

Č. zak.: 20/406

Č. objednatele:

Název akce: **Česká Kamenice, malá vodní nádrž nad Koupalištěm – obnovení retenční schopnosti**

Stupeň: DSP/DPS

Příloha D.1

D.1 TECHNICKÁ ZPRÁVA



AZ CONSULT, spol. s r.o.

Číslo zakázky.....**20/268**

Výrobek uvolněn k použití

Datum.....**XII. 2021**

D..1 Architektonicko-stavební řešení

D..1.1 Účel objektu, funkční náplň, kapacitní údaje

a) účel objektu

Jedná se obnovení retenčního prostoru malé vodní nádrže mezi provozní hladinou a bezpečnostním přelivem a obnovu ekostabilizačních funkcí na vodu vázaných ekosystémů. Obnovy funkcí nádrže se docílí odstraněním sedimentů, vytvarování litorálního pásma a úpravou – snížením provozní hladiny na stávajícím sdruženém objektu do původní – projektované nivelety.

- 1) SO 01 Příprava území
 - vypuštění malé vodní nádrže dle manipulačního řádu (8/2022)
 - odstranění lavičky na levé straně hráze
 - vytvoření koryta a úprava dna pro převádění běžných průtoků a odvodnění sedimentu
 - zřízení sjezdu do prostoru malé vodní nádrže a zařízení staveniště
- 2) SO 02 Odtěžení sedimentu
 - postupné odtěžení sedimentu a jeho odvoz
- 3) SO 03 Dokončovací práce a oprava sdruženého objektu
 - očištění sdruženého výpustního objektu tlakovou vodou
 - úprava přelivné hrany
 - opravení spárování
 - zřízení dřevěného prahu
 - odstranění sjezdu do prostoru malé vodní nádrže
 - výměna stávajících dluží, utěsnění a napuštění nádrže
 - zpětné osazení lavičky
 - odstranění zařízení staveniště
 - terénní úpravy, ohumusování a osetí

b) navrhované kapacity

Objem odstraněného sedimentu:	1835 m ³
Průměrná mocnost sedimentu:	0,54 m
Celková plocha odstranění sedimentu:	3 428,0 m ²
Sjezd do prostoru nádrže:	délka 19,4 m, sklon 17 %, šířka 3,5 m
Manipulační plocha:	délka 10,0 m, šířka 3,5 m
Dřevěný práh litorálního pásma	délka 28,0 m, max. výška 0,8 m

c) předmět projektové dokumentace

Jedná se obnovení retenčního prostoru malé vodní nádrže mezi provozní hladinou a bezpečnostním přelivem a obnovu ekostabilizačních funkcí na vodu vázaných ekosystémů. Obnovy funkcí nádrže se docílí odstraněním sedimentů, vytvarování litorálního pásma a úpravou – snížením provozní hladiny na stávajícím sdruženém objektu do původní – projektované nivelety.

D..1.2 Architektonické a výtvarné řešení

Jedná se o údržbu díla vodohospodářského významu, která po svém dokončení nenaruší krajinný ani architektonický ráz okolí. Dojde k odtěžení sedimentů z malé vodní nádrže, a to na úroveň předpokládané původní úrovně dna nádrže.

D..1.3 Materiálové řešení

a) SO 01 Příprava území

- Sjezd do prostoru nádrže
 - Betonové silniční panely tl. min. 200 mm
 - Geotextílie 300 g/m² ve dvou vrstvách
 - Štěrka fr. 63/125 mm

b) SO 02 Odtěžení sedimentu

Sediment z prostoru nádrže nevyhověl dle tabulky č. 10.3 pro uložení sedimentu na povrchu terénu z hlediska parametru sumy BTEX (suma benzenu, toluenu, ethylbenzenu a xylenu).

Dle vyhlášky 294/2005 Sb. příloha 11, odst. 6a je možné uložení odtěženého sedimentu na povrchu terénu (obsah anorganických a organických škodlivin v sušině sedimentu byl překročen u jednoho ukazatele dle tabulky 10.3, ale následně byly splněny požadavky při zkouškách akutní toxicity stanovené ve sloupci II tabulky 10.2).

c) SO 03 Dokončovací práce a oprava sdruženého objektu

- Oprava sdruženého objektu
 - oprava přelivné hrany – beton C35/45 – XM3, XF4, XC4, výztuž KARI síť 100/6 mm
 - oprava přelivné hrany – na přezdění použito stávající kamenivo
 - zdění a spárování MC20 pro vodostavební přírodní kámen
- Dřevěný práh litorálního pásma
 - kulatina – dubová Ø 150 a 200 mm
 - spoje kramlemi

D..1.4 Dispoziční řešení

Vzhledem k charakteru stavby není řešeno. Dispoziční řešení zůstane beze změny.

