
„Blatnice, ř. km 15,760 – 17,400, Plačovice, revitalizace toku“

D. Dokumentace objektů – textová část



duben 2025
DPS

D.1 Stavební a technologická část

D.1.1 Architektonicko-stavební řešení

Základním konceptem opatření je revitalizace Blatnice s přihlédnutím na plošné odvodnění celé lokality. Řešená lokalita bude doplněna výsadbami a po realizaci stavby zde vznikne ekologicky cenná lokalita, kterou bude možné navázat na ÚSES. Stavbou nedojde k narušení historických, urbanistických či architektonických hodnot. Snahou je zachování a zlepšení celkové funkce lokality z hlediska ekologických hodnot. Využívány budou materiály, jakými jsou dřevo a kámen. Charakter lokality bude dokreslen vhodnými výsadbami.

D.1.2. Výkresová část

Viz část D.2

D.2 Základní stavebně konstrukční řešení

ZÚ (ukončení mokřadů v LB): ř. km 15,760

Napojení na stávající koryto: ř. km 15,797

KÚ (soutok): ř. km 17,400

Začátek stavby v souřadnicích SJTSK: (X -679910.57, Y -1176682.39)

Konec stavby v souřadnicích SJTSK: (X -678577.53, Y -1177561.07)

Celkový zábor: 27 160 m²

Stávající délka koryta: 1,6 km

Vytvoření iniciačního koryta: 1,78 km (1,78 km paralelních koryt)

Délka skluzu (napojení na stávající koryto): 20 m

Terénní úpravy:

- Modelace nivy celkem: 21 265 m²
- Modelace stávajícího koryta a břehů: 5 570 m²
- Tůň mimo modelaci: 325 m²

- Tůň 1

- Dno: 461,8 a 462,3 m n. m.
- Sklony břehů: 1:4 – 1:6
- Hloubka: 1,2 a 0,7 m
- Maximální výška hladiny: 463 m n.m.
- Plocha v hladině: 165 m²

- Tůň 2

- Dno: 462,5 m n. m.
- Sklony břehů: 1:3 – 1:5
- Hloubka: 0,5 m
- Maximální výška hladiny: 463 m n.m.
- Plocha v hladině: 70 m²

- Tůň 3

- Dno: 472,5 a 472 m n. m.
- Sklony břehů: 1:4 – 1:5
- Hloubka: 0,7 a 1,2 m
- Maximální výška hladiny: 473,1 m n.m.
- Plocha v hladině: 192 m²

- Tůň 4

- Dno: 472,5 m n. m.
- Sklony břehů: 1:5
- Hloubka: 0,6 m
- Maximální výška hladiny: 473,1 m n.m.
- Plocha v hladině: 97 m²

- Tůň 5

- Dno: 472,4 m n. m.

- Sklony břehů: 1:4 – 1:6
- Hloubka: 0,6 m
- Maximální výška hladiny: 473 m n.m.
- Plocha v hladině: 90 m²
- Tůň 6
 - Dno: 475,2 m n. m.
 - Sklony břehů: 1:4 – 1:6
 - Hloubka: 0,5 m
 - Maximální výška hladiny: 475,7 m n.m.
 - Plocha v hladině: 75 m²
- Tůň 7
 - Dno: 475 m n. m.
 - Sklony břehů: 1:4
 - Hloubka: 0,8 m
 - Maximální výška hladiny: 475,8 m n.m.
 - Plocha v hladině: 78 m²

D.2.1 Technická zpráva

Stávající stav:

Tok Blatnice je v současnosti upraven, v spodní části je koryto opevněno betonovými tvárnicemi a drží lichoběžníkový tvar, v centrální části je výraznější sesouvání břehů – zde jsou betonové tvárnice částečně přesypány zeminou, částečně rozebrány. V horní části je viditelná negativní dnová eroze, lokálně jsou vypadané kameny z dlažby nebo i meliorační potrubí.

Tok je lemován vzrostlými topoly, které se postupně rozpadají, lokálně již tvoří fragmenty mrtvého dřeva. Dřeviny byly vysazovány na horní břehovou hranu, nejsou tedy v korytě a je možné jeho lokální zasypání.

