




HG partner s.r.o.

Husova 78, 250 82 Úvaly
www.hgpartner.cz

Tel/fax: 246 082 015
777 167 973
e-mail: vesely@hgpartner.cz

Paré č.:

Investor: Český rybářský svaz MO Úvaly, 250 82 Úvaly			Počet A4:	14	
Odpovědný projektant:	Ing. Pavel Veselý		Datum:	03/2012	
Vypracoval:	Ing. Pavel Veselý		Změna:	-	
Akce: Rekonstrukce rybníka Lhoták			Účel:	DUR	
			Č. zakázky:	H 11-009	
Název částí: SOUHRNNÁ TECHNICKÁ ZPRÁVA			Část:	C	
Příloha: SOUHRNNÁ TECHNICKÁ ZPRÁVA			Měřítko:	Č. přílohy: C.1	

C.1 Souhrnná technická zpráva

Obsah:

	str.
1. Popis stavby.....	3
1.1 Zdůvodnění výběru stavebního pozemku.....	3
1.2 Zhodnocení staveniště.....	3
1.3 Zásady urbanistického, architektonického a výtvarného řešení.....	4
1.4 Zásady technického řešení.....	4
1.4.1 Popis technického řešení.....	4
1.5 Zdůvodnění navrženého řešení stavby.....	8
2.1 Údaje o průzkumech.....	8
2.2 Údaje o ochranných pásmech, chráněných území a kulturních památkách.....	9
2.2.1 Dotčené inženýrské sítě a jejich ochranná pásma.....	9
2.2.2 Údaje o chráněných území.....	9
2.2.3 Údaje o kulturních památkách.....	9
2.3 Požadavky na bourací práce a kácení porostů.....	9
2.4 Požadavky na zábory ZPF a lesních pozemků.....	10
2.5 Územně technické podmínky území a podmínky koordinace stavby.....	10
2.6 Údaje o souvisejících stavbách.....	10
2.7 Bilance zemních prací, požadavky na přísun nebo deponie zeminy.....	11
2.8 Venkovní a sadové úpravy.....	11
3. Základní údaje o provozu.....	12
3.1 Popis navrhovaného provozu.....	12
3.2 Předpokládané kapacity provozu a výroby.....	12
3.3 Popis technologií a výrobního programu.....	12
3.4 Návrh řešení dopravy v klidu.....	12
3.5 Odhady potřeby materiálů, surovin.....	12
3.6 Řešení likvidace odpadů nebo jejich využití, řešení likvidace splaškových a dešťových vod.....	12
3.7 Odhad potřeby vody a energií pro výrobu.....	12
3.8 Řešení ochrany ovzduší.....	12
3.9 Řešení ochrany proti hluku.....	12
3.10 Řešení ochrany stavby před vniknutím nepovolaných osob.....	13
4. Zásady zajištění požární ochrany stavby.....	13
5. Zajištění bezpečnosti provozu stavby při jejím užívání.....	13

6. Užívání stavby osobami s omezenou schopností pohybu a orientace	13
7. Vliv stavby na životní prostředí a ochranu zvláštních zájmů	13
8. Návrh řešení ochrany stavby před negativními účinky vnějšího prostředí	14
9. Civilní ochrana.....	14

1. Popis stavby

1.1 Zdůvodnění výběru stavebního pozemku

Akce rekonstrukce rybníka Lhoták je vyvolána z důvodu zlepšení funkce rybochovné nádrže. Nutnost revitalizace vyplývá ze současného velmi špatného technického stavu hráze a zátopy. Vlivem toho dochází k průsakům přes hráz rybníka a ke snížení provozní hladiny rybníka (v návaznosti se snižuje i zatopený prostor rybníka určený pro chov ryb). PD navrhuje opravu rybníka a odtěžení sedimentu. Jedná se o opatření, které zlepšuje stávající stav rybníka zejména jeho původní účel – rybochov. Vlastní návrh technického řešení je dán charakterem území, charakterem nádrže a je upraven dle výsledků projednání zástupců zadavatele a všech vlastníků dotčených pozemků. Řešení zohledňuje hlediska vodohospodářská a technická, územní nároky a vlastnické vztahy.

