

Geocentrum spol. s r. o. tř. Kosmonautů 1143/8b, 779 00 Olomouc zapsána u KS v Ostravě, oddíl C, vl. č. 5555 IČ: 47974460, DIČ: CZ47974460		
ÚŘEDNĚ OPRÁVNĚNÝ K PROJEKTOVÁNÍ POZEMKOVÝCH ÚPRAV ING. JOSEF BLAHA	RAZÍTKO	

Ved. projektant	ING. JAN KOPAL			
Projektant	ING. JAN KOPAL			
Vypracoval	ING. JAN KOPAL			
Kontroloval	ING. JOSEF BLAHA			
Kraj: Moravskoslezský	Obec: Šenov u Nového Jičína	k.ú.: Šenov u Nového Jičína	Čís. objednatele	921-2018-571101
Objednavatel	STÁTNÍ POZEMKOVÝ ÚŘAD, Krajský pozemkový úřad pro Moravskoslezský kraj, Pobočka Nový Jičín		Čís. zhotovitele	181013
			Čís. zakázky	211/2018
Akce: KOMPLEXNÍ POZEMKOVÉ ÚPRAVY V K.Ú. ŠENOV U NOVÉHO JIČÍNA			Datum	04/2025
			Formát	A4
			Souř./výš. sys.	--- --- ---
Název přílohy: PLÁN SPOLEČNÝCH ZAŘÍZENÍ TECHNICKÁ ZPRÁVA			Čís. soupravy:	Čís. přílohy: 3.5.1.1

OBSAH:

1. Identifikační údaje	5
2. Úvodní část technické zprávy základní části dokumentace PSZ	6
2.1. Výchozí podklady	6
2.1.1. Zákony a vyhlášky.....	6
2.1.2. Mapové podklady.....	6
2.1.3. Ostatní podklady	6
2.1.4. Literatura.....	7
2.1.5. Technické normy, technické a kvalitativní podmínky a ostatní předpisy.....	8
2.1.6. Projektová dokumentace.....	8
2.2. Souhrnné informace a přehled navrhovaných opatření	9
2.2.1. Opatření sloužící ke zpřístupnění pozemků	9
2.2.2. Protierozní opatření na ochranu ZPF	17
Opatření proti vodní erozi	17
Opatření proti větrné erozi.....	19
2.2.3. Vodohospodářská opatření.....	19
2.2.4. Opatření k ochraně a tvorbě životního prostředí	21
2.3. Zásady zpracování plánu společných zařízení	26
2.4. Zohlednění podmínek stanovených správními úřady a správců zařízení dotčených plánem společných zařízení	27
Ostatní doklady:.....	61
3. Opatření sloužící ke zpřístupnění pozemků.....	62
3.1. Zásady návrhu opatření sloužících ke zpřístupnění pozemků.....	62
3.1.1. Dodržení platných norem.....	62
3.1.2. Omezující podmínky	62
3.1.3. Napojení cestní sítě na silnice III. třídy	63
3.1.4. Napojení cestní sítě na místní komunikace.....	63
3.2. Kategorizace sítě polních cest a základní parametry jejich prostorového uspořádání	63
Polní cesty hlavní – jednopruhové.....	63
Polní cesty vedlejší – jednopruhové.....	64
Polní cesty doplňkové – jednopruhové	64
3.2.1. Hlavní polní cesty.....	64
3.2.2. Vedlejší polní cesty	69
3.2.3. Doplňkové polní cesty	79
3.2.4. Konstrukce tělesa zpevněných polních cest.....	110
3.3. Objekty na cestní síti.....	112
3.3.1. Trubní propustky	112
3.3.2. Mostky.....	112
3.3.3. Hospodářské sjezdy	112
3.3.4. Příčné žlaby.....	113
3.3.5. Brody	113
3.3.6. Hydrologické výpočty propustků	113
3.3.7. Hydrotechnické výpočty a posouzení propustků.....	190
3.3.8. Přehled propustků.....	240
3.3.9. Přehled mostů.....	244
3.3.10. Přehled sjezdů	245
3.3.11. Přehled příčných žlabů.....	248
3.3.12. Přehled brodů	248
3.3.13. Přehled cestních příkopů.....	249
3.3.14. Výpočet kapacit příkopů polních cest.....	249
3.4. Zařízení dotčená návrhem cestní sítě	251
3.5. Přehled cestní sítě.....	253
4. Protierozní opatření pro ochranu zemědělského půdního fondu	267

4.1. Zásady návrhu protierozních opatření k ochraně zemědělského půdního fondu	267
4.1.1. Implementace výstupů klimatické studie	267
4.1.2. Vodní eroze	267
4.1.3. Větrná eroze	269
4.2. Přehled navrhovaných opatření k ochraně před vodní erozí	270
4.2.1. Organizační opatření	270
4.2.2. Doporučený protierozní oševní postup	271
4.2.3. Agrotechnická opatření	273
4.2.4. Technická opatření	273
4.2.5. Tabelární přehled opatření	273
4.3. Přehled navrhovaných opatření k ochraně před větrnou erozí	275
4.4. Přehled dalších opatření k ochraně půdy	275
4.5. Posouzení účinnosti navrhovaných protierozních opatření	276
4.5.1. Posouzení účinnosti opatření před vodní erozí	276
4.5.2. Posouzení účinnosti opatření před větrnou erozí	279
4.5.3. Zařízení dotčená návrhem protierozních opatření	279
5. Vodohospodářská opatření	284
5.1. Zásady návrhu vodohospodářských opatření	284
5.1.1. Implementace výstupů klimatické studie	284
5.1.2. Dodržení platných norem	284
5.1.3. Omezující podmínky	284
5.1.4. Popis vazeb VHO opatření	284
5.1.5. Postup a výsledky projednání	284
5.2. Přehled vodohospodářských opatření a jejich základní parametry	285
5.2.1. Opatření ke zlepšení vodních poměrů a zlepšení hospodaření s vodou	285
5.2.2. Opatření k odvádění povrchových vod z území	285
5.2.3. Hydrologické a hydrotechnické výpočty	286
5.2.4. Opatření k ochraně před povodněmi a suchem	291
5.2.5. Opatření k ochraně povrchových a podzemních vod	291
5.2.6. Opatření k ochraně vodních zdrojů	291
5.2.7. Opatření u stávajících vodních děl na vodních tocích	291
5.2.8. Opatření u staveb sloužících k závlaze a odvodnění pozemků	291
5.2.9. Přehledná tabulka navržených vodohospodářských opatření	291
5.2.10. Posouzení účinnosti navrhovaných vodohospodářských opatření	291
5.2.11. Vyhodnocení účinnosti navržených vodohospodářských opatření	292
5.2.12. Zařízení dotčená návrhem vodohospodářských opatření	293
5.2.13. Vodní toky	293
6. Opatření k ochraně a tvorbě životního prostředí	295
6.1. Zásady návrhu opatření k ochraně a tvorbě životního prostředí	295
6.1.1. Výchozí stav krajiny (prvky obecné a zvláštní ochrany)	295
6.1.2. Zásady při návrhu ÚSES	295
6.1.3. Postup a výsledky projednání	295
6.1.4. Základní parametry prostorového uspořádání k ochraně a tvorbě ŽP	295
Nadregionální prvky ÚSES	296
Regionální prvky ÚSES	296
Lokální prvky ÚSES	297
6.1.5. Přehled dalších prvků ÚSES, tůň T1 až T3	304
6.1.6. Popis chráněných území, která nejsou součástí ÚSES	304
6.2. Zařízení dotčená návrhem opatření k ochraně a tvorbě životního prostředí	305
6.3. Návrh opatření k zajištění plné funkce ÚSES	306
6.3.1. Způsob využití a omezení v užívání pozemků, způsob ochrany	306
6.3.2. Zajištění a priority realizace ÚSES, doporučení následných opatření	306
6.3.3. Posouzení účinnosti návrhu opatření k ochraně a tvorbě ŽP	306
6.4. Přehled opatření k ochraně a tvorbě životního prostředí	307

7. Přehled o výměře pozemků potřebné pro společná zařízení	312
7.1. Detailní přehled výměry půdy ve vlastnictví státu a obce pro PSZ	314
7.2. Bilance druhů pozemků společných zařízení.....	316
7.3. Bilance vlastnictví společných zařízení – celková bilance půdního fondu.....	320
8. Přehled nákladů na uskutečnění PSZ.....	323
9. Soupis změn druhů pozemků.....	324
10. Posouzení navržených změn v situování společných zařízení ve srovnání se schváleným územním plánem řešeného území.....	325

1. Identifikační údaje

Název akce:	Komplexní pozemkové úpravy Šenov u Nového Jičína
Obec:	Šenov u Nového Jičína
Katastrální území:	Šenov u Nového Jičína
Okres:	Nový Jičín
Kraj:	Moravskoslezský
Výměra řešeného území:	831,4 ha
Objednatel:	Česká republika – Státní pozemkový úřad Krajský pozemkový úřad pro Moravskoslezský kraj Pobočka Nový Jičín, Husova 2003/13 741 01 Nový Jičín
Zhotovitel:	Geocentrum spol. s r. o. tř. Kosmonautů 1143/8b 779 00 Olomouc
IČ zhotovitele:	47 97 44 60
SoD č. objednatele:	927-2018-571101
SoD č. zhotovitele:	181013
Číslo zakázky zhotovitele:	211/2018
Vypracoval:	Ing. Jan Kopal
Datum:	Olomouc, 04/2025

2. Úvodní část technické zprávy základní části dokumentace PSZ

2.1. Výchozí podklady

2.1.1. Zákony a vyhlášky

Zákon č. 139/2002 Sb., o pozemkových úpravách a pozemkových úřadech a o změně zákona č. 229/1991 Sb., o úpravě vlastnických vztahů k půdě a jinému zemědělskému majetku, ve znění pozdějších předpisů.

