



OPERAČNÍ PROGRAM
ŽIVOTNÍ PROSTŘEDÍ



EVROPSKÁ UNIE
Fond soudržnosti

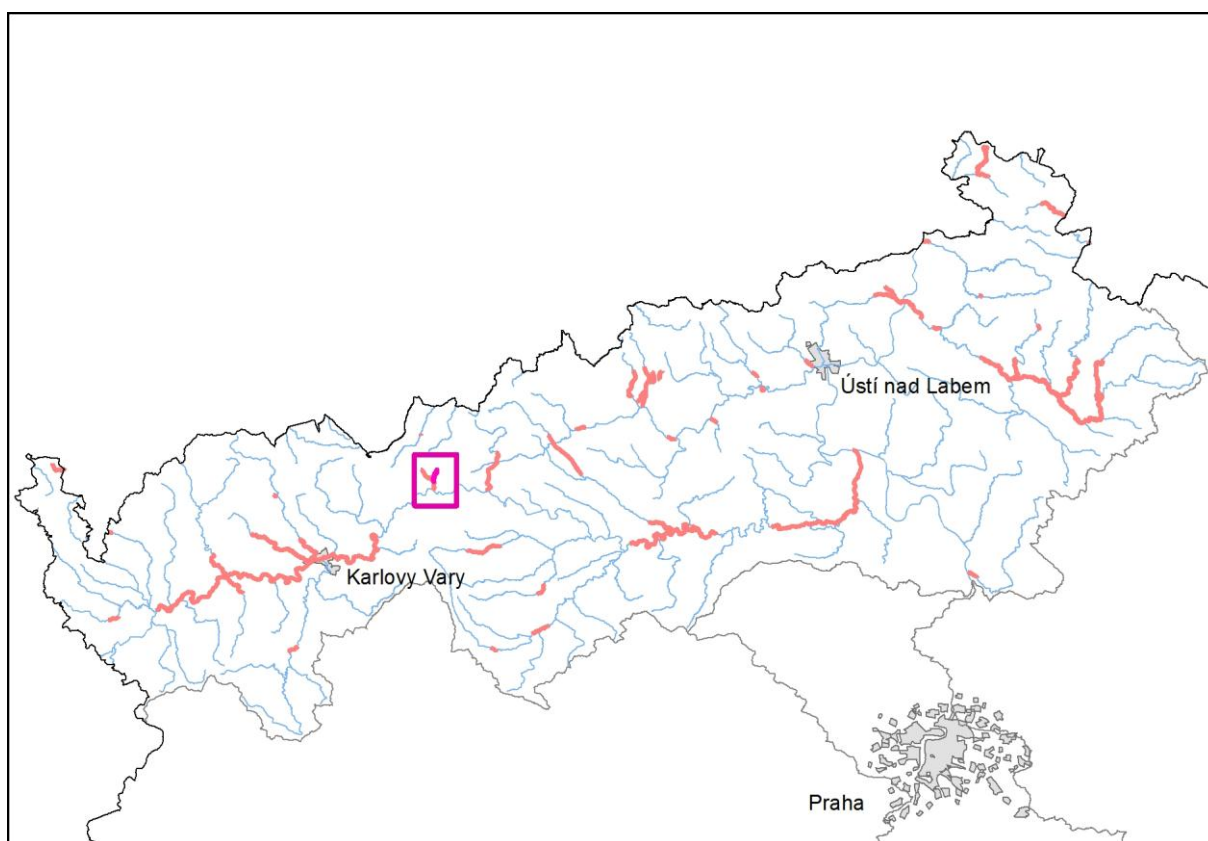
Pro vodu,
vzduch a přírodu

ZPRACOVÁNÍ MAP POVODŇOVÉHO NEBEZPEČÍ A POVODŇOVÝCH RIZIK PRO OBLAST POVODÍ OHŘE A DOLNÍHO LABE

DÍLČÍ POVODÍ OHŘE, DOLNÍHO LABE A OSTATNÍCH PŘÍTOKŮ LABE

B. TECHNICKÁ ZPRÁVA – HYDRODYNAMICKÉ MODELY A MAPY POVODŇOVÉHO NEBEZPEČÍ

MALODOLSKÝ POTOK – 10102191_1 - Ř. KM 0,000 – 2,400



listopad 2013



Povodí Ohře



OPERAČNÍ PROGRAM
ŽIVOTNÍ PROSTŘEDÍ



EVROPSKÁ UNIE
Fond soudržnosti

Pro vodu,
vzduch a přírodu

ZPRACOVÁNÍ MAP POVODŇOVÉHO NEBEZPEČÍ A POVODŇOVÝCH RIZIK PRO OBLAST POVODÍ OHŘE A DOLNÍHO LABE

DÍLČÍ POVODÍ OHŘE, DOLNÍHO LABE A OSTATNÍCH PŘÍTOKŮ LABE

B. TECHNICKÁ ZPRÁVA – HYDRODYNAMICKÉ MODELY A MAPY POVODŇOVÉHO NEBEZPEČÍ

MALODOLSKÝ POTOK – 10102191_1 - Ř. KM 0,000 – 2,400

Pořizovatel:



Povodí Ohře, státní podnik
Bezručova 4219
Chomutov
430 03

Zhotovitel: sdružení „HYDROPROJEKT + Hydrosoft + AZ Consult“



Sweco Hydroprojekt a.s.
Táborská 31
Praha 4
140 16



HYDROSOFT Veleslavín s.r.o.
U Sadu 13/62
Praha 6
162 00



AZ Consult, spol. s r.o.
Klíšská 12
Ústí nad Labem
400 01



OPERAČNÍ PROGRAM
ŽIVOTNÍ PROSTŘEDÍ



EVROPSKÁ UNIE
Fond soudržnosti

Pro vodu,
vzduch a přírodu

Řešitel:



HYDROSOFT Veleslavín s.r.o.

U Sadu 13/62

Praha 6

162 00



Sweco Hydroprojekt a.s.

Táborská 31

Praha 4

140 16

V Praze, listopad 2013

Obsah:

1	Základní údaje.....	7
1.1	Seznam zkratk a symbolů	7
1.2	Cíle prací.....	7
1.3	Předmět práce	7
1.4	Postup zpracování a metoda řešení	7
2	Popis zájmového území	9
2.1	Všeobecné údaje	10
2.2	Průběhy historických povodní (největší zaznamenané povodně)	10
3	Přehled podkladů.....	11
3.1	Topologická data.....	11
3.1.1	Vytvoření (aktualizace) DMT	11
3.1.2	Mapové podklady.....	11
3.1.3	Geodetické podklady	12
3.2	Hydrologická data	12
3.2.1	Hydrologické poměry a jejich interpretace ve výpočtovém modelu.....	13
3.3	Místní šetření	13
3.4	Doplňující podklady – technické a provozní informace, zprávy, studie, dokumenty, literatura.....	14
3.5	Normy, zákony, vyhlášky	14
3.6	Vyhodnocení a příprava podkladů	14
4	Popis koncepčního modelu	15
4.1	Schematizace řešeného problému.....	15
4.2	Posouzení vlivu nestacionarity proudění.....	15
4.3	Způsob zadávání OP a PP.....	15
5	Popis numerického modelu.....	16
5.1	Použité programové vybavení.....	16
5.2	Vstupní data numerického modelu.....	16
5.2.1	Morfologie vodního toku a záplavového území.....	16
5.2.2	Drsnosti hlavního koryta a inundačních území	17
5.2.3	Hodnoty okrajových podmínek	17
5.2.4	Hodnoty počátečních podmínek	18
5.2.5	Diskuze k nejistotám a úplnosti vstupních dat	18
5.3	Popis kalibrace modelu	18
6	Výstupy z modelu	19
6.1	Záplavové čáry pro průtoky Q_5 , Q_{20} , Q_{100} a Q_{500}	24
6.2	Hloubky pro průtoky Q_5 , Q_{20} , Q_{100} a Q_{500}	24
6.3	Rychlosti pro průtoky Q_5 , Q_{20} , Q_{100} a Q_{500}	24
6.3.1	Bodová vrstva průměrných celoprofilových rychlostí	24

6.3.2	Plošné rozdělení rychlostí v inundaci	25
6.4	Zhodnocení nejistot ve výsledcích výpočtů	25

1 Základní údaje

1.1 Seznam zkratek a symbolů

V následující tabulce č. 1.1 jsou abecedně seřazeny všechny zkratky a symboly použité při zpracování části B, Technická zpráva – hydrodynamické modely a mapy povodňového nebezpečí.