1.2 Zhodnocení staveniště

Rybník se nachází na jižním okraji intravilánu obce Úvaly. Rybník je vybudován jako průtočná nádrž v údolní nivě Škvoreckého potoka. Jako součást kaskády rybníků je umístěn mezi výše položený rybník Úvalský Horní a níže situovanou soustavu chovných rybníčků. Jižní stranu nádrže tak tvoří hráz výše položené nádrže, po níž vede nezpevněná komunikace jako jediný přístup do zátopy rybníka Lhoták. Pravý břeh je tvořen zčásti upravenou zatravněnou plochou a zčásti zarostlým strmým svahem. Levý břeh je tvořen svahem porostlým stromy a keři. Severní stranu rybníka tvoří jeho hráz s funkčními objekty, po které vede stezka pro pěší. Dotčené území je součástí vymezeného místního biokoridoru.

Vlastní staveniště zahrnuje zátopu rybníka s přilehlými břehy a hráz včetně výpustného objektu a bezpečnostního přelivu. Nátok do nádrže je přímo skluzem od přelivu nebo výpustným zařízením přes loviště z rybníka Úvalský Horní. Hladina normálního nadržení rybníka Lhoták tak sahá přímo k patě vzdušného líce tohoto rybníka. Vlastní zátoka je zanesená silnou vrstvou sedimentu. Průměrná mocnost sedimentu v zátopě rybníka byla předběžně zjištěna v mocnosti 0,5 m. Celý břeh levý je místy značně podemletý. V blízkosti přelivu jsou na levém břehu patrné známky sesuvu břehové stěny. Tento úsek je stále nestabilní. Těleso hráze je zemní homogenní s šířkou v koruně 2,5 m. Návodní líc je v horní části opevněn dnes značně porušenou betonovou dlažbou. Vzdušný líc je zatravněný a jsou zde patrné výrazné průsaky. Koruna hráze je taktéž zatravněna s nevyrovnanou niveletou. Délka hráze je cca 55 m. Bezpečnostní přeliv je umístěn na levé straně hráze. Je tvořen betonovou zdí v délce přelivné hrany 7,8 m opatřenou česlemi. Spadiště přelivu obdélníkového průřezu betonové konstrukce navazuje pod hranou přelivu na obdobně opevněný skluz, který je napojen na obtokové koryto podél rybníka Úvalský dolní. Zavázání vlastního přelivu do hráze i

boku údolí a stejně tak opevnění spadiště a skluzu je v havarijním stavu. Stálý odtok z nádrže je přes dvojitý betonový požerák o vnitřních rozměrech 60x75 cm umístěný ve středu hráze. Odpadní potrubí o průměru 0,3 m (betonová trouba) ústí na vzdušném líci přes loviště rybníka Lhoták do sádek. Především stav potrubí výpusti je dnes ve špatném stavu.

V dotčeném území se vyskytují inženýrské sítě. Na jižní straně nádrže, kterou tvoří hrázové těleso výše položeného rybníka, se nalézá nadzemní elektrické vedení NN a dále nadzemní vedení veřejného osvětlení.

Předpokládá se provádění prací za použití mechanismů i ručně. Rekonstrukce funkčních objektů bude prováděna jak z komunikace na koruně hráze tak přímo ze zátopy. Přístup ke stavbě bude umožněn napojením hráze na ul. Srbskou pomocí zářezu ve svahu a částečně násypu přes korunu. (viz výkres Celkové situace). Umístění zařízení staveniště bude upřesněno v dalším stupni, předpokládá se však jednotné zařízení staveniště pro více rybníků a poté pouze manipulační plochy pro manipulaci s materiálem a výkopkem. Přesná poloha bude určena až po domluvě zhotovitele s majitelem pozemku a podle místních omezení.