Dle podkladů ZVHS je spodní část opevněna prefabrikáty (rok výstavby 1932), horní část opevněna kamennou dlažbou (1932). Povodí Blatnice je plošně odvodněno, realizace proběhla v roce 1977, nad sledovaným úsekem v roce 1972 viz mapa níže. Zajímavostí je, že pod územím obce Dešná jsou realizovány plochy závlah (v blízkosti nádrže Dešná). Jelikož nebyla dohledána původní archivní dokumentace k plošnému odvodnění, byla snaha o dohledání výustí v terénu případně kombinací různě starých leteckých snímků.

Jelikož se nedá přesně stanovit vedení veškerých svodných drénů, v rámci návrhu byl zahrnut základní princip odvodnění. Rovněž není možné přesně stanovit ovlivnění plošného odvodnění, které dle leteckých snímků již je ve větší části nefunkční, není ale možné určit v jak velkém rozsahu.

Při odstraňování šachet budou prověřovány zaústění svodných drénů, které budou označeny. Dle nálezu svodných drénu a jejich napojení na zatrubněný tok budou přizpůsoben tvar a charakter tůní (budou dodrženy standardy AOPK).

Pro stanovení cílového stavu toku můžeme nahlédnout na historické letecké snímky, stabilní katastr ale také na celkový charakter povodí. Z historických podkladových map můžeme vidět, že tok Blatnice vytvářel zákruty v podmáčené nivě. Na mapách II. i III. vojenského mapování je v území patrná niva toku. Tato niva je parná jednak na leteckých snímcích z 50. let ale také v stávajícím terénu.

Návrhový stav:

Jak již bylo zmíněno, v minulosti se jednalo o zákrutové koryto s podmáčené nivě, které v letních měsících vysychalo. Hlavním cílem je revitalizace vodního toku, a to formou složeného profilu kdy bude vymodelována niva a v ní bude vytvořeno iniciační koryto, které bude tvořit paralelní koryta a ramena. V úsecích je vedeno v trase stávajícího koryta. Vytvořeným složeným profilem nebudou zhoršeny stávající odtokové poměry.

Základní postup výstavby:

1. Kácení dřevin, ochrana stávajících
2. Stržení ornice na všech stanovených plochách
3. Modelace revitalizované nivy, postupný zásyp koryta (v rámci odstraňování budou vizuálně kontrolovány napojené svodné drény, v terénu budou označeny 2 výstražnými kůly a to místo kde byl drén napojen a místo kam směřoval)
4. Postupná modelace od soutoku po skluz, zasypávání koryta a realizace přehrážek. Horní část v ztížených prostorech bude modelována do finálního stavu tak, aby byl minimalizován pojezd.
5. Vybudování skluzu.
6. Svahování a ohumusování ploch, zatravnění a výsadby
7. Uvedení pozemků do původního stavu

Stávající koryto bude zasypáno, hutnění bude probíhat ve vrstvách max. 30 cm, bude využíván materiál výkopů. Předpokládá se použití ručně vedených válců, tahačové nebo tandemové strojní válce.

Stávající délka koryta:	1,6 km
Vytvoření iniciačního koryta:	1,78 km (1,78 km paralelních koryt)
Délka skluzu (napojení na stávající koryto):	20 m

Před realizací přehrážky bude vytvořena výkopová jáma do které na spodní části bude vložena přehrážka, geotextílie a následně zasypána zeminou s vyšší jílovou frakcí. Přehrážka je tvořena dvěma kůly o průměru min. 200 mm, které budou zaraženy do vykopené rýhy. Následně na ně budou přitlučené desky nebo upravené kůly v min. šířce 200 mm (tl. 100 mm). Příčné desky/kůly budou upraveny tak, aby na sebe co nejlépe dosedali. Na ně a do dna bude ložena geotextílie a následně bude jáma zasypávaná zeminou s vyšší jílovou frakcí.

Počet přehrážek celkem: **32 ks**

Modelace nivy a iniciačního koryta:

V celé šířce bude vymodelován prostor pro tok, mírné terénní nerovnosti a deprese jsou žádoucí. Šířka nivy je min. 3 m s napojením na stávající terén v minimálním sklonu 1:4. Modelace iniciačního koryta bude ve vytvořené nivě do stanovených rozměrů, u konkávního břehu dojde k mírnému prohloubení. Iniciační koryto bude doplněno paralelními koryty tak, aby došlo k plošnému rozlivu v celé navrhované šířce. Nacházíme se v části toku, kde tok nebude vytvářet meandry a štěrkové násypy, ale bude spíše zákrutového charakteru s měnící se trasou v průběhu roka. Jelikož se jedná o málo vydatný tok můžeme předpokládat, že v případě běžných průtoků bude tok vysychat ale zůstanou zachovány funkce obnovené nivy.