Tab. č. 1.1 Seznam zkratek a symbolů

Zkratka	Vysvětlení
ČHMÚ	Český hydrometeorologický ústav
DMT	Digitální model terénu
DOP	Dolní okrajová podmínka
DPI	Rozlišení dané počtem bodů na jeden palec (2,5 cm)
DMR 4G	Digitální model reliéfu 4. generace
DMR 5G	Digitální model reliéfu 5. generace
GIS	Geografické informační systémy
IDVT CEVT	Identifikátor vodního toku v Centrální evidenci vodních toků
SOP	Studie odtokových poměrů
LG	Limnigraf
ZÚ	Záplavová území
ZM10	Základní mapa 1:10 000

1.2 Cíle prací

Cílem prací je vyjádření povodňového nebezpečí na základě stanovení těchto charakteristik průběhu povodně:

- hranice rozlivů,
- hloubky vody v záplavovém území,
- rychlosti proudění vody v záplavovém území.

Podstatou vyjádření povodňového nebezpečí je určení prostorového rozdělení uvedených charakteristik povodně a zpracování těchto údajů do podoby tzv. map povodňového nebezpečí. Ty slouží v dalším kroku jako podklad pro vyjádření povodňového rizika semikvantitativní metodou uvedenou v „Metodice tvorby map povodňového nebezpečí a povodňových rizik“.

1.3 Předmět práce

Předmět práce zahrnuje tyto činnosti:

- Popis postupů souvisejících se zajištěním vstupních podkladů – stávající + nové (dodatečné zaměření profilů, objektů atd.)
- Sestavení (aktualizace) hydrodynamických modelů a příslušné simulace
- Zpracování výsledků numerického modelování a vytvoření map povodňového nebezpečí (mapy rozlivů, hloubek a rychlostí).

1.4 Postup zpracování a metoda řešení

Prvotním podkladem pro zpracování studie byla data ze „Studie záplavového území Malodolského potoka v ř. km 0,000 – 2,500“ provedené v listopadu 2004 společností Hydroprojekt CZ, a. s.

Po prostudování poskytnutých dat byl proveden terénní průzkum. V průběhu terénního průzkumu byla pořízena nová fotodokumentace. Na základě místního šetření bylo shledáno, že od doby provádění studie došlo v zájmovém území k významným změnám v odtokových poměrech. Původní zaměření ze studie bylo prohlášeno za nedostatečné a bylo nutné provádět nové geodetické zaměření. Důvodem nového zaměření je především to, že ve velké části zájmovém území proběhla úprava vodního toku, včetně objektů a zásadním způsobem se tím změnilo odtokové poměry.

Výchozím podkladem pro sestavení výpočtového modelu tedy bylo nové geodetické zaměření zpracované v roce 2011 společností Hydrossoft Veleslavín s.r.o. v celé délce zájmového území.

S ohledem na 5- letou platnost hydrologických dat bylo nutné v zájmovém profilu hydrologická data (průtoky n-letých vod) vydávaných ČHMÚ nechat znovu ověřit. U ověřených dat byly shledány zásadní změny průtoků, což vedlo k rozhodnutí prezentovat grafické výstupy nad aktualizovanou ZM 10. Pro výpočet byla použita původní trať ze zaměření z roku 2004 avšak s jinými okrajovými podmínkami vycházejícími ze změn průtoků v zájmovém profilu.

Hydraulické výpočty vodního toku včetně objektů a inundačního území byly provedeny pro Q_5 , Q_{20} , Q_{100} , Q_{500} . Získané výsledky byly jako bodová informace dále zpracovány pomocí nástrojů GIS nad výše zmíněným mapovým podkladem. V první řadě byly rozšířeny příčné profily tak, aby přesahovaly průběh záplavy Q_{500} , což bylo nezbytné pro tvorbu „Map hloubek“. Dále za pomoci vygenerovaných bodů z DMR 5G byly nad mapovým podkladem vyneseny průběhy záplavových čar a průběhy rychlostí. Průběhy obou typů čar byly upřesněny nad vytvořenou „Mapou hloubek“ z DMR 5G. Výsledky jsou prezentovány v podobě map povodňového nebezpečí v kapitole 6.

Staničení bylo převzato z předchozí studie a odpovídá požadavku objednatele určujícím počátek a konec posuzovaného území.

2 Popis zájmového území

Název vodního toku: Malodolský potok

ID úseku IDVT CEVT: 10102191_1

Číslo hydrologického pořadí vodního toku: 1-13-02-0890-0-00 (Hučivý potok)
1-13-02-0900-0-00 (Malodolský potok)
1-13-02-0910-0-00 (Hučivý potok)

Úsek vodního toku: 0,00 – 2,40 ř. km

Významná vodní díla: žádná

Významné přítoky: žádný

Zájmové území se nachází ve střední části Krušných hor. Z hlediska stávajícího regionálního geomorfologického hlediska členění České republiky je to v provincii Česká Vysočina a v Krušnohorské subprovincii.

Zájmové území je odvodňováno vodním tokem Malodolský potok, který se vlévá v obci Perštejn do Hučivého potoka. Malodolský potok pramení v Krušných horách u obce Halže. Plocha celého povodí Malodolského potoka (k profilu zaústění do Hučivého potoka) činí 9,282 km².

Přímo v řešené části vodního toku leží obec Perštejn a osada Údolíčko. Zastavěné území se nachází v úsecích ř. km 0,0 až ř. km 0,90 (část obce Perštejn) a ř. km 1,9 až ř. km 2,5 (osada Údolíčko), zástavba je situována střídavě po obou březích vodního toku.

Údolí podél vodního toku je úzce sevřené, svahy se zmírňují na pravém břehu pouze v okolí ústí Malodolského do Hučivého potoka, jedná se o úsek ř. km 0 až cca ř. km 1,800. Koryto Malodolského potoka je v převážné většině trasy upravené s nábrežními zídkami na levém i pravém břehu. Úseky bez opevnění (převážně mimo zastavěné území) jsou charakteristické převážně mělkým korytem miskovitého průřezu.

Podklady:

Název vodního toku - zdroj VÚV TGM, 2011

ID úseku IDVT CEVT - zdroj Ministerstvo zemědělství, 2011

Číslo hydrologického pořadí vodního toku - zdroj ČHMÚ, 2013

Úsek vodního toku - zdroj Povodí Ohře, státní podnik, 2011

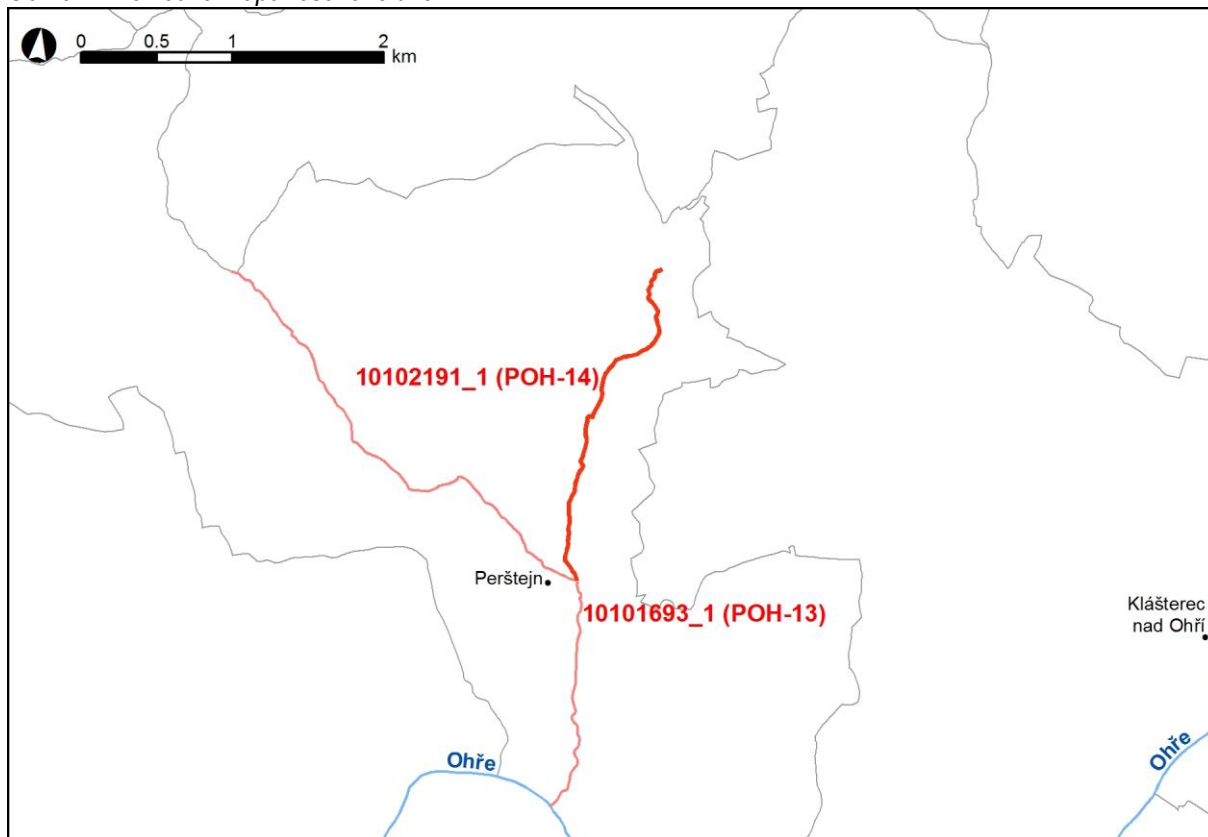
Významná vodní díla - zdroj ZM10, ČÚZK, 2012

