

OBSAH

D.	DOKUMENTACE OBJEKTŮ A TECHNICKÝCH A TECHNOLOGICKÝCH ZAŘÍZENÍ	2 -
D.1	Dokumentace stavebního nebo inženýrského objektu	2 -
D.1.1	Architektonicko-stavební řešení	2 -
D.1.2	Stavebně-konstrukční řešení.....	2 -
D.1.2.1	<i>Technická zpráva</i>	<i>2 -</i>
D.1.2.2	<i>Výkresová část</i>	<i>5 -</i>
D.1.2.3	<i>Statické posouzení</i>	<i>6 -</i>
D.1.2.4	<i>Plán kontroly spolehlivosti konstrukcí</i>	<i>6 -</i>
D.1.3	Požárně bezpečnostní řešení	6 -
D.1.4	Technika prostředí staveb	6 -
D.2	Dokumentace technických a technologických zařízení.....	6 -
D.3	Požadavky na materiály a provádění stavby	6 -
D.3.1	Materiálové normy.....	6 -
D.3.2	Skladování materiálu.....	6 -
D.3.3	Manipulace a užití materiálu.....	6 -
D.3.4	Kvalita stavebních prací.....	7 -
D.3.5	Zkoušky a měření – obecně.....	7 -
D.3.6	Prohlídka a zkoušení během výstavby	7 -
D.3.6.1	<i>Materiály</i>	<i>7 -</i>
D.3.6.2	<i>Konstrukce – zkušební požadavky</i>	<i>7 -</i>
D.3.6.3	<i>Prohlídka a zkoušení před dokončením výstavby</i>	<i>8 -</i>
D.3.7	Opevnění kamenem	8 -
D.3.8	Zemní práce a konstrukce ze zemin	8 -
D.3.8.1	<i>Zemní práce – obecně.....</i>	<i>8 -</i>
D.3.9	Kamenné opevnění	9 -
D.3.10	Přehled platných norem a předpisů.....	10 -

D. DOKUMENTACE OBJEKTŮ A TECHNICKÝCH A TECHNOLOGICKÝCH ZAŘÍZENÍ

D.1 DOKUMENTACE STAVEBNÍHO NEBO INŽENÝRSKÉHO OBJEKTU

Jedná se o udržovací práce spočívající v odstranění povodňových škod na stávajícím vodním díle. Dále dojde k obnovení průtočné kapacity koryta vodního toku a zabránění další eroze břehových zón koryta, která by mohla vést k ohrožení stability vodního díla.

D.1.1 ARCHITEKTONICKO-STAVEBNÍ ŘEŠENÍ

Architektonicko-stavební řešení bylo podřízeno především účelu stavby s důrazem na odolnost a trvanlivost navržených konstrukcí. Stavba byla navržena tak, aby nerušila krajinný ráz a co nejvíce respektovala stávající půdorysné rozměry. Okolní stavbou dotčené pozemky budou v rámci dokončovacích prací uvedeny do původního stavu.

D.1.2 STAVEBNĚ-KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ

D.1.2.1 TECHNICKÁ ZPRÁVA

Stavba není členěna na stavební objekty. V rámci stavby bude provedeno:

- Stabilizace nátrže na levém břehu koryta toku těžkým kamenným záhozem.
- Stabilizace nátrže na pravém břehu koryta toku těžkým kamenným záhozem.
- Obnovení průtočného profilu koryta vodního toku, tj. úprava bermy odstraněním naplaveného zemního materiálu.

Veškerý zemní výkopek bude využit v místě stavby, tj. využití pro dosypání nerovností stávající opravované části bermy a pro uvedení veškerých stavbou dotčených ploch do původního stavu po dokončení stavby.

V potřebném rozsahu, který určuje tato projektová dokumentace bude před zahájením stavebních prací provedena skrývka vrchní humózní vrstvy tl. 0,10 m, která bude odděleně uložena na mezideponii a zabezpečena proti splavování. Jedná se o veškeré stavbou dotčené plochy, které budou po dokončení stavebních prací uvedeny do původního stavu zpětným ohumusováním tl. 0,10 m a osetím travní směsí.