1.3 Zásady urbanistického, architektonického a výtvarného řešení

Vzhledem k tomu, že se jedná o rekonstrukci rybníka ve stávajících hranicích pozemků, je konstatováno, že celkovou opravou nedojde k zásadním urbanistickým a architektonickým změnám. Nové řešení funkčních objektů bude provedeno tak, aby svou velikostí a vzhledem nijak nenarušovaly stávající ráz území. Rekonstrukcí rybníka s vhodnou úpravou okolních břehů dojde k zvýraznění tohoto významného krajinného prvku a celkově ke zlepšení krajinně-estetického působení tohoto území.

1.4 Zásady technického řešení

Investorem akce je ČRS MO Úvaly. Projektová dokumentace (PD) vzniká za spolupráce investora, projektanta, obce Úvaly. Jedná se o rekonstrukci rybníka Lhoták, vytěžením sedimentu (odbahněním) a opravou hráze a funkčních objektů nádrže.

Rekonstrukce zabezpečí především obnovu původní funkce rybníka v plném rozsahu rybochov. Zvolený druh oprav a rekonstrukcí, volba materiálu zajistí lepší začlenění do krajiny. Velikost rybníka v rámci pozemků, podélný spád nádrže a přírodní charakter rybníka zůstane zachován.

1.4.1 Popis technického řešení

Rekonstrukce rybníka Lhoták je vyvolána z důvodu celkového nevyhovujícího technického stavu nádrže. Hráz má nedostatečnou šíři koruny i bezpečnostní převýšení a vykazuje značné deformace. Opevnění návodního líce je nedostatečné, vzdušný líc hráze

vykazuje množství výrazných průsaků a vlastní těleso hráze obsahuje kaverny. Zavázání bezpečnostního přelivu do hráze i do boku údolí je v havarijním stavu. Stejně tak betonové opevnění spadiště a navazujícího odpadního koryta je silně porušené. Výpustné zařízení, především spodní výpust je v současném stavu nevyhovující. Zátopa rybníka je zanesena silnou vrstvou sedimentu a břehy jsou místy nestabilní.

Cílem PD je návrh celkové rekonstrukce nádrže. Je navržena oprava hrázového tělesa rybníka, která spočívá ve zvýšení a rozšíření hráze. Bude provedeno návodní těsnění z vhodného materiálu. A při tom bude vytvořen a vhodně opevněn zcela nový návodní líc. V rámci tohoto opatření jsou dále navrženy rekonstrukce funkčních objektů, které budou do hráze vhodně začleněny. Bezpečnostní přeliv bude proveden jako sdružený objekt (kašnový přeliv s představeným požerákem) a patřičně přemostěn. Odtok od přelivu bude nově opevněn a bude navazovat do stávajícího odpadního koryta. Rekonstrukce stávajícího výpustného zařízení předpokládá výměnu stávajícího požeráku i odpadního potrubí. Dále je navrženo odtěžení sedimentu ze zátopy rybníka a celková úprava břehové vegetace.

Vytěžením usazeného sedimentu značné mocnosti dojde k obnově zásobního prostoru rybníka. Rekonstrukce všech funkčních objektů přispěje k lepší obsluze rybníka a zamezí škodám, které mohou způsobit vyšší povodňové průtoky na majetku v podhrází v případě havárie současných objektů. Celková úprava doprovodné vegetace přispěje k přehlednosti břehů a bude mít pozitivní vliv na vzhled dotčeného území.

Rekonstrukce je rozdělena na 6 hlavních stavebních objektů. (viz výkres Celkové situace).

SO 01 – Odbahnění rybníka

V zátopě rybníka dojde k odstranění usazeného sedimentu a následně k jeho transportu na dohodnuté úložiště. Mocnost dnového sedimentu byla předběžně zjištěna v průměrné tloušťce 0,5 m. Těžba sedimentů musí být provedena dle projektu tak, aby v zátopě nevznikla bezodtoková místa. Dno bude vyspádováno směrem k výtoku z nádrže tak aby bylo možné odvodnění celé plochy rybníka při jeho vypouštění. Na dně rybníka je doporučeno zachovat 5 - 10 cm silnou vrstvu sedimentu, která po jeho opětovném napuštění napomůže jejímu novému biologickému oživení.