D..1.5 Provozní řešení

Obnovení retenční schopnosti malé vodní nádrže nad Koupalištěm, tedy provedením odbahnění bude umožněno manipulovat s retencí MVN dle manipulačního řádu.

D..1.6 Bezbariérové užívání stavby

Vzhledem k charakteru a účelu stavby se nepředpokládá pohyb osob s omezenou schopností pohybu a orientace. Při stavbě nebudou dotčena žádná zařízení využívaná těmito osobami.

D..1.7 Konstrukční a stavebně technické řešení

a) SO 01 Příprava území

Příprava území spočívá ve vypuštění malé vodní nádrže, odstranění stávající lavičky, příprava sjezdu do prostoru nádrže na levé straně hráze, a vytvoření koryta pro převedení běžných průtoků prostorem nádrže a pro odvodnění sedimentu. V korytě pod hrází bude umístěna průcezná hrázka.

Výše uvedené práce budou provedeny na podzim (vypouštění nádrže započne nejdříve 1. 9.).

b) SO 02 Odtěžení sedimentu

Těžba a nakládání sedimentu bude prováděna v prostoru nádrže kráčivým rypadlem. Odtěžení sedimentu bude probíhat na předpokládanou úroveň původního dna malé vodní nádrže. Po dokončení odtěžení bude v nádrži zachováno koryto pro převedení běžných průtoků, které bylo vytvořeno v rámci SO 01. Odtěžený sediment je možné uložit na terénu a bude tedy odvážen na pozemek určený městem Česká Kamenice a schválený AOPK. Projednávání vhodného pozemku bude s agenturou zahájeno bezprostředně po vypuštění malé vodní nádrže.

Zhotovitel zabezpečí prostor pod malou vodní nádrží proti odnosu sedimentu dále po toku. Dále zajistí, aby při přepravě sedimentu, nedocházelo k úniku vody z nákladového prostoru automobilů.

c) SO 03 Dokončovací práce a oprava sdruženého objektu

V rámci dokončovacích prací bude osazen dřevěný práh vymezující litorální pásmo. Dále bude provedeno odstranění sjezdu z prostoru nádrže, osazení odstraněné lavičky, a úpravy terénu do původního stavu a osetí.

Dřevěný práh bude osazen dle výkresu C.3 Koordinační situační výkres. Horní hrana prahu bude ukončena 0,6 m pod nové úrovně hladiny. Práh bude zhotoven z kulatiny z tvrdého dřeva (svislé kůly Ø 150 mm, vodorovné kuláče Ø 200 mm). Maximální výška prahu bude 0,8 m. Prostor litorálního pásma zůstane po odtěžení sedimentu bez úprav. Je preferováno samovolné zanesení prostoru novým sedimentem. Spojování bude provedeno ocelovými kramlemi.

Stávající sdružený objekt bude očištěn tlakovou vodou. Poškozené spáry budou očištěny a přespárovány (předpoklad přespárování celého objektu, cca 80,0 m²). Stávající dluže budou vyjmuty a zkontrolovány a případně vyměněny za nové, a to ve stejném rozměru a materiálu. V PD je předpokládáno s výměnou dluží v celém rozsahu.

Stávající přelivné hrany sdruženého výpustního objektu budou opraveny. Oprava bude provedena odbouráním stávající hrany o 0,7 m, kde na výšku 0,3 m bude provedeno přezdění ze stávajících kamenů na MC20 (malta pro zdění a spárování přírodního vodního kamene). Mezi znovu vyzdžené kameny budou vloženy ocelové trny Ø 8 mm, dl. 450 mm, hloubka kotvení min. 250 mm. Tyto trny po vzdálenosti $a = 0,3$ m budou složit na vyvázání konstrukční výztuže nové betonové přelivné hrany. Nová betonová přelivná hrana bude výšky 0,4 m a šířky 0,3 m, vnitřní hrana bude zaoblena v oblouku o poloměru $R=150$ mm. Pro betonáž bude použit beton C35/45 – XM3, XF4, XC4, konstrukční výztuž bude z KARI sítě 6/100 mm.