V rámci staveniště bude veškerý vnitrostaveništní provoz využívat v maximální možné míře plochu bermy na levém a pravém břehu koryta vodního toku (dále VT). V případě nutnosti bude prostor bermy rozšířen zářezem do tělesa hráze (v místě paty) do požadované průjezdné šířky. Tento zářez se po dokončení stavby uvede do původního stavu (dosypáním a zhutněním vhodné zeminy po vrstvách dle požadavků ČSN 75 2410). Pro zajištění přístupu na bermu koryta bude potřeba vybudovat dočasný sjezd. Ten je navržen dosypáním a zhutněním zeminy do požadované figury, zpevnění silničními panely uloženými na lože tl. 150 mm z drceného kameniva frakce 16/32 mm. Drcené kamenivo bude uloženo na netkanou geotextilii 500 g/m², podrobněji viz výkresová dokumentace.

Část předmětné stavby bude prováděna v ochranném pásmu ČOV nebo pásmu hygienické ochrany vodního zdroje ve vlastnictví Vodovody a kanalizace Hodonín, a.s. Dále bude stavbou dotčeno ochranné pásmo společnosti EG.D, a.s. nadzemního vedení VN 22kV, kde musí být stavbou dodrženy platné min. vzdálenosti dle ČSN EN 50423-1, PNE 333301, viz vyjádření v dokladové části E. Podle zákona č. 458/2000 Sb. v platném znění je stanoveno ochranné pásmo tohoto nadzemního vedení VN 22kV, a to definováním souvislého prostoru vymezeným rovinami vedenými po obou stranách vedení ve vodorovné vzdálenosti, měřené kolmo na vedení, která činí od krajního vodiče vedení na obě jeho strany **7 m**. Zhotovitel zajistí a učiní veškerá opatření, aby nedošlo ke škodám na výše uvedeném zařízení, na majetku nebo na zdraví osob elektrickým proudem, zejména tím, že zhotovitel zajistí zejména:

- a) stavební výkopové práce prováděné v blízkosti nadzemního vedení budou prováděny tak, aby nedošlo k narušení stability podpěrných bodů a uzemňovací soustavy nebo nebyl jinak ohrožen provoz zařízení a bezpečnost osob,
- b) budou dodržovány platná ustanovení norem ČSN EN 50110-1 a PNE 333302, zvláště pak minimální dovolené vzdálenosti od vedení,
- c) při provádění stavebních prací nesmí dojít k poškození a znepřístupnění zařízení distribuční soustavy.

D.1.2.1.1 ODVODNĚNÍ STAVENIŠTĚ

Staveniště zahrnuje v jednotlivých řešených úsecích významnou část zatopeného břehu koryta vodního toku, proto je vzhledem k rozsahu prací technické řešení převodu za stavby ekonomicky nevýhodné.

Práce budou probíhat s ohledem na minimalizaci kalení, a to minimalizací pohybu techniky korytem toku.

Z důvodu prací probíhajících v korytě vodního toku budou stavební práce podřízeny aktuální hydrologické situaci. Při zvýšených průtocích, které by překračovaly limity pro vyklizení staveniště, bude stavba dočasně přerušena a bude vyklizeno staveniště. Tyto limity specifikuje povodňový plán.

D.1.2.1.2 STABILIZACE NÁTRŽE NA LEVÉM BŘEHU KORYTA TOKU A OBNOVENÍ PRŮTOČNÉHO PROFILU KORYTA VODNÍHO TOKU

Podrobné řešení obnovy levého břehu koryta toku je znázorněn ve výkresových přílohách č. D.1.2.2.1 až D.1.2.2.5. Stanovení celkových objemů zemního výkopku, zpětného zásypu a použitého kamene je patrný v samostatné příloze č. D.4. Navrhované stavební práce budou probíhat v korytě upraveného vodního toku, ve kterém se nachází hladina stálého nadržení (dáno vzdouvacími objekty). Tato projektová dokumentace uvažuje s úrovní hladiny stálého nadržení na kótě 170,86 m n. m.

