých objektů stavby – viz příloha D.1.7 Polohopisný plán - vytyčovací schéma, E. 4 Vytyčovací body.

Výstavba zdrsněného balvanitého skluzu sklonu 1 : 10, výšky 0,7 m s oboustrannými opěrnými betonovými zdmi svislých líců, výšky 1,85 – 1,15 m, na pravém břehu délky 7,3 m, na levém břehu délky 7,0 m, bude provedena klasickým způsobem, v otevřené, pažené příložným pažením s rozepráním, stavební jámě. Část původní kamenné opěrné zdi

provedené z kopáků, na pravém břehu ve st. 1,4 – 8,7 m (délky 7,3 m) bude rozebrána, zbývající část podél garáží bude ponechána. Na levém břehu bude ponechána část opravené stávající kamenné zdi přilehlé k mostnímu objektu v délce 1,2 m. Zbývající část stávající kamenné opěrné zdi délky 2,55 m s betonovým křídlem délky 2,0 m bude zbourána a odstraněna. Bok ponechané kamenné zdi bude zarovnán zaříznutím a dozděním. Bok betonového křídla bude pouze očištěn. Dále se ručně s vyloučením vybrací rozeberou, odstraní, zbytky původního kamenného opevnění, nacházejícího se ve dně koryta v blízkosti garáží. Kameny z rozebraných opěrných zdí a opevnění budou očištěny a deponovány ve staveništi před garážemi pro pozdější použití.

Po odstranění nevhodných poškozených částí opěrných zdí a zbytků opevnění ve dně budou v požadovaném rozsahu a dle návrhu – viz D.1.5 a 6 Podélný profil a Příčné řezy odtěženy svahy a dno koryta v zájmovém úseku. Odtěžené svahy budou zabezpečeny příložným pažením s oboustranným rozepřením v patě pažení.

Na základě přesného geodetického měření se vytyčí nově budované jednotlivé části objektů. Vyznačí se a vyhloubí jednotlivé rýhy budoucích základů:

- opěrných zdí ve st. 1,4 – 8,4 m, rozměrů 1300/950 mm s požadovanými úrovněmi základových spár, na pravém břehu délky 7,3 m, na levém břehu délky 7,0 m

- těsnícího, ukončujícího armovaného betonového prahu délky 2,0 m, se zalomenými zavazujícími křídly, na pravé straně délky 3,3 m a na levé straně délky 1,7 m, v místě vrchního křížení horkovodem **ručně kopané**, svislých stěn, široké 500 mm, s úrovní základové spáry kóty 368,50 m n.m.. V místech zavazujících křídel (ve svazích břehů) bude od úrovně kóty 369,20 m n.m. výkop rýhy rozšířen na bezpečnostní šířku 800 mm se svahy sklonu 5:1.

- ručně bude odtěženo, upraveno dno v místě budoucí armované desky tloušťky 250 mm, rozměrů 9,0 m/2,75 m (včetně prahu), pro osazení ŽB prefabrikátů.