Po dokončení prací bude na levou stěnu sdruženého objektu osazena vodočetná lať s informačními značkami (kovové) s vyznačením zásobní a maximální hladiny (zásobní – 325,71 m n.m., resp. 0,2 m pod úrovní přelivné hrany bezpečnostního přelivu, maximální – 326,58 m n.m., resp. 0,67 m nad úrovní přelivné hrany bezpečnostního přelivu). Nula vodočetné latě bude osazena na úroveň zásobní hladiny. Stupnice latě bude stoupající nad úroveň hladiny (1,0 m) a klesající pod úroveň hladiny (cca 2,0 m).

D..1.8 Bezpečnost při užívání stavby, ochrana zdraví a pracovní prostředí

Bezpečnost stavby během jejího provozu bude zajištěna jejím provedením v souladu s příslušnými ČSN a TNV.

D..1.9 Stavební fyzika

S ohledem na charakter stavby se neřeší.

D..1.10 Zásady hospodaření s energiemi

S ohledem na charakter stavby se neřeší.

D..1.11 Ochrana stavby před negativními účinky vnějšího prostředí

a) ochrana před pronikáním radonu z podloží

S ohledem na charakter stavby se neřeší. Stavba nemá obytné místnosti.

b) protikorozi ochrana, ochrana před bludnými proudy

Existence bludných proudů se nepředpokládá.

c) ochrana před technickou seizmicitou

Stavba leží v seizmicky klidné oblasti.

d) ochrana před hlukem

Charakter stavby nevyžaduje.

e) protipovodňová opatření

Stavební záměr je navržen ve stávajícím prostoru malé vodní nádrže na bezejmenném toku IDVT 102 29 699, stavební záměr se **nachází** v záplavovém území Q5 a v aktivní zóně záplavového území Q100. Vodní tok nemá stanovené záplavové území.

Vzhledem k charakteru stavby není uvažováno s protipovodňovými opatřeními.

D..1.12 Údaje o požadované jakosti navržených materiálů a o požadované jakosti provedení

Práce musí být vykonávány v souladu s posledním vydáním ČSN, právních norem a technických předpisů.

Prokázání jakosti výrobků použitých pro stavbu bude provedeno podle zákona 22/1997 Sb. a souvisejících nařízení vlády, zároveň budou dodrženy předepsané technologické postupy prací.

Prokázání jakosti materiálů bude provedeno v souladu s výše uvedenými podmínkami, rovněž je nutné dodržet příslušné technologické postupy prací.

a) Kámen

- Kamenná přelivná hrana

Pro dozdění části přelivné hrany budou použity stávající kameny vhodných tvarů, které byly získány částečným odbouráním. V případě nedostatku vhodného kamene, lze stávající kameny kamenicky opravit. Spárování nových kamenných konstrukcí bude provedeno MC20 pro vodostavební přírodní kámen.

b) Beton a železobeton

- Beton

Oprava přelivné hrany bude provedena z betonu C35/45 – XM3, XF4, XC4, s kamenivem $d_{min} = 22 \text{ mm}$, s dostatečnou mrazuvzdorností dle ČSN EN 12620, konzistence S2.

Zhotovitel stavby musí prokázat v souladu s požadavky projektu a zejména technickými specifikacemi všech požadovaných vlastností betonu. Předpokládá se, že stavební práce budou prováděny s nezbytnou zručností, s dostačujícím zařízením a zdroji nutnými pro provedení v souladu s platnými normami, požadavky projektové dokumentace a těchto požadavků na jakost díla (viz též čl. 4.1 ČSN EN 13 670). Betonové a ŽB konstrukce budou provedeny v souladu s ČSN EN 206+A1.

V případě, že práce budou prováděny v zimních měsících – betonováním za chladného počasí se rozumí betonování při teplotě okolí, jejíž denní průměr během tří po sobě následujících dní je nižší než:

- a) + 5 °C pro beton s obsahem portlandského cementu
- b) + 8 °C pro beton se smíšenými cementy

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

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

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

c) Ocelové prvky

- Výztuž

Nová betonová přelivná hrana bude vyztužena KARI sítí 100/6 mm, které budou spřaženy s kamennou zdí pomocí oc. prutů Ø8 mm z betonářské oceli B500B. Krytí výztuže bude 50 mm. Betonářská výztuž musí být specifikována v souladu s národní nebo evropskou normou respektující EN 10080. Třídy oceli podle EN 1992-1-1:2004, Příloha C, tabulka C.1.