Specifikace množství:

CELKOVÝ OBJEM VÝKOPKU ZEMINY =	94 m ³
CELKOVÝ OBJEM ZPĚTNÉHO ZÁSYPU ZEMINOU =	26 m ³
CELKOVÝ OBJEM NOVÉHO ZÁSYPU OHUMUSOVÁNÍ TL. 100 mm =	44 m ³
CELKOVÝ OBJEM ZÁSYPU ABRAZE KAMENIVEM FRAKCE 63-125 mm =	4 m ³
CELKOVÝ OBJEM OPEVNĚNÍ POD HLADINOU (KÁMEN min. hm. 700 kg) =	287 m ³
CELKOVÝ OBJEM OPEVNĚNÍ NAD HLADINOU (KÁMEN hm. 200-500 kg) =	131 m ³

Specifikace hlavních prací:

Obnova průtočného profilu – Předpokládá se strojní odkopávání (použití stroje např. Menzimuck, menší pásový bagr). V rámci stavebních prací se předpokládá pomístné odtěžení usazeného zemního materiálu z průtočného profilu koryta vodního toku, tj. odtěžení nánosů a rozšíření bermy na min. šířku 3,0 m s příčným sklonem v poměru 1:50 směrem do koryta VT. Při těžbě nánosů bude provedeno naložení na nákladní vozidlo a jeho postupné uložení na mezideponii. V určitých místech bermy bude provedeno její dosypání a vyrovnaní vhodným zemním materiálem ztuhnutým podle požadavků ČSN 75 2410 (zemina z výkopku).

Stabilizace abraze na LB koryta – Těžkým kamenným záhozem bude stabilizována břehová nátrž. V místě nátrže bude z břehu skryta humózní vrstva a břeh nátrže bude upraven a vysvahován. V případě potřeby bude abrazní srub dosypán kamenivem frakce 63-125 mm do požadované figury pro následné uložení kamenného záhozu. Na upravený břeh bude následně nasypáno opevnění těžkým kamenným záhozem v min. tl. 0,4 m. Nad hladinou bude použit lomový kámen s urovnáním líce a vyklínováním o hmotnosti kamene 200 až 500 kg (70 % velkých kamenů, 30 % menších kamenů). Pod hladinou bude použit lomový kámen s urovnáním líce o hmotnosti kamene min. 700 až 1000 kg. Největší kameny budou u paty svahu a budou zapuštěny min. 0,8 m pod úroveň stávajícího dna koryta. Záhozový kámen bude strojně zatlačen do břehu koryta. Nad úrovní kamenného záhozu bude obnovena berma koryta (viz výše) a terén bude následně ohumusován a oset vhodným travním semenem. Vzorový příčný řez stabilizace břehové abraze je patrný v příloze č. D.1.2.2.2.

Specifikace použitých materiálů:

- *zásyp abraze → kamenivo frakce 63-125 mm;*
- *kamenný zához nad hladinou → lomový kámen hmotnosti 200 kg až 500 kg (70 % velkých kamenů, 30 % menších kamenů), min. tl. 0,4 m;*
- *kamenný zához pod hladinou → lomový kámen hmotnosti 700 kg až 1000 kg.*

D.1.2.1.3 STABILIZACE NÁTRŽE NA PRAVÉM BŘEHU KORYTA TOKU A OBNOVENÍ PRŮTOČNÉHO PROFILU KORYTA VODNÍHO TOKU

Podrobné řešení obnovy levého břehu koryta toku je znázorněno ve výkresových přílohách č. D.1.2.2.6 až D.1.2.2.22. Stanovení celkových objemů zemního výkopku, zpětného zásyvu a použitého kamene je patrný v samostatné příloze č. D.5. Navrhované stavební práce budou probíhat v korytě upraveného vodního toku, ve kterém se nachází hladina stálého nadržení

(dáno vzdouvacími objekty). Tato projektová dokumentace uvažuje s úrovní hladiny stálého nadržení na kótě 170,86 m n. m.

