

DVT TÝNEČKA, DVT BEROŇKA – TĚŽBA SEDIMENTU



D.1. TECHNICKÁ ZPRÁVA

SRPEN 2021



Vodohospodářský rozvoj a výstavba
akciová společnost
Nábřeží 4, Praha 5, 150 56

VODOHOSPODÁŘSKÝ ROZVOJ A VÝSTAVBA
akciová společnost
150 56 Praha 5 – Smíchov, Nábřežní 4
DIVIZE 06
Tel: 257 110 226 fax: 257 319 398

Pracoviště Brno
Podsedy 751/3, Brno 625 00
e-mail: hubacek@vrv.cz

DOKUMENTACE PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY

DVT Týnečka a DVT Beroňka – těžba sedimentu

D.1. TECHNICKÁ ZPRÁVA

Zpracovala: Ing. Denisa Komendová

Schválil: Ing. Ondřej Hubáček
divize 06

V Brně, dne 10. srpna 2021

Obsah:

D.1. TECHNICKÁ ZPRÁVA.....	4
<i>D.1.1. POPIS STAVEBNÍCH OBJEKTŮ</i>	<i>4</i>
<i>D.1.2. SMĚROVÉ POMĚRY</i>	<i>4</i>
<i>D.1.3. SPÁDOVÉ POMĚRY.....</i>	<i>4</i>
<i>D.1.4. PŘÍSTUP NA STAVENIŠTĚ</i>	<i>4</i>
<i>D.1.5. ZAJIŠTĚNÍ OCHRANY IS.....</i>	<i>4</i>
<i>D.1.5 KÁCENÍ</i>	<i>5</i>
<i>D.1.6 PŘEVOD VODY PŘES STAVENIŠTĚ</i>	<i>5</i>
<i>D.1.7 STAVEBNÍ PRÁCE.....</i>	<i>5</i>
<i>D.1.7.a Odtěžení sedimentů a vyprofilování koryta</i>	<i>5</i>
<i>D.1.7.b Opevnění rovinaninou z l.k.</i>	<i>7</i>
<i>d.1.7.c Oprava stupně v ř.km 5,554</i>	<i>8</i>
<i>D.1.7.d Urovnání terénu a osetí</i>	<i>10</i>
<i>D.1.8. BILANCE ZEMIN.....</i>	<i>10</i>
<i>D.1.9. PŘEDPOKLÁDANÝ POSTUP PRACÍ</i>	<i>10</i>
<i>d.1.10. SEZNAM POUŽITÝCH PODKLADŮ</i>	<i>11</i>

D.1. TECHNICKÁ ZPRÁVA

D.1.1. POPIS STAVEBNÍCH OBJEKTŮ

Stavba zahrnuje tyto stavební objekty:

- **SO 01 Odtěžení sedimentu Týnečka**
 - Odtěžení sedimentu ř.km 5,197 – 5,580, délka 383 m
 - Odtěžení sedimentu ř.km 5,800 – 6,630, délka 830 m
 - Opevnění LB rovnaninou z l.k. ř.km 5,280 – 5,301, délka 21 m
 - Opevnění paty LB ř.km 5,390 – 5,393; 5,394 – 5,397, délka 6 m
 - Opevnění PB rovnaninou z l.k. ř.km 5,513 – 5,529, délka 16 m
- **SO 02 Odtěžení sedimentu Beroňka**
 - Odtěžení sedimentu, ř.km 0,064 – 0,470, délka 406 m
 - Opevnění LB rovnaninou z l.k., ř.km 0,157 – 0,164, délka 7 m
 - Opevnění paty LB, ř.km 0,405 – 0,415, délka 10 m
- **SO 03 Oprava stupně ř.km 5,554**

D.1.2. SMĚROVÉ POMĚRY

Trasa toku zůstane převážně stávající. Jedná se o odtěžení sedimentů ve stávajícím korytě. V místě, kde současné koryto vybíhá mimo původní koryto do sousedních pozemků je trasa upravena do původního stavu a v těchto místech nátrží je navrženo opevnění břehu.

Při realizaci stavebního záměru dojde k dočasnému záboru pobřežních pozemků, které budou po realizaci stavebních prací uvedeny do původního stavu.