Vyhláška č. 13/2014 Sb., o postupu při provádění pozemkových úprav a náležitostech návrhu pozemkových úprav, ve znění pozdějších předpisů

Vyhláška č. 546/2002 Sb., kterou se mění vyhláška č. 327/1998 Sb., kterou se stanoví charakteristika bonitovaných půdně ekologických jednotek a postup při jejich aktualizaci

Zákon č. 114/1992 Sb., o ochraně přírody a krajiny, v platném znění

Vyhláška č. 395/1992 Sb., kterou se provádějí některá ustanovení zákona č. 114/1992 Sb., o ochraně přírody a krajiny, platném znění

Zákon č. 256/2013 Sb., Zákon o katastru nemovitostí (katastrální zákon)

Zákon č. 283/2021 Sb., o územním plánování a stavebním řádu (stavební zákon), v platném znění

Zákon č. 211/2011 Sb., o podmínkách podnikání a o výkonu státní správy v energetických odvětvích a o změně některých zákonů (energetický zákon), v platném znění

Vyhláška č. 317/2011 Sb., kterou se mění vyhláška č. 104/1997 Sb., kterou se provádí zákon o pozemních komunikacích, ve znění pozdějších předpisů

2.1.2. Mapové podklady

- Základní mapa ČR 1:10 000
- Státní mapa odvozená ČR 1: 5 000
- Vodohospodářská mapa 1:50 000
- Mapa BPEJ (digitalizovaná aktualizace pro PSZ)
- Ortofoto mapa
- Mapa KN

2.1.3. Ostatní podklady

- Územní plán Šenov u Nového Jičína
- Zásady územního rozvoje Moravskoslezského kraje
- Územně analytické podklady
- Vyjádření dotčených orgánů a organizací
- Veřejně přístupné WMS a WEB podklady a informace k zájmovému území

2.1.4. Literatura

- Kolektiv autorů.:
Metodický návod k provádění pozemkových úprav, Č.j. SPU 447423/2023, 1. 2. 2024
- Kolektiv autorů.:
Technický standard dokumentace plánu společných zařízení v pozemkových úpravách, Č.j. SPU 166292/2022, aktualizovaná verze k 10. 10. 2022
- Janeček, M., a kol
Ochrana zemědělské půdy před erozí, ČZU Praha, 2012
- Kokolia V., Kos M.
Protierozní osevní postupy – metodiky pro zavádění výsledků výzkumu do zemědělské praxe, ÚVTIZ, Praha 1989
- Fiala J. a kol.
Jetelotravní směsi luční, pastevní a na orné půdě – metodiky pro zavádění výsledků výzkumu do zemědělské praxe, ÚVTIZ, Praha 1999
- Löw J. a spolupracovníci
Rukověť projektanta místního územního systému ekologické stability – Metodika pro zpracování dokumentace, DOPLNĚK, Brno 1995
- Zimová E. a kol.
Zakládání místních územních systémů na zemědělské půdě – praktická příručka pro projektanty územních systémů ekologické stability a pozemkových úprav, Lesnická práce, s.r.o., Brno 2002
- Buček A., Lacina J.
Geobiocenologie II., skriptum, Mendelova zemědělská a lesnická univerzita v Brně, 1999
- Hospodářské přejezdy, trubní propustky – typizační podklad, Hydroprojekt Praha 1966
- Masiar – Kamenský
Hydrauliky pre stavebných inženýrov, 1985
- Soukup M., Hrádek F.
Optimální regulace povrchového odtoku z povodí, VÚMOP Praha 1999
- Škopek V., Novák L.
Hrazení bystřin a strží, komentář k ON 48 2506 – Vydavatelství úřadu pro normalizaci a měření, Praha 1977
- Jan Vopravil a kol.
Půda a její hodnocení v ČR I. díl, Praha 2011

2.1.5. Technické normy, technické a kvalitativní podmínky a ostatní předpisy

- Úřad pro technickou normalizaci, metrologii a státní zkušebnictví
ČSN 73 6109 (02/2013) – Projektování polních cest
- ČSN 75 2410 (04/2011) – Malé vodní nádrže
- ČSN 75 4030 (křížení a souběhy melioračních zařízení s dráhami, pozemními komunikacemi a vedeními)
- MZe ČR, Ústřední pozemkový úřad
TP, změna č. 2 Katalog vozovek polních cest

2.1.6. Projektová dokumentace

- Geocentrum spol. s r. o.
Vyhodnocení dostupných podkladů a rozboru současného stavu

2.2. Souhrnné informace a přehled navrhovaných opatření

2.2.1. Opatření sloužící ke zpřístupnění pozemků

a) Stručný popis

Opatření slouží ke zpřístupnění pozemků jednotlivých vlastníků, ale také vymezují hospodárný přístup k půdním blokům pro stávající uživatele. Cestní síť byla podrobně projednána na schůzkách sboru zástupců vlastníků, včetně připomínek zástupců hospodařících subjektů, během let 2020 - 2025.

Cesty hlavní: HC01, HC02-R, HC03-R, HC04-R, HC05-R (5)

Cesty vedlejší: VC11, VC12, VC13-R, VC14, VC15, VC16, VC17, VC18, VC19, VC20, VC21, VC22 a VC23 (13)

Cesty doplňkové: DC101-R – DC139 (39)

Silnice, místní komunikace a železnice – nejsou součástí PSZ.

b) Hlavní podmiňující předpoklady

Návrh cestní sítě vycházel z vlastnictví jednotlivých pozemků, požadavků hospodařících subjektů a z historického rozmístění polních cest.

Parcelní vymezení ploch pro polní cesty, převedení pozemků pod stávajícími či navrženými polními cestami je navrženo do vlastnictví obce Šenov u Nového Jičína. Není však vyloučeno, že při projednávání návrhu nového uspořádání pozemků, budou požadovat někteří vlastníci nově navržené polní cesty do svého vlastnictví.

Hlavní polní cesty

V rámci PSZ je hlavní polní cesta HC01-R stávající, bez rekonstrukce z důvodu situování polní cesty v lokalitě Vojenských opravárenských podniků. Další hlavní polní cesty (HC02-R – HC05-R) jsou navrženy k rekonstrukci.

HC01 – stávající zpevněná polní cesta (bez rekonstrukce) je situována v západní oblasti řešeného území, kde napojuje místní komunikaci MK1 a dále polní cesty VC12 a VC15. Polní cesta není parcelně vymezena z důvodu požadavků VOP CZ, s.p.

HC02-R – stávající zpevněná polní cesta (k rekonstrukci) je situována podél jihovýchodní části intravilánu obce a napojuje polní cestu HC03-R s intravilánem obce Šenov u Nového Jičína.

HC03-R – stávající zpevněná polní cesta (k rekonstrukci) je situována v jihovýchodní části řešeného území KoPÚ, kde napojuje polní cesty HC02-R, HC04-R, VC21, VC22, VC23, DC131, DC133 a dále na navržené těleso silnice D48.

HC04-R – stávající zpevněná polní cesta (k rekonstrukci) je situována ve východní části řešeného území KoPÚ, kde napojuje polní cesty HC03-R, HC05-R, VC21, DC108, DC129 s k.ú. Kunín.

HC05-R – stávající zpevněná polní cesta (k rekonstrukci) je situována v severovýchodní části řešeného území KoPÚ, kde napojuje polní cesty HC04-R, DC127, DC128 s k.ú. Kunín.

Hlavní polní cesty:

Cesta	Kategorie dle ČSN 73 6109	Délka	Plocha záboru	stav	Doporučený povrch
ozn.	-	m	m ²	-	-
HC01	hlavní 6,5/30	1026	-	stávající - bez rekonstrukce	asfaltobeton
HC02-R	hlavní 4,5/30	264	4319	rekonstrukce	asfaltobeton
HC03-R	hlavní 4,5/30	2089	21389	rekonstrukce	asfaltobeton
HC04-R	hlavní 4,5/30	1365	12264	rekonstrukce	asfaltobeton
HC05-R	hlavní 4,5/30	1107	11321	rekonstrukce	asfaltobeton

Vedlejší polní cesty

Vedlejší polní cesty (dle normy ČSN 73 6109) zajišťují dopravu z přilehlých pozemků nebo farem a jsou napojeny na polní cesty hlavní, mohou být napojeny i na místní komunikace, silnice III. třídy, výjimečně na silnice II. a I. třídy. Plní i funkci protierozního prvku. Vedlejší polní cesty jsou jednopruhové, zpravidla nezpevněné, zatravněné, v odůvodněných případech zpevněné, výhybny jsou doporučeny.

V řešeném území je velmi malá hustota polních cest, proto jsou zde navrženy nové polní cesty. U stávajících cest by mělo dojít k jejich urovňování, zhutnění či úpravě odvodnění.

VC11 – stávající polní cesta (bez rekonstrukce) je situována v jihovýchodní části řešeného území KoPÚ, kde prochází podél hranice řešeného území a napojuje zemědělsky užívané pozemky.

VC12 – stávající polní cesta (bez rekonstrukce) je situována v západní části řešeného území, kde napojuje polní cesty HC01, VC15, DC103 s místní komunikací MK1. Polní cesta není parcelně vymezena z důvodu požadavků VOP CZ, s.p.

VC13-R – stávající polní cesta (navržená k rekonstrukci) je situována v jihozápadní části řešeného území KoPÚ, kde napojuje polní cesty VC18, DC119, DC121 s místní komunikací MK1.

VC14 – polní cesta (navržená) je situována podél západní části řešeného území KoPÚ, kde propojuje polní cesty DC103 a DC116 se stávajícím lesním komplexem.

VC15 – stávající polní cesta (bez rekonstrukce) je situována v západní části řešeného území, kde napojuje polní cesty HC01 a VC12. Polní cesta není parcelně vymezena z důvodu požadavků VOP CZ, s.p.

VC16 – stávající polní cesta (bez rekonstrukce) je situována v jihozápadní části řešeného území KoPÚ, kde napojuje polní cesty VC19, DC104 s intravilánem obce Šenov u Nového Jičína.

VC17 – stávající polní cesta (bez rekonstrukce) je situována v západní části řešeného území KoPÚ, kde napojuje silnici III/05715 s polní cestou DC112 a dále napojuje stávající lesní komplex.

VC18 – polní cesta (navržená) je situována v jihozápadní části řešeného území KoPÚ, kde propojuje polní cesty VC13-R, DC115, DC116, DC118, DC119 a také zemědělsky užívané pozemky.

VC19 – polní cesta (navržená) je situována v jihozápadní části řešeného území KoPÚ, kde propojuje polní cesty VC16, DC121 a také zemědělsky užívané pozemky.

VC20 – polní cesta (navržená) je situována v jižní části řešeného území KoPÚ, kde propojuje polní cesty DC121, DC130 s intravilánem obce Šenov u Nového Jičína.

VC21 – polní cesta (navržená) je situována v severovýchodní části řešeného území KoPÚ, kde propojuje polní cesty HC03-R, HC04-R, DC131, DC137 a také zemědělsky užívané pozemky.