Jednotlivé rýhy upravené a ošetřené (odčerpaná průsaková voda) a doplněné nutným bedněním (vnitřní strany obou základů opěrných zdí + jejich horní boky výšky 0,7 m, vnější strany výšky 0,1 m; spodní a levá strana armované desky výšky 0,25 m; celý obvod těsnícího prahu výšky 0,1 m) budou postupně vylity betonem tř. C25/30 XF3 – Cl 0,4 Dmax. 22 – S3. Styčné plochy starého a nového základu na pravém i levém břehu, st. 1,4 m, styčné plochy obou základů zdí a armované desky a styčné plochy desky a základu těsnícího prahu budou dilatovány vloženým polystyrénem tl. 20 mm. Armovaná deska a těsnící, ukončující betonový práh budou betonovány současně, šikmá plocha desky je součástí horní hrany základu těsnícího prahu, kóty 369,20 m n.m.. Betonáži desky bude předcházet osazení ocelové výztuže tvořené spodní a horní vrstvou betonářské oceli – „Kari“ síť o velikosti ok 100/100 mm, Ø 10 mm. Osovou vzdálenost 150 mm zajistí vložený distanční vlnovec „UHT 150 mm, spodní krytí výztuže 50 mm od upravené plochy jámy zajistí vložené vhodné distanční prvky. Následně se odstraní bednění základů. Po vytvrdnutí betonu (min. 15 MPa pevnosti), budou na šikmou armovanou desku, opatřenou cementovým potěrem tl. 20 mm s vloženými hladkými ocelovými pruty Ø 20 mm (pomocná kluzná plocha), za pomoci autojeřábu vhodné nosností, osazeny, na stavbu dovezené, ŽB prefabrikáty „U“ profilu (hmotnost cca 3 t). Horní prefabrikát bude pod křížení s horkovodem podsunut. Jednotlivé prefabrikáty budou před osazením na rubových stěnách opatřeny dvojitým penetračním nátěrem proti zemní vlhkosti a před sesazením k sobě, v zámku opatřeny těsnícím bobtnavým tmelem. Ihned po osazení všech prefabrikátů bude provedeno vylití prostoru mezi patou stávající zdi na pravém břehu a prefabrikátem výplňovým betonem tř. C 8/10 a to do úrovně + 300 mm nad niveletu dna prefabrikátů. Později, na tento beton bude osazen odvodňovací drén – flexibil Ø 65 mm a propojen s podélným drénem za rubem pravé opěrné zdi, po té obsypán pískem vrstvy 400 mm. Zbývající prostor bude do úrovně stávající opěrné zdi prolit opět výplňovým betonem. Současně budou do základů křídel těsnícího prahu navrtány otvory Ø 16 mm, délky 300 mm, v osové vzdálenosti 500 mm, s odstupem 70 mm od obvodu. Ty samé otvory budou vyvrtány do základů obou opěrných zdí, ve vzdálenosti 100 mm od rubové hrany. Do těchto vyvrtaných otvorů budou na betonovou zálivku osazeny tyče ze žebírkové výztuže Ø 12 mm, délky 800 mm. Stejným způsobem budou osazeny otvory opěrných zdí. Na takto osazené trny bude v případě křídel prahu, po vnějším obvodu rozmístěna a osazena betonářská ocel – „Kari“ síť o velikosti ok 100/100 mm, Ø 8 mm, výšky