Modelace nivy:

Šířka: min. 3 m

Pozvolné napojení na stávající terén: min. 1:4

Návrhové charakteristiky profilu:

Průměrný podélný sklon:	1 %
Drsnost n_d :	0,035
Šířka:	3 m
Sklony navázání na stávající terén:	1:4
Hloubka:	min. 0,4 m

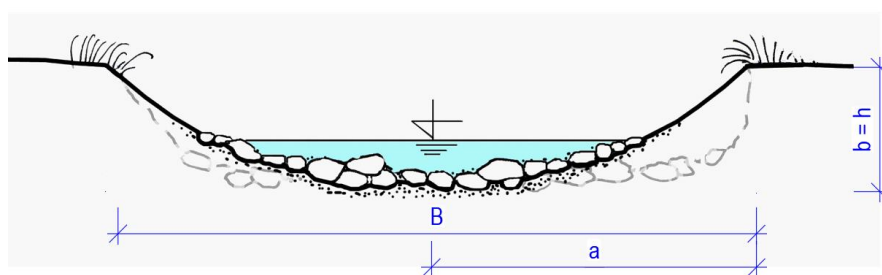
Kapacita vytvořeného profilu modelace je v případě minimální hloubky 0,4 m, a při výše stanovených parametrech na úrovni Q_5 .

Návrhové charakteristiky iniciačního koryta:

Průměrný podélný sklon:	1 %
Drsnost n_d :	0,040 (přirozené koryto – spíše travnaté)
$h = 0,10$ m	
$B = 0,30$ m	

Kapacita iniciačního koryta navržena při průměrném sklonu na průtok cca Q_{90d} – v úsecích Q_{120d} , je uvažováno s dalším vývojem koryta (zarůstání, zmenšování kapacity, změna navržené trasy). Tento další vývoj je žádoucí. V rámci realizace stavby bude zamezeno tvorbě dnové eroze, v případě prvních tendencí k zahlubování bude do daného místa vložena kamenná rovnanina a koryto bude rozprostřeno do údolnice.