Betonářská výztuž musí odpovídat požadavkům daným v technické, resp. Prováděcí specifikaci. Vlastnosti se musí zkoušet a dokumentovat podle EN 10 080. To platí také pro výztuž z nerezové oceli, pokud není v prováděcí specifikaci stanoveno jinak. Každý výrobek musí být jednoznačně identifikovatelný.

POZNÁMKA: Vlastnosti výztuže vhodné pro použití podle EN 1992-1-1 jsou uvedeny v informativní Příloze D ČSN EN 13 670.

Na povrchu výztuže nesmějí být uvolněné produkty koroze a škodlivé látky, které mohou nepříznivě působit na ocel, beton, nebo na soudržnost mezi nimi. Lehké zrezivění povrchu je přípustné.

d) Dřevěné prvky

- Kulatina

Dubová kulatina o průměru 150 a 200 mm. Svislé kůly, délky min. 2,5 m, budou po odtěžení zabírány do dna. Vodorovné kusy, délky 3,0 m, budou ukládány maximálně ve čtyřech vrstvách tak, aby horní hrana prahu byla 0,6 m pod úrovní hladiny v nádrži. Kuláče budou navzájem spojovány kramlemi.

- Dluže

Dluže budou zhotoveny z dubových prken. Rozměry budou zvoleny dle zjištěného stavu.

D..2 Stavebně konstrukční řešení

D..2.1 Popis navrženého konstrukčního systému stavby

- Základní charakteristiky zemin, zatřídění hornin

Na používané materiály se vztahují ustanovení zákona č. 22/97 Sb. a souvisejících nařízení vlády.

Základní charakteristiky zemin (sypanin), jako např. pojem zemina a popis zemin jsou obsaženy v ČSN 73 6133, ČSN 72 1006 a ČSN EN ISO 14689-1. Pojmy označující vlastnosti zemin jsou definovány v normách, které stanoví způsob zjištění těchto vlastností (ČSN 72 1010 až ČSN 72 1026 a ČSN 72 1191).

Termíny a značky související s klasifikačním systémem zemin jsou definovány v ČSN EN 1997-1.

Odtěžení zemin zahrnuje rozpojení hornin, odebrání výkopku, naložení na dopravní prostředek a odvezení do potřebné vzdálenosti. Výkopové práce se dělí na odkopávky, prokopávky, hloubené výkopy a výkopy v zemníku. Výklad pojmu uvádí ČSN 73 6133, ČSN EN ISO 14688-1, ČSN EN ISO 14688-2, ČSN EN ISO 14689-1.

Výkopové práce musí být provedeny na základě geometrického tvaru, který je uveden v dokumentaci pro provedení stavby (DSJ).

Pro zatřídění a stanovení vlastností a mezí použitelnosti zemin a skalních hornin jako základové půdy a sypaniny platí údaje v ČSN EN 1997-1, ČSN EN 1997-2, ČSN 73 6133. Každá hornina, vyskytující se ve výkopkách, musí být zatříděna do tříd těžitelnosti podle ČSN 73 6133 a ČSN EN 1610/Z1: 2010, kde je stanovena obtížnost rozpojování podle charakteristických vlastností hornin.

Třídy a skupiny těžitelnosti, způsob rozpojení a příklady zemin a hornin dle ČSN EN 1610/Z1. Definice a postupy určení hodnot IC (stupeň konzistence, IP (číslo plasticity) a ID (relativní hutnost) uvádí ČSN EN 1997-2. Změna zatřídění podle skutečnosti během stavby je možná pouze se souhlasem stavebního dozoru.

Současně musí být pro každou vyskytující se horninu stanoven její objem. Střídají-li se horniny v příčném řezu po vrstvách, v nichž se hornina také těží, zniveluje se každá vrstva a určí se objem výkopku příslušné třídy.

Kvalita zpracování a způsob kontroly je, kromě uvedených norem a předpisů, podrobněji specifikována v ČSN 72 1006.