2000 mm. V případě opěrných zdí bude osazena betonářská ocel – „Kari“ síť o velikosti ok 100/100 mm, Ø 10 mm, výšky 1100 - 1800 mm. Následně se provede bednění nadzákladových části opěrných zdí a obou křídel ukončujícího prahu. V místech dilatačních spár mezi starými a novými opěrnými zdmi, mezi jednotlivými opěrnými zdmi a ŽB prefabrikáty, mezi ŽB prefabrikáty a jednotlivými křídly ukončujícího prahu bude vložen polystyren tl. 10 mm a do bednění obou zdí se osadí, s minimálním 50 mm oboustranným přesahem (rubu a líce zdí), dvě odvodňující PVC trouby Js 80 mm. Jejich osazení 0,5 m od konců obou zdí, s úrovní dna jednotlivé trouby 300 mm nad základem, se sespádováním do koryta sklonu 2%, později odvodní podélný drén za rubem opěrné zdi, provedený jako obrácený filtr. Na lících stranách opěrných zdí a obou křídel bude použito hladké bednění pro výsledný hladký povrch betonu. Na rubu zdí je možné použít hrubé bednění. Do takto připraveného bednění bude provedena betonáž nadzákladu s korunou obou opěrných zdí v úrovni kóty 370,05 m n.m. a to betonem tř. C25/30 XF3 – Cl 0,4 Dmax. 22 – S3. Po odbednění nadzákladu obou zdí a křídel, bude jejich rub opatřen dvojitým penetračním nátěrem proti zemní vlhkosti. Úplně se odstraní příložené pažení. Za rubem obou zdí budou zřízeny podélné drény s napojením na odvodňovací trubky a odvodňovací drén podél ŽB prefabrikátů a garáží. Společně se zásypem za rubem obou zdí, křídel ukončujícího prahu a levého břehu, podél ŽB prefabrikátů bude vytvořen mrazový klín (štěrkopísek) podél rubu obou zdí. Současně bude odtěženo dno mezi oběma zdmi na požadovanou úroveň – viz D.1.4 Podélný profil. Výkopek je možné ihned uložit do hutněného zásypového tělesa za rubem obou zdí. Ve st 1,1 – 1,4 m bude proveden spodní ukončující práh budoucího zdrsněného balvanitého skluzu. Napříč dnem koryta mezi napojovanými stávajícími zdmi pravého a levého břehu, bude vyhloubena rýha, široká 300 mm, hluboká 700 mm, do které bude osazen vyjmutý, na deponii ve staveništi uložený žulový kvádr rozměrů 2100/700/27 mm. Zbývající úsek prahu bude do bednění dobetonován. Po odbednění, na upraveném dně, požadované úrovně, mezi oběma opěrnými zdmi, ve st. 1,4 – 8,7 m, bude proveden zdrsněný balvanitý skluz sklonu 1 : 10. Balvanitý skluz bude tvořen balvany výšky 400 - 600 mm, hmotnosti nad 200 kg, štětovitě kladenými (na výšku) do šterkového podkladu frakce 16 – 63 mm, tloušťky 300 mm. Pro zlepšení migrační prostupnosti vodních živočichů přes opevněné dna koryta z ŽB prefabrikátů budou, střídavě, podél paty, po cca 2,0 m, osazeny v počtu 5 ks vhodné kameny – rozražeče o hmotnosti cca 100 kg. Na vhodných místě, po konzultaci KúLk OŽP, budou do ŽB prefabrikátů navrtány otvory Ø 22 mm, délky 250 mm a na tyto ocelové trny Ø 20 mm, délky 500 mm budou osazeny jednotlivé vyvrtané kameny. Po osazení kamenů bude odstraněno potrubí převádějící veškerý průtok potokem včetně příčné jímky. Plochy všech zásypů a obsypů kolem jednotlivých konstrukcí budou plošně upraveny, svahování a osety travním semenem v množství 0,03 kg/m². Horní část svahu pravého břehu – viz D.1.5 Příčné řezy bude v celé délce rekonstruovaného úseku opevněn rovinaninou – dlažbou s upraveným lícem sklonu 1 : 1,5, provedenou na upraveném svahu z očištěných rozebraných kamenů odstraněných opěrných zdí. Spáry rovinaniny budou vyplněny šterkodrtí frakce 8 – 16 mm.

Společně s plošnou úpravou přilehlých ploch budou obnoveny výustě. Na pravém břehu, konci stavby bude do koryta, nad ŽB prefabrikátem, sveden dešťový svod z garáží osazením PVC trouby Js 110 mm v délce 2,0 m. Na levém břehu ve st. 8,5 m obnovena výust' výparníku od horkovodu osazením PVC trouby Js 110 mm v délce 4,5 m, se zaústěním do koryta, nad ŽB prefabrikátem.

Po skončení hlavních stavebních prací budou uvedeny použité pozemky do náležitého stavu před zahájením stavebních prací a protokolárně předány vlastníkovi.

Tato výše popsaná stavební činnost bude prováděna na pozemcích ve vlastnictví Povodí Labe a řeší rozsah dle původního zadání výše uvedených záměrů z roku 2015.

Jako kompenzace za pokácené stromy bude v rámci stavby, na závěr stavebních prací provedena náhradní výsadba 2 ks stědřence, kvalitní sadovnický materiál.