Charakteristika průřezu – půlelipsa

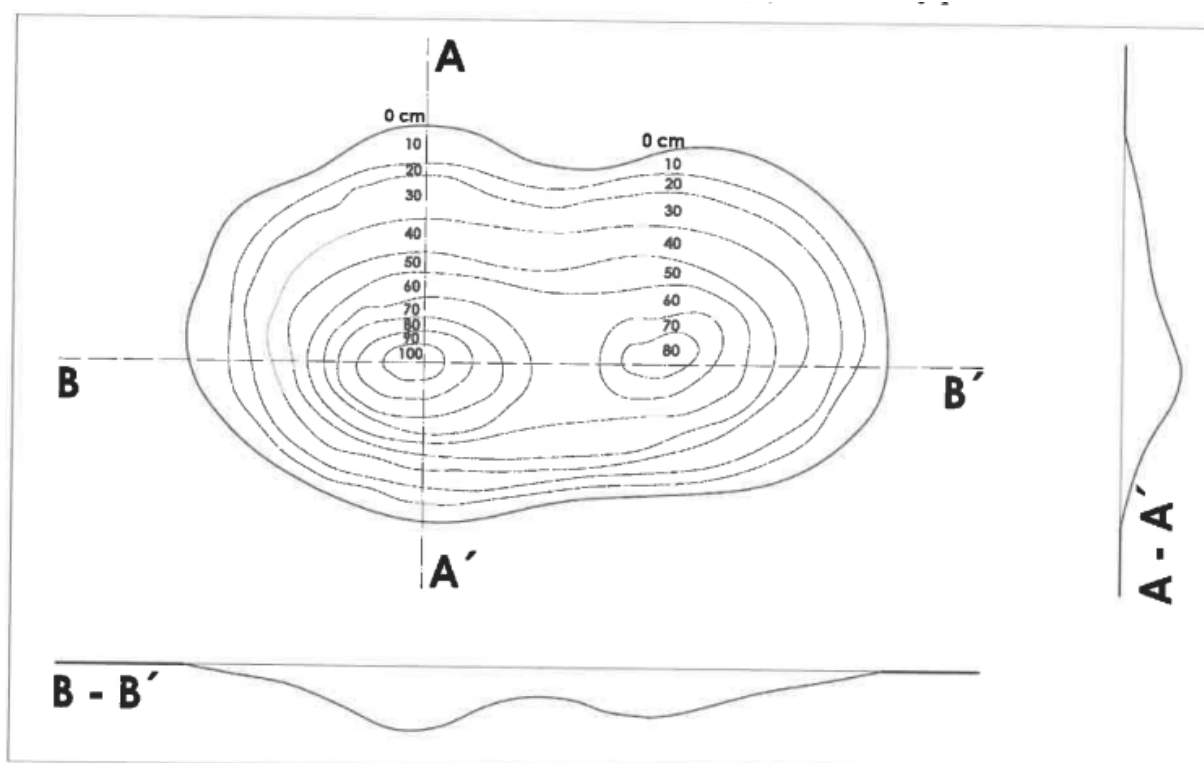


Vytváření tůní:

V lokalitě je navržených několik tůní (terénní modelace). Při návrhu bylo dodržováno standardu péče o přírodu a krajinu (SPPK B02 001: 2014) Vytváření a obnova tůní. Tůně budou strojně hloubené, bude používáno lžíci se zuby.

Tůně jsou situovány do podmáčených míst nebo do vyústění drénů. Tůně mohou periodicky vysychat.

Jelikož v rámci podkladů nebylo možné přesné stanovení svodných drénů a jejich připojení, budou tůně dotvarovány v místech, kde dochází k vtoku svodného drénu do stávajícího zatrubněného toku. Před realizací bude tedy umístění přizpůsobeno odhalenému stavu v lokalitě, to bude odsouhlaseno autorským dozorem, projektovým manažerem a geologem.



Obr. Vzorový řez tůní s pozvolným dnem – standard AOPK

Terénní úpravy:

- Modelace nivy celkem: 21 265 m²
- Modelace stávajícího koryta a břehů: 5 570 m²
- Tůně mimo modelaci: 325 m²
- Tůň 1
 - Dno: 461,8 a 462,3 m n. m.
 - Sklony břehů: 1:4 – 1:6
 - Hloubka: 1,2 a 0,7 m
 - Maximální výška hladiny: 463 m n.m.

- Plocha v hladině: 165 m²
- Tůň 2
 - Dno: 462,5 m n. m.
 - Sklony břehů: 1:3 – 1:5
 - Hloubka: 0,5 m
 - Maximální výška hladiny: 463 m n.m.
 - Plocha v hladině: 70 m²
- Tůň 3
 - Dno: 472,5 a 472 m n. m.
 - Sklony břehů: 1:4 – 1:5
 - Hloubka: 0,7 a 1,2 m
 - Maximální výška hladiny: 473,1 m n.m.
 - Plocha v hladině: 192 m²
- Tůň 4
 - Dno: 472,5 m n. m.
 - Sklony břehů: 1:5
 - Hloubka: 0,6 m
 - Maximální výška hladiny: 473,1 m n.m.
 - Plocha v hladině: 97 m²
- Tůň 5
 - Dno: 472,4 m n. m.
 - Sklony břehů: 1:4 – 1:6
 - Hloubka: 0,6 m
 - Maximální výška hladiny: 473 m n.m.
 - Plocha v hladině: 90 m²
- Tůň 6
 - Dno: 475,2 m n. m.
 - Sklony břehů: 1:4 – 1:6
 - Hloubka: 0,5 m
 - Maximální výška hladiny: 475,7 m n.m.
 - Plocha v hladině: 75 m²
- Tůň 7
 - Dno: 475 m n. m.
 - Sklony břehů: 1:4
 - Hloubka: 0,8 m
 - Maximální výška hladiny: 475,8 m n.m.
 - Plocha v hladině: 78 m²

Skluz a napojení koryta:

V spodní části v místě napojení stávajícího a revitalizačního koryta bude vybudován skluz. Začátek a konec objektu bude stabilizován prahy z lomového kamene rovnaného na štět. Těleso skluzu bude vytvořeno kamennou rovnaninou (80 – 200kg). Rovnanina budeložena tak, aby v její části byla vytvořena kyneta, pro provedení nižších průtoků (v rozměru iniciačního koryta povytažením kamenů).