- Odstranění sedimentu

Předpokládá se, že odstranění sedimentu bude probíhat za pomoci pásového rypadla a sacího bagru nebo jiné vhodné stavební techniky. Odstranění sedimentu bude probíhat na niveletu stávajícího dna, případně na upravenou niveletu dle přílohy D.2 Podélný profil. Nová niveleta dna nádrže byla navržena s ohledem na nadm. výšku výtoku ze sdruženého objektu. Podélný sklon nivelety nového dna je navržen ve 0,3 %. Předpokládá se, že z prostoru MVN nad Koupalištěm bude za pomoci pásového rypadla odstraněno 1 835,0 m³ sedimentu, který je rozprostřen na ploše cca 3 428,0 m². Průměrná mocnost sedimentu je 0,54 m.

Odstranění sedimentu bude probíhat po zaklesnutí vodní hladiny.

- Opatření pro zachycení uniklého sedimentu

Musí být provedena taková opatření, aby nedošlo k odnosu sedimentu dále korytem (IDVT 102 29 699, bezejmenný vodní tok ve správě Povodí Ohře, s.p.). A to z důvodu zamezení vzniku kalových lavic v korytě toku, či zanesení zatrubněné části sedimentem v zastavěné části města Česká Kamenice. Technický návrh na zamezení odnosu těženého sedimentu dále korytem je na předloží zhotovitel stavby dle jeho zkušeností a technických možností, např: průcezná hrázka z vrbového proutí a chvojí s hrubou geotextilií v korytě pod výtokem ze sdruženého objektu.

V průběhu prázdnění nádrže a před započítím zemních prací bude vyzkoušena funkčnost průřezné hrázky, a to po dobu minimálně jedné pracovní směny. Hrázkou může procházet pouze zakalená voda a v korytě za hrázkou nesmí být viditelné plochy nově usazeného sedimentu.

- **Spárování sdruženého objektu**

Je uvažováno přespárování celkem 80,0 m² zdiva.

Čištění bude provedeno vysokotlakým vodním paprskem (150 – 200 bar). Zároveň s čištěním opevnění budou vyčištěny všechny spáry. Povrch stávajících kamenných konstrukcí bude očištěn od mechů a od porostů. V případě, že se tlakovou vodou porost neodstraní, bude ze spár vegetace i s kořeny vytahána. V případě, že spáry nebudou vyčištěny tlakovou vodou, budou dočištěny bouracím kladivem. Hloubka čištění se předpokládá 5 cm.

Nejprve se po očištění povrchu zdiva provede vizuální kontrola jeho stavu. Indikátorem zvětrání kamene ve zdi je také jeho oblý tvar a spárovací malta, jež přechází přes jeho povrch. Pokud bude objeven rozpadající se nebo uvolněný kámen, bude z konstrukce odstraněn a nahrazen.

V případě uvolněných kamenů a možnosti vzniku kaveren se uvolněné a zvětralé kameny odstraní a vzniklá kaverna se vyčistí nejprve mechanicky odsekáním všech uvolněných částí betonu a poté se vzniklá kaverna vyčistí oplachovou vodou. Budování konstrukcí z lomového kamene se bude řídit ustanovením ČSN 73 2310 Provádění zděných konstrukcí. Při obnově zdiva musí být použito kamenicky opracovaných kamenů vhodné velikosti, tak aby vznikly spáry o velikosti 20 – 40 mm. Dozdívaná část musí být řádně provázána se stávající konstrukcí.

Pro vlastní opravu spárování bude platit následující postup: zbytky staré spárovací hmoty se odstraní vysokotlakým vodním paprskem (150 – 200 bar), v případě, že se stávající spárovací hmota neodstraní vodním paprskem, bude spárování odstraněno vysekáním za použití mechanizace (ruční bourací kladivo) na hloubku 5 cm. To platí pro kamenné zdivo v plném rozsahu. Poté se spáry vyčistí oplachovou vodou (náhrada za tlakovou vodu, hadicí s hasičskou proudnicí, očištění tlakovým vzduchem, případně drátěným kartáčem apod. je zcela nepřipustná) a takto vyčištěné spáry se ručně vyplní spárovací směsí do úrovně 3-5 mm pod povrchem zdiva. Oplachová voda nesmí mít tlak způsobující další prohloubení spár pod požadovanou hloubku 5 cm.

Pro výplň spár se použije spárovací pytlovaná směs pro spárování přírodního kamene a použití ve vnějším prostředí – MC 20.

Spárování nesmí být zahájeno dříve, než vysekané a oplachovou vodou vyčištěné spáry přebere inženýr stavby/TDS a jejich převzetí stvrdí zápisem do stavebního deníku.