Odtěžením nánosů dojde k obnově celkového zásobního prostoru rybníka. Tato úprava bude mít pozitivní vliv na všechny organismy specifické pro vodní prostředí a stabilizaci hydrologických poměrů v místě.

V dalším stupni dokumentace bude proveden rozbor skeletu sedimentu. Pro upřesnění a rozdělení zrnitostního složení sedimentu v ploše zátopy. Předpokládá se rozdělení sedimentu na dvě části – s vyšším obsahem skeletu a bez skeletu.

SO 02 – Oprava hráze

Hráz rybníka je v současné době zcela nevyhovující. Šíře koruny 2,5 m je malá, bezpečnostní převýšení nedostatečné, niveleta koruny nevyrovnaná, návodní líc je nedostatečně opevněn, na vzdušném líci jsou patrné četné průsaky a kaverny v hrázi narušují její celkovou stabilitu. Je zde navrženo navýšení hráze s rozšířením její koruny na 3,5 m včetně nového vysvahování návodního i vzdušného líce. Návodní líc bude opevněn formou pohozy z lomového kamene o hmotnosti jednotlivých kamenů 80 – 200kg s urovnáním líce popřípadě makadamem ($d_s = 7\text{cm}$). Vzdušný líc bude nově urovnán písčitou navážkou, ohumusován a oset. Komunikace po hrázi bude zpevněna makadamem s prosívkou. Na levé straně hráze v místě přelivu bude provedeno kácení nevhodných vzrostlých stromů a odstranění křovin. Po dokončení celkových úprav budou tyto doprovody nahrazeny novou vhodnou výsadbou. Náhradní výsadba bude určena odborem ŽP obce Úvaly. Návrh náhradní výsadby (množství, druh a umístění výsadby) bude součástí dalšího stupně projektové dokumentace.

SO 03 – Rekonstrukce betonového přelivu a skluzu, výstavba nového požeráku (II)

Stávající bezpečnostní přeliv je umístěn na levé straně hráze. Je tvořen betonovou zdí v délce přelivné hrany 7,8 m opatřenou česlemi. Spadiště přelivu i odpadní koryto jsou opevněny betonovými konstrukcemi. Celkový stav přelivu je havarijní.

Rekonstrukce přelivu předpokládá kompletní odstranění stávajícího přelivu a vybudování nového. Nový přeliv je navržen jako sdružený objekt (kašnový přeliv s předsazeným požerákem) dimenzovaný na návrhový průtok Q_{100} . Bude mírně předsazen do nádrže a orientován do středu zátopy z důvodu vhodného nátoku na celou přelivnou hranu kašny, která je navržena v délce 14 m. Celý objekt bude železobetonový monolitický. Spadiště šířky 2,5 m bude navazovat na stejně široký skluz procházející tělesem hráze. Na vzdušné straně hráze se bude skluz zaústovat do stávajícího obtokového koryta. Skluz bude v místě hráze přemostěn lávkou pro pěší.

Předsazený požerák na čele kašny přelivu bude uzavřený dvojité výšky 3,6 m s přelivnou hranou dřevěné dluže šířky 0,8 m, nahoře s uzamykatelným poklopem. Přístup k požeráku bude buď dřevěnou lávkou z koruny hráze opatřenou zábradlím, anebo vnitřkem spadiště přelivu. Vypouštěcí potrubí bude použito betonové DN 500. Potrubí délky cca 12 m bude vedeno od požeráku pode dnem spadiště. Vyústění potrubí bude do skluzu na konci spadiště, kde bude tvořit stupeň výšky 0,85 m.

Plochy přiléhající za hrází ke skluzu a k odpadnímu korytu budou po dokončení úprav patřičně vysvahovány, ohumusovány a zatravněny. Zároveň zde bude doplněn vhodný vegetační doprovod.