D.1.3. SPÁDOVÉ POMĚRY

Původní spád nivelety dna zůstane zachován. Spád bude upraven odtěžením nánosů v korytě. V místech začátků a konců úseků těžení sedimentů budou niveleta koryta, svahy, případně okolní terén plynule navázány na stávající niveletu, konstrukce a objekty.

D.1.4. PŘÍSTUP NA STAVENIŠTĚ

Příjezd ke stavbě je navržen z místních komunikací obce Velký Týnec a ze silnice č. III/4359 a silnice č. III/4353. Dále bude trasa přístupu vedena přes soukromé pozemky ke korytu a podél něj.

V rámci staveniště se předpokládá pohyb mechanizace v korytě toku a po březích koryta. Vzhledem k prostorově omezeným přístupům ke korytu se předpokládá použití menší mechanizace pro pohyb v korytě vodního toku. Vzhledem k rozsahu stavby a přístupu po nezpevněných plochách se předpokládá realizace za sucha – nepodmáčenost přístupových nezpevněných ploch.

V místě výjezdu vozidel ze stavby bude dle potřeby osazeno dopravní značení.

D.1.5. ZAJIŠTĚNÍ OCHRANY IS

Veškeré IS musí být před zahájením stavby vytýčeny jejich správci a musí být upřesněny podmínky jejich ochrany.

Vzhledem k lokalizaci stavby v intravilánu obce Velký Týnec dochází ke křížení nebo souběhu s vedeními následujících inženýrských sítí:

- Nadzemní a podzemní vedení NN – ČEZ Distribuce, a.s.;
- Podzemní sdělovací vedení – CETIN, a.s.;
- Středotlaký plynovod – GasNet, s.r.o.;
- Vodovod a kanalizace ve správě obce Velký Týnec;

- Nadzemní a podzemní veřejné osvětlení ve správě obce Velký Týnec.

V místech křížení s podzemním vedením IS budou výkopové práce prováděny s maximální opatrností. Při realizaci stavby musí být použita taková technika a přijata taková opatření, aby nedošlo k poškození či přerušení vedení IS.

D.1.5 KÁCENÍ

Před stavbou dojde ke kácení stromů v korytě toku předmětných úseků. Kácení je navrženo v nejmenším možném rozsahu v místech, kde jednotlivé stromy zasahují do břehů koryta. Celkem bude pokáceno 7 stromů.

Tab. 1 Kácení stromů

POŘ. ČÍSLO	DOTČENÝ POZEMEK	VLASTNÍK	BŘEH	POZNÁMKA	PRŮMĚR KMENE (cm)	OBVOD KMENE (cm)	DRUH STROMU	STAVEBNÍ OBJEKT
1	154	Obec Velký Týnec	PB	vícekmenný "3x strom"	40, 40, 40	126, 126, 126	Vrba bílá (<i>Salix alba</i>)	SO 01
2	153/1	Povodí Moravy, s.p.	LB		20	63	Jasan ztepilý (<i>Fraxinus excelsior</i>)	SO 01
3	153/1	Povodí Moravy, s.p.	PB		30	94	Jasan ztepilý (<i>Fraxinus excelsior</i>)	SO 01
4	153/1	Povodí Moravy, s.p.	PB		80	251	Vrba bílá (<i>Salix alba</i>)	SO 03
5	153/1	Povodí Moravy, s.p.	PB		40	126	Jasan ztepilý (<i>Fraxinus excelsior</i>)	SO 01
6	153/1	Povodí Moravy, s.p.	PB		20	63	Olše lepkavá (<i>Alnus glutinosa</i>)	SO 01
7	152	Obec Velký Týnec	LB		20	63	Vrba bílá (<i>Salix alba</i>)	SO 01

D.1.6 PŘEVOD VODY PŘES STAVENIŠTĚ

Převod vody přes stavenišť bude provedeno pomocí plastového potrubí o min. průměru DN 600 mm. Toto potrubí bude uloženo na dno koryta. Předpokládá se délka jedné sekce 24 m. Na horním a spodním okraji staveniště bude vyhotovena hrázka z dnového materiálu, případně z pytlů z písku tak, aby byl zajištěn vtok vody do trouby. Prosakující voda do prostoru stavební jámy bude odčerpávána pomocí mobilních čerpadel. Hrázka bude min. 0,8 m vysoká, aby bylo zajištěno maximální využití kapacity trubky. Sklony hrázky budou v přibližném sklonu 1:1 a s 0,50 m širokou korunou. Při takto zvolených rozměrech, příčná plocha hrázky vychází 1,04 m². Při průměrné šířce koryta 2,1 m je objem jedné hrázky cca 2,2 m³.