Významné přítoky - zdroj ZM10, ČÚZK, 2012

Souhrnná technická zpráva „Studie záplavového území toku Malodolského potoka v ř. km. 0,00 – 2,50“, Sweco Hydroprojekt, 2004

Wikipedie

Obr. č. 1 Přehledná mapa řešeného území



2.1 Všeobecné údaje

Malodolský potok je bystřinný vodní tok horského charakteru. Ve většině své délky protéká zastavěným územím obcí Perštejn a Údolíčko. Mimo intravilán obou obcí protéká lesním úsekem.

Koryto je až na některé úseky v intravilánu obce nově upravené a jeho kapacita je Q_{10} až Q_{20} . Kapacita neupravených úseků v extravilánu nad obcí Perštejn se pohybuje do Q_5 .

Celkový sklon zájmového území rovnoměrný a činí 5%.

Rychlost vody odpovídá sklonům a upravenému charakteru koryta a pohybuje se v rozmezí 1,8 m/s až 3,6 m/s, nezářídka překračuje 3 m/s.

Režim proudění ve vodním toku je prakticky v celém zájmovém úseku vodního toku bystřinný.

2.2 Průběhy historických povodní (největší zaznamenané povodně)

Zpracovatel předkládané studie prověřil informace o průběhu historických povodňových událostí. Problematika byla konzultována se správcem vodního toku. Na základě shromážděných informací lze konstatovat, že informace o průběhu povodní neexistují.

3 Přehled podkladů

V souladu s vyhláškou č. 236/2002 Sb. byly použity pro zpracování návrhu záplavového území tyto podklady. Pravidla pro citace podkladů se řídí dle ČSN ISO 690 (01 0197).

- Základní mapy 1 : 10 000 (02-23-04, 02-23-05) – digitální, rastrové – ZABAGED®, poskytl Povodí Ohře, státní podnik, 2012
- Výškopisná data DMR 5G, copyright ČÚZK, MO ČR, MZe ČR, 2012
- Geodetické zaměření – Malodolský potok – příčné profily, podélný profil, Mayer – GEO, 2011
- Výsledky hydraulické výpočtu nerovnoměrným prouděním (program Hydrocheck), 2012
- Hydrologická data: n-leté průtoky – Malodolského potoka ČHMÚ Ústí nad Labem, 16.11. 2011
- Hydrologické poměry ČSSR III. díl, HMÚ Praha, 1970
- Podrobný terénní průzkum zpracovatele, uskutečněný v říjnu 2011, zaměřený na zmapování stavu koryta a břehů se zřetelem na místní překážky a další relevantní faktory
- Zákon č. 254/2001 Sb. - o vodách
- Vyhláška MŽP 236/2002 Sb. – o způsobu a rozsahu zpracování návrhu a stanovování záplavových území
- Geomorfologie Českých zemí, Jaromír Demek a kol., AC, 1965
- Vyšší geomorfologické jednotky České republiky, Český úřad zeměměřický a katastrální, Praha, 1996
- Metadata poskytnutá Zeměměřičským ústavem k aktuální verzi ZM 10, 2012
- Atlas podnebí ČSSR, ČHMÚ

3.1 Topologická data

Topologická data jsou základním zdrojem, který je potřebný pro sestavení hydrodynamického modelu. Pomocí nich je možné popsat řešené území, sestavit digitální model terénu a vytvořit vhodnou schematizaci modelu. Jednotlivé topologické podklady jsou popsány v následujících kapitolách.

3.1.1 Vytvoření (aktualizace) DMT

Digitální model terénu byl sestaven z Digitálního modelu reliéfu České republiky 5. generace DMR 5G - LSS od ČÚZK a pro zpřesnění oblasti koryta byly použity 3D terénní hrany břehů a hladiny, které zpracovala společnost GEODIS BRNO, spol. s r.o. Sestavení DMT proběhlo v softwaru společnosti ESRI v ArcGIS pomocí extenze 3D Analyst. DMT byl vygenerován ve formátu ESRI tin, který se převedl do formátu georeferencovaný tif s velikostí pixelu 2 x 2 m.

Ke zpracování DMT bylo použito DMR 5G - LSS ve verzi k 22.6.2012.

3.1.2 Mapové podklady

Pro potřeby studie byla vybrána Základní mapa České republiky 1:10 000 (ZM 10) aktualizovaná Zeměměřičským úřadem v roce 2011. Jedná se o nejpodrobnější základní mapu středního měřítka.

ZM 10 obsahuje polohopis, výškopis a popis. Předmětem polohopisu jsou sídla a jednotlivé objekty, komunikace, vodstvo, hranice správních jednotek a katastrálních území (včetně územně technických jednotek), hranice chráněných území, body polohového a výškového bodového pole, porost a povrch půdy. Předmětem výškopisu je terénní reliéf zobrazený vrstevnicemi a terénními stupni. Popis mapy sestává z druhového označení objektů, standardizovaného geografického názvosloví, kót vrstevnic, výškových kót, rámových a mimorámových údajů. Obsahem mapových listů je i rovinná pravoúhlá souřadnicová síť a zeměpisná síť. Předměty obsahu mapy jsou znázorněny pouze na území České republiky. Míra generalizace polohopisu je na takové úrovni, že nedochází k rozsáhlejšímu spojování jednotlivých staveb do bloků a ke zjednodušování tvarů. Mapa tak poskytuje velmi podrobnou představu o zobrazovaném území.

Data ZM 10 se stavem aktualizace v roce 2009 a dříve byly odvozovány z vektorových výstupů, které vznikaly v průběhu tvorby vizualizací ZABAGED®. Jejich rasterizací a následnou transformací do souřadnicového systému

S-JTSK vznikl obraz státního území, který byl strukturovaný po listech ZM 10. Dalším zpracováním byla pořízena barevná bežešvá rastrová mapa s barevnou hloubkou 4 bit, jednotnou barevnou paletou a hustotou 400 dpi. Z důvodu nižší kvality rozlišení těchto výstupů bylo v roce 2011 přistoupeno k nahrazení těchto souborů novými rastry, které vznikly přímým odvozením z tiskových podkladů ZM 10. Tyto rastry mají barevnou hloubku 24 bit a rozlišení 800 dpi. Data ZM 10 se stavem aktualizace v roce 2010 a později jsou odvozovány přímo z postscriptových souborů nové technologické linky. Tyto soubory jsou službou aplikačního serveru rastrovány s rozlišením 800 dpi, barevnou hloubkou 8 bit a jednotnou barevnou paletou. Do doby pokrytí celého území ČR soubory z nové technologické linky budou uživatelům poskytovány vždy obě datové sady. Tvorbu a aktualizaci ZM 10 zajišťuje Zeměměřický úřad.

ZM 10 je distribuována ve formátu TIF po segmentech bežešvé mapy – čtvercích 2 x 2 km, se stranami rovnoběžnými se souřadnicovými osami S-JTSK.. Kromě grafického umístovacího souboru je dodáván textový umístovací soubor TFW a to pro zobrazení S-JTSK / Krovak EN. Tento soubor obsahuje souřadnici levého horního rohu umístovacího čtverce a velikost pixlu v metrech pro dané rozlišení souboru. Předané soubory TIF mají rozlišení 3149 x 3149 (72DPI).

3.1.3 Geodetické podklady

Jak již bylo zmíněno v kapitole 1.4, bylo nutné provést nové geodetické zaměření v celé délce zájmového území, které prováděla v roce 2011 společnost Hydrossoft Veleslavín s.r.o. Pro přesnější vynesení průběhu záplavových čar byla k dispozici data z leteckého snímkování DMR 5G, která poskytlo Povodí Ohře, státní podnik.