Cementové malty pro spárování:

Základní požadavky na malty k použití ve venkovních stavebních částech s konstrukčními požadavky (podle soustavy norem ČSN a ČSN EN)

Vyhovuje ČSN EN 998-2 (72 2401)		
Pevnostní třída (pevnost v tlaku)		Md > 20 MPa
Počáteční pevnost ve smyku (dle EN 771)	malty pro spárování	0,15 MPa
Maximální obsah chloridů		Max 0,1 %
Absorpce vody (pro venkovní použití)		max.0,2 kg/(m ² .min ^{0,5})
Trvanlivost – počet zmrazovacích cyklů		min. 15

Doplňující požadavky na malty	malta pro spárování
Mez frakce kameniva	0-2 mm

V případě odlišných pokynů výrobce maltové směsi bude postupováno dle pokynů výrobce. Konzistence malty má být plastická, aby nedocházelo k vytékání směsi ze spár.

Malty pro výplň spár zdiva z lomového kamene musí splňovat požadavky ČSN EN 998-2 „Specifikace malt pro zdivo – Část 2: Malty pro zdění“.

- Čištění tlakovou vodou

Očištění tlakovou vodou (150–200 bar) se provede na konstrukci opěrných zdí (80,0 m²). Z jejich povrchu bude odstraněn mech a vegetace.

Převzetí očištěné plochy v každé etapě provádí inženýr stavby/TDS a teprve po převzetí, stvrzeném do stavebního deníku, je možno na očištěné ploše provádět další práce.

- Čištění spár v kamenném zdivu

Budou vyčištěny všechny spáry v opevnění koryta toku. Celková plocha čištění spár v kamenných zdech bude 80,0 m².

Veškeré spáry budou vyčištěny vysekáním do hloubky 5 cm, následně budou dočištěny oplachovou vodou a přespárovány MC 20. Oplachová voda nesmí mít tlak způsobující další prohloubení spár pod požadovanou hloubku 5 cm.

Spáry po vysekání nebudou čištěny tlakovou vodou.

Převzetí očištěné plochy v každé etapě provádí inženýr stavby/TDS a teprve po převzetí, stvrzeném, zápisem do stavebního deníku je možno na očištěné ploše provádět další práce.

- Dřevěný práh

Dřevěný práh bude osazen dle výkresu C.3 Koordinační situační výkres. Horní hrana prahu bude ukončena 0,6 m pod nové úrovně hladiny. Práh bude zhotoven z kulatiny z tvrdého dřeva (svíslé kůly Ø 150 mm, vodorovné kuláče Ø 200 mm). Maximální výška prahu bude 0,8 m. Prostor litorálního pásma zůstane po odtěžení sedimentu bez úprav. Je preferováno samovolné zanesení prostoru novým sedimentem. Spojování bude provedeno ocelovými kramlemi. Dřevěné kuláče budou, v době od zahájení stavby až po jejich uložení na místo, namočeny, a to z důvodu, aby nasákly vodou a minimalizovala se tak šance jejich vyplavání. Dřevěný práh bude zhotoven v co možná nejkratší době před předpokládaným napuštěním nádrže (zabránění opětovného vyschnutí dřeva).

D..2.2 Technologické podmínky postupu prací, které by mohly ovlivnit stabilitu vlastní konstrukce, případně sousední stavby

Technologický postup předloží zhotovitel stavby před zahájením prací. Prováděné práce nebudou mít vliv na stabilitu břehů a přilehlých pozemků. Před zahájením prací zhotovitel provede pasportizaci přilehlých pozemků a zařízení. Po dokončení stavby budou pozemky navraceny do původního stavu.

Pro přesun stavebních hmot a stavebního materiálu bude využito veřejných komunikací.

Práce budou prováděny v prostoru MVN nad Koupalištěm.

Stavbou zasažené povrchy budou opraveny do původního stavu. Travnaté plochy budou zarovnané, ohumusované a osety v celé šíři staveniště.

D..2.3 Zásady pro provádění bouracích prací a podchycovacích prací a zpevňovacích konstrukcí či prostupů

V případě zásahu do okolních pozemků ve větším rozsahu, než je nutné, budou v rámci stavby opraveny do původního stavu. Odpad bude odstraňován nebo využit v souladu s legislativními předpisy odpadového hospodářství ČR (viz Souhrnná technická zpráva kap. B.8).