VC22 – polní cesta (navržená) je situována v jižní části řešeného území KoPÚ, kde propojuje polní cesty HC03-R, DC132 a také zemědělsky užívané pozemky.

VC23 – polní cesta (navržená) je situována v jihovýchodní části řešeného území KoPÚ, kde propojuje polní cesty HC03-R, DC134, DC136, DC138 a také zemědělsky užívané pozemky.

Vedlejší polní cesty:

Cesta	Kategorie dle ČSN 73 6109	Délka	Plocha záboru	stav	Doporučený povrch
ozn.	-	m	m ²	-	-
VC11	vedlejší 3,0/20	253	2284	stávající - bez rekonstrukce	štěrkodř

VC12	vedlejší 3,0/20	913	-	stávající - bez rekonstrukce	štěrkodrt'
VC13-R	vedlejší 4/20	1264	9566	rekonstrukce	asfaltobeton
VC14	vedlejší 4/20	389	4464	navržená	asfaltobeton
VC15	vedlejší 3,0/20	42	-	stávající - bez rekonstrukce	štěrkodrt'
VC16	vedlejší 3,0/20	154	1413	stávající - bez rekonstrukce	štěrkodrt'
VC17	vedlejší 4,0/20	257	2106	stávající - bez rekonstrukce	asfaltobeton
VC18	vedlejší 4,0/20	764	9234	navržená	asfaltobeton
VC19	vedlejší 4,0/20	541	3936	navržená	asfaltobeton
VC20	vedlejší 4,0/20	593	4472	navržená	asfaltobeton
VC21	vedlejší 4,0/20	1218	15116	navržená	asfaltobeton
VC22	vedlejší 4,0/20	655	5115	navržená	asfaltobeton
VC23	vedlejší 4,0/20	780	9720	navržená	asfaltobeton

Doplňkové polní cesty

Doplňkové polní cesty (dle normy ČSN 73 6109) zajišťují sezónní komunikační propojení v rámci propojení půdních celků jednoho vlastníka, nebo tvoří hranice mezi vlastnickými pozemky. Jsou jednopruhové, navrhují se nezpevněné, popř. zatravněné. Výhybny ani obratiště se neuvažují. Vyhýbání či otáčení vozidel je možné v místech křížení jednotlivých cest. U doplňkových polních cest je s ohledem na velkovýrobní charakter území velice nepravděpodobná jejich případná realizace.

V řešeném území navrhujeme doplňkové polní cesty označené v grafické části DC101-R – DC139. Tyto polní cesty můžou být v rámci uspořádání nových pozemků upřesněny, popř. úplně zrušeny či nově navrženy.

Doplňkové polní cesty:

Cesta	Kategorie dle ČSN 73 6109	Délka	Plocha záboru	stav	Doporučený povrch
ozn.	-	m	m ²	-	-
DC101-R	doplňková 3/20	78	419	rekonstrukce	travní kryt
DC102-R	doplňková 3/20	490	2498	rekonstrukce	travní kryt
DC103	doplňková 3/20	182	2787	stávající - bez rekonstrukce	travní kryt
DC104	doplňková 3/20	42	222	navržená	travní kryt
DC105	doplňková 3/20	321	1397	navržená	travní kryt
DC106	doplňková 3/20	56	264	navržená	travní kryt
DC107	doplňková 3/20	89	402	navržená	travní kryt
DC108	doplňková 3/20	647	3579	stávající - bez rekonstrukce	travní kryt
DC109	doplňková 3/20	521	2712	navržená	travní kryt
DC110	doplňková 3/20	30	209	navržená	travní kryt
DC111	doplňková 3/20	159	956	navržená	travní kryt

DC112	doplňková 3/20	139	1072	navržená	travní kryt
DC113	doplňková 3/20	1767	7864	navržená	travní kryt
DC114	doplňková 3/20	631	3002	navržená	travní kryt
DC115	doplňková 3/20	723	3479	navržená	travní kryt
DC116	doplňková 3/20	1159	6545	navržená	travní kryt
DC117	doplňková 3/20	392	1659	navržená	travní kryt
DC118	doplňková 3/20	971	5097	navržená	travní kryt
DC119	doplňková 3/20	1173	6047	navržená	travní kryt
DC120	doplňková 3/20	974	4677	navržená	travní kryt
DC121	doplňková 3/20	1203	7233	navržená	travní kryt
DC122	doplňková 3/20	852	4599	navržená	travní kryt
DC123	doplňková 3/20	488	2018	navržená	travní kryt
DC124	doplňková 3/20	247	1076	navržená	travní kryt

DC125	doplňková 3/20	148	774	navržená	travní kryt
DC126	doplňková 3/20	261	1257	navržená	travní kryt
DC127	doplňková 3/20	284	1452	navržená	travní kryt
DC128	doplňková 3/20	182	880	navržená	travní kryt
DC129	doplňková 3/20	1309	7240	navržená	travní kryt
DC130	doplňková 3/20	262	1078	navržená	travní kryt
DC131	doplňková 3/20	454	1883	navržená	travní kryt
DC132	doplňková 3/20	260	1059	navržená	travní kryt
DC133	doplňková 3/20	871	4546	navržená	travní kryt
DC134	doplňková 3/20	435	1855	navržená	travní kryt
DC135	doplňková 3/20	156	908	navržená	travní kryt
DC136	doplňková 3/20	178	1010	navržená	travní kryt
DC137	doplňková 3/20	789	5438	navržená	travní kryt
DC138	doplňková 3/20	1123	12295	navržená	travní kryt

DC139	doplňková 3/20	667	4182	navržená	travní kryt
-------	-------------------	-----	------	----------	-------------

Lesní cesty

V rámci řešeného území KoPÚ nejsou evidovány.

2.2.2. Protierozní opatření na ochranu ZPF**Opatření proti vodní erozi**

a) Stručný popis

Opatření slouží k ochraně zemědělského půdního fondu. Návrh opatření byl podrobně projednán na schůzkách sboru zástupců vlastníků, včetně připomínek zástupců hospodařících subjektů, během let 2020 - 2025.

- Organizační opatření ORG01 – ORG62
- Agrotechnická opatření (používání půdoochranných agrotechnologií) -
- Technická opatření -

b) Hlavní podmiňující předpoklady

Většina řešeného území je reálně zemědělsky obhospodařována. Z toho pramení i návrh protierozních opatření.

Tento návrh protierozních organizačních opatření se ponejvíce skládá z navrženého osevního postupu či zatravnění na orné půdě. Jiné typy opatření – technické nebylo možné v rámci KoPÚ prakticky aplikovat z důvodu rozsáhlé inženýrské infrastruktury či z hlediska absence vhodných recipientů s ohledem na nezhoršování situace vodních toků v intravilánu obce Šenov u Nového Jičína či Kunína.

Vlivem navržených technických opatření totiž panují obavy ze zrychleného odtoku vody z povodí a vybřežení vod v intravilánu níže ležících obcí.

Přehled organizačních opatření na orné půdě:

označení v mapě	typ	výměra m ²	poznámka
organizační opatření			
ORG01	protierozní osevní postup	131856	EHP 03
ORG02	protierozní osevní postup	207881	EHP 03
ORG03	protierozní osevní postup	39150	EHP 08
ORG04	protierozní osevní postup	246701	EHP 08
ORG05	protierozní osevní postup	22640	EHP 10
ORG06	protierozní osevní postup	125829	EHP 10
ORG07	protierozní osevní postup	16023	EHP 10
ORG08	protierozní osevní postup	46048	EHP 15
ORG09	protierozní osevní postup	267289	EHP 09
ORG10	protierozní osevní postup	280191	EHP 02
ORG11	protierozní osevní postup	94504	EHP 05
ORG12	protierozní osevní postup	32548	EHP 05
ORG13	protierozní osevní postup	116143	EHP 16
ORG14	protierozní osevní postup	258420	EHP 02

ORG15	protierozní osevní postup	59728	EHP 05
ORG16	protierozní osevní postup	171305	EHP 02
ORG17	protierozní osevní postup	49902	EHP 01
ORG18	protierozní osevní postup	121753	EHP 05
ORG19	protierozní osevní postup	37202	EHP 06
ORG20	protierozní osevní postup	263488	EHP 01
ORG21	protierozní osevní postup	163835	EHP 01
ORG22	protierozní osevní postup	19777	EHP 13
ORG23	protierozní osevní postup	212320	EHP 01
ORG24	protierozní osevní postup	89417	EHP 11
ORG25	protierozní osevní postup	375961	EHP 04
ORG26	protierozní osevní postup	255489	EHP 04
ORG27	protierozní osevní postup	235855	EHP 01
ORG28	protierozní osevní postup	116944	EHP 01
ORG29	protierozní osevní postup	83826	EHP 01
ORG30	protierozní osevní postup	95034	EHP 01
ORG31	protierozní osevní postup	146856	EHP 01
ORG32	protierozní osevní postup	175273	EHP 01
ORG33	protierozní osevní postup	56678	EHP 01
ORG34	protierozní osevní postup	17835	EHP 01
ORG35	plošné zatravnění	159753	EHP 03
ORG36	plošné zatravnění	104467	EHP 03
ORG37	plošné zatravnění	36167	EHP 03
ORG38	pásové zatravnění	14130	EHP 08
ORG39	plošné zatravnění	112300	EHP14
ORG40	plošné zatravnění	30724	EHP 10
ORG41	plošné zatravnění	28808	EHP 10
ORG42	plošné zatravnění	33886	EHP 10
ORG43	plošné zatravnění	24796	EHP 09
ORG44	pásové zatravnění	2078	EHP 02
ORG45	pásové zatravnění	11882	EHP 05
ORG46	plošné zatravnění	22759	EHP 02
ORG47	plošné zatravnění	72095	EHP 05
ORG48	plošné zatravnění	101444	EHP 05

ORG49	plošné zatravnění	72596	EHP 05
ORG50	pásové zatravnění	4287	EHP 06
ORG51	pásové zatravnění	4420	EHP 01
ORG52	plošné zatravnění	24274	EHP 13
ORG53	pásové zatravnění	14454	EHP 01
ORG54	pásové zatravnění	5366	EHP 01
ORG55	plošné zatravnění	171245	EHP 01
ORG56	pásové zatravnění	1753	EHP 01
ORG57	pásové zatravnění	3787	EHP 01
ORG58	pásové zatravnění	1439	EHP 01
ORG59	pásové zatravnění	3134	EHP 01
ORG60	plošné zatravnění	87485	EHP 02
ORG61	plošné zatravnění	34762	EHP 03
ORG62	plošné zatravnění	44794	EHP 04
Celkem		5 862 786	m²

Opatření proti větrné erozi

V rámci zájmového území nebyly s ohledem na způsob hospodaření zaznamenány žádné známky větrné eroze a při konzultaci této problematiky byl význam větrné eroze vyloučen i ze strany významných hospodařících subjektů v zájmovém území. Větrná eroze bude i přes toto tvrzení případně snížena navrženými protierozními organizačními opatřeními na orné půdě – zejména pak zatravněním na orné půdě. Současně bude pozitivně přispívat k ochraně ZPF i systém ÚSES.