Jiné výškopisné podklady nebyly pro zpracování studie k dispozici.

3.2 Hydrologická data

Název hydrologického profilu: ústí do Hučivého potoka

Datum pořízení: 6.5. – 4.8. 2011

Říční kilometr: ř. km 0,00 – 2,4

Třída přesnosti dle ČSN 75 1400: IV.

Velikost plochy povodí k profilu: 9,1 km²

Číslo hydrologického povodí: 1-13-02-0890-0-00 (Hučivý potok)
1-13-02-0900-0-00 (Malodolský potok)
1-13-02-0910-0-00 (Hučivý potok)

N-leté průtoky: viz tabulka č. 3.1

N-leté průtoky porovnání: viz tabulka č. 3.2

Tab. č. 3.1 N–leté průtoky (Q_N) v m³.s⁻¹

Hydrologický profil	Datum pořízení	Říční kilometr	Q ₅	Q ₂₀	Q ₁₀₀	Q ₅₀₀	Třída přesnosti
ústí do Hučivého p.	16.11.2011	0,00	2,74	6,92	17,1	30	IV.

Tab. č. 3.2 Porovnání N–letých průtoků platných a z původní studie (Q_N) v m³.s⁻¹

Vodní tok	N-leté průtoky (Q_N) v m ³ .s ⁻¹								datum předání
	1	2	5	10	20	50	100	500	
Malodolský potok	0,94	1,44	2,74	4,45	6,92	11,5	17,1	30	16.11.2011
Malodolský potok	0,8	1,3	2,5	4	6,3	10,5	15,6		červenec 2004
%	17,50	10,77	9,60	11,25	9,84	9,52	9,62		

Z tabulky č. 3.2 vyplývá (žlutě vyznačeno zvýšení průtoku), že hodnoty současných průtoků oproti původním hydrologickým datům jsou v průměru o 10 % vyšší než v roce 2004, což dalo podnět k vynášení všech záplavových čar nad aktuálním rastrem.

3.2.1. Hydrologické poměry a jejich interpretace ve výpočtovém modelu

Pro zpracování studie byly použity základní hydrologické údaje ČHMÚ. V souladu s podmínkami zadání provedl řešitel zpřesnění hydraulických výpočtů vložím profilů se změnami hydrologických údajů viz tabulka. č. 3.3. Tato data byla získána interpolací z výše uvedených údajů ČHMÚ podle dílčích ploch povodí. Uvedené údaje velkých vod byly uplatněny ve výpočtovém modelu prostřednictvím tzv. hodnot delta Q (dále jen dQ). Hodnoty delta Q jsou rozdíly příslušných průtoků v jednotlivých uvedených profilech a reprezentují tedy úbytky průtoků v nich. Tyto změny průtoků jsou uvedeny v psaném podélném profilu a jsou součástí výpočtového modelu Hydrocheck.

Tab. č. 3.3 Rekapitulace rozdělení hydrologických dat ve výpočtovém modelu

zdroj	Profil	od - do	N-leté průtoky (Q_N) v $m^3.s^{-1}$							
		ř. km	1	2	5	10	20	50	100	500
DOP	ústí do Hučivého p., nad mostem PR36M v Údolní ul.	0,000 – 0,185 0,840 – 1,160	0,94	1,44	2,74	4,45	6,92	11,5	17,1	30
dQ ₁	nad mostem PR11M v Husově ul. (pod rybníčkem)	0,185 – 0,838	0,94	1,44	2,74	3	3,001	3,5	5,1	6
dQ ₂	nad mostem na horním okraji Perštejnu	1,160 – 2,490	0,78	1,2	2,28	3,7	5,75	9,5	14,2	24,9

V tomto případě byly interpolací získány hodnoty pro N-leté průtoky v profilech „nad mostem PR11M v Husově ulici pod rybníčkem“ a „nad mostem na horním okraji Perštejnu“, hodnoty v profilech „ústí do Hučivého p.“ a „nad mostem PR36M“ jsou základní hydrologické údaje ČHMÚ.

V úseku tzv. větve 1 (od pf. PR11Mh až pf. PR37J_d) jsou průtoky až do $Q_5 = 2,74 m^3/s$ nesnižované (hladina Q_5 v pf. před mostem PR36Mh je pode dnem pravé inundace). Pro Q_{10} až Q_{500} bylo toto dělení určeno ze spočítaných referenčních hladin. Dále dělení do větví bylo spočítáno následovně: z $Q_{10} = 4,45 m^3/s$ protéká větev 1 průtok $3 m^3/s$ (tj. hranice dna pravé inundace v pf. PR36Mh) a zbytek $1,45 m^3/s$ teče již pravou inundací - větev 2 - ve směru dolů vpravo od silnice viz též prvky dQ₁ a dQ₂-- na začátku a na konci větve 1 ve výpočtové trati.

N-letý průtok	větev 1	větev 2
$Q_{10} = 4,45$	3,0	1,45
$Q_{20} = 6,92$	3,001	3,919
$Q_{50} = 11,5$	3,5	8,0
$Q_{100} = 17,1$	5,1	12,0
$Q_{500} = 30$	6,0	24,0

3.3 Místní šetření

Místní šetření proběhlo 4.10.2011 a byla zpracována podrobná fotodokumentace. Každá fotografie je časově a prostorově lokalizovaná. Součástí fotodokumentace jsou i fotky ze starších studií. Lokalizace starší fotodokumentace nebyla dodatečně prováděna, v některých případech ale byly i starší fotky lokalizované.

Cílem místního šetření bylo:

a) posouzení nutnosti doplňujícího geodetického zaměření. V případech rekonstrukcí objektů či vlastního koryta či jakékoliv změně v korytě či inundačním území bylo posuzováno, zadali je, nebo není potřeba provést nové zaměření. Výsledek šetření je popsán v kapitole 3.1.3 Geodetické podklady.

b) posouzení drsnostních charakteristik. Cílem průzkumu bylo mimo jiné i posouzení drsnostních charakteristik, zejména v inundaci, kde se odtokové parametry mohly změnit novou výstavbou. Dále bylo potřeba určit drsnostní charakteristiky v území potenciálně zaplaveném povodní Q_{500} .

c) posouzení morfologie terénu z pohledu průtoku Q_{500} . Bylo nutné rozhodnout, zdali bude nutné rozšiřovat profily původního modelu, či nikoliv. Ne vždy se celá se inundace podílí na průtoku. Na základě průzkumu byly některé profily v době sestavování modelu, proti původní studii rozšiřovány z výškopisu DMR 5G.

d) posouzení objektů z pohledu průtoku Q_{500} . Původní modely nepočítaly s tak velkým průtokem. Bylo tedy nutné posoudit průtokové parametry objektů i při této extrémní povodni. U některých objektů byly na základě pořízené fotodokumentace upraveny průtokové koeficienty či další parametry objektu, například rozsah zasahování mostovky do průtočného profilu.

e) posouzení ohrožení zaplavovaného území povodní. Tato část průzkumu měla za úkol pořídit fotodokumentaci ohrožených objektů v inundaci tak, aby později bylo možné rozhodovat, zda a v jakém rozsahu bude nemovitost ohrožena. Jedná se zde ale o doplňkovou informaci pro analýzy v GIS a v žádném případě se nejedná o evidenci a podrobnou dokumentaci jednotlivých objektů zasažených vodou.

Při stavbě modelu pak byla pořízená fotodokumentace významným nástrojem pro rozhodování kde a jak model upravovat.

3.4 Doplnující podklady – technické a provozní informace, zprávy, studie, dokumenty, literatura

V průběhu zpracování nebyly poskytnuty žádné další podklady.

3.5 Normy, zákony, vyhlášky

Postupy zpracování studie byly v souladu s níže uvedenými dokumenty v jejich platném znění:

- [1] ČSN 75 0110 Vodní hospodářství – Terminologie hydrologie a hydroekologie
- [2] ČSN 75 1400 Hydrologické údaje povrchových vod.
- [3] ČSN 75 2410 Malé vodní nádrže.
- [4] Zákon č. 240/2000 Sb. o krizovém řízení a změně některých zákonů (krizový zákon).
- [5] Nařízení vlády č. 462/2000 Sb., k provedení §27 odst. 8 a §28 odst. 5 zákona č. 240/2000 Sb., o krizovém řízení a o změně některých zákonů (krizový zákon).
- [6] Vyhláška MŽP 236/2002 Sb., o způsobu a rozsahu zpracovávání návrhu a stanovování záplavových území.
- [7] Vyhláška č. 178/2012 Sb., kterou se stanoví seznam významných vodních toků a způsob provádění činností souvisejících se správou vodních toků.
- [8] Zákon č. 114/1992 Sb., o ochraně přírody a krajiny.