Celková délka skluzu je 20 m
Skluz je navržen ve sklonu cca 1:30

Kámen použitý do dlažeb musí vyhovět normě ČSN EN 13383 Kámen pro vodní stavby, tabulka NA.1 druh konstrukce vodních staveb „g) – kámen jako surovina pro dlažby, obklady a zděné konstrukce vodních staveb“ s nasákavostí max. 0,5 %.

Kácení a výsadby:

Před realizací nastane kácení dřevin a keřů. Materiál bude použit v rámci stavby na budování přehrázek, část dřevní hmoty bude ponechán vlastníkovu pozemku, zbytek bude ponechán na lokalitě jako mrtvé dřevo.

Výsadby jsou koncipovány pro podporu větrolamu v spodní části ale také jako solitérní dřeviny.

Kácení viz příložená tabulka. Je uvažováno s odstraněním keřů a náletů.

Výběr stromů a keřů pro výsadbu odpovídá stanovištním podmínkám daného území, jako je nadmořská výška, půdní a vlhkostní poměry, navrhovaná funkce, dostupnost požadovaného výsadbového materiálu, možnosti následné péče a technologie zakládání. Při návrhu výsadby byly upřednostněny místní druhy dřevin.

Při realizaci výsadby dřevin musí být dodržena ČSN 83 9021 Technologie vegetačních úprav v krajině – Rostliny a jejich výsadba, ČSN 83 9051 Technologie vegetačních úprav v krajině – Rozvojová a udržovací péče o vegetační plochy, ČSN 464902-1 Výpěstky okrasných dřevin; Všeobecná ustanovení a ukazatele jakosti. Bude dodrženo rovněž standardů AOPK (arboristické standardy).

Pro zachování genetické rozmanitosti dřevin bude původní genetický materiál (sazenice) pocházet z dané oblasti. Proto bude použita regionálně typická sadba, jejíž původ poskytne školka. Dřeviny regionálního původu mají zpravidla lepší ujímání a přírůstky díky lepšímu přizpůsobení se místnímu klimatu a půdním podmínkám.

Sadební materiál stromů:

Výsadba listnatých stromů (ok 6-8 cm, rozvětvený s balem) bude do vykopáných jamek dle normy ČSN 83 9021 1,5-násobku průměru kořenového systému nebo zemního balu (průměr balu 50 cm), před výsadbou bude povolení drátů v úvazku a sazenice budou umístěny stejně vysoko jako na předchozím stanovišti. K sazenicím budou osazeny tři kůly zatlučené min. 0,5 m do země, délka kůly bude 2,0 m (průměr 8 cm), s dřevěnými příčkami (půlené) na zpevnění. Sazenice bude ke kůlu upevněna třemi sadařskými úvazky, tak aby zaujímala vycentrovanou polohu. U sazenic stromů bude vytvořena závlahová mísa s mulčem. Mechanická ochrana proti okusu a vytloukání bude provedena z chráničky z pletiva ze svařovaného

pozinku, bez konkrétní specifikace ok o min. výšce po konec kůlů. Všechny dřeviny budou opatřeny ochranným nátěrem proti korní spále (např. arboflex).

Výsadba ovocného stromu, který byl zvolen jako krajová odrůda jabloně (v případě nedostupnosti možno nahrazení jiné krajové odrůdy) bude polokmen (výška kmene 1,30-1,69 m). Ochrana viz výše.

Sadební materiál keřů:

Sazenice keřů budou krytokořenné a budou osazeny do jamky o rozměru 0,25 x 0,25 (do velikosti cca 0,015 m³). U keřů bude osazen vytyčovací kolík, sazenice budou opatřeny mechanickou chráničkou (průměr 1 m, výška 1 m) s menším průměrem ok a budou rovněž opatřeny ochranným nátěrem proti okusu. U sazenic keřů bude vytvořena závlahová mísa s mulčem.

Vysázené keře budou důkladně zality, tj. po výsadbě minimálně 2x (2x10 l na keř). Zalévání je vhodné realizovat opětovně 14 dní po výsadbě minimálně 2x (2x10 l na keř).

Zálivka bude během prvního roku 8 – 10 krát, v druhém a třetím 3 – 6 krát.