2.2.3. Vodohospodářská opatření

a) Stručný popis

Opatření ke zlepšení odtokových poměrů v zájmovém území. Současně bude ke zlepšení retenční schopnosti krajiny přispívat systém protierozních organizačních opatření.

Návrh opatření byl podrobně projednán na schůzkách sboru zástupců vlastníků, včetně připomínek zástupců hospodařících subjektů, během let 2020 - 2025.

b) Hlavní podmiňující předpoklady

Návrh opatření vycházel z jednání sboru zástupců a podaných podkladů okolní obce (Kunín). V rámci tohoto jednání byly podrobně řešeny možné varianty návrhu nových vodních nádrží (poldrů).

Nicméně vzhledem k absenci vhodných lokalit (údolnic), bylo rozhodnuto případné poldry na stávajících vodních tocích neumisťovat.

V rámci řešeného území je doporučeno pročistit síť stávajících vodních toků, a to nejen v rámci řešeného území KoPÚ, ale i v intravilánech obcí Šenov u Nového Jičína a obce Kunín, případně až ke zdrojovým recipientům daných vodních toků.

V rámci PSZ se uvažuje s parcelním vymezením ploch pro stávající vodohospodářská opatření, případně převedení pozemků pod stávajícími opatřeními do vlastnictví Obce Šenov u Nového Jičína – SVP1 až SVP2, Povodí Odry, s.p. – vodní toky, Lesy ČR, s.p. – vodní tok či do vlastnictví Státního pozemkové úřadu – HOZ.

Opatření ke zlepšení vodních poměrů a zlepšení hospodaření s vodou

V rámci návrhu PSZ jsou navrženy tři tůňe T1 – T3, viz kapitola ÚSES.

Opatření k odvádění povrchových vod z území

V rámci návrhu PSZ jsou evidovány 2 svodné příkopy (SVP1 a SVP2).

Prvek	Ozn.	Popis	Délka (m)	Zábor (m ²)	Recipient -
příkop	SVP1	svodný příkop	460	1417	IDVT 10215527 (P.O.)
příkop	SVP2	svodný příkop	520	2655	HOZ, IDVT 10218114 v k.ú. Kunín

SVP1:

Svodný příkop SVP1 (bez rekonstrukce) navazuje na vodní tok IDVT 10215527 (P.O.). Příkop bude parcelně vymezen a vlastnický vypořádán na obec Šenov u Nového Jičína. Svodný příkop SVP1 je situován v severozápadní části řešeného území KoPÚ.

Technický popis:

Příkop tvoří zemní těleso lichoběžníkového profilu se sklony svahů cca 1:1,5 a min. hloubkou dna 0,7 m a šířkou dna 0,5 m. Recipient tohoto příkopu vytváří vodní tok „IDVT 10215527 (P.O.)“ ve správě Povodí Odry, s.p.

SVP2:

Svodný příkop SVP2 (bez rekonstrukce) navazuje na k.ú. Kunín. Příkop bude parcelně vymezen a vlastnický vypořádán na obec Šenov u Nového Jičína. Svodný příkop SVP2 je situován v severozápadním cípu řešeného území KoPÚ.

Technický popis:

Příkop tvoří zemní těleso lichoběžníkového profilu se sklony svahů cca 1:1,5 a min. hloubkou dna 0,9 m a šířkou dna 0,5 m. Recipient tohoto příkopu je tvořen HOZ, IDVT 10218114 situovaným v k.ú. Kunín.

Dále se v rámci obvodu pozemkové úpravy nachází cestní příkopy, silniční příkopy, příkopy místní komunikace a dále železniční příkopy a příkopy HOZ. Tyto příkopy jsou v rámci PSZ ponechány bez úprav, případně je doporučeno tyto prvky odvodnění pročistit.

Opatření k ochraně před povodněmi a suchem

V území nebyly v průběhu provádění pozemkových úprav zjištěny zásadní problémy s povodněmi. Nicméně při jednání Sboru zástupců vlastníků či podkladů obce Kunín byl zájem navrhnout technická vodohospodářská opatření (poldry). Nicméně po podrobném seznámení se s územím KoPÚ, nebylo přikročeno k návrhům těchto zařízení, chybí vhodné údolnice pro situování těchto vodohospodářských opatření. Dalším negativním prvkem, který se v území vyskytuje, je významné zatížení inženýrskou infrastrukturou, potažmo inženýrskými sítěmi a dále koridory dopravní infrastruktury dle ÚPD, které umístění uvažovaných poldrů dále komplikují.

Velkou část srážkových vod z území zachytávají a svádějí stávající příkopy a hustá vodní síť.

Jako opatření před suchem lze zahrnout i prvky ÚSES a prvky na ochranu před vodní erozí.

Opatření k ochraně povrchových a podzemních vod

Jsou to také opatření zahrnutá v protierozních opatřeních (veškerá protierozní organizační opatření ve formě zatravnění, protierozních osevních postupů a vyloučení erozně náchylných plodin – VENP) a opatřeních k ochraně a tvorbě životního prostředí (regionální biokoridory, lokální biocentra, interakční prvky) a dále opatřeních ke zpřístupnění pozemků (doprovodná zeleň podél polních cest).

Opatření k ochraně vodních zdrojů

V rámci PSZ nebyl navrhován tento druh opatření. K pozitivnímu vlivu na ochranu vodních zdrojů přispějí navržená organizační opatření na orné půdě.

Opatření u stávajících vodních děl na vodních tocích

V rámci PSZ nebyl navrhován tento druh opatření.

Opatření u staveb sloužících k závlaze a odvodnění pozemků

V rámci plánu společných zařízení není plánovaná žádná změna stávajících odvodňovacích zařízení ani návrh žádných nových. Tento požadavek nebyl součástí podkladů pro veřejnou soutěž ani nevznikla potřeba toto řešit v průběhu pozemkové úpravy.

2.2.4. Opatření k ochraně a tvorbě životního prostředí

a) Stručný popis

Základním podkladem pro vypracování návrhu skladebných prvků územního systému ekologické stability v zájmovém území byla platná Územně plánovací dokumentace obce Šenov u Nového Jičína, která byla použita jako výchozí prvek pro návrh ÚSES. Dokumentace ÚSES z územního plánu byla přepracována a doplněna, tak aby výsledné prvky ÚSES měly odpovídající průběhy a návaznosti.

Nadregionální biocentrum: -
Nadregionální biokoridor: -

Regionální biocentra: -
Regionální biokoridory: RBK 536, RBK 537

Lokální biocentra: LBC 1, LBC 2, LBC 4, LBC 5, LBC 6, LBC 7
Lokální biokoridory: -

Interakční prvky: IP1, IP2, IP3, IP4, IP5, IP6, IP7, IP8, IP9, IP10, IP11, IP12, IP13, IP14
Krajinná zeleň: -

Tůňe: T1, T2, T3 (stavebně náležející do kap. VHO)

Prvek	Označení	Název	Délka (km) v obvodu PÚ	Výměra (m2) v obvodu PÚ	Zábor (m2)	Součástí polní cesty, či prvku PSZ	Dotčená zařízení technické infrastruktury	Popis	Cena (tis. Kč)
Regionální biokoridory									
	RBK 536	-	0.726	29815	-	DC113	sdělovací vedení podzemní, vodovod, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	Navrhovaný regionální biokoridor se táhne podél části severozápadní hranice řešeného území KoPÚ, kde napojuje lokální biocentrum LBC 1 a dále mimo řešené území LBC 2 a dále se vine severním směrem v k.ú. Kunín.	3578
	RBK 537	-	3.33	148155	-	DC114, DC127, DC129	VTL plynovody, elektrická vedení VVN, VN, NN, sdělovací vedení podzemní, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	Částečně navrhovaný (včetně stávajících enkláv) regionální biokoridor se táhne podél severní části řešeného území. Na své trase napojuje lokální biocentra (LBC 4, LBC 5, LBC 6, LBC 7) a dále napojuje lokální biocentrum v k.ú. Kunín.	17779
Celkem			4.056	177970	0				21 356
Lokální biocentra									
	LBC1 (návrh)	-	-	33375	31224	DC113	elektrické vedení nadzemní VVN, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	Navrhované lokální biocentrum je situováno v severozápadní části řešeného území. Lokální biocentrum propojuje regionální biokoridor RBK 536.	3747
	LBC 2 (stávající)	-	-	47457	3468	-	elektrické vedení nadzemní VN	Stávající lokální biocentrum zasahuje do řešeného území pouze okrajově a je situováno v západní části řešeného území KoPÚ, kde napojuje regionální biokoridor RBK 536.	-

	LBC 4 (návrh/ stávající)	-	-	50322	41807	DC124, DC125	elektrické vedení nadzemní VVN, VN, VTL plynovod, sdělovací vedení podzemní, vodovod, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	Částečně navrhované (se stávající enklávou okolo vodního toku) lokální biocentrum je situováno v severozápadní části řešeného území, poblíž intravilánu obce Šenov u Nového Jičína. Lokální biocentrum napojuje regionální biokoridor RBK 537.	5017
	LBC 5 (návrh/ stávající)	-	-	24406	24170	DC127	elektrické vedení nadzemní VN, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	Částečně navrhované (se stávající enklávou okolo vodního toku) lokální biocentrum je situováno v severní části řešeného území, poblíž intravilánu obce Šenov u Nového Jičína. Lokální biocentrum napojuje regionální biokoridor RBK 537. Pozn. Velikost navrhovaného biocentra je limitována platnou ÚPD.	2900
	LBC 6 (návrh/ stávající)	-	-	37114	30786	T1 (tůň), HC05- R, DC129	VTL plynovod, sdělovací vedení podzemní	Částečně navrhované (se stávající enklávou okolo vodního toku) lokální biocentrum je situováno v severovýchodní části řešeného území, blíže k intravilánu obce. Lokální biocentrum napojuje regionální biokoridor RBK 537.	3694
	LBC 7 (návrh/ stávající)	-	-	38732	17356	DC129, DC137	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	Částečně navrhované (se stávající enklávou okolo vodního toku) lokální biocentrum je situováno v severovýchodní části řešeného území, dále od intravilánu obce. Lokální biocentrum napojuje regionální biokoridor RBK 537.	2083
Celkem				231406	148811				17 441
Lokální biokoridory									