3.6 Vyhodnocení a příprava podkladů

Poskytnuté podklady plně pokryly zájmové území. Původní profily musely být místy rozšířeny, protože v původní studii nebyl řešen průtok Q_{500} . Pro rozšíření profilů bylo použito podkladu DMR 5G, jehož přesnost je pro potřeby modelu v okrajových částech inundace dostatečná.

4 Popis koncepčního modelu

Základním požadavkem na zpracování záplavových území je provádění výpočtů metodou ustáleného nerovnoměrného proudění. Pro tento typ výpočtů je vhodný program HYDROCHECK verze 5.X, který používáme.

Jedná se o programový prostředek vyvinutý společností Hydrossoft Veleslavín s.r.o. v devadesátých letech ve spolupráci s Podniky Povodí. Řeší ustálené nerovnoměrné proudění v otevřených neprizmatických korytech v režimových oblastech říčních i bystřinných. Základem řešení nerovnoměrného proudění je obecná metoda po úsecích. Významné objekty byly počítány funkcemi programu Hydrocheck jako objekty.

Program Hydrocheck verze 5.X je mimo jiné vhodným nástrojem pro posuzování aktivní zóny, či hodnocení map rizik, neboť umožňuje vyhodnocování svislicových rychlostí v příčném řezu. Díky tomu je možné vyhodnocovat rychlosti v inundaci a vytvářet mapu rychlostí jako plošnou informaci, nikoliv jen bodovou.

4.1 Schematizace řešeného problému

V případě Malodolského potoka bylo nutné sestavit výpočtové schéma jako okružovou síť. Upravené koryto mezi profily PR11M ř. km 0,183 a PR39 ř. km 0,852 neprotéká údolnicí a kapacita vtokového objektu do úpravy je menší než Q_{10} . Při povodni Q_{10} a větší tedy část vody protéká upraveným korytem a část průtoku protéká údolnicí. Vzdálenosti příčných profilů v intravilánu jsou cca 50 m, v extravilánu cca 200 až 250 metrů, v místech, kde to bylo potřeba hustěji.

4.2 Posouzení vlivu nestacionarity proudění

Vliv nestacionarity je ve výpočtech zanedbán. Studie je zpracována metodou stacionárního nerovnoměrného proudění, což je v souladu s požadavky objednatele.

4.3 Způsob zadávání OP a PP

Jelikož se jedná o výpočet ustáleného nerovnoměrného proudění v říčním korytě, zadává se okrajová podmínka v dolním výpočtovém profilu v podobě hladiny a průtoku. V místě významných přítoků, pro které jsou k dispozici hydrologické údaje, se zadává změna průtoku. Jiné okrajové ani počáteční podmínky výpočtu se nezadávají.

5 Popis numerického modelu

5.1 Použité programové vybavení

Vlastní výpočty byly prováděny metodou ustáleného nerovnoměrného proudění v programu HYDROCHECK verze 5.X, který se osvědčil při výpočtech obdobných studií.

Základní výhodou programu HYDROCHECK verze 5.X je možnost rozdělení průtočného profilu na libovolné segmenty pomocí fiktivních svislic na vlastní koryto a přilehlé části inundace, ohraničené svislými rovinami, vedenými například v linii břehové hrany koryta. Jednotlivé části příčného profilu mají různou drsnost a s tím souvisí i různé rychlosti proudění a výsledná poloha hladiny vody v profilu. HYDROCHECK verze 5.X umožňuje zobrazit podrobné rozdělení rychlostí v příčném profilu tak i rozdělení aktivní zóny v příčném profilu.

Pro výpočty konsumpčních křivek významných objektů byl použit nástroj - výpočty objektů, který je nyní přímou součástí programu HYDROCHECK verze 5.X.

Kromě metody nerovnoměrného proudění bývá užíváno i nástrojů rovnoměrného proudění pro stanovení konzumpční křivky dolní okrajové podmínky.

Pro vynášení záplavových čar z vypočtených úrovní hladin do mapového podkladu je využíváno funkce HYDROCHECKu verze 5.X, který generuje vypočtené průřezy hladin v profilech do mapy.

5.2 Vstupní data numerického modelu

Základem prací na studii je podrobný terénní průzkum. Na základě terénního průzkumu a kvalitní fotodokumentace jsou určeny drsnostní charakteristiky a později vynášeny záplavové čáry a aktivní zóna.

Podkladem pro práci bylo podrobné geodetické zaměření v rozsahu potřebném pro jednorozměrný matematický model, tedy příčné a údolní profily a veškeré objekty. Kromě toho byly pro vynášení záplavové čáry a aktivní zóny použity všechny měřené body v rámci TPE.

Základním prvkem zadání je příčný profil - jeho geometrický tvar a rozměry, včetně součinitele drsnosti omočeného profilu.

Průtočný profil je možno rozdělit pomocí fiktivních svislic na vlastní koryto a přilehlé části inundace, ohraničené svislými rovinami, vedenými například v linii břehové hrany koryta. Jednotlivé části příčného profilu mají různou drsnost a s tím souvisí i různé rychlosti proudění a výsledná poloha hladiny vody v profilu.

Na základě fotodokumentace a poznámek získaných při rekognoscaci terénu byly voleny hodnoty Manningova drsnostního součinitele n pro jednotlivé části omočeného profilu.

Kromě vytvoření geometrického modelu říční sítě včetně objektů je pro simulaci nerovnoměrného proudění nutné zadat okrajové podmínky. Jedná se především o průtok a označení počátečního (popřípadě koncového) profilu, ve kterém má být průběh proudění řešen. Dále se zadává hladina v počátečním profilu, pokud není zvolen režim jejího automatického výpočtu z konzumpční křivky.

5.2.1 Morfologie vodního toku a záplavového území

ř. km 0,000 až 0,183 profily PR01 až PR11M – nad soutokem s Hučivým potokem

V tomto úseku vodního toku je koryto nově upravené jako lichoběžníkové, nebo obdélníkové. Kapacita koryta je Q_{20} . Při Q_{100} dochází na pravém břehu k zaplavování přilehlých nemovitostí.

ř. km 0,183 až 1,156 profily PR11M až PR52 – Intravilán Perštejna

Jak již bylo napsáno v kapitole 4.1 Schematizace řešeného problému, úsek vodního toku mezi profily PR11M ř. km 0,183 a PR39 ř. km 0,852 neprotéká údolnicí a kapacita vtokového objektu do úpravy je menší než Q_{10} . Při povodni Q_{10} a větší tedy část vody protéká upraveným korytem a část průtoky protéká údolnicí. V údolnici je pak

celá řada objektů v záplavě Q_{20} a větší. Nad profilem PR39 je kapacita koryta Q_5 až Q_{10} . Nemovitosti jsou ohrožovány při povodni větší než Q_{20} .

ř. km 1,156 až 1,830 profily PR52 až PR65 – Mezi Perštejnem a Údolíčkem

V tomto úseku vodního toku není žádná zástavba a ani komunikace není při velkých povodních zaplavována. V profilu PR61J je šterková přehrážka.

ř. km 1,830 až 2,490 profily PR65 až PR91 – Údolíčko

V obci je kapacita koryta proměnlivá mezi Q_5 až Q_{50} . Nemovitosti jsou ohrožené ale až při průtoku Q_{100} a větším.

5.2.2 Drsnosti hlavního koryta a inundačních území

Program Hydrocheck verze 5.X umožňuje zadávání drsností nepřímo pomocí kódů, proto byl změněn způsob práce s drsnostmi. Dříve bylo jen velmi těžké měnit bodové drsnosti v profilech z tohoto důvodu byly vyplňovány bodové drsnosti pouze mimo koryto a v korytě byla používána globální drsnost, kterou bylo možné v celém úseku trati snadno změnit.

Nyní byly vyplňovány všechny drsnosti v celém příčném profilu a snadná možnost korigovat drsnosti během výpočtu zůstává zachována.

Použité drsnosti jsou uvedeny v tabulkách č. 5.1 a 5.2. Podrobné informace o použitých drsnostech v příčných profilech najdete ve výpisu výpočtové trati.