D.1.7 STAVEBNÍ PRÁCE

D.1.7.A ODTĚŽENÍ SEDIMENTŮ A VYPROFILOVÁNÍ KORYTA

V jednotlivých předmětných úsecích toků, dle Tab. 2, dojde k odstranění sedimentu z koryta.

Tab. 2 Odstranění sedimentu – úseky toků

NÁZEV TOKU	ř.km	DÉLKA ÚSEKU (m)
Týnečka	5,197 – 5,580	383
Týnečka	5,800 – 6,630	830
Beroňka	0,064 – 0,470	406

Při odtěžení sedimentu ze stávajících konstrukcí musí být nános odstraňován tak, aby nedošlo k poškození stávajících konstrukcí. V úsecích, kde se vyskytují opěrné zdi v březích koryta budou nánosy odstraňovány v minimální vzdálenosti 0,5 m od opěrné zdi, tak aby byla zajištěna stabilita stávajících objektů.

Koryto bude při odstraňování sedimentů vyprofilováno do původního lichoběžníkového tvaru dle příčných profilů. Šířka dna bude kopírovat původní tvar koryta. Břehy budou v předmětných úsecích urovnány do předepsaného sklonu a navázány na terén. Současně nesmí dojít k porušení kořenového systému stávajících dřevin.

V úsecích s omezeným přístupem ke korytu je vzhledem ke stísněným podmínkám v prostoru koryta je nutné použít vhodnou mechanizaci vzhledem k místním podmínkám (dlouhá ramena, kráčivé bagry, UDS, pásová mechanizace apod). V místech omezeného přístupu ke korytu bude sediment přesouván v korytě a následně nakládán, předpoklad přesunu 1/4 celkového objemu sedimentu korytem toku.

Množství odstraněného sedimentu je uvedeno v Tab. 3. Vytěžený sediment bude uložen na mezideponii, kde bude řádně odvodněn a odvětrán. Sediment bude na pozemcích uložen na nepropustnou fólii do figur. Mezideponie se předpokládá na pozemku p. č. 234/10, k. ú. Vsisko, který je ve vlastnictví obce, uživatel AGRA Velký Týnec, a.s. p. č. 234/10, k. ú. Vsisko. Vzdálenost mezideponie od místa stavby je 2 km.

Po odvodnění bude sediment převezen na řízenou skládku. Projektant předpokládá odvoz na skládku Mrsklesy, vzdálenost od místa mezideponie 11 km.