	Bez výskytu v rámci řešeného území KoPÚ.								0
Celkem			0.00	0	0				0
Krajinotvorné prvky – tůň									
	T1	tůň	-	3804	-	LBC 6	sdělovací vedení podzemní, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	Plocha navržená k vybudování tůně je situovaná v severovýchodní části řešeného území KoPÚ, v lokalitě lokálního biocentra LBC 6	1065
	T2	tůň	-	2979	-	IP12	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, v blízkosti se nachází také trasa vodovodu	Plocha navržená k vybudování tůně je situovaná ve východní části řešeného území KoPÚ, v lokalitě interakčního prvku IP12	834
	T3	tůň	-	987	-	IP14	-	Plocha navržená k vybudování tůně je situovaná v západní části řešeného území KoPÚ, v lokalitě interakčního prvku IP14	276
Celkem					0				2176
Interakční prvky									
	IP1 (stávající)	-	0.642	3210	-	HOZ, IDVT 10214594	-	liniový	-
	IP2 (návrh)	-	0.72	2880	-	součástí polní cesty VC18	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	liniový	346
	IP3 (stávající)	-	0.184	2160	2160	-	sdělovací vedení podzemní	liniový	-
	IP4 (návrh)	-	1.121	6726	-	součástí polní cesty DC138	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	liniový	807
	IP5 (návrh)	-	0.158	790	-	součástí polní cesty DC137	-	liniový	95
	IP6 (návrh)	-	0.343	1715	-	součástí polní cesty VC21	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	liniový	206

	IP7 (návrh)	-	0.863	3452	-	součástí polní cesty VC21	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	liniový	414
	IP8 (návrh)	-	0.165	660	-	součástí polní cesty HC02-R	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	liniový	79
	IP9 (návrh)	-	0.105	612	612	-	-	liniový	73
	IP10 (návrh)	-	0.227	2076	2076	-	vodovod, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	liniový	249
	IP11 (návrh)	-	0.771	3855	-	součástí polní cesty VC23	bezpečnostní pásmo VTL plynovodu	liniový	463
	IP12 (návrh)	-	-	2979	2979	v ploše je navržena také tůň T2	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, v blízkosti se nachází také trasa vodovodu	plošný	357
	IP13 (návrh)	-	-	7370	7370	s protierozní funkcí	elektrické vedení VVN, elektrické vedení VN, sdělovací vedení podzemní, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	plošný	884
	IP14 (návrh)	-	-	987	987	v ploše je navržena také tůň T3	-	plošný	118
Celkem			5.30	39 472	16 184				4 092
Celkem ÚSES			9.36	448 848	164 995				45 065

b) Hlavní podmiňující předpoklady

Parcelní vymezení ploch pro navrhovaná a stávající opatření ÚSES, převedení pozemků pod navrhovanými a stávajícími opatřeními do vlastnictví obce Šenov u Nového Jičína, případně ponechání pozemků pod stávajícími prvky ÚSES ve vlastnictví původních vlastníků.

2.3. Zásady zpracování plánu společných zařízení

Plán společných zařízení Komplexní pozemkové úpravy v katastrálním území Šenov u Nového Jičína byl vypracován na základě výsledků předchozích etap komplexní pozemkové úpravy – Polohopisné zaměření zájmového území (Geocentrum, spol. s r.o., 2019), Určení vnějšího a vnitřního obvodu pozemkové úpravy, včetně katastrálních hranic, zjišťování hranic pozemků neřešených dle § 2 zák. 139/2002 Sb., (Geocentrum, spol. s r.o., 2020), a zejména etapy Rozbor současného stavu (Geocentrum, spol. s r.o., 2019), ve které byly shromážděny dostupné podklady o zájmovém území a jehož výsledky byly průběžně doplňovány o nově zjištěné skutečnosti.

Nedílnou součástí podkladů, které měly zásadní vliv na plán společných zařízení byla také platná ÚPD včetně dalších dostupných podkladů.

Klimatická studie

K implementaci závěrů klimatické studie nedošlo, jelikož v době zpracování PSZ nebyla klimatická studie stále k dispozici.

Plán společných zařízení je navržen v souladu s technickými normami a předpisy, zejména s:

- ČSN 73 6109 (02/2013) Projektování polních cest
- TP změna č.2 Katalog vozovek polních cest

Hlavní použité metody dimenzování zařízení:

- Civil 3D (Autodesk)
- Atlas DMT
- Dimenzov (prostředí; excel)
- DesQ, výpočet kulminačních průtoků modifikovanou metodou CN křivek

Připomínky a požadavky

- bez výlučných podmínek a připomínek, případně tyto byly zapracovány do koncepce PSZ

Cílem Plánu společných zařízení v rámci KoPÚ je vytvoření podkladu pro následné zpracování Návrhu nového uspořádání pozemků v zájmovém území pozemkové úpravy tak, aby byly vytvořeny podmínky pro racionální využití území - zajištění přístupnosti nových vlastnických pozemků sítí polních cest, ochrana zemědělského půdního fondu, proti působení účinků vodní eroze, vodohospodářská opatření pro zlepšení vodního režimu krajiny a v neposlední řadě opatření k ochraně a tvorbě životního prostředí a zajištění ekologické stability krajiny.

Jednotlivé části plánu byly postupně projednávány se Sborem zástupců vlastníků a připomínky byly do návrhu zapracovány.

Sbor zástupců byl seznámen s Plánem společných zařízení na svém jednání v zimě 2024.

Pro vybraná společná zařízení byla vypracována podrobnější dokumentace v rozsahu Dokumentace technického řešení – DTR.

K Plánu společných zařízení se také vyjádřily státní orgány a organizace a jejich připomínky byly do konečné verze dokumentace zapracovány (viz dále). Drobné změny v Plánu společných zařízení mohou nastat v rámci následující etapy prací „Vypracování návrhu nového uspořádání pozemků“ (zpřístupnění pozemků, polní cesty atd.). O možnosti těchto změn byl Sbor zástupců vlastníků při seznámení s Plánem společných zařízení informován.

V případě potřeby realizace jednotlivých opatření bude pro vybraná společná zařízení zpracována dokumentace pro stavební řízení. Velikost pozemků pro jednotlivá opatření byla stanovena tak, aby bylo možné provést případné dílčí úpravy v rámci takto stanovených hranic pozemků.

2.4. Zohlednění podmínek stanovených správními úřady a správci zařízení dotčených plánem společných zařízení

1) Archeologický ústav AV ČR, Brno, v.v.i.

Čechyňská 363/19, Trnítá, 602 00 Brno

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 23.5. 2024, Č.j. ARUB/3541/2024

„...upozorňuje, že výše uvedená stavba se uskuteční na území s archeologickými nálezy... Stavebník je dle §22 zákona č. 20/1987 Sb., o státní památkové péči, v platném znění povinen oznámit termín zahájení zemních prací již od doby přípravy stavby, Archeologickému ústavu Akademie věd ČR, Brno, v.v.i...“

Aktualizace PSZ

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 10.2. 2025, Č.j. ARUB/752/2025

„...Archeologický ústav Akademie věd ČR, Brno, v. v. i., upozorňuje, že výše uvedená stavba se uskuteční na území s archeologickými nálezy. Území dotčené stavbou je chráněno jako veřejný zájem podle zvláštních právních předpisů, zejména dle § 22 odst. 2 zákona č. 20/1987 Sb., o státní památkové péči, v platném znění. Má-li dojít při provádění stavební činnosti na území s archeologickými nálezy k jakýmkoliv zásahům do terénu (skrývka, hloubení výkopů, apod.), je třeba předpokládat narušení nebo odkrytí archeologických nálezů a situací, čímž vzniká nutnost provedení záchranného archeologického výzkumu.“ viz detail vyjádření, vč. poučení pro stavebníka

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

2) Povodí Odry, s.p.

Varenská 3101/49, Moravská Ostrava, 702 00

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 17.6. 2024, Č.j. POD/8830/2024

„...Z hlediska správce povodí (§ 54 zákona č. 254/2001 Sb. o vodách v platném znění) a správce výše uvedených vodních toků k Vaší žádosti uvádíme následující:

K opatřením pro zpřístupnění pozemků:

- Polní cesty, které jsou navrženy v souběhu s vodními toky v naší správě, požadujeme umístit ve vzdálenosti min. 6 m od horních břehových hran.*
- I s ohledem na následnou údržbu žádáme v souladu se správnými postupy v oblasti ochrany před povodněmi a negativním účinkem sucha, které jsou součástí Plánu dílčího povodí Horní Odry, navrhovat propustky křížící vodní toky o minimální světlosti DN 800. Z tohoto důvodu požadujeme navrhnout nově navržené propustky Pll-R a P55-R na vodních tocích vnáší správě o minimální světlosti DN 800. K zajištění správné funkce stávajících propustků doporučujeme jejich pročištění a pravidelnou údržbu.*

K opatřením k ochraně a tvorbě životního prostředí:

- Návrh opatření k ochraně životního prostředí, v rámci kterého dojde k zadržení vody v krajině, vítáme a podporujeme.*
- Tůň požadujeme umístit ve vzdálenosti minimálně 6 m od horních břehových hran výše uvedených vodních toků.*
- Do situačního výkresu požadujeme zakreslit vzdálenost tůní od horních břehových hran vodních toků.*
- Upozorňujeme, že Agentura ochrany přírody vytvořila standard péče o přírodu a krajinu SSPK B02 001 2014, ve které je uvedeno následující: „Volba hloubky vody v tůni závisí na požadavcích*

spektra živočišných druhů, pro něž je tůň budována. Navrhuje se průměrná hloubka tůně v rozmezí od 0,8 do 1,0 m. Maximální hloubka budovaných tůní je do 1,5 m, větší hloubky nemají biologické opodstatnění. Z tohoto důvodu doporučujeme upravit zahloubení tůní T1 a T2...