Tab. č. 5.1 Použité drsnosti dle Manninga v korytě

Popis	n
Beton v dobrém stavu	0,020
Beton starý	0,035
dlažba	0,025 - 0,045
tráva	0,035 - 0,045
keře	0,060 - 0,090

Tab. č. 5.2 Použité drsnosti dle Manninga v inundačním území

Popis	n
silnice chodníky - asfalt, beton	0,020 - 0,025
cesta	0,035 - 0,040
louky, pole	0,035 - 0,045
stromy, keře	0,060 - 0,120
hustý porost	0,120 - 0,160
zahrady s ploty, zástavba	0,160 - 0,200 nebo vypuštěné z výpočtu

5.2.3 Hodnoty okrajových podmínek

Dolní okrajová podmínka byla stanovena v počátečním profilu řešeného úseku – PR049, ř. km 0,004. Pro řešený úsek jsou k dispozici průtoky pro Q_5 , Q_{20} , Q_{100} a Q_{500} . Jejich hodnoty jsou v následující tabulce č. 5.3.

Tab. č. 5.3 *N-leté povodňové průtoky uvažované při hydraulickém řešení*

profil DOP / N- leté průtoky Q_N	Úsek vodního toku (km od - do)	Q_5	Q_{20}	Q_{100}	Q_{500}	Poznámka
PR049, ústí do Hučivého p., ř. km 0,000	0,00 – 1,16	2,74	6,92	17,1	30	

5.2.4 Hodnoty počátečních podmínek

Jak již bylo řečeno dříve, počáteční podmínky se v případě ustáleného nerovnoměrného proudění nezadávají.

5.2.5 Diskuze k nejistotám a úplnosti vstupních dat

Vstupní data byla pro zpracování studie dostatečná.

5.3 Popis kalibrace modelu

Pro kalibraci modelu nebyly k dispozici žádné povodňové značky, ani jiné údaje.

6 Výstupy z modelu

Hlavním výstupem z matematického modelu je psaný podélný profil, jež je zpracován pro všechny průtokové epizody a jež je hlavním nástrojem pro tvorbu záplavových čar. Psaný podélný profil kromě vypočtené úrovně hladiny obsahuje i informaci o výšce dna (nejhlubší dno), úroveň levého a pravého břehu (břehová hrana) a dále úroveň spodní hrany mostovky mostních objektů. Profil je doplněn o poznámku, upřesňující umístění daného příčného řezu.

Psaný podélný profil je uveden na následující stránce.

Tab. č. 6.1 Výpočet úrovně hladin -

Profil	Staničení ř. km	Kóta dna	Levý břeh	Pravý břeh	HI. Q ₅	Q ₅	HI. Q ₂₀	Q ₂₀	HI. Q ₁₀₀	Q ₁₀₀	HI. Q ₅₀₀	Q ₅₀₀	Kóta mostovky	Popis objektu
	[km]	[m n. m.]	[m n. m.]	[m n. m.]	[m n. m.]	[m³/s]	[m n. m.]	[m³/s]	[m n. m.]	[m³/s]	[m n. m.]	[m³/s]	[m n. m.]	
PR049	-0,004	353,36	354,53	354,60	353,85	2,7	354,15	6,9	354,68	17,1	354,91	30,0	0,00	
PR01L	0,014	354,19	355,62	355,53	354,73	2,7	355,01	6,9	355,39	17,1	355,72	30,0	355,41	Lávka
PR02	0,047	356,00	357,96	357,89	356,51	2,7	356,94	6,9	357,92	17,1	358,28	30,0	0,00	
PR03M	0,053	356,38	358,49	358,43	356,96	2,7	357,49	6,9	358,51	17,1	358,75	30,0	358,12	Most
PR04	0,056	356,55	358,18	358,22	357,08	2,7	357,59	6,9	358,60	17,1	358,80	30,0	0,00	
PR05	0,073	357,25	358,72	358,71	357,74	2,7	358,12	6,9	359,06	17,1	359,12	30,0	0,00	
PR06L	0,079	357,46	359,11	359,19	357,96	2,7	358,34	6,9	359,06	17,1	359,30	30,0	358,92	Lávka
PR07	0,082	357,54	358,98	359,00	358,07	2,7	358,44	6,9	359,06	17,1	359,39	30,0	0,00	
PR08L	0,098	358,42	359,76	359,67	358,86	2,7	359,26	6,9	359,85	17,1	360,18	30,0	359,62	Lávka
PR09	0,134	360,01	361,16	361,19	360,63	2,7	361,08	6,9	361,62	17,1	361,96	30,0	0,00	
PR10	0,173	361,63	363,64	364,63	362,14	2,7	362,50	6,9	363,44	17,1	364,22	30,0	0,00	
PR11M	0,183	362,00	364,22	364,21	362,63	2,7	363,09	6,9	363,69	17,1	364,62	30,0	363,55	Most
PR12	0,187	362,31	364,06	364,15	362,72	2,7	363,14	3,0	363,73	5,1	364,63	6,0	0,00	
PR13	0,219	363,60	364,61	365,22	364,07	2,7	364,10	3,0	364,30	5,1	364,84	6,0	0,00	
PR14	0,268	365,63	367,21	369,70	366,16	2,7	366,19	3,0	366,40	5,1	366,48	6,0	0,00	
PR15	0,297	367,03	368,13	369,48	367,44	2,7	367,46	3,0	367,62	5,1	367,68	6,0	0,00	
PR16	0,309	367,45	368,66	369,46	367,92	2,7	367,95	3,0	368,15	5,1	368,22	6,0	0,00	
PR17	0,362	369,81	372,03	372,04	370,31	2,7	370,33	3,0	370,53	5,1	370,60	6,0	0,00	
PR18	0,416	372,73	374,89	374,67	373,22	2,7	373,25	3,0	373,45	5,1	373,53	6,0	0,00	
PR19	0,463	374,93	376,93	376,94	375,38	2,7	375,41	3,0	375,60	5,1	375,67	6,0	0,00	
PR20	0,535	379,14	381,37	381,24	379,59	2,7	379,61	3,0	379,73	5,1	379,78	6,0	0,00	
PR21	0,543	379,22	381,53	381,65	380,02	2,7	380,06	3,0	380,38	5,1	380,50	6,0	0,00	
PR22M	0,549	379,51	381,78	381,81	380,27	2,7	380,33	3,0	380,77	5,1	380,93	6,0	381,51	Mostek
PR23	0,553	379,81	381,81	382,01	380,39	2,7	380,42	3,0	380,77	5,1	380,93	6,0	0,00	
PR24	0,595	382,27	384,38	384,26	382,62	2,7	382,64	3,0	382,76	5,1	382,82	6,0	0,00	
PR25	0,651	384,79	386,93	387,20	386,29	2,7	386,31	3,0	386,45	5,1	386,50	6,0	0,00	
PR26	0,693	387,96	389,89	389,74	388,51	2,7	388,53	3,0	388,69	5,1	388,76	6,0	0,00	
PR27M	0,699	387,91	390,50	389,92	388,60	2,7	388,62	3,0	388,83	5,1	388,92	6,0	389,67	Mostek
PR28	0,703	388,11	390,24	389,76	388,85	2,7	388,88	3,0	389,07	5,1	389,15	6,0	0,00	
PR29	0,748	390,72	392,38	392,46	391,21	2,7	391,23	3,0	391,36	5,1	391,41	6,0	0,00	