SO 04 – Rekonstrukce požeráku (I)

Stávající výpustné zařízení bude v rámci celkové opravy hráze nahrazeno novým včetně spodní výpusti, která je dnes zcela nevyhovující. Nové těleso požeráku bude situováno v ose stávajícího zařízení tak, aby bylo zachováno vyústění spodní výpusti do vyhovujícího loviště rybníka, a bude zcela zasazeno do návodního líce. Požerák je navržen uzavřený dvojitý výšky 4,0 m s přelivnou hranou dřevěné dluže šířky 0,8 m, nahoře s uzamykatelným poklopem. Požerák bude vybudován z monolitického železobetonu. Koruna požeráku je předpokládána ve stejné výšce 260,60 m n. m. jako koruna hráze. Přístup k požeráku bude přímo z hrázové komunikace. Pro přívodní potrubí k požeráku ze zátopy a stejně tak pro spodní výpust požeráku bude použito betonové potrubí DN 500. Výpust bude za hrází ústít do stávajícího loviště rybníka. Potrubí budou patřičně opevněna.

SO 05 – Přístupy, zpevněné plochy

Hráz rybníka Lhoták je v současnosti přístupná pouze stezkou navazující na komunikaci Srbská, která končí nad pravým břehem rybníka nebo brankou areálu níže položených sádek. Jediný přístup do zátopy je z hrázové komunikace výše položené nádrže, která je přístupná po levobřežní polní cestě.

V rámci rekonstrukce hrázového tělesa bude provedena obslužná komunikace z ul. Srbská. Komunikace bude překonávat výškový rozdíl cca 10,5 m, bude nutné ji částečně zahloubit do svahu a částečně zvýšit násyp koruny hráze. Komunikace bude široká 3,5 m a bude navazovat na korunu tvořenou komunikací zpevněnou makadamem s prosívkou, která bude napojena sjezdem po vzdušním líci hráze směrem k lovištím na obslužnou komunikaci v současnosti končící v areálu sádek. V místě napojení sjezdu z hráze do podhrází u budov rybářství se sjezd dostává do kolize se stávající dřevěnou kolnou (skladem krmiva). Bude nutno tuto kolnu přesunout na vhodnější místo.

Pro odvoz sedimentu bude použit stávající přístup do zátopy využívající hrázovou komunikaci výše položené nádrže Úvalský Horní. Schéma přístupu na staveniště je patrné z výkresu celkové situace.

SO 06 – Přeložka přípojky NN

V současné době je vedena podzemní přípojka NN do areálu rybářství z rozvodné skříně umístěné na konci ulice Srbská, dále ve vzdušné patě hráze přibližně pod oplocením až

k rozvodné skříni umístěné v blízkosti dřevěné kolny. Toto vedení je pro opravu hráze nevhodně umístěné (po opravě by vedlo přes patní drén hráze). Bude nutno jej přeložit optimálně ke koruně hráze, aby nedocházelo k nežádoucím jevům při setkávání vedení s funkčními objekty hráze. Rozvodná skříň u dřevěné kolny bude přesunuta do vhodnějšího místa mimo budoucí sjezd do podhrází. Rovněž sloup osvětlení prostoru sádek bude nutno přesunout na vhodnější místo kvůli kolizi z budoucím sjezdem. (viz příloha D.8)

1.5 Zdůvodnění navrženého řešení stavby

Při návrhu stavby byly dodrženy příslušné obecné požadavky na výstavbu. Řešení stavby bylo dále navrženo v závislosti na jednání s dotčenými orgány, dotčenými vlastníky a se zástupci správce toku, a se zástupci správce rybníka. Stanovení podmínek pro přípravu výstavby

Parametry nádrže, které se předpokládají po rekonstrukci

- Plocha vodní hladiny při hladině stálého nadržení	8 070 m ²
- Plocha vodní nádrže při maximální hladině (při Q ₁₀₀)	8 460 m ²
- Objem vody při hladině stálého nadržení – zásobní objem	9 035 m ³
- Ovladatelný ochranný zásobní prostor nádrže	- m ³
- Neovladatelný retenční prostor nádrže	4 550 m ³
- Objem vody při maximální hladině (při Q ₁₀₀)	13 590 m ³
- Hloubka vody při HSN – maximální	2,40 m
- průměrná	2,10 m
- Hloubka vody při H _{max}	3,00 m
- Hladina stálého nadržení	259,40 m n.m.
- Hladina ovladatelného retenčního prostoru	- m n.m.
- Maximální hladina H _{max} (při Q ₁₀₀)	260,00 m n.m.
- Kóta koruny hráze	260,60 m n.m.