K zatravnění bude použita jetelotravní směs, část lokality je vhodné nakombinovat trávou bylinné směsí do vlhka (meandrační pás) a trávobylinnou směsí s vysokým podílem květnatých druhů rostlin, ideálně z regionálních zdrojů.

Výsadby celkem:

Název latinsky	Název	Počet ks
<i>Salix alba</i>	Vrba bílá	6
<i>Alnus glutinosa</i>	Olše lepkavá	6
<i>Betula pendula</i>	Bříza bílá	3
<i>Fraxinus excelsior</i>	Jasan ztepilý	6
<i>Acer pseudoplatanus</i>	Javor klen	6
<i>Carpinus betulus</i>	Habr obecný	3
<i>Malus sp.</i>	Jabloň	3
<i>Ligustrum vulgare</i>	Ptačí zob obecný	10
<i>Eonymus europaeus</i>	Brslen evropský	10
<i>Crataegus monogyna</i>	Hloh obecný	10

Organizace stavby:

V přípravné fázi akce byl proveden terénní průzkum, fotodokumentace, geodetické zaměření, a biologické hodnocení. Před zahájením stavebních prací je nutno vymezit staveniště a dohodnout s investorem umístění zařízení staveniště, stejně jako místo pro dočasnou skládku materiálu.

Zřízení staveniště je navrženo v dolní části na pozemku p. č. 2021 a 2023, v rámci stavby je možný posun. Stavba bude probíhat na pozemcích investora a dotčených subjektů (viz dokladová část). V této části bude uložena jednak ornice, jednak dovážená zemina na zásyp.

Trasa modelované nivy společně s tůněmi bude v terénu vytyčena před vlastní realizací. Při realizaci stavby bude koryto vymodelováno dle základních pravidel viz vzorový řez revitalizace toku (mírné prohloubení u konkávního břehu s vytvořením téměř kolmého břehu atd.). Po odhalení všech drénů budou stanoveny přesné místa umístění tůní. Výsledné koryto bude následně dotvořováno přírodními procesy v dlouhodobé perspektivě. Výsledný stav všech částí bude odsouhlasen projektovým manažerem stavby a projektantem.

Příjezd na staveniště:

Příjezd na staveniště je uvažován ze silnice II. třídy, následně po parcele ve vlastnictví obce (p.č. 69). V spodní části je parcela obecní cesty využívaná jako orná půda, bude tedy využit přístup skrze parcelu 2025 a 2021 – zde bude nutné odstranění betonové sutě a odstranění náletů. Před stavbou si zhotovitel pro případ poškození silnice zajistí pasport stavu silnic. Staveniště a výjezd z něj nutno opatřit nezbytnými omezujícími a výstražnými mobilními značkami (viz situace). Přístupová cesta bude v průběhu stavby zpevněna, po ukončení stavby navracena do původního stavu.

Harmonogram:

Kácení dřevin bude prováděn mimo vegetační dobu (1. 11–31. 03).
Délka trvání stavby je uvažována 6 měsíců.

Výstavba bude probíhat postupně, před realizací dojde k stržení vrstvy ornice (tl. 0,20 m), která bude následně využita v rámci stavby k ohumusování.

Jednotlivé části budou schváleny projektovým manažerem, projektantem a biologickým dozorem (iniciační koryto, tvar tůní atd.).

Inženýrské sítě:

V místě stavby nedojde k přímému vstupu do ochranných nebo bezpečnostních pásem jiných inženýrských sítí. Viz vyjádření v příloze.

Po skončení prací budou okolní pozemky a přístupové trasy uvedeny do původního stavu a protokolárně předány vlastníkům pozemků.

Závěr:

Výsledný stav nivy, prameniště, koryta a tůň bude odsouhlasen projektovým manažerem stavby, maximální zábory ale nebudou rozšiřovány.

Kácení dřevin bude prováděn mimo vegetační dobu (1. 11–31. 03).

V rámci realizace celé stavby (od předání staveniště, kácení dřevin až po realizaci vlastní stavby) je navržen biodozor, jehož cílem bude sledování řady jevů souvisejících s realizací zásahu. Činnost biologického (ekologického) dozoru bude zajištění a ověření aktuálního stavu lokality bezprostředně před zahájením prací, a na základě jeho doporučení pro postup prací, realizaci opatření, provádění transferů, atd.

V rámci stavby bude rovněž přítomen geolog a hydrogeolog pro stanovení vhodnosti zemin.