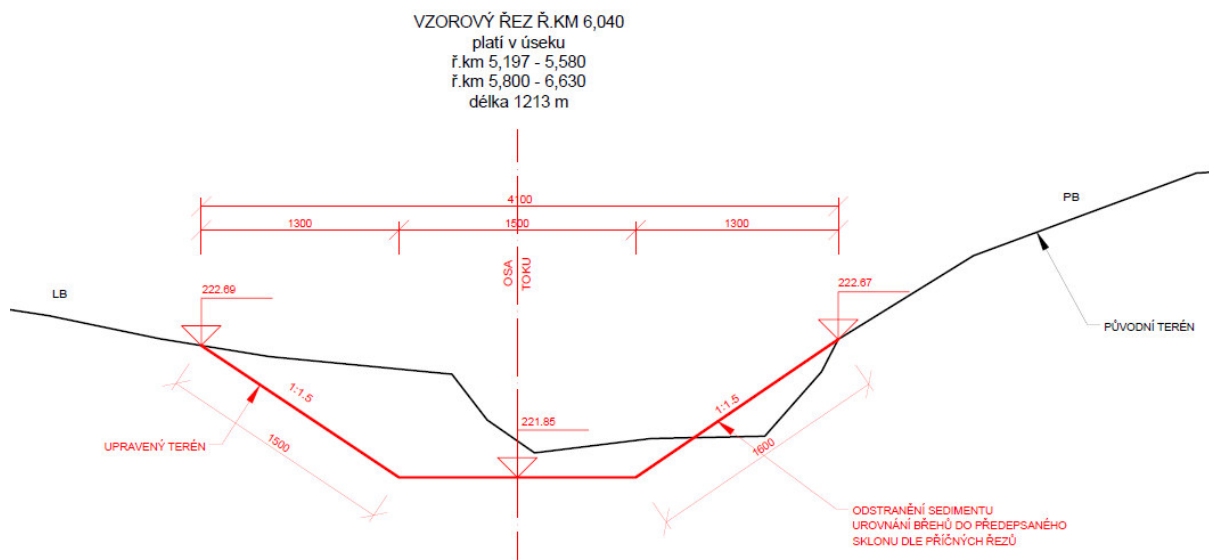
Tab. 3 Množství sedimentu

Stavební objekt	Množství sedimentu (m3)
SO 01 Odtěžení sedimentu Týnečka	1170
SO 02 Odtěžení sedimentu Beroňka	39
Celkem SO 01 + SO 02	1209

Pro přepravu vytěženého sedimentu na mezideponii je vzhledem k tekutější konzistenci nutné použít vhodné dopravní prostředky, například kontejnery s řádným dotěsněním. Tím bude zajištěna minimalizace znečištění komunikací a dotčených pozemků.

Po odvozu materiálu budou pozemky dotčené uložením rekultivovány zoráním do hloubky 20 cm a osety.

Odtěžení sedimentu nebude realizováno pod mostními objekty.



Obr. 1 Vzorový řez odtěžení sedimentu

D.1.7.B OPEVNĚNÍ ROVNANINOU Z L.K.

V místech vzniku nátrží v březích koryta bude po odstranění sedimentu a vyprofilování koryta provedeno opevnění břehů rovnaninou z lomového kamene. Opevňované úseky jsou uvedeny v Tab. 4.

Tab. 4 Opevnění rovnaninou z l.k.

VODNÍ TOK	BŘEH	ř.km	DÉLKA (m)	KOLMÁ VÝŠKA OPEVNĚNÍ (m)	OBJEM (m ³)
Týnečka	LB	5,280 – 5,301	21	na Q2 = 1,9 m	25,6
Týnečka	pata LB	5,390 – 5,397	6	0,7 m	2,24
Týnečka	PB	5,513 – 5,529	16	na Q5 = 2,0 m	16
Beroňka	LB	0,157 – 0,164	7	1,0 m	3,76
Beroňka	pata LB	0,405 – 0,415	10	0,7 m	4,5

Na opevnění na vodním toku Týnečka bude použit lomový kámen o hmotnosti 200–500 kg/ks. Rovnaninu břehů budou tvořit kameny o minimální velikosti zrna $d_n = 0,4$ m a hmotnosti min. 200 kg/ks. Břehovou patku budou tvořit kameny o minimální velikosti zrna $d_n = 0,6$ m a hmotnosti min. 500 kg/ks. Rovnanina bude usazená na sucho do štěrkopískové vrstvy tl. 0,2 m (frakce 0–32 mm).

Na opevnění na vodním toku Beroňka bude použit lomový kámen o hmotnosti 80–200 kg/ks. Rovnaninu břehů budou tvořit kameny o minimální velikosti zrna $d_n = 0,3$ m a hmotnosti min. 80 kg/ks. Břehovou patku budou tvořit kameny o minimální velikosti zrna $d_n = 0,5$ m a hmotnosti min. 200 kg/ks. Rovnanina bude usazená na sucho do štěrkopískové vrstvy tl. 0,2 m (frakce 0–32 mm).

Kameny budou vázány v příčném i podélném profilu a vzniklé mezery mezi uloženými kameny budou vyklínovány úlomky kamene. Kameny budou skládány na sebe (naplocho), delší stranou do svahu. Svah před položením rovnaniny s podkladem bude nejprve očištěn od sedimentu. Následně bude svah vyrovnán do předepsaného sklonu.