Technologie výsadby

Výsadba bude provedena do jamek bez výměny půdy velikostí odpovídajících kořenovým systémům sazenic. Pro zásobní hnojení je vhodné aplikovat do jamek tabletové hnojivo SYLVAMIX forte (3ks/jamka). Kmínky budou bandážovány jutou a vyvázány ke 3 kúlům. Po výsadbě bude provedena nezbytná důkladná zálivka 50 litrů k jedné stromové

sazenici.

D.1.1.3 Kvalita a jakost

- Zhotovitel při výběrovém řízení prokáže odbornou způsobilost k provádění uvedených prací a úkonů.
- Před zahájením stavebních prací požádá zhotovitel příslušné správce podzemních vedení o jejich vytýčení.
- Pro stavbu budou použity jenom materiály a výrobky odpovídající kvality s ověřenou jakostí. Před zahájením stavebních prací zhotovitel stavby předloží investorovi k odsouhlasení hlavního výrobce betonových směsí a dodavatele mobilního hrazení. Zhotovitel předloží ke schválení skutečné složení betonu, který bude použit.
- Před zahájením stavebních prací zhotovitel stavby předloží investorovi k odsouhlasení výrobce, dodavatele vč. montáže mobilního hrazení vč. technických podkladů k posouzení souladu s projektem. Základním požadavkem na mobilní hrazení je možnost instalace bez užití mechanizace.
- Veškeré činnosti a práce, uvedené ve zprávách PD (A., B., D.) provede zhotovitel na své náklady. Pokud uvedené činnosti nejsou samostatnými položkami ve výkazu výměr a kubatur, je předpokládáno jejich započtení v souhrnných položkách vedlejších a ostatních nákladů stavby (VON). Pokud je k provedení díla zapotřebí dalších činností nebo konstrukcí neuvedených v PD (zpevněné plochy pro jeřáb, lešení, pracovní plošiny atp.) zahrne je zhotovitel do cen vhodných položek nebo do VON.
- Zhotovitel před zahájením prací a vstupem na dotčené pozemky v předstihu kontaktuje vlastníky dotčených pozemků.
- Zhotovitel zajistí průběžné čištění příjezdové místní komunikace (dle potřeby).
- Pozemky dočasně stavbou dotčené budou po ukončení prací upraveny do původního stavu a předány zhotovitelem stavby, o čemž bude s majiteli těchto pozemků sepsán písemný protokol. Stav pozemků, přístupových komunikací a krajské silnice bude doložen pasportem a fotodokumentací provedenou před zahájením a po dokončení stavebních prací.

Pokud není uvedeno jinak, musí být práce uvedené v této projektové dokumentaci v souladu s platnými českými a evropskými normami a předpisy.

Veškeré práce uvedené v průvodní, souhrnné technické a technické zprávě provede zhotovitel stavby v rámci nabídky, pokud není uvedeno jinak.

Beton:

Zhotovitel stavby předloží před začátkem stavby k odsouhlasení výrobce betonové směsi. Dodací listy betonu pro každou dodávku budou obsahovat veškeré informace o základních parametrech betonu a budou před ukončením stavby předány zástupci investora.

Do betonu nesmí být dodatečně po výrobě v betonárně přidávána voda. Směs musí být dopravována prostředky k tomu určenými a to za stálého promíchávání. Betonová směs bude dopravována a ukládána tak, aby nedocházelo k segregaci složek v betonu. Při výběru betonárny musí být dodrženy časové lhůty pro dobu dopravy a uložení betonové směsi.

Beton bude ukládán do definitivní polohy bez posunu výztuže, zabudovaných prvků a bednění. Zhutňování nesmí přímo či nepřímo působit na beton poté co došlo k počátku tuhnutí. Ukládání betonu bude prováděno jen za příznivých klimatických a povětrnostních podmínek. V případě nepříznivých podmínek je zhotovitel povinen provést účinná opatření k zajištění pokračování stavebních prací tak, aby stavba byla dokončena v řádném termínu. Opatření vyvolaná nepřízní klimatických podmínek odsouhlasí investor stavby.