Po dokončení stavby budou doloženy doklady o likvidaci nebo využití opadů vzniklých při stavbě. Zhotovitel je rovněž povinen dílo provést v souladu s obecně závaznými předpisy, českými technickými normami (ČSN), Technicko-kvalitativními požadavky na vodní stavby (TKP), které se vztahují k plnění zhotovitele, a to jak závaznými, tak doporučenými a návody výrobců stavebních materiálů a výrobků platných v době provádění díla.

D.2.2 Základní vodohospodářský a statický výpočet

Dle podkladů od investora byl tok v délce 2,11 km opevněn betonovými deskami MD III (100x50x10), profil byl lichoběžníkový 1:1,5. V roce 1978 provedena v celém úseku rekonstrukce opevnění. Dle podkladů ZVHS je spodní část opevněna prefabrikáty (rok výstavby 1932), horní část opevněna kamennou dlažbou (1932). Povodí Blatnice je plošně odvodněno, realizace proběhla v roce 1977, nad sledovaným úsekem v roce 1972 viz mapa níže. Zajímavostí je, že pod územím obce Dešná jsou realizovány plochy závlah (v blízkosti nádrže Dešná).

V rámci rekognoskace společně s podklady byl stanoven předpokládaný rozsah jednotlivých opevnění.

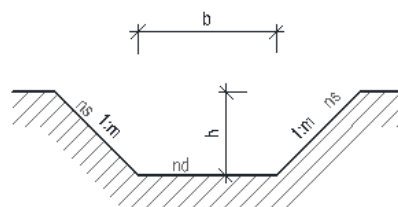
Parametry stávajícího koryta vodního toku:

Šířka ve dně: 1,2 m

Hloubka: 0,6 m

Sklony svahů: 1:2

Podélný sklon: 0,0105



Stávající kapacita koryta je průměrně na hodnotě Q_5 , v místě dnové eroze je výraznější kdy se pohybuje až na úrovni Q_{10} , kapacitnější je rovněž i v místě

zachovalé betonové dlažby. Níže je uvedena konzumpční křivka při opevnění kamennou dlažbou.

Tab. Konzumpční křivka stávajícího koryta

h [m]	Ob [m]	A [m ²]	O [m]	R [m]	n _k	c [m ^{0,5} /s]	v [m/s]	Q [m ³ /s]
0,00	0,000	0,000	1,200	0,000	0,025	0,000	0,000	0,000
0,10	0,224	0,140	1,647	0,085	0,025	26,523	0,792	0,111
0,20	0,447	0,320	2,094	0,153	0,025	29,247	1,171	0,375
0,30	0,671	0,540	2,542	0,212	0,025	30,899	1,459	0,788
0,40	0,894	0,800	2,989	0,268	0,025	32,111	1,702	1,362
0,50	1,118	1,100	3,436	0,320	0,025	33,084	1,918	2,110
0,60	1,342	1,440	3,883	0,371	0,025	33,904	2,116	3,046
0,70	1,565	1,820	4,330	0,420	0,025	34,619	2,300	4,186
0,80	1,789	2,240	4,778	0,469	0,025	35,256	2,474	5,541
0,90	2,012	2,700	5,225	0,517	0,025	35,832	2,639	7,126
1,00	2,236	3,200	5,672	0,564	0,025	36,360	2,798	8,955
1,10	2,460	3,740	6,119	0,611	0,025	36,849	2,952	11,040
1,20	2,683	4,320	6,567	0,658	0,025	37,304	3,100	13,394

Návrhový stav:

Jak již bylo zmíněno, v minulosti se jednalo o zákrutové koryto s podmáčené nivě, které v letních měsících vysychalo. Hlavním cílem je revitalizace vodního toku, a to formou složeného profilu. Kdy v lichoběžníkové mělké části bude vytvořeno iniciační koryto. V úsecích je vedeno v trase stávajícího koryta. Vytvořeným složeným profilem nebudou zhoršeny stávající odtokové poměry.

Návrhové charakteristiky profilu:

Průměrný podélný sklon:	1 %
Drsnost n _d :	0,035
Šířka:	3 m
Sklony navázání na stávající terén:	1:4
Hloubka:	min. 0,4 m

Kapacita vytvořeného profilu modelace je v případě minimální hloubky 0,4 m, a při výše stanovených parametrech na úrovni Q₅.