Profil	Staničení ř. km	Kóta dna	Levý břeh	Pravý břeh	HI. Q ₅	Q ₅	HI. Q ₂₀	Q ₂₀	HI. Q ₁₀₀	Q ₁₀₀	HI. Q ₅₀₀	Q ₅₀₀	Kóta mostovky	Popis objektu
	[km]	[m n. m.]	[m n. m.]	[m n. m.]	[m n. m.]	[m³/s]	[m n. m.]	[m³/s]	[m n. m.]	[m³/s]	[m n. m.]	[m³/s]	[m n. m.]	
PR30M	0,758	391,25	392,70	393,02	391,71	2,7	391,73	3,0	391,93	5,1	392,01	6,0	392,44	Mostek
PR31	0,761	391,54	393,03	393,31	392,10	2,7	392,13	3,0	392,30	5,1	392,37	6,0	0,00	
PR32	0,767	391,72	393,54	393,66	392,23	2,7	392,25	3,0	392,41	5,1	392,47	6,0	0,00	
PR33M	0,771	391,88	393,63	393,86	392,24	2,7	392,27	3,0	392,44	5,1	392,50	6,0	393,40	Mostek
PR34	0,772	392,19	394,12	394,15	392,81	2,7	392,84	3,0	393,07	5,1	393,15	6,0	0,00	
PR35	0,819	393,93	396,21	396,12	394,40	2,7	394,42	3,0	394,58	5,1	394,65	6,0	0,00	
PR36M	0,833	394,33	396,86	396,62	395,28	2,7	395,33	3,0	395,68	5,1	396,03	6,0	395,71	Most
PR37J_d	0,840	394,66	396,86	395,90	395,31	2,7	395,82	6,9	396,10	17,1	396,31	30,0	0,00	
PR37J	0,842	394,97	396,86	395,90	395,56	2,7	396,01	6,9	396,23	17,1	396,40	30,0	0,00	Kamenitý skluz
PR39	0,852	395,19	396,56	396,21	395,82	2,7	396,20	6,9	396,40	17,1	396,77	30,0	0,00	Odběr DN500
PR40	0,859	395,72	396,97	396,91	396,18	2,7	396,45	6,9	396,93	17,1	397,33	30,0	0,00	
PR41	0,887	397,24	398,35	398,43	397,85	2,7	398,15	6,9	398,44	17,1	398,77	30,0	0,00	
PR42M	0,896	397,37	399,17	399,08	398,04	2,7	398,24	6,9	399,28	17,1	399,46	30,0	398,93	Mostek
PR43	0,905	397,60	399,53	398,74	398,46	2,7	398,68	6,9	399,65	17,1	399,88	30,0	0,00	
PR44	0,948	400,03	401,20	401,35	400,47	2,7	400,74	6,9	401,41	17,1	401,90	30,0	0,00	
PR45M	0,956	400,39	401,69	401,69	400,91	2,7	401,78	6,9	402,00	17,1	402,58	30,0	401,38	Mostek
PR46	0,959	400,52	401,81	401,69	401,05	2,7	401,88	6,9	402,12	17,1	402,70	30,0	0,00	
PR47	1,012	402,86	404,55	406,11	403,38	2,7	403,73	6,9	404,36	17,1	404,84	30,0	0,00	
PR48	1,090	406,74	408,38	407,90	407,32	2,7	407,76	6,9	408,35	17,1	408,62	30,0	0,00	
PR49M	1,101	407,16	408,88	408,77	407,65	2,7	407,99	6,9	408,92	17,1	409,17	30,0	408,41	Mostek
PR50	1,123	408,17	410,61	409,65	408,85	2,7	409,24	6,9	409,90	17,1	410,40	30,0	0,00	
PR51M	1,131	408,95	411,28	411,11	409,43	2,7	409,84	6,9	411,22	17,1	411,62	30,0	409,83	Most
PR52	1,156	409,44	411,26	411,14	410,28	2,7	410,65	6,9	411,85	17,1	412,21	30,0	0,00	
PR53	1,281	414,59	417,33	416,92	414,88	2,3	415,06	5,8	415,25	14,2	415,42	24,9	0,00	
PR54	1,360	418,54	421,47	420,11	418,91	2,3	419,08	5,8	419,37	14,2	419,53	24,9	0,00	
PR55J_d	1,420	422,01	423,67	423,63	422,36	2,3	422,63	5,8	423,03	14,2	423,51	24,9	0,00	
PR55J	1,422	422,61	423,65	423,58	423,10	2,3	423,39	5,8	423,71	14,2	424,08	24,9	0,00	Stupeň
PR56	1,427	422,71	423,73	423,67	423,20	2,3	423,49	5,8	423,87	14,2	424,40	24,9	0,00	
PR57M	1,438	422,78	424,79	424,79	423,43	2,3	423,83	5,8	425,02	14,2	425,44	24,9	424,25	Mostek
PR58	1,443	423,02	424,11	424,03	423,55	2,3	424,07	5,8	425,36	14,2	425,69	24,9	0,00	
PR59J_d	1,448	422,96	424,53	424,92	423,67	2,3	424,30	5,8	425,70	14,2	425,95	24,9	0,00	
PR59J	1,449	423,70	424,61	424,92	424,12	2,3	424,40	5,8	425,70	14,2	425,95	24,9	0,00	Stupeň

Profil	Staničení ř. km	Kóta dna	Levý břeh	Pravý břeh	HI. Q ₅	Q ₅	HI. Q ₂₀	Q ₂₀	HI. Q ₁₀₀	Q ₁₀₀	HI. Q ₅₀₀	Q ₅₀₀	Kóta mostovky	Popis objektu
	[km]	[m n. m.]	[m n. m.]	[m n. m.]	[m n. m.]	[m³/s]	[m n. m.]	[m³/s]	[m n. m.]	[m³/s]	[m n. m.]	[m³/s]	[m n. m.]	
PR60	1,525	427,40	428,33	429,59	427,80	2,3	428,08	5,8	428,53	14,2	428,90	24,9	0,00	
PR61J_d	1,553	429,52	434,59	433,11	429,80	2,3	429,96	5,8	430,24	14,2	430,50	24,9	0,00	
PR61J	1,555	429,75	433,13	433,14	432,27	2,3	432,64	5,8	433,04	14,2	433,35	24,9	0,00	Štěrková přehrážka
PR62J_d	1,647	432,93	434,84	434,85	433,09	2,3	433,25	5,8	433,57	14,2	433,92	24,9	0,00	
PR62J	1,649	433,89	434,86	434,90	434,14	2,3	434,32	5,8	434,65	14,2	434,93	24,9	0,00	Stupeň
PR63	1,672	435,15	436,21	435,83	435,75	2,3	436,06	5,8	436,37	14,2	436,59	24,9	0,00	
PR64	1,746	439,88	440,73	440,15	440,26	2,3	440,38	5,8	440,53	14,2	440,66	24,9	0,00	
PR65	1,830	443,49	444,34	443,88	443,90	2,3	444,04	5,8	444,21	14,2	444,36	24,9	0,00	
PR66J_d	1,919	448,46	449,85	450,25	448,78	2,3	449,02	5,8	449,59	14,2	450,21	24,9	0,00	
PR66J	1,921	449,58	449,78	450,25	449,97	2,3	450,15	5,8	450,38	14,2	450,54	24,9	0,00	Stupeň
PR67	1,975	451,12	452,98	453,36	451,66	2,3	452,02	5,8	452,61	14,2	453,11	24,9	0,00	
PR68M	1,981	451,14	453,45	453,47	452,56	2,3	453,51	5,8	453,55	14,2	453,66	24,9	453,14	Mostek
PR69	1,984	451,54	453,71	453,24	452,69	2,3	453,61	5,8	453,68	14,2	453,81	24,9	0,00	
PR70J_d	2,050	454,99	456,53	456,92	455,41	2,3	455,81	5,8	456,67	14,2	457,05	24,9	0,00	
PR70J	2,053	455,58	456,53	456,92	456,15	2,3	456,32	5,8	456,83	14,2	457,20	24,9	0,00	Stupeň
PR71M	2,059	455,61	457,15	457,14	456,26	2,3	457,14	5,8	457,57	14,2	457,68	24,9	456,37	Mostek
PR72	2,069	455,92	457,48	457,16	456,40	2,3	457,57	5,8	457,86	14,2	457,92	24,9	0,00	
PR73M	2,111	457,95	459,72	459,59	458,62	2,3	459,05	5,8	459,90	14,2	460,30	24,9	459,44	Mostek
PR74	2,179	461,42	463,30	464,26	461,83	2,3	462,12	5,8	462,60	14,2	462,97	24,9	0,00	
PR75M	2,195	461,87	464,94	464,85	462,82	2,3	463,44	5,8	464,49	14,2	464,79	24,9	463,56	Most
PR76	2,199	462,39	464,95	464,49	462,89	2,3	463,50	5,8	464,52	14,2	464,83	24,9	0,00	
PR77	2,223	463,12	465,38	464,76	463,73	2,3	464,18	5,8	464,87	14,2	465,34	24,9	0,00	
PR78M	2,228	463,12	465,35	465,28	464,12	2,3	464,86	5,8	465,60	14,2	465,88	24,9	464,69	Mostek
PR79	2,233	463,65	465,31	464,84	464,29	2,3	465,01	5,8	465,73	14,2	466,00	24,9	0,00	
PR80	2,294	466,96	467,86	467,86	467,60	2,3	467,96	5,8	468,33	14,2	468,59	24,9	0,00	
PR81M	2,299	467,20	468,16	468,20	468,15	2,3	468,58	5,8	468,97	14,2	469,22	24,9	467,90	Mostek
PR82	2,302	467,17	468,47	468,08	468,15	2,3	468,58	5,8	468,97	14,2	469,22	24,9	0,00	
PR83	2,339	468,92	470,28	470,42	469,44	2,3	469,79	5,8	470,39	14,2	470,80	24,9	0,00	
PR84M	2,343	469,08	470,58	470,55	470,65	2,3	470,87	5,8	471,08	14,2	471,25	24,9	470,34	Mostek
PR85	2,347	469,21	470,54	470,48	470,72	2,3	470,95	5,8	471,17	14,2	471,34	24,9	0,00	
PR86	2,419	472,87	474,14	473,86	473,31	2,3	473,68	5,8	474,26	14,2	474,68	24,9	0,00	
PR87M	2,429	473,12	476,12	476,18	473,91	2,3	474,51	5,8	476,22	14,2	476,52	24,9	475,27	Mostek