Specifikace množství:

CELKOVÝ OBJEM VÝKOPKU ZEMINY =	1418 m ³
CELKOVÝ OBJEM ZPĚTNÉHO ZÁSYPU ZEMINOU =	444 m ³
CELKOVÝ OBJEM NOVÉHO ZÁSYPU OHUMUSOVÁNÍ TL. 100 mm =	590 m ³
CELKOVÝ OBJEM ZÁSYPU ABRAZE KAMENIVEM FRAKCE 63-125 mm =	566 m ³
CELKOVÝ OBJEM OPEVNĚNÍ POD HLADINOU (KÁMEN min. hm. 700 kg) =	5010 m ³
CELKOVÝ OBJEM OPEVNĚNÍ NAD HLADINOU (KÁMEN hm. 200-500 kg) =	1473 m ³

Specifikace hlavních prací:

Obnova průtočného profilu – Předpokládá se strojní odkopávání (použití stroje např. Menzimuck, menší pásový bagr). V rámci stavebních prací se předpokládá pomístné odtěžení usazeného zemního materiálu z průtočného profilu koryta vodního toku, tj. odtěžení nánosů a rozšíření bermy na min. šířku 3,0 m s příčným sklonem v poměru 1:50 směrem do koryta VT. Při těžbě nánosů bude provedeno naložení na nákladní vozidlo a jeho postupné uložení na mezideponii. V určitých místech bermy bude provedeno její dosypání a vyrovnaní vhodným zemním materiálem zhuštěným podle požadavků ČSN 75 2410 (zemina z výkopku). V místě vtokového čela stávajících závlahových objektů bude odtěžen nános za účelem obnovení průtočného profilu odběrných potrubí. Napojení navrhovaného kamenného opevnění bude navázáno na betonové vtokové čelo, taky aby nedošlo k omezení průtočného profilu odběrných potrubí (viz situační výkresy v části D.1.2.2.).

Stabilizace abraze na LB koryta – Těžkým kamenným záhozem bude stabilizována břehová nátrž. V místě nátrže bude z břehu skryta humózní vrstva a břeh nátrže bude upraven a vysvahován. V případě potřeby bude abrazní srub dosypán kamenivem frakce 63-125 mm do požadované figury pro následné uložení kamenného záhozu. Na upravený břeh bude následně nasypáno opevnění těžkým kamenným záhozem. Nad hladinou bude použit lomový kámen s urovnáním líce a vyklínováním o hmotnosti kamene 200 až 500 kg (70 % velkých kamenů, 30 % menších kamenů). Pod hladinou bude použit lomový kámen s urovnáním líce o hmotnosti kamene min. 700 až 1000 kg. Největší kameny budou u paty svahu a budou zapuštěny pod úroveň stávajícího dna koryta. Záhozový kámen bude strojně zatlačen do břehu koryta. Nad úrovní kamenného záhozu bude obnovena berma koryta (viz výše) a terén bude následně ohumusován a oset vhodným travním semenem. Vzorový příčný řez stabilizace břehové abraze je patrný v příloze č. D.1.2.2.2.

Specifikace použitých materiálů:

- *zásyp abraze → kamenivo frakce 63-125 mm;*
- *kamenný zához nad hladinou → lomový kámen hmotnosti 200 kg až 500 kg (70 % velkých kamenů, 30 % menších kamenů), min. tl. 0,4 m;*
- *kamenný zához pod hladinou → lomový kámen hmotnosti 700 kg až 1000 kg.*

D.1.2.2 VÝKRESOVÁ ČÁST

Doloženo v samostatné příloze této PD, viz příloha č. D.1.2.2.

D.1.2.3 STATICKÉ POSOUZENÍ

S ohledem na charakter stavby nebyly prováděny žádné statické výpočty. Stavba neobsahuje žádné nosné konstrukce.