S předloženým plánem společných zařízení souhlasíme za předpokladu splnění výše uvedených podmínek. Správce povodí posoudil vliv záměru "Plán společných zařízení - komplexní pozemkové úpravy v k.ú. Šenov u Nového Jičína" na stav a potenciál útvarů povrchových vod a na stav útvarů podzemních vod podle "Metodického pokynu k posouzení možnosti vlivu záměru na stav dotčených vodních útvarů, MZe a MZP, 02/2018". Z hlediska zájmů daných platným Národním plánem povodí Odry a Plánem dílčího povodí Horní Odry (ustanovení § 24 až § 26 vodního zákona) je uvedený záměr možný, protože lze předpokládat, že záměrem nedojde ke zhoršení chemického stavu a ekologického stavu a potenciálu dotčených útvarů povrchových vod a chemického stavu a kvantitativního stavu útvarů podzemních vod, a že nebude znemožněno dosažení jejich dobrého stavu a potenciálu."

Vyjádření ze dne 1.7. 2024, Č.j. POD/11725/2024

„...Z hlediska správce povodí (§ 54 zákona č. 254/2001 Sb. o vodách v platném znění) a správce výše uvedených vodních toků k Vaší žádosti uvádíme následující:

- Upravený plán společných zařízení, který byl navržen v rámci komplexních pozemkových úprav v k.ú. Šenov u Nového Jičína akceptujeme.
 - Upozorňujeme, že Agentura ochrany přírody vytvořila standard péče o přírodu a krajinu SSPK B02 001 _2014, ve které je uvedeno následující: „Volba hloubky vody v tůni závisí na požadavcích spektra živočišných druhů, pro něž je tůň budována. Navrhuje se průměrná hloubka tůně v rozmezí od 0,8 do 1,0 m. Maximální hloubka budovaných tůní je do 1,5 m, větší hloubky nemají biologické opodstatnění.“ Z tohoto důvodu doporučujeme upravit zahloubení tůní T1 a T2.
 - Další stupeň projektové dokumentace (tj. dokumentace pro realizaci společných zařízení, kterými mohou být dotčeny naše zájmy) požadujeme předložit k posouzení a vydání našeho stanoviska.
 - Upozorňujeme, že státní podnik Povodí Odry nenese zodpovědnost za škody na majetku investora, které budou způsobeny působením vody, odchodem ledů, pádem stromů břehového a doprovodného porostu, změnou trasy, nivelety toku či vyběžením vody v případě povodňových průtoků a jinými nepředpokládanými vlivy vodního toku.
 - Upozorňujeme, že toto stanovisko neslouží k majetkovému vypořádání trvalého či dočasného záboru pozemků a ke vstupům na pozemky v rámci stavby. V případě dotčení pozemků, ke kterým má právo hospodaření státní podnik Povodí Odry, je potřeba před realizací stavby kontaktovat majetkový odbor našeho podniku (Ing. Poledníková, tel.: 596 657 325) a uzavřít příslušný smluvní vztah.
- S předloženým plánem společných zařízení souhlasíme za předpokladu splnění výše uvedených podmínek.

Aktualizace PSZ

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 19.2. 2025, Č.j. POD/2761/2025

„...V rámci aktualizace plánu společných zařízení

došlo ke změně stavu u hlavních polních cest HC02, HC03, HC04 a HC05, které jsou nyní navrženy k rekonstrukci. Našich zájmů se dotýká rekonstrukce cesty HC03, jejíž trasa je v souběhu s bezejmenným vodním tokem (IDVT 10217599) v naší správě. Ostatní opatření zůstaly beze změny.

... Z hlediska správce povodí (§ 54 zákona č. 254/2001 Sb. o vodách v platném znění) a správci výše uvedených vodních toků uvádíme následující:

- Předloženou aktualizaci plánu společných zařízení, který byl navržen v rámci komplexních pozemkových úprav v k.ú. Šenov u Nového Jičína, akceptujeme.
- Podmínky uvedené v našem stanovisku ze dne 22.7.2024 pod č.j. POD/11725/2024 zůstávají v platnosti.

Správce povodí posoudil vliv záměru "Aktualizovaný plán společných zařízení v k.ú. Šenov u Nového Jičína" na stav a potenciál útvarů povrchových vod a na stav útvarů podzemních vod podle "Metodického pokynu k posouzení možnosti vlivu záměru na stav dotčených vodních útvarů, MZe a MŽP,

02/2018"... Z hlediska zájmů daných platným Národním plánem povodí Odry a Plánem dílčího povodí Horní Odry (ustanovení § 24 až § 26 vodního zákona) je uvedený záměr možný, protože lze předpokládat, že záměrem nedojde ke zhoršení chemického stavu a ekologického stavu a potenciálu dotčených útvarů povrchových vod a chemického stavu a kvantitativního stavu útvarů podzemních vod, a že nebude znemožněno dosažení jejich dobrého stavu a potenciálu.

Toto hodnocení vychází z posouzení souladu daného záměru s výše uvedenými platnými dokumenty.

Záměr je v souladu s Plánem pro zvládání povodňových rizik v povodí Odry. "

Stanovisko zhotovitele: Propustky P11-R a P55-R, jsou cestní a neleží napříč vodním tokem, nýbrž pouze zaústějí příkopy polních cest. Z tohoto důvodu nebylo přistoupeno k návrhu rozšíření na DN 800. Pozemky pro polní cesty přimykající se k vodním tokům ve správě Povodí Odry, s.p., byly rozšířeny min. na 6 m, aby byla respektována přiměřená vzdálenost mezi vodním tokem a budoucí polní cestou. Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zapracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

3) Obvodní báňský úřad pro území krajů Moravskoslezského a Olomouckého kraje

Veleslavínova 1598/18, Moravská Ostrava, 702 00 Olomouc

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 18.6. 2024, Č.j. SBS 28386/2024/OBÚ-05

„...Realizace plánu - navrženého v části chráněného ložiskového území (dále CHLÚ)

ID: 01360000 s názvem Šenov u Nového Jičína je z báňského hlediska přípustná, za předpokladu, že Ministerstvo životního prostředí ČR, Odbor výkonu státní správy V, oddělení Ostrava, sídlem: Čs. legií 5, Ostrava, PSČ: 702 00 (dále MŽP ČR), vydá k jeho provádění souhlasné stanovisko...“

Aktualizace PSZ

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 13.3. 2025, Č.j. SBS 12079/2025/OBÚ-05

„...Realizace plánu, navrženého v části chráněného ložiskového území (dále CHLÚ)

ID: 01360000 s názvem Šenov u Nového Jičína, je z báňského hlediska přípustná za předpokladu, že Ministerstvo životního prostředí ČR, Odbor výkonu státní správy V, oddělení Ostrava, sídlem: Čs. legií 5, Ostrava, PSČ: 702 00 (dále MŽP ČR), vydá k jeho provádění souhlasné stanovisko.“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zapracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

4) Národní památkový ústav, územní odborné pracoviště v Ostravě

Odboje 1941/1, 702 00 Ostrava

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 3.6. 2024, Č.j. NPU-381/46107/2024

„...Ochrana řešeného území z hlediska zákona č. 20/1987 Sb., o státní památkové péči, ve znění pozdějších předpisů – legislativní rámec:

V řešeném území se nenachází území s plošnou památkovou ochranou.

V rámci řešeného území se nachází nemovitá kulturní památka, vedená v ÚSKP ČR pod číslem rejstříku. Seznam kulturních památek je k dispozici na webových stránkách Národního památkového ústavu: <http://pamatkovykatalog.cz>.

Řešené území je nutno chápat jako území s archeologickými nálezy. V řešeném území se podle Státního archeologického seznamu (SAS) ČR nachází území s archeologickými nálezy. “

Zahájení veškerých terénních prací je nutno ohlásit

Archeologickému ústavu Akademie věd ČR, s cílem v případě potřeby umožnit provedení záchranného archeologického výzkumu.

„Odůvodnění:

ad 1. a 2. V území k. ú. Šenov u Nového Jičína se nenachází žádná plošně památkově chráněná území, v k. ú. Šenov u Nového Jičína se nachází nemovitá kulturní památka, nicméně mimo řešené území komplexními pozemkovými úpravami. Přípomínky jsou uvedeny z důvodu ochrany archeologických hodnot daného území, dle zákona č. 20/1987 Sb. o státní památkové péči.“

„Upozornění:

Celé dotčené území je třeba chápat jako území s archeologickými nálezy. V případě realizace stavební činnosti je nutné dle ustanovení odst. 2, § 22, zák. č. 20/1987 Sb., o státní památkové péči, ve znění pozdějších předpisů, ohlásit písemně s dostatečným časovým předstihem zahájení výkopových prací Archeologickému ústavu Akademie věd ČR (on-line formulář je k dispozici na adrese <http://api.archeologickamapa.cz/oznameni/0/>) a následně umožnit některé oprávněné organizaci (Národní památkový ústav, územní odborné pracoviště v Ostravě | Odboje 1941/1, 702 00 Ostrava – Moravská Ostrava T +420 595 133 903 | E epodatelna@npu.cz | DS 2cy8h6t | IČO 75032333 | DIČ CZ75032333 3/3) provedení záchranného archeologického výzkumu na základě dohody uzavřené podle odst. 1 a 2, § 22, zák. č. 20/1987 Sb., o státní památkové péči, ve znění pozdějších předpisů. Obdobně je třeba postupovat, má-li se na takovém území provádět jiná činnost, kterou by mohlo být ohroženo provádění archeologických výzkumů...“

Aktualizace PSZ

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 14.2. 2025, Č.j. NPU-381/11709/2025

„...K návrhu plánu společného zařízení v k. ú. Šenov u Nového Jičína bylo vypracováno písemné vyjádření odborné organizace NPÚ, č.j. NPU-381/46107/2024, ze dne 3. 6. 2024. Přípomínky NPÚ byly do aktualizace zapracovány.

... Řešené území je nutno chápat jako území s archeologickými nálezy. V řešeném území se podle Státního archeologického seznamu (SAS) ČR nachází území s archeologickými nálezy.