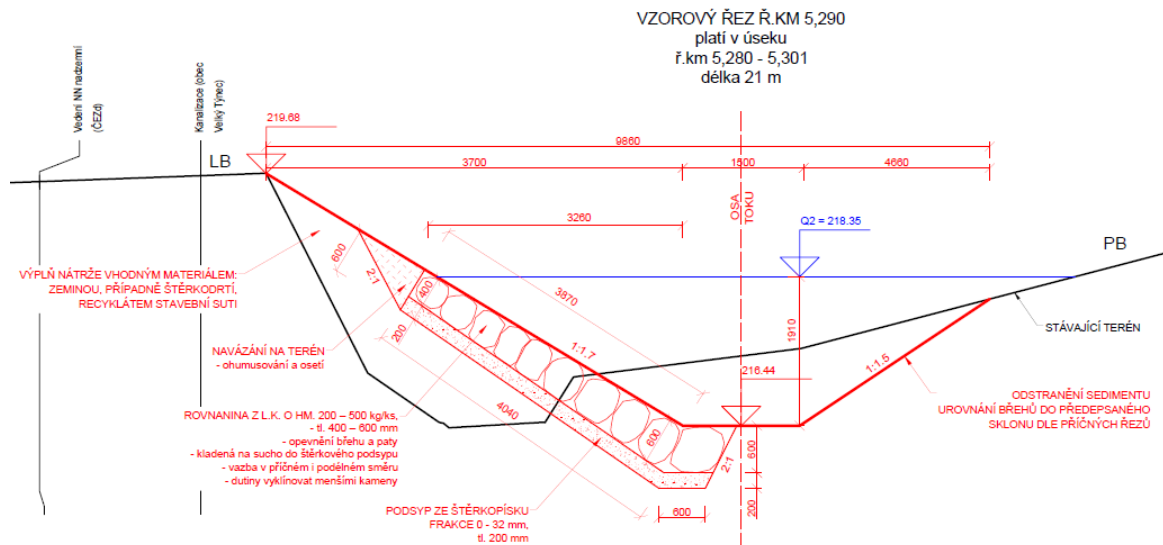
Konstrukce budou plynule napojeny na stávající koryto toku.

Použité materiály:

Kámen: lomový kámen o hmotnosti 80–200 kg/ks, tříděný, neopracovaný, s atestem pro vodní stavby;

lomový kámen o hmotnosti 200–500 kg/ks, tříděný, nepracovaný, s atestem pro vodní stavby;

Podsyp: štěrkopísek fr. 0–32 mm.



Obr. 2 Vzorový řez kamenná rovnanina

D.1.7.C OPRAVA STUPNĚ V Ř.KM 5,554

Stupeň v ř.km 5,554 tvoří soustava dvou kamenných prahů výšky 0,45 m a 0,46 m. Je navržena oprava kamenného zdiva se zachováním stávajících parametrů. Dále bude provedeno zbourání stávající kamenné zídky v pravém břehu koryta.

Nejdříve dojde k očištění ždiva a pracovní spáry tlakovou vodou (30 MPa, s možností regulace) a případnému dočištění ocelovými kartáči, aby bylo zajištěno dokonalé přilnutí nové konstrukce ke stávající. Před započítím zdění bude pracovní spára navlhčena. Poté bude dozdroženo chybějící zdivo – zdivo režné z lomového kamene na MC25. Tloušťka kamene bude 200-250 mm.

Zhotovení zdiva bude provedeno mokrou směsí MC25 (s pojivem CEM II). Hutnění malty mezi kameny bude provedeno ručně vhodnými nástroji s maximální možnou intenzitou. Spáry budou vyčištěny do hloubky 70 mm, aby mohlo být provedeno spárování. Spárování bude provedeno cementovou maltou určenou pro použití na vodohospodářských stavbách a dostatečně mrazu odolnou (pojivo CEM II). Povrch malty bude uhlazen ocelovými spárovacími hladítky tak, aby malta byla cca 15 mm pod úrovní líce zdiva. Před vlastním spárováním je nutné stávající materiál navlhčit.

Ošetření vyzděného zdiva (po zatvrdnutí malty) bude zajištěno překrýváním mokrou geotextilií nebo plachtou a kropením, aby bylo zdivo udržováno vlhké, a to po dobu min. 2 dnů po dokončení konstrukce.