D.1.2.4 PLÁN KONTROLY SPOLEHLIVOSTI KONSTRUKCÍ

Materiál a provedené konstrukce se budou řídit následujícími pravidly, která budou kontrolována autorským dozorem projektanta, technickým dozorem stavebníka a příp. dalšími subjekty danými stavebníkem.

D.1.3 POŽÁRNĚ BEZPEČNOSTNÍ ŘEŠENÍ

S ohledem na charakter stavby není třeba zpracovávat požárně bezpečnostní řešení.

D.1.4 TECHNIKA PROSTŘEDÍ STAVEB

Stavba neobsahuje žádná zařízení či systémy.

D.2 DOKUMENTACE TECHNICKÝCH A TECHNOLOGICKÝCH ZAŘÍZENÍ

Stavba neobsahuje žádná technická ani technologická zařízení.

D.3 POŽADAVKY NA MATERIÁLY A PROVÁDĚNÍ STAVBY

Podle požadavku stavebníka budou provedeny **2× zkoušky hutnění zeminy** (1× v místě dosypané a zhutněné části bermy – těleso hráze, 1× v místě upraveného tělesa hráze po odstranění dočasného sjezdu). Zkoušená místa budou zvolena na stavbě a odsouhlasena stavebníkem případně technickým dozorem stavebníka. V každém zkoušeném místě budou provedeny 3 ks objemové zkoušky zhutněné zeminy.

D.3.1 MATERIÁLOVÉ NORMY

Veškeré materiály použité na stavbě musí vyhovovat českým technickým normám nebo být vybaveny patřičnými atesty, platnými v České republice.

D.3.2 SKLADOVÁNÍ MATERIÁLU

Materiál musí být skladován tak, jak předepisuje výrobce nebo příslušný předpis. Různé druhy materiálu musí být skladovány odděleně, aby nedošlo k jejich záměně. Materiál, který byl při skladování znehodnocen špatným způsobem skladování nebo ošetřování nebo má prošlou lhůtu použití, nesmí být na stavbě použit a musí být na náklady zhotovitele neprodleně ze stavby odstraněn.

D.3.3 MANIPULACE A UŽITÍ MATERIÁLU

Materiálem smí být manipulováno jen dle předpisů výrobce, platných norem a ostatních předpisů, které se k manipulaci vztahují. Při manipulaci nesmí dojít k poškození materiálu.

Materiál, poškozený při manipulaci, smí být opraven a na stavbě použit jen se souhlasem Technického zástupce. Způsob opravy poškozeného materiálu musí být Technickým zástupcem odsouhlasen.

Materiál smí být použit jen tam, kde bude jeho užití předepsáno projektem nebo bylo jeho použití dohodnuto jinak. Pokud byl zabudován neschválený materiál, provede jeho odstranění a zabudování správného materiálu na své náklady Zhotovitel. Zhotovitel na své náklady též odstraní nebo opraví zabudovaný poškozený materiál.

D.3.4 KVALITA STAVEBNÍCH PRACÍ

Všechny práce související s výstavbou díla musí být prováděny v souladu se smlouvou o dílo, se schválenou projektovou dokumentací, platnými normami a předpisy, těmito „Technickými podmínkami“ a technologickými předpisy a postupy prací platnými pro tuto stavbu.

Předpokladem pro zajištění jakosti zhotovovacích prací je odborná způsobilost zhotovitele stavby. Zajištění jakosti zhotovitelem musí vycházet z jeho Systému jakosti (SJ), který je vypracován dle ČSN EN ISO 9002, případně ČSN EN ISO 9001. Příslušné certifikační dokumenty, prokazující způsobilost zhotovitele pro provedení požadovaných prací předloží zhotovitel jako součást své nabídky.

D.3.5 ZKOUŠKY A MĚŘENÍ – OBECNĚ

Zhotovitel zajistí a ocení vytyčení pro potřeby stavby. Vytyčení je vztaženo k souřadnému systému S – JTSK a výškovému systému Bpv. Přesnost vytyčení musí odpovídat ČSN 730420 – 1,2.

Zhotovitel zajistí před zahájením stavby vytyčení a jasné označení všech podzemních inženýrských sítí nacházejících se v areálu stavby a stavenišť.