Provedením rekonstrukce hráze rybníka a přehodnocením stávajících výšek hladin dojde k částečnému zmenšení základních charakteristik nádrže. Tato změna však nebude mít zásadní vliv na hlavní funkce nádrže.

2.1 Údaje o průzkumech

Průzkum terénních podmínek byl uskutečněn formou několika pochůzek projektanta. V rámci těchto pochůzek byla projektantem pořízena bohatá fotodokumentace. Dále byla

stanovena mocnost dnového sedimentu v zátopě rybníka. Byl proveden rozbor sedimentů dle vyhlášky 257/2009 Sb. – výsledky rozboru viz Dokladová část.

V zájmové lokalitě bylo dále provedeno zaměření okolního terénu tachymetrickou metodou v souřadnicovém systému S-JTSK a výškovém systému B. p. v, zaměřena byla i mocnost sedimentu v jednotném rastru cca 15 x 15 m pomocí vpichů ocejchované tyče. Jako podklady pro hydrotechnické posouzení byla použita hydrologická data poskytnutá od ČHMÚ. Katastrální hranice jako podklad pro pozemkovou mapu, byly určeny z DKM.

2.2 Údaje o ochranných pásmech, chráněných území a kulturních památkách

2.2.1 Dotčené inženýrské sítě a jejich ochranná pásma

V uvažované lokalitě budou stavbou dotčeny dále uvedené inženýrské sítě a jejich příslušná ochranná pásma:

- podzemní vedení NN
- vedení kanalizace

V rámci navrženého řešení jednotlivých opatření budou inženýrské sítě přímo dotčeny a jsou nutné jejich ochrany. Stavební práce v ochranných pásmech budou prováděny s ohledem na stanovené podmínky a předpisy jednotlivých správců sítí uvedených v jejich vyjádření viz dokladová část. Případné přejezdy vedení inž. sítí v rámci manipulačních pruhů budou ošetřeny silničními panely.

2.2.2 Údaje o chráněných území

V dané lokalitě se nenachází žádné zvláště chráněné území.

2.2.3 Údaje o kulturních památkách

Stavbou nebudou dotčeny žádné památkově chráněné objekty.

2.3 Požadavky na bourací práce a kácení porostů

Stavba nevyžaduje zvláštní nároky na asanace a bourací práce. V daném místě budou rozebrány části opevnění hráze a stávající objekt požeráku a bezpečnostního přepadu, které jsou dnes v havarijním stavu.

V případě kácení vegetace stavba uvažuje pouze nutné odstranění náletových dřevin pro možnost přístupu a vlastní realizace, popř. náletových dřevin v místě hráze. Stavba uvažuje s kácením vzrostlých stromů jen v nezbytně nutném rozsahu a to v případě, kdy jsou stromy v kolizi s navrženými opatřeními nebo nevhodně zasahují do tělesa hráze, popř. obslužné

komunikace (sjezdu). Kácení vzrostlých stromů bude předem projednáno s dotčenými orgány ochrany přírody. Pokud dojde k poškození větví, kmenů nebo kořenů stromů, je stavebník povinen provést neprodleně nápravná opatření - čistý řez, začištění rány a ošetření vhodným preparátem.

2.4 Požadavky na zábory ZPF a lesních pozemků

Stavba si nevyžádá trvalé a dočasné zábory pozemku ZPF. Stavba se nenachází v blízkosti lesních pozemků.

2.5 Územně technické podmínky území a podmínky koordinace stavby

Po dobu výstavby nebudou dočasně využívány žádné stávající objekty.

Pro přístup na jednotlivé stavební pozemky bude po dobu realizace stavby využita stávající komunikační síť tvořená místními komunikacemi.

Pro skládku nezbytného množství stavebních materiálů bude využit dočasný zábor plochy zařízení staveniště, která je zakreslena v situacích.