Maltová směs bude dovážena v suchém případně polosuchém stavu a domíchána v místě stavby vhodnou záměsovou vodou (nelze použít vodu z potoka). Pro docílení správné konzistence maltové směsi je nutné domíchávání provádět pomocí míchacího zařízení. Kameny připravené pro zdění budou výběrové tj. rozměrově i tvarově vhodné nebo kamenicky opracované do předepsaného tvaru a rozměru. Kámen zásadně nebude opracováván na loži, ale vždy mimo konstrukci zdiva. Kameny budou složeny v pracovním prostoru na dřevěné či jiné podložce nebo plachtě. Tzn. Budou na čistém

povrchu a ne váleny na zemi nebo v bahně či v korytě toku. Každý kámen před uložením do zdiva bude dokonale očištěn a opláchnut vodou od prachu. Tzn. kámen bude čistý a vlhký (v teplém dni kámen ochlazovat před zděním).

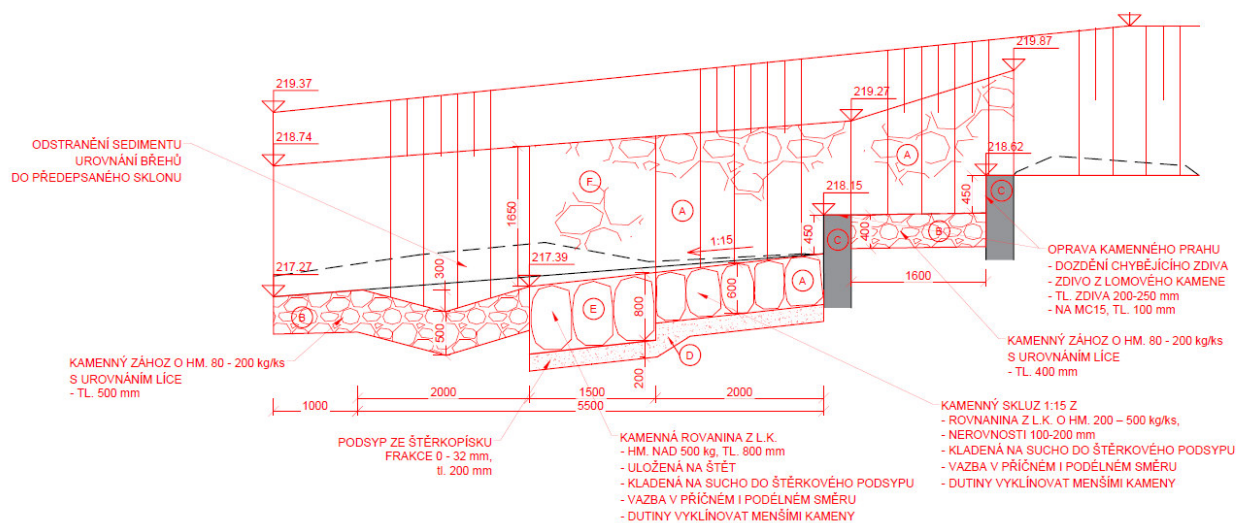
Prostor mezi oběma stupni bude vyplněn kamenným záhozem tloušťky 0,6 m, z lomového kamene o hm. 80-200 kg/ks s urovnáním líce.

Stupeň bude zakončen kamenným skluzem o sklonu 1:15. Skluz bude zhotoven z lomového kamene o hm. 200-500 kg/ks. Rovnaninu břehů budou tvořit kameny o minimální velikosti zrna $d_n = 0,4$ m a hmotnosti min. 200 kg/ks. Břehovou patku budou tvořit kameny o minimální velikosti zrna $d_n = 0,6$ m a hmotnosti min. 500 kg/ks. Rovnanina bude usazená na sucho do štěrkopískové vrstvy tl. 0,2 m (frakce 0–32 mm).