Zhotovitel zajistí a ocení výškové a směrové zaměření dokončených konstrukcí. Výsledky zaměření budou zahrnuty do Dokumentace skutečného provedení stavby (DSPS).

D.3.6 PROHLÍDKA A ZKOUŠENÍ BĚHEM VÝSTAVBY

D.3.6.1 MATERIÁLY

Všechny materiály dodávané pro Dílo nebo tvořící jeho součást musí být nové a podrobeny prohlídce řízení jakosti, certifikaci a kde je to nutné, destruktivnímu zkoušení, aby se prokázala shoda s požadavky technického zástupce a účel, pro který jsou použity. Kde nejsou materiály se zaručenou jakostí pohotově k dispozici a kde se od materiálů vyžaduje vyhovění platným českým normám nebo jejich ekvivalentům, musí zhotovitel předložit technickému zástupci zkušební osvědčení materiálů poskytnuté zhotovitelem nebo výrobcem, osvědčující jejich shodu s příslušnými technickými specifikacemi.

D.3.6.2 KONSTRUKCE – ZKUŠEBNÍ POŽADAVKY

Zhotovitel musí zajistit veškeré potřebné pracovní síly, materiály a zařízení zhotovitele, nezbytné pro zkoušky.

D.3.6.3 PROHLÍDKA A ZKOUŠENÍ PŘED DOKONČENÍM VÝSTAVBY

Zhotovitel musí doložit zadavateli všechny certifikáty a zkoušky, které jsou požadovány, před zabudováním materiálů do stavby. Jedná se o certifikáty a zkoušky jednotlivých materiálů a výrobků na stavbě použitých.

Součástí dokladů zhotovitele budou také prohlášení o shodě u jednotlivých použitých výrobcích a materiálech, dle obvyklých zvyklostí při provádění stavby. O všech zkouškách bude informován technický zástupce a jemu budou předávány výsledky zkoušek.

D.3.7 OPEVNĚNÍ KAMENEM

Jakost kamene

Pro kamenná opevnění břehů a dna (kamenné záhozy) bude použit vhodný kámen pro vodní stavby například žula.

Kvalitu dodaného kamene bude dokladovat zhotovitel technickému zástupci výsledky průkazných zkoušek nebo atestů. Požadavky na jakost kamene do konstrukce opevnění jsou podrobně uvedeny v příslušné kapitole – viz dále.

Kontrola provádění opevnění

Kontroly projektem předepsaného provádění (ukládání do předepsaného lože, klínování, případně proštěrkování, počet vrstev, hrubé urovnání povrchu apod.) bude vykonávat technický zástupce průběžně a namátkově. Zhotovitel bude s dostatečným předstihem informovat technického zástupce o zahájení provádění konstrukce opevnění.

D.3.8 ZEMNÍ PRÁCE A KONSTRUKCE ZE ZEMIN

D.3.8.1 ZEMNÍ PRÁCE – OBECNĚ

Pro zemní práce platí především normy ČSN 73 3050 – Zemní práce a ČSN 72 1006 – Kontrola hutnění zemin a sypanin. Před započatím stavebních prací musí zhotovitel provést vytyčení všech podzemních sítí v území staveniště a jeho bezprostřední blízkosti. Při vykonávání zemních prací se musí dodržovat ustanovení předpisů o bezpečnosti a ochraně zdraví všech osob na stavbě.

Během výkopových prací nesmí být ohrožena stabilita jiné konstrukce ani provozuschopnost sítí technického vybavení v dosahu konstrukce. Výkopové práce v ochranných pásmech inženýrských sítí musí být prováděny ručně a v souladu s podmínkami uvedenými ve vyjádřeních (stanoviskách) správců těchto sítí. Zemní práce v ochranném pásmu inž. sítí musí být prováděny v souladu s podmínkami správců a vlastníků inž. sítí a v souladu s příslušnými právními a technickými předpisy, musí být zajištěn takový postup, aby nemohlo dojít k porušení těchto sítí.