Profil	Staničení ř. km	Kóta dna	Levý břeh	Pravý břeh	HI. Q ₅	Q ₅	HI. Q ₂₀	Q ₂₀	HI. Q ₁₀₀	Q ₁₀₀	HI. Q ₅₀₀	Q ₅₀₀	Kóta mostovky	Popis objektu
	[km]	[m n. m.]	[m n. m.]	[m n. m.]	[m n. m.]	[m ³ /s]	[m n. m.]	[m ³ /s]	[m n. m.]	[m ³ /s]	[m n. m.]	[m ³ /s]	[m n. m.]	
PR88	2,432	473,39	474,75	475,67	473,81	2,3	474,08	5,8	474,70	14,2	475,02	24,9	0,00	
PR89	2,467	475,44	477,00	478,03	475,94	2,3	476,31	5,8	476,95	14,2	477,54	24,9	0,00	
PR90M	2,479	476,27	480,25	480,58	476,82	2,3	477,40	5,8	478,51	14,2	480,14	24,9	478,99	Most
PR91	2,490	476,84	478,84	480,22	477,35	2,3	477,68	5,8	478,51	14,2	480,14	24,9	0,00	

6.1 Záplavové čáry pro průtoky Q_5 , Q_{20} , Q_{100} a Q_{500}

Z vypočítaných úrovní hladiny v jednotlivých profilech byl interpretován průběh záplavové čáry. Z tohoto znázornění a z průběhu hladin v podélném profilu je patrný rozsah zatápných ploch a objektů. Dále se tímto způsobem zjistí překážky průtoku, které působí patrné vzdutí hladiny, jejichž odstraněním nebo rekonstrukcí je možno rozsah zátop redukovat.

Záplavové čáry byly vyneseny na podkladě rastrové Základní mapy ČR v měřítku 1 : 10 000. Zakreslení záplavových čar, zejména mimo zaměřené příčné profily, zahrnuje nepřesnosti použité mapy. Snahou vylidminovat nepřesnosti je užití bodového pole z DMT mimo zaměřené příčné profily. Při posouzení konkrétního místa je tedy rozhodující kóta hladiny odvozená z podélného profilu a skutečná nadmořská výška terénu posuzovaného místa.

Při aplikaci výsledků výpočtu je nutno si uvědomit, že přírodní třírozměrný v čase proměnný děj je popisován stacionárním jednorozměrným matematickým výpočtem s použitím mnoha zjednodušujících předpokladů a odhadů. Přesnost výpočtu je limitována zejména hustotou příčných profilů použitých k výpočtu a odhadem drsnostního součinitele.

Hodnoty úrovně hladin získané interpolací mezi jednotlivými výpočtovými příčnými profilemi nemusí odpovídat skutečnosti.

Nejsou zde postiženy jevy běžně se vyskytující při povodních - hladina v inundaci nemusí být v jednom příčném profilu stejná jako v korytě, v obloucích dochází k příčnému převýšení hladiny, hladina je rozvlněná, atd.

Výpočet je proveden pro ideální stav koryta. Není započítáno ucpání průtočného profilu plaveným materiálem, které hrozí zejména v mostních profilech. Vliv na proudění má i sezónní stav vegetačního pokryvu.

Výsledky tohoto výpočtu nejsou neměnné. Může dojít ke změnám vlivem zpřesnění topografických podkladů, změny hydrologických údajů, použitím přesnějších výpočetních modelů, nebo vlivem změn v průtočném profilu vodního toku.

Analýzou průniku maximálního rozlivu (při průtoku Q_{500}) a správních území byly zajištěny informace o dotčených správních území obcí uvedené v následující tabulce.

Tab. č. 6.2 Dotčené správní území obcí maximálním rozlivem

Kód ORP	Název ORP	Kód ICOB	Název obce
4204	Kadaň	563285	Perštejn

6.2 Hloubky pro průtoky Q_5 , Q_{20} , Q_{100} a Q_{500}

Určení hloubek pro jednotlivé povodňové scénáře je provedeno v prostředí ArcGIS, jako rozdíl digitálního modelu hladiny a digitálního modelu terénu. Digitální model hladiny byl vytvořen lineární interpolací hladin mezi jednotlivými příčnými profilemi, které byly převzaty z hydraulického modelu. Výsledkem je rastr hloubek o velikosti pixlu 2 x 2 m. Mapa hloubek se následně ořízne záplavovou čarou pro daný scénář.

6.3 Rychlosti pro průtoky Q_5 , Q_{20} , Q_{100} a Q_{500}

Pro hodnocení rizik vznikly ve studii dva samostatné výstupy vypočtených rychlostí a to vrstva bodová a plošná. Bodová vrstva slouží pro zobrazení v mapě rychlostí jako informace o průměrné celoprofilové rychlosti. Tato informace je však pro hodnocení rizik bezcenná, proto vznikla vrstva plošného rozdělení rychlostí. Ta pak bude použita pro další hodnocení.

6.3.1 Bodová vrstva průměrných celoprofilových rychlostí

Při výpočtu nerovnoměrného proudění byly z výpočetního programu Hydrocheck exportovány pro jednotlivé profily a jednotlivé průtokové epizody průměrné celoprofilové rychlosti. Takto získaná hodnota rychlosti pak byla v GIS přiřazena jako bodová informace průsečíku daného příčného řezu a osy vodního toku. Pro každý profil a

jednu průtokovou epizodu tak byla získána informace o rychlosti, celkem tedy pro každý profil 4 hodnoty rychlosti ($Q_5 - Q_{500}$).

6.3.2 Plošné rozdělení rychlostí v inundaci

Program Hydrocheck pracuje se svislicovými rychlostmi a dokáže do mapy zobrazit rozdělení rychlostí v příčném řezu. Pokud umístění a hustota příčných řezů dostatečně popisuje záplavové území, lze poměrně přesně určit i plošné rozdělení rychlostí v inundaci zvláště, když je při posuzování k dispozici mapa hloubek. Plošné rozdělení rychlostí vychází z těchto předpokladů:

- nezajímá nás rychlost v korytě, ale pouze v inundaci
- pro hodnocení rizik nás nezajímá rychlost menší než 1 m/s
- rychlost je rozdělena po 0,5 m/s na kategorie 1,0 až 1,5 - 1,5 až 2,0 atd.

Na základě těchto předpokladů byly nad mapou vykresleny polygony rychlostí větších než 1 m/s. Tato plošná vrstva je podkladem pro další hodnocení rizik.

6.4 Zhodnocení nejistot ve výsledcích výpočtů

Jak bylo uvedeno výše, výpočetní model 1D je vždy schematizací skutečnosti. Hlavní míra nejistoty však neplyne ze špatného odhadu drsnostních charakteristik, nebo nedostatečně popsané topologie území a koryta, ale ze vstupních průtokových dat, jejichž přesnost je nezdědka v rozmezí $\pm 40 - 60\%$ dle uvedené třídy přesnosti. Dalším již zmíněným faktorem, s nímž model nepočítá, je množství plavenin, které postupují vodním tokem při povodni, ať už se jedná například o ledové kry nebo antropogenní materiál či dřevní hmotu. Tyto plaveniny, pak zejména v prostoru objektů mohou způsobit naprosto převratné změny průtočného profilu (částečné nebo úplné ucpání), které pak mají na průběh hladiny zásadní vliv.

Pokud však odhlédneme od nejistot způsobených nepřesnými hydrologickými daty a budeme vztahovat rozsah záplavového území ke konkrétnímu průtoku (a nikoliv k deklarované četnosti povodně) a budeme postupovat v souladu s Metodikou stanovení ZÚ, tedy výpočet bez plavenin, můžeme konstatovat, že vypovídací schopnost modelu je značně vysoká. Největší ovlivnění hladin nastává v místech objektů, jejichž nesprávné posouzení, či špatně provedený výpočet ve vztahu k zatopení dolní vodou, má na úroveň hladiny zásadní vliv. Poměrně významné je i ovlivnění výpočtu chybně umístěnými dílčími profily v příčném řezu, naopak chybný odhad drsnosti byt' v řádu desítek procent se ve volné trati dramaticky neprojeví.