Betonáž za chladného počasí, kdy teplota vzduchu klesne pod 5 °C, se nepřipouští, pokud teplota čerstvého betonu převyší 32°C betonáž nebude povolena.

Zhotovitel provede ošetření betonových ploch vhodným způsobem po nezbytně nutnou dobu.

Povrch jakéhokoliv betonu, na který má být uložen čerstvý beton musí být zdrsňen tak, že hrubé kamenivo se obnaží, avšak nenaruší. Povrch pracovní spáry musí být zdrsňen a očištěn bezprostředně před ukládáním čerstvého betonu tlakovou vodou tlakem nejméně 200 bar.

D.1.1.3.a Geometrie, tolerance

Přesnost rozměrů navržených konstrukcí bude provedena dle platných norem. Po dokončení stavby zhotovitel provede zaměření skutečného provedení.

Závěr – kontrola odchylky - povolené terénní úpravy ± 5 cm
➤ - tolerované bet. objekty výšky $\pm 0,5$ cm, poloha ± 1 cm

D.1.1.3.b Vytyčení stavby

Stavba bude provedena na základě vytyčení základních bodů stavby – příloha D.4
Vytyčovací body stavby a D1.7 Polohopisný plán – vytyčovací schéma 1 : 250

D.1.1.4 Napojení na stávající technickou infrastrukturu

Stavba vzhledem ke svému charakteru nevyžaduje žádné trvalé napojení na technickou infrastrukturu.

D.1.1.5 Použité stavební materiál

- cementová malta CM 25 (cementový potěr)
- beton C 8/10 – CI 0,4 Dmax 22 – S3 (výplňový)
- beton C 25/30 XF3 – CI 0,4 Dmax 22 – S3 (konstrukční)
- ocel betonářská žebírková R -10505, ocel \varnothing 12, 20 mm
- "KARI" síť – velikosti ok 100/100 mm, žebírková ocel \varnothing 6 a 10 mm
- distančními prvky výztuže
- elektroda E-B 121
- PVC trouba \varnothing 80 mm, šedé barvy, odolné vůči ÚV záření
- zdící cementová malta CM 25
- spárovací hmota – spárovací prefabrikovaná cementová malta CM 25, Dmax 2 (třídy R4 dle ČSN EN 1504-3), nízkosmrštitelná ($< 0,4$ mm/m). v případě míchání na stavbě bude receptura schválena TDS a AD, v případě dodání směsi z betonárky bude složit jako doklad dodací list

dále vhodný(á):

- rozebraný, očištěný kámen z opěrných zdí.
- adhezni můstek vhodný k povrchovému zpevnění podkladu, pro zlepšení přilnavosti a sjednocení nasákavosti, zabraňující tvorbě smršťovacích trhlin a vytváření vzduchových bublin, rychlému vysychání, vhodný ve shodě s materiálem použitým v navazující vrstvě

- asfaltová penetrační protivlhkostní izolace spodních betonových konstrukcí
- dilatace – extrudovaný polystyren tl. 10 mm, po obvodu ukončen polyuretanovým tmelem s velice dobrou přilnavostí, odolný vůči ÚV záření, vhodný do vlhkého prostředí
- chemická kotva (kotvy) – návrhová únosnost v tahu 23,5 kN
– návrhová únosnost ve smyku 16,8 kN
- dilatace – extrudovaný polystyren tl. 10 mm, po obvodu ukončen polyuretanovým tmelem s velice dobrou přilnavostí, odolný vůči ÚV záření, vhodný do vlhkého prostředí
- těsnící bobtnavý tmel (spára jednotlivých ŽB prefabrikátů)

D.1.1.6 Seznam použitých podkladů, ČSN, literatury a výpočetních podkladů, ČSN, literatury a výpočetních programů

Viz seznam vstupních a výchozích podkladů – příloha A. Průvodní zpráva, kap. A. 2

V rámci PD bylo provedeno statické posouzení návrhu nového profilu rekonstruovaných

opěrných zdí. Statické posouzení provedl Ing. Petr Vávra – viz příloha E. Doklady.