Napojení stavby na energetickou síť se nepředpokládá. Případné napojení bude staveništními přípojkami, příkon cca do 10 kW, přičemž stavebník je povinen přesné místo napojení zajistit na základě žádosti na zřízení přípojek. Navrhuje se použití chemických WC, pitná voda se bude dovážet v cisterně. Telefonní napojení staveniště si zajistí dodavatel stavby pomocí mobilního telefonu.

Navrhovaná stavba neklade pro svůj provoz žádné požadavky na media. Neuvažuje se žádné připojení na energie, sdělovací rozvody, pitnou vodu ani odkanalizování.

Stavba je navržena tak, aby bylo zajištěno odvodnění dotčeného území a povrchů v současné podobě.

Před zahájením stavby je třeba zajistit vyznačení přítomných podzemních vedení přímo v terénu, a to jejich správci. Dále zajistit vstup na uvolněné dotčené pozemky a respektovat požadavky majitelů pozemků (viz dokladová část vyjádření majitele pozemků).

Přístupy na staveniště a manipulační plochy jsou vyznačené v příloze – D.3 Koordinační situace stavby. Stavba bude ohraničena pro zamezení vstupu třetích osob. V případě otevřeného výkopu, bude tento výkop zabezpečen proti pádu osob a zvířat.

2.6 Údaje o souvisejících stavbách

Stavba nenavazuje ani nekoliduje s jinými souvisejícími stavbami.

2.7 Bilance zemních prací, požadavky na přísun nebo deponie zeminy

Skrývka ornice	50 m ³
Výkopy celkem (zahrnuje ornici, výkopy, výlom a sediment)	5550 m ³
Zpětný zásyp (zahrnuje i ornici)	2800 m ³
Nedostatek zásypu	1600 m ³
Sediment	4350m ³

Požadavky na větší deponie v místě staveniště nejsou.

Nakládání s výkopkem, který nebude zpětně použit (sediment):

Dle § 2 odst. 1 písm. h) zákona č. 185/2001 se tento zákon netýká vytěžených sedimentů z vodních nádrží a koryt vodních toků, u kterých vlastník prokázal, že vyhovují limitům znečištění pro jejich využití k zavážení podzemních prostor a k úpravám povrchu terénu, stanoveným v příloze č. 9 k tomuto zákonu, a sedimentů z vodních nádrží a koryt vodních toků používaných na zemědělském půdním fondu podle zvláštních právních předpisů.

V případě splnění těchto limitů se nakládání se sedimenty řídí vyhláškou č. 257/2009 Sb., o používání sedimentů na zemědělské půdě. Jestliže sediment tyto limitní hodnoty nesplňuje je s ním nakládáno dle vyhlášky č. 294/2005 Sb., o podmínkách ukládání odpadů na skládky a jejich využívání na povrchu terénu a změně vyhlášky č. 383/2001 Sb., o podrobnostech nakládání s odpady, kdy je sediment opět na základě rozborů ukládán na povrch terénu (terénní úpravy, rekultivace) či na příslušnou skupinu skládky.

Dle provedených rozborů dle vyhlášky č. 257/2009 Sb. sediment rybníku vyhoví použití na zemědělské půdě. V případě nadlimitní hodnoty skeletu nad 4 mm se předpokládá rozdělení sedimentu na dvě části v poměru odpovídajícímu skutečnosti. A s částí množství sedimentu s vyšším obsahem skeletu bude nakládáno dle vyhlášky 294/2005 Sb.

Po provedení stavby budou dočasně dotčené pozemky uvedeny do původního stavu.

2.8 Venkovní a sadové úpravy

V rámci stavby nebudou prováděny žádné venkovní a sadové úpravy. Všechny jednotlivé pozemky a celé území dočasně dotčené stavbou bude uvedeno před dokončením stavby do původního stavu.

3. Základní údaje o provozu

3.1 Popis navrhovaného provozu

Stavba neuvažuje žádný předepisovaný provoz. Navrženou stavbou dojde k rekonstrukci koryta toku ve stávajících hranicích toku.

3.2 Předpokládané kapacity provozu a výroby

Vzhledem k charakteru stavby není předmětem.

3.3 Popis technologií a výrobního programu

Vzhledem k charakteru stavby není předmětem.