Skluz bude zakončen prahem z lomového kamene a vývarem. Práh bude tvořit rovnanina hm. nad 500 kg. Rovnaninu břehů budou tvořit kameny o minimální velikosti zrna $d_n = 0,6$ m a hmotnosti min. 500 kg/ks. Břehovou patku budou tvořit kameny o minimální velikosti zrna $d_n = 0,8$ m a hmotnosti min. 500 kg/ks. Rovnanina bude usazená na sucho do štěrkopískové vrstvy tl. 0,2 m (frakce 0–32 mm). Vývar bude tvořen záhozem z l.k. o tloušťce 0,6 m, hm. kamenů 80-200 kg/ks.

Použité materiály:

- | | |
|--------------|---|
| Kámen: | lomový kámen s atestem pro vodní stavby, rozměr 200-250 mm, opracovaný, očištěný, |
| Zdící malta: | MC25 (CEM II) – odolná silně agresivnímu vnějšímu prostředí (MX3 - prostředí s vlivem vlhkosti nebo smáčení a se střídavým působením mrazu a tání), konzistence S1, pytlovaná (s požadovanými parametry) nebo míchaná na staveništi podle receptury schválené investorem) |
| Spárování: | MCS (min. 20MPa) (CEM II) - odolná silně agresivnímu vnějšímu prostředí (MX3 - prostředí s vlivem vlhkosti nebo smáčení a se střídavým působením mrazu a tání), konzistence S2, pytlovaná (s požadovanými parametry) nebo míchaná na staveništi podle receptury schválené investorem) |
| Voda: | pro záměsovou vodu a vodu na kropení bude použita pitná voda nebo voda s laboratorním atestem o vhodnosti |
| Kámen: | lomový kámen o hmotnosti 80–200 kg/ks, tříděný, neopracovaný, s atestem pro vodní stavby;
lomový kámen o hmotnosti 200–500 kg/ks, tříděný, neopracovaný, s atestem pro vodní stavby;
lomový kámen o hmotnosti nad 500 kg/ks, tříděný, neopracovaný, s atestem pro vodní stavby; |
| Podsyp: | štěrkopísek fr. 0–32 mm. |



Obr. 3 Vzorový řez stupeň

D.1.7.D UROVNĚNÍ TERÉNU A OSETÍ

Všechny konstrukce a terénní úpravy budou plynule navázány na stávající konstrukce a terén. Všechny plochy dotčené stavbou a břehy koryta toku budou na závěr vráceny do původního stavu, zemědělské pozemky zorány, urovnaný a osety vhodnou travní směsí.

D.1.8. BILANCE ZEMIN

Týnečka

Odtěžení sedimentů	+ 1755
Zásypy a obsypy	- 585
CELKEM – přebytek	= + 1170 m ³

Beroňka

Odtěžení sedimentů	+ 221
Zásypy a obsypy	- 182
CELKEM – přebytek	= + 39 m ³

CELKEM – přebytek **1170 + 39 = 1209 m³**

D.1.9. PŘEDPOKLÁDANÝ POSTUP PRACÍ

1. Příprava staveniště – vybudování zařízení staveniště, vytyčení stavby a IS
2. Přípravné práce – příprava na zřízení převedení vody v úseku stavby
3. Odstranění sedimentů, urovňování dna a vyprofilování koryta
4. Zhotovení opevnění rovnániny z l.k.
6. Oprava stupně, očištění, přespárování, dozdní, zhotovení opevnění
7. Dokončovací práce – uvedení dotčených pozemků a komunikací do původního stavu. Osetí dotčených ploch a koryta toku nad hladinou vody vhodnou travní směsí.

Do kořenového systému stávajících stromů nebude zasahováno (bude řešeno úpravou sklonu svahů konstrukcí dle místních podmínek).

Před zahájením stavebních prací bude provedeno vytyčení inženýrských sítí.

V průběhu stavby musí být zajištěn dostatečný průtočný profil pro případ povodňových průtoků.

Vzhledem k omezenému přístupu ke staveništi a ke stísněným podmínkám v prostoru koryta je nutné použít vhodnou mechanizaci vzhledem k místním podmínkám (dlouhá ramena, kráčivé bagry, UDS, pásová mechanizace apod).