V případě poklesu úrovně terénu vyšší než cca 5 až 10 cm v průběhu jednoho roku od provedení prací (zásypů) je třeba dodatečně upravit terén do původní úrovně, pokud bude povrch v konkrétní lokalitě uváděn do původního stavu.

Pro stavební práce musí být stavebníkem zvolena taková mechanizace, která bude odpovídat prostorovým podmínkám stavby a zaručí, že stavbou nebude zasaženo do sousedních pozemků.

Výkopy svahované

Před zahájením výkopových prací se v ploše prováděného výkopu provede skrývka ornice nebo odstranění stávajícího povrchu (prokořenělá vrstva). Zhotovitel zodpovídá za použití přebytkového výkopku. Zhotovitel provede své práce takovým způsobem, aby zamezil ohrožení nebo zhoršení kvality dna výkopů. Při provádění výkopů je třeba dbát na bezpečnost pracovníků dle příslušných právních a technických předpisů.

D.3.9 KAMENNÉ OPEVNĚNÍ

Na veškeré kamenné opevnění navržené v této PD bude použit kámen vhodný pro vodní stavby například žula.

Kameny budou ostrohranné, dobře ložné, zdravé a bez puklin. Použití valounů je vyloučeno. Použité kameny musí splňovat min. tyto parametry dle ČSN EN 13383-1:

- Objemová hmotnost min. 2500 kg/m³
- Pevnost v tlaku 150 MPa
- Lomové plochy kategorie RO5
- Odolnost proti štěpení kategorie CS90
- Odolnost proti otěru kategorie MDE10
- Nasákavost vodou kategorie WA0,5
- Odolnost proti zmrazování a rozmrazování kategorie FTA
- Rozpadavost kategorie SBA

Požadavky na základovou spáru

Po dokončení výkopu bude základová spára vždy očištěna v rozsahu umožňujícím zhotovení konstrukce. Vzhledem k tomu, že spára bude umístěna ve vodním toku, je předpokládáno, že se bude nacházet pod hladinou vody. Z tohoto důvodu je doporučeno, aby základová spára byla odhalena po co nejkratší dobu.

Provádění kamenného záhozu

Zához se ukládá na základovou spáru, případně kamenitý podsyp. Použité kamenivo musí vyhovovat předepsaným parametrům a rozměry a hmotnost kamenů musí splňovat požadavky uvedené v předchozích kapitolách.

Kamenolomy ČR s.r.o. (název materiálu – LK po prvním stupni drcení). Pro zához platí požadavek co nejkompaktnější konstrukce a tím i zajištění její maximální odolnosti vůči účinkům proudící vody. Celou technologii ukládání záhozu pak je třeba tomuto požadavku přizpůsobit. Zához bude vhodně doplněn jemnějším netříděním kamenivem nebo úlomky, které budou vyplňovat mezery mezi většími kameny nominální hmotnosti, čímž dojde k částečnému vyklínování mezer. Tímto opatřením bude zabráněno odplavení drobnějšího materiálu původního koryta z pod záhozu a vzniku kaveren mezi většími kameny. V kamenném záhozu hmotnosti 200 až 500 kg bude 70 % velkých kamenů a 30 % menších kamenů.

D.3.10 PŘEHLED PLATNÝCH NOREM A PŘEDPISŮ

TNV Odvětvová technická norma vodního hospodářství

Stavba bude respektovat především následující normy:

ČSN 72 1006 Kontrola hutnění zemin a sypanin a statické zatěžovací zkoušky

ČSN 72 1010 Stanovení objemové hmotnosti zemin. Laboratorní a polní metody

ČSN 72 1018 Laboratorní stanovení relativní ulehlosti nesoudržných zemin

ČSN 72 1800 Přírodní stavební kámen pro kamenické výrobky. Technické požadavky

ČSN EN 13383-1 a -2 Kámen pro vodní stavby

ČSN 73 0420-1a-2 Přesnost vytyčování staveb

ČSN 75 2410 Malé vodní nádrže