Tab. Konzumpční křivka nivy bez započtení iniciačního koryta (je uvažováno jeho zarůstání)

h [m]	Ob [m]	A [m ²]	O [m]	R [m]	n _k	c [m ^{0,5} /s]	v [m/s]	Q [m ³ /s]
0,00	0,000	0,000	3,000	0,000	0,035	0,000	0,000	0,000
0,10	0,412	0,340	3,825	0,089	0,035	19,087	0,569	0,193
0,20	0,825	0,760	4,649	0,163	0,035	21,127	0,854	0,649
0,30	1,237	1,260	5,474	0,230	0,035	22,367	1,073	1,352
0,40	1,649	1,840	6,298	0,292	0,035	23,274	1,258	2,315
0,50	2,062	2,500	7,123	0,351	0,035	23,996	1,422	3,554
0,60	2,474	3,240	7,948	0,408	0,035	24,603	1,571	5,090

h [m]	Ob [m]	A [m ²]	O [m]	R [m]	n _k	c [m ^{0,5} /s]	v [m/s]	Q [m ³ /s]
0,70	2,886	4,060	8,772	0,463	0,035	25,129	1,710	6,941
0,80	3,298	4,960	9,597	0,517	0,035	25,595	1,840	9,127
0,90	3,711	5,940	10,422	0,570	0,035	26,016	1,964	11,667
1,00	4,123	7,000	11,246	0,622	0,035	26,401	2,083	14,580

Návrhové charakteristiky iniciačního koryta:

Průměrný podélný sklon: 1 ‰

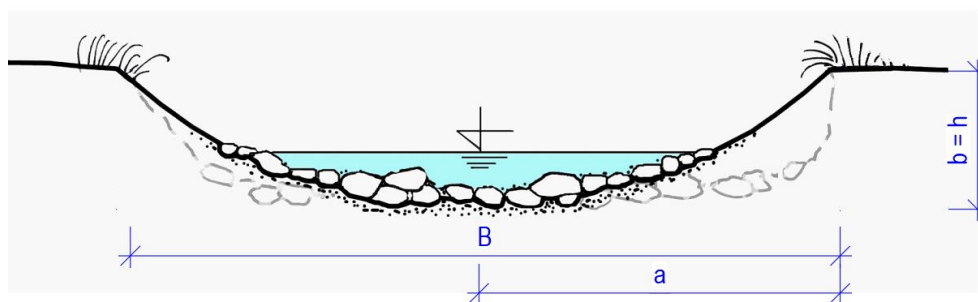
Drsnost n_d: 0,040 (přirozené koryto – spíše travnaté)

h = 0,10 m

B = 0,30 m

Kapacita iniciačního koryta navržena při průměrném sklonu na průtok cca Q_{90d} – v úsecích Q_{120d}.

Charakteristika průřezu – půlelipsa



Tab. Konzumpční křivka iniciačního koryta

Naplnění koryta	h _v	B _H	S	O	R	C	v	Q
[%]	[m]	[m]	[m ²]	[m]	[m]	[m ^{0,5} ·s ⁻¹]	[m·s ⁻¹]	[m ³ ·s ⁻¹]
0	0,00	0,00	0,000	0,000	-	-	-	-
10	0,01	0,26	0,002	0,263	0,007	10,857	0,089	0,0002
20	0,02	0,36	0,005	0,363	0,014	12,201	0,142	0,0007
30	0,03	0,43	0,009	0,434	0,020	13,069	0,187	0,0017
40	0,04	0,48	0,013	0,490	0,027	13,727	0,227	0,0030
50	0,05	0,52	0,018	0,534	0,034	14,264	0,265	0,0049
60	0,06	0,55	0,024	0,570	0,042	14,721	0,301	0,0071
70	0,07	0,57	0,029	0,601	0,049	15,121	0,335	0,0098
80	0,08	0,59	0,035	0,626	0,056	15,475	0,367	0,0129
90	0,09	0,60	0,041	0,648	0,063	15,790	0,398	0,0164
100	0,10	0,60	0,047	0,668	0,071	16,069	0,427	0,0201

D.2.3. Výkresová část

V příloze

D.3 Požárně bezpečnostní řešení

Jedná se o stavbu kategorie 0 – stavby nepředstavující zvláštní nebezpečí. Pro 0. kategorii staveb se PBR nezpracovává.