D.1.10. SEZNAM POUŽITÝCH PODKLADŮ

Seznam ČSN

ČSN 72 1006	– Kontrola zhutnění zemin a sypanin
ČSN 72 1010	– Stanovení objemové hmotnosti zemin. Laboratorní a polní metody
ČSN EN 1926 (72 1142)	– Zkušební metody přírodního kamene - Stanovení pevnosti v tlaku
ČSN EN 1936 (72 1143)	– Zkušební metody přírodního kamene - Stanovení měrné a objemové hmotnosti a celkové a otevřené pórovitosti
ČSN EN 13755 (72 1149)	– Zkušební metody přírodního kamene - Stanovení nasákavosti vodou za atmosférického tlaku
ČSN 72 1151	– Zkoušení přírodního stavebního kamene - Základní ustanovení
ČSN 72 1152	– Odběr vzorků přírodního stavebního kamene
ČSN 72 1153	– Petrografický rozbor přírodního stavebního kamene
ČSN 72 1159	– Stanovení odolnosti přírodního stavebního kamene proti vlivu povětrnosti
ČSN EN 1097-1 (72 1175)	– Zkoušení mechanických a fyzikálních vlastností kameniva - Část 1: Stanovení odolnosti proti otěru (mikro-Deval)
ČSN EN 933-1 (73 1183)	– Zkoušení geometrických vlastností kameniva - Část 1: Stanovení zrnitosti - Sítový rozbor
ČSN EN 932-1 (72 1185)	– Zkoušení všeobecných vlastností kameniva - Část 1: Metody odběru vzorků
ČSN EN 932-3 (72 1186)	– Zkoušení všeobecných vlastností kameniva - Část 3: Postup a názvosloví pro jednoduchý petrografický popis
ČSN EN 1367-1 (72 1195)	– Zkoušení odolnosti kameniva vůči teplotě a zvětrávání – Část 1: Stanovení odolnosti proti zmrazování a rozmrazování
ČSN EN 1367-2 (72 1195)	– Zkoušení odolnosti kameniva vůči teplotě a zvětrávání – Část 2: Zkouška síranem hořečnatým
ČSN EN 13043 (72 1501)	– Kamenivo pro asfaltové směsi a povrchové vrstvy pozemních, letištních a jiných dopravních ploch
ČSN EN 12620 (72 1502)	– Kamenivo do betonu
ČSN EN 13139 (72 1503)	– Kamenivo pro malty
ČSN EN 13393-1 (72 1507)	– Kámen pro vodní stavby – Část 1: Specifikace
ČSN EN 13383-2 (72 1507)	– Kámen pro vodní stavby – Část 2: Zkušební metody
ČSN 72 1800	– Přírodní stavební kámen pro kamenické výrobky
ČSN 72 1810	– Prvky z přírodního kamene pro stavební účely. Společná ustanovení
ČSN 72 1860	– Kámen pro zdivo a stavební účely. Společná ustanovení
ČSN 72 2430-1	– Malty pro stavební účely – Společná ustanovení
ČSN 72 2430-3	– Malty pro stavební účely – Malty pro zdění, výrobu keramických dílců a stykové malty
ČSN 73 0202	– Geometrická přesnost ve výstavbě. Základní ustanovení
ČSN 73 0210-1	– Geometrická přesnost ve výstavbě. Podmínky provádění. Část 1: Přesnost osazení
ČSN 73 0210-2	– Geometrická přesnost ve výstavbě. Podmínky provádění. Část 2: Přesnost monolitických betonových konstrukcí
ČSN 73 0212-1	– Kontrola přesnosti – Základní ustanovení
ČSN EN 1990	– Zásady navrhování konstrukcí
ČSN ISO 7077	– Geometrická přesnost ve výstavbě. Měřičské metody ve výstavbě. Všeobecné zásady a postupy pro ověřování správnosti rozměrů
ČSN 73 6005	– Prostorové uspořádání sítí technického vybavení
ČSN 75 2130	– Křížení a souběhy vodních toků s dráhami, pozemními komunikacemi a vedeními



- ČSN 83 9061 – Technologie vegetačních úprav v krajině - Ochrana stromů, porostů a vegetačních ploch při stavebních pracích
- ČSN 73 2103 – Úpravy řek

Seznam TNV

TNV 75 2102 – Úpravy potoků

TNV 75 2103 – Úpravy řek

TNV 75 2931 – Povodňové plány