NPÚ, ÚOP v Ostravě, nemá k aktualizovanému plánu společných zařízení – komplexním pozemkovým úpravám v k. ú. Šenov u Nového Jičína připomínky.“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zapracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

5) Ministerstvo životního prostředí, odbor výkonu státní správy IX

Čs. legii 5, 702 00, Ostrava

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 19.6. 2024, Č.j. MZP/2024/250/1199

„...Stanovisko z hlediska ochrany nerostného bohatství a geologické stavby území:

Podle údajů České geologické služby (viz www.geology.cz – mapové aplikace – územní plánování – údaje o území) se v území řešeném plánem společných zařízení v k. ú. Šenov u Nového Jičína nachází sesuvné území, které je nutné respektovat.

Rovněž se zde nachází chráněné ložiskové území (dále jen „CHLÚ“) české části Hornoslezské pánve, výhradní ložisko šterkopísku Nový Jičín-Šenov a CHLÚ Šenov u Nového Jičína, které slouží k ochraně tohoto ložiska. Ministerstvo upozorňuje, že pro umístování staveb a zařízení v CHLÚ, které nesouvisí s dobýváním, je nutné postupovat podle § 19 zákona č. 44/1988 Sb., o ochraně a využití nerostného bohatství (horní zákon), ve znění pozdějších předpisů.“

Aktualizace PSZ

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 5.3. 2025, Č.j. MZP/2025/250/389

„...Stanovisko z hlediska ochrany nerostného bohatství a geologické stavby území:

Podle údajů České geologické služby (viz www.geology.cz – mapové aplikace – územní plánování – údaje o území) se v území řešeném plánem společných zařízení v k. ú. Šenov u Nového Jičína nachází sesuvné území, které je nutné respektovat.

Rovněž se zde nachází chráněné ložiskové území (dále jen „CHLÚ“) české části Hornoslezské pánve, výhradní ložisko šterkopísku Nový Jičín-Šenov a CHLÚ Šenov u Nového Jičína, které slouží k ochraně tohoto ložiska. Ministerstvo upozorňuje, že pro umístování staveb a zařízení v CHLÚ, které nesouvisí s dobýváním, je nutné postupovat podle § 19 zákona č. 44/1988 Sb., o ochraně a využití nerostného bohatství (horní zákon), ve znění pozdějších předpisů.“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

6) Ministerstvo obrany, Agentura hospodaření s nemovitým majetkem Praha, Oddělení územní správy nemovitého majetku Brno

Svatoplukova 2687/84, PSČ 615 00 Brno - Židenice

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 29.5. 2024, Č.j. MO 441825/ 2024- 6440

„...ČR- MO, Agentura hospodaření s nemovitým majetkem Praha, Oddělení územní správy nemovitého majetku Brno (jakož to organizační celek hospodařící s nemovitým majetkem v resortu MO) Vám tímto sděluje, že v k. ú. Šenov u Nového Jičína neeviduje žádné inženýrské sítě, ochranná pásma, zařízení, na které by se vztahoval náš zájem dle zvláštních právních předpisů.

V k. ú. Šenov u Nového Jičína má ČR-MO příslušnost hospodařit s majetkem státu k nemovitosti vedené na LV 585, která je neperspektivní (vyřazená z užívání) a dle smlouvy bude převedena, prodána mimo resort AČR. Z tohoto důvodu je nutné naši organizaci o případných změnách o pozemku informovat.

Toto stanovisko nenahrazuje stanovisko ČR-MO, Sekce majetková MO- Oddělení ochrany územních zájmů- pracoviště Brno, které zabezpečuje výkon působnosti MO ve věcech územního plánování a stavebního řádu, v platném znění a vydává ve smyslu zákona č. 139/2002 Sb., o pozem. úpravách a pozem. úřadech a o změně zákona č. 229/1991 Sb., o úpravě vlastnických vztahů k půdě a jinému zeměděln. majetku, ve znění pozdějších předpisů.

ČR-MO, AHNM- OdÚSNM k prováděným KPÚ v k. ú. Šenov u Nového Jičína nemá žádné námitky.“

Vyjádření ze dne 28.6. 2024, Č.j. MO 526151/2024-1322

„...Celé správní území obce se nachází ve vymezeném území Ministerstva obrany:

- Ochranném pásmu leteckých zabezpečovacích zařízení Ministerstva obrany, které je nutno respektovat podle ustanovení § 37 zákona č. 49/1997 Sb. o civilním letectví a o změně a doplnění zákona č. 455/1991 Sb. o živnostenském podnikání.

- Na celém správním území je zájem Ministerstva obrany posuzován z hlediska povolování níže uvedených druhů staveb podle ustanovení § 175 zákona č. 183/2006 Sb. (dle ÚAP jev 119)

Na celém správním území umístit a povolit níže uvedené stavby jen na základě závazného stanoviska Ministerstva obrany:

- výstavba, rekonstrukce a opravy dálniční sítě, rychlostních komunikací, silnic I. II. a III. třídy
- výstavba a rekonstrukce železničních tratí a jejich objektů
- výstavba a rekonstrukce letišť všech druhů, včetně zařízení
- výstavba vedení VN a VVN
- výstavba větrných elektráren
- výstavba radioelektronických zařízení (radiové, radiolokační, radionavigační, telemetrická) včetně anténních systémů a opěrných konstrukcí (např. základnové stanice....)
- výstavba objektů a zařízení vysokých 30 m a více nad terénem
- výstavba vodních nádrží (přehrady, rybníky)
- výstavba objektů tvořících dominanty v území (např. rozhledny)

Odbor ochrany územních zájmů a státního odborného dozoru SNM MO neeviduje v řešeném katastrálním území inženýrské sítě ani podzemní telekomunikační vedení ve vlastnictví Ministerstva obrany.

Výše uvedená vymezená území MO zásadně nelimitují řešení komplexní pozemkové úpravy - plán společných zařízení, ale musí být při rozhodování v území respektovány.

K předloženému plánu společných zařízení nemáme připomínek. “

Aktualizace PSZ

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 20.2. 2025, Č.j. MO 169379/2025-1322

„...Celé katastrální území se nachází ve vymezeném území Ministerstva obrany:

Ochranném pásmu leteckých zabezpečovacích zařízení Ministerstva obrany, které je nutno respektovat podle ustanovení § 37 zákona č. 49/1997 Sb. o civilním letectví a o změně a doplnění zákona č. 455/1991 Sb. o živnostenském podnikání. V tomto vymezeném území lze umístit a povolit níže uvedené stavby jen na základě závazného stanoviska Ministerstva obrany – viz. ÚAP – jev 102a. Jedná se o výstavbu (včetně rekonstrukce a přestavby) větrných elektráren, výškových staveb, venkovního vedení vvn a vn, základnových stanic mobilních operátorů. V tomto vymezeném území může být výstavba větrných elektráren, výškových staveb nad 30 m nad terénem a staveb tvořících dominanty v terénu výškově omezena nebo zakázána.

... Výše uvedená vymezená území MO zásadně nelimitují řešení komplexní pozemkové úpravy (dále jen „KPÚ“). Ministerstvo obrany souhlasí s aktualizovaným plánem společných zařízení.“, viz detail vyjádření

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 19.3. 2025, Č.j. MO 250217/2025-6440

Bez připomínek.

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zapracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

7) Obec Šenov u Nového Jičína

Dukelská 245, 742 42 Šenov u Nového Jičína

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 10.6. 2024, Č.j. 52.1. /588/2024

„...Po prostudování návrhu bychom rádi vyjádřili naše kladné stanovisko k navrženému Plánu společných zařízení (PSZ). Domníváme se, že realizace tohoto plánu přispěje k lepšímu uspořádání pozemků zlepšení infrastruktury a celkovému rozvoji našeho území.“

Aktualizace PSZ

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 12.2. 2025, Č.j. 202 /172/2025

„...Po prostudování návrhu bychom rádi vyjádřili naše kladné stanovisko k navrženému Plánu společných zařízení (PSZ). Domníváme se, že navrhované a rekonstruované polní cesty jsou klíčové pro splnění povinnosti zpřístupnění pozemků jejich vlastníkům. Zároveň jejich realizace vytváří podmínky pro racionální hospodaření.“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zapracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

8) Státní pozemkový úřad, odbor vodohospodářských staveb

Husinecká 1024/11a, 130 00 Praha 3 - Žižkov

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 26.6. 2024, zn. SPU 236391/2024

„...Vzhledem k tomu, že vlastníkem staveb vodních děl HOZ, které budou mohou být) z části zrušeny, je SPÚ, který bude současně - prostřednictvím Pobočky Nový Jičín stavebníkem staveb, v rámci kterých ke zrušení dojde, nebude realizováno žádné majetkoprávní vypořádání. Po kolektaci jednotlivých prvků PSZ budou skutečně zrušené části stavby vodního díla HOZ interně vyřazeny z majetkové a účetní evidence SPÚ. Pokud by stavebníkem nebyl SPÚ, majetkoprávní vypořádání bude vyžadováno.

Dále požadujeme zapsat pozemky pod otevřenými kanály HOZ do vlastnictví státu a příslušnosti hospodařit SPÚ (mimo místa propustků), a to s druhem pozemku - vodní plocha, koryto vodního toku umělé, v případě stávajícího vlastnictví pro SPÚ je takto požadujeme ponechat.

S navrženými opatřeními v obvodu PSZ souhlasíme za těchto podmínek:

1) Do výchozích podkladů technické zprávy požadujeme doplnit technickou normu ČSN 75 4030 (křížení a souběhy melioračních zařízení s dráhami, pozemními komunikacemi a vedeními).

2) Požadujeme předložit k odsouhlasení projektovou dokumentaci ke stavebnímu povolení na jednotlivé prvky návrhu PSZ, jimiž budou dotčeny stavby vodních děl HOZ. Dokumentace bude obsahovat podrobné výkresy, podélné a příčné řezy a technické řešení jednotlivých prvků zejména pak propustku P72-R a ostatních propustků P37-R, P38-R, P39-R, P40-R, P44-R, P45-R, P46-R, P47-R, P48-R, P71-R. Rekonstruované propustky na HOZ doporučujeme technicky řešit tak, aby byly na obou stranách zakončeny kolmými či šikmými čely, přídlažbou a ukončovacím stabilizačním prahem. Části pozemků pod těmito propustky doporučujeme vymezit jako samostatné pozemky, aby pak mohly být převedeny na obec spolu s polní cestou, jejíž bude součástí, včetně všech ostatních propustků, které slouží jako přístupy k zemědělským pozemkům, na nichž jsou umístěny i hospodářské sjezdy. V případě souběhu cest s otevřeným kanálem HOZ požadujeme odstup od břehové hrany min. 1 m.