3.4 Návrh řešení dopravy v klidu

Vzhledem k charakteru stavby není předmětem.

3.5 Odhady potřeby materiálů, surovin

Vzhledem k charakteru stavby není předmětem.

3.6 Řešení likvidace odpadů nebo jejich využití, řešení likvidace splaškových a dešťových vod

Odpady vzniklé v rámci stavby (přebytečný nevhodný výkopek atd.) budou zařazeny dle vyhlášky č. 381/2001 Sb., ve znění pozdějších předpisů (katalog odpadů), a předány pouze osobě oprávněné k převzetí příslušných odpadů. Specifikace a zařazení odpadů budou upřesněny v dalším stupni projektové dokumentaci. Stavba svým charakterem nevyžaduje řešení likvidace splaškových a dešťových vod.

3.7 Odhad potřeby vody a energií pro výrobu

Vzhledem k charakteru stavby není předmětem.

3.8 Řešení ochrany ovzduší

Vzhledem k charakteru stavby není předmětem.

3.9 Řešení ochrany proti hluku

Dle průběhu stavby budou zdroji hluku běžná stavební zařízení a nářadí jako univerzální nakladač, nákladní automobil a dále ruční a mechanické nářadí. S ohledem na umístění stavby

vůči chráněným objektům (bytová zástavba) a vzhledem k charakteru stavby nejsou v daném místě uvažována žádná protihluková opatření.

3.10 Řešení ochrany stavby před vniknutím nepovolaných osob

Vzhledem k charakteru stavby není předmětem.

4. Zásady zajištění požární ochrany stavby

Navrhovaná stavba svým charakterem nevyžaduje řešení požární ochrany. Realizací stavby zůstane v nezměněné podobě zachována využitelnost místních přístupových komunikací a nástupních ploch pro požární techniku.

5. Zajištění bezpečnosti provozu stavby při jejím užívání

Navrhovaná stavba svým charakterem nevyžaduje řešení zajištění bezpečnosti provozu stavby.

6. Užívání stavby osobami s omezenou schopností pohybu a orientace

Vzhledem k charakteru stavby není předmětem.

7. Vliv stavby na životní prostředí a ochranu zvláštních zájmů

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.

Po dokončení stavby nevznikají nová rizika pro životní prostředí, naopak se snižuje riziko poškození životního prostředí v důsledku povodní.

Realizací stavby nedojde k tvorbě nebezpečného odpadu - nadbytečná zemina z výkopů má charakter inertního materiálu, který je možné použít pro další zpracování, v místě stavby (zásypy atp.). Přebytečná zemina z výkopů a odtěžený naplavený sediment budou následně odvezeny a skládkovány. Rozebrané stávající kamenné konstrukce, či vytěžený kamenný

materiál z koryta budou přetříděny a použity do nových konstrukcí. Použitím materiálů ani jejich výrobou nevznikají nebezpečné odpady. Po provedení opravy nevznikají nároky na využívání pitné vody, nedochází ke spotřebě energií, ani k produkci odpadních vod či jiných odpadů.

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

Na březích toku i v korytě se nachází větší počet vzrostlých stromů a náletů. Stavba uvažuje s kácením vzrostlých stromů jen v nezbytně nutném rozsahu a to v případě, kdy jsou stromy v kolizi s navrženými opatřeními. Dále dojde ke kácení náletové vegetace, která přímo zasahuje do konstrukce hráze a která znemožňuje provádění navržených opatření.

Celkově lze konstatovat že stavba nemá negativní vliv na životní prostředí.

8. Návrh řešení ochrany stavby před negativními účinky vnějšího prostředí

Účelem navrhované stavby je obnova původní funkce rybníka - rybochov. Funkce rybníka bude stavbou zvýšena a zlepšena.

Území není poddolováno.

Navrhovaná stavba není vzhledem ke svému charakteru ohrožena seizmicitou a výskytem radonu.

Navrhovaná stavba nemá vliv na stávající úroveň hladiny hluku v obci.

9. Civilní ochrana

Vzhledem k charakteru stavby není předmětem.