Statický výpočet

Software: geotechnický software GEO5

Posouzení stability navržené opěrné zdi bylo provedeno v programu GEO5 .

D.1.1.7 Požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí

Zahájení zakrývání jednotlivých prvků konstrukcí je možné pouze po odsouhlasení TDS nebo AD, na základě zápisu do stavebního deníku.

D.1.1.8 Specifické požadavky na dokumentaci, kterou zajišťuje zhotovitel stavby

Po dokončení stavby bude na základě zaměření odsouhlaseného skutečného stavu zpracována projektová dokumentace skutečného provedení (3 paré + CD), které zajistí zhotovitel stavby.

D.1.1.9 Požadavky na výstavbu

Navržená opatření jsou v souladu s obecně technickými požadavky na výstavbu.

Při realizaci akce je nutné dodržovat platné technické i technologické předpisy a normy.

Zejména je nutné dodržet:

- | | |
|-------------------------------|---|
| - vyhl. č. 501/2006 Sb. | - O obecných požadavcích na využívání území |
| - vyhl. č. 590/2002 Sb. | - O technických požadavcích na vodní díla |
| - TNV 75 2103 | - Úpravy řek |
| - ČSN 73 3050 | - Zemní práce |
| - ČSN EN 206+A1 | - Beton – Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda |
| - ČSN EN 13 670 | - Provádění betonových konstrukcí |
| - ČSN 13383-1 | - Kámen pro vodní stavby – část 1: Specifikace |
| - ČSN 13383-2 | - Kámen pro vodní stavby – část 2: Zkušební metody |
| - ČSN 73 0210 | - Geometrická přesnost ve výstavbě. Podmínky provádění. |
| - ČSN 73 0212 | - Přesnost geometrických parametrů ve výstavbě. Kontrola přesnosti. |
| - ČSN 73 61 26 a ČSN EN 13108 | |

Současně je nutné dodržovat veškeré bezpečnostní předpisy při provádění stavebních prací, při užívání stavebních strojů a nástrojů dodržovat předpisy pro práci a manipulaci s nimi!

D.1.1.10 Požárně bezpečnostní řešení

Vzhledem k charakteru stavby není řešeno. Po dobu provádění stavebních činností musí být zajištěn přístup a možný příjezd.

D.1.1.11 Plán kontrolních prohlídek stavby

Podle stavebního zákona je účelem kontrolních prohlídek sledovat v stanovených etapách provádění konkrétní stavby.

Kontrolní prohlídky provádění stavby za účasti státní správy dle stavebního zákona na dané stavbě se doporučují následovně:

- při předání staveniště zhotoviteli stavby
- kontrola před kolaudací
- závěrečná kontrola po kolaudaci stavby

D.1.1.12 **Závěr**

Projektová dokumentace je ideálním řešením za daných podmínek. Při vlastním provádění prací může dojít ke změnám, které musí být schváleny technickým dozorem investora, popř. projektantem a povolujícím orgánem stavby, budou řešeny zápisem ve stavebním deníku.

Projektová dokumentace je návrhem řešení pro podání žádosti o vydání územního souhlasu a vydání povolení stavby – pro společné povolení.

Nedílnou součástí Technické zprávy jsou budoucí jednotlivá vyjádření a stanoviska státní správy, které budou uloženy v příloze E. Dokladová část, E. 1 Zápisy z jednání, vyjádření, stanoviska.

D.1.1.13 **Přílohy**

Příloha E. 3 Výpis z listu vlastnictví – seznam vlastníků dotčených pozemků.