3) V případě doplnění či návrhu nových výsadeb podél otevřeného kanálu HOZ v rámci

IP7, požadujeme výsadbu pouze jednostrannou ve vzdálenosti min. 4 m od břehové hrany tak, aby byl umožněn přístup k HOZ mechanizací za účelem provádění jejich údržby v souladu s příslušnými právními předpisy.

4) SPÚ, odbor vodohospodářských staveb, nebude přebírat do svého majetku žádný z nově navržených nebo rekonstruovaných prvků vycházejících z PSZ.

5) V případě střetu navrhovaných prvků PSZ s POZ je potřeba navrhnout taková opatření, aby byla zachována funkčnost zbylého systému POZ.

6) V případě úpravy či doplnění PSZ jej požadujeme předložit k odsouhlasení.

Toto vyjádření je vydáno za SPÚ, odbor vodohospodářských staveb, z titulu vlastníka technické infrastruktury (staveb k vodohospodářským melioracím).“

Aktualizace PSZ

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 18.2. 2025, zn. SPU 062662/2025

„...Aktualizací PSZ nedojde ke změně nebo novému dotčení staveb vodního díla – hlavního odvodňovacího zařízení v majetku státu a příslušnosti hospodaření SPÚ v daném k.ú. Šenov u Nového Jičína. Původní vyjádření pod zn. 236391/2024 zůstává nadále v platnosti.“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zapracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

9) Správa silnic Moravskoslezského kraje, příspěvková organizace

Úprkova 795/1, 702 23, Ostrava

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 10.7. 2024, zn. SSMSK/2024/17037

„...SSMSK středisko Nový Jičín nesouhlasí se zaústěním jakýchkoliv vod či zařízení do silničního příkopu (silničního odvodňovacího zařízení).

V termínu do zahájení řízení o umístění, povolení nebo ohlášení stavby ve smyslu zákona č. 183/2006 Sb. o územním plánování a stavebním řádu (stavební zákon) předloží stavebník podrobnou dokumentaci technického řešení a umístění protierozních a protipovodňových opatření, napojení komunikací (místní, účelové, polní ...) včetně jejich odvodnění, které budou navrženy v rámci komplexních pozemkových úprav se zapracováním dále uvedených technických podmínek k odsouhlasení.

Objekty sjezdů z okolních pozemků a napojení účelových komunikací na komunikace v majetkové správě SSMSK středisko Nový Jičín (III/05715) požaduje SSMSK středisko Nový Jičín uvést do stavebně-technického stavu v souladu s ustanovením §12 vyhl. č. 104/1997 Sb., kterou se provádí ustanovení zákona č. 13/1997 Sb. ve znění pozdějších předpisů.

Objekty napojení HS1-R v km 1,705 vpravo, HS4 v km 1,475 vlevo, HS5-R v km 1,080 vpravo, HS6-R v km 1,080 vlevo, HS8-R v km 0,590 vpravo, HS9-R v km 0,590 vlevo ve směru provozního staničení komunikace III/05715 byly zřízeny v předchozích letech dle tehdy platné legislativy, proto je na tyto objekty napojení pohlíženo jako na povolené. Pro zajištění práva spočívajícího v provozování, v právu vstupu a vjezdu, v souvislosti se stavebními úpravami, opravami a provozováním sjezdů a jiných staveb a zařízení umístěných na silničních pozemcích (LV 730) požádá vlastník sjezdu SSMSK středisko Nový Jičín o uzavření “Smlouvy o zřízení věcného břemene“ v termínu do 6-ti měsíců od dokončení prací na stavební úpravě napojení.“ viz detail vyjádření...

Aktualizace PSZ

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 7.3. 2025, zn. SSMSK/2025/03686

„... K plánu společných zařízení v rámci KoPÚ v k.ú. Šenov u Nového Jičína vydala SSMSK středisko Nový Jičín vyjádření pod č.j. SSMSK/2024/17037 ze dne 10.07.2024.

SSMSK středisko Nový Jičín konstatuje, že všechny body výše uvedeného vyjádření zůstávají v platnosti i k aktualizovanému plánu společných zařízení v rámci KoPÚ v k.ú. Šenov u Nového Jičína.“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zapracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

10) Krajský úřad pro Moravskoslezský kraj, Odbor životního prostředí a zemědělství

28.října 117, 702 18, Ostrava

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 13.6. 2024, Č.j. MSK 71035/2024

„...Z hlediska zájmů chráněných ostatními zákony v oblasti životního prostředí nemá krajský úřad v rámci své kompetence k výše uvedenému záměru připomínku.

Výše uvedené požadované informace z hlediska zájmů chráněných příslušnými zákony v oblasti životního prostředí byly vydány na základě PSZ.“

Aktualizace PSZ

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 13.2. 2025, Č.j. MSK 23118/2025

„...z hlediska zákona č. 100/2001 Sb., o posuzování vlivů na životní prostředí a o změně některých souvisejících zákonů (zákon o posuzování vlivů na životní prostředí), ve znění pozdějších předpisů:

Krajský úřad na základě předložených podkladů a stanoviska orgánu ochrany přírody podle § 45i odst. 1 zákona č. 114/1992 Sb., o ochraně přírody a krajiny (č.j. MSK 71035/2024 dne 13. 6. 2024) posoudil jednotlivé záměry

navržené v předloženém plánu společných zařízení z hlediska působnosti zákona č. 100/2001 Sb., o posuzování vlivů na životní prostředí, ve znění pozdějších předpisů (dále jen „zákon o posuzování vlivů na životní prostředí“) a ve smyslu § 2 tohoto zákona sděluje, že dílčí záměry nepodléhají posuzování vlivů na životní prostředí dle uvedeného zákona, neboť nenaplní § 4 zákona o posuzování vlivů na životní prostředí.

Z hlediska zákona č. 114/1992 Sb., o ochraně přírody a krajiny, ve znění pozdějších předpisů:

Stanovisko dle § 45i zákona č. 114/1992 Sb., o ochraně přírody a krajiny, ve znění pozdějších předpisů (dále

jen „zákon o ochraně přírody a krajiny“) bylo vydáno pod č.j. MSK 71035/2024 dne 13. 6. 2024.

Krajský úřad vydává podle § 65 zákona o ochraně přírody a krajiny vydává toto vyjádření:

Ke kapitole č. 6 Opatření k ochraně a tvorbě životního prostředí má připomínku k Územnímu systému ekologické stability (ÚSES).

Pokud je uvedeno, že regionální biokoridory a některá lokální biocentra nejsou parcelně vymezeny ani navržené ke směně v rámci prvků ÚSES, je otázkou, jak bude probíhat realizace těchto nefunkčních – navrhovaných skladebných částí. Pokud nebude této možnosti využito v rámci probíhající KPÚ, tak k realizaci ÚSES na orné půdě v soukromém vlastnictví stěží dojde.

Krajský úřad dále upozorňuje na chyby v tabulkách u regionálních biokoridorů, kdy je jako funkční typ „lokální biokoridor“ a oba nesou shodné označení „RBK 536.“

...Z hlediska zákona č. 334/1992 Sb., o ochraně zemědělského půdního fondu, ve znění pozdějších předpisů:

Krajský úřad, jako správní orgán ochrany zemědělského půdního fondu, s kompetencí vymezenou § 17a zákona č. 334/1992 Sb., o ochraně zemědělského půdního fondu, ve znění pozdějších předpisů, posoudil předložený záměr a konstatuje, že kompetentním správním orgánem je v daném případě Městský úřad Nový Jičín, odbor životního prostředí, a to dle postupů vymezených § 15 písm. q) uvedeného zákona. S ohledem na skutečnost, že stanovisko zmíněného správního orgánu nahrazuje postup vymezený § 9 uvedené právní úpravy, je potřebné vyhodnotit důsledky záměru na zemědělský půdní fond tak, aby byl učiněn přehled o důsledcích záměru na tento půdní fond.

Z hlediska zájmů chráněných ostatními zákony v oblasti životního prostředí nemá krajský úřad v rámci své kompetence k výše uvedenému záměru připomínky.

Výše uvedené požadované informace z hlediska zájmů chráněných příslušnými zákony v oblasti životního prostředí byly vydány na základě aktualizovaného PSZ. “

Stanovisko zhotovitele: Část připomínek byla zapracována do PSZ, zejména se jedná o připomínky k označení a popisu regionálního biokoridoru RBK 536. Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zapracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

11) Krajský úřad Moravskoslezský kraj, Odbor kultury a územního plánování

28. října 117, 702 18, Ostrava

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 14.6. 2024, Č.j. MSK 71038/2024

„...Územně plánovací dokumentací vydanou krajem jsou pro území obce Šenov u Nového Jičína, které je tvořeno k. ú. Šenov u Nového Jičína, Zásady územního rozvoje Moravskoslezského kraje, ve znění Aktualizace č. 1, 2a, 2b, 3, 4, 5, 6 a 7 (dále jen ZÚR MSK). Ze ZÚR MSK vyplývají pro k. ú. Šenov u Nového Jičína následující záměry:

- D5 – D48 Palačov – Nový Jičín, stavební úpravy dálnice II. třídy,
- D6 – D48, Nový Jičín – Rybí, stavební úpravy dálnice II. třídy,
- D8 – D48 Rybí – Rychaltice, stavební úpravy dálnice II. třídy,
- DZ25 – I/57 Kunín – Šenov u Nového Jičína,
- D517 – územní rezerva – průplavní spojení Dunaj – Odra Labe,
- PZ1 – VTL plynovod Tvrdonice – Libhošť (plynovod Moravia),
- V502 – územní rezerva, vodovodní přívaděč Mankovice – Nový Jičín, posílení
- NR ÚSES - 92 – nadregionální biocentrum Oderský niva,
- R ÚSES – 211 – regionální biocentrum Roveň, R ÚSES – 536, 537, 538, 540, 541 – regionální biokoridory.

Krajský úřad upozorňuje, že Aktualizací č. 7 PÚR ČR došlo k vypuštění článků 180 a 198, které se týkaly prověření účelnosti a reálnosti průplavního spojení Dunaj–Odra–Labe (D-O-L) a zajištění územní ochrany formou územní rezervy.

K záměru DZ25 je zpracovaná územní studie „Vedení silnice I/57 v úseku Kunín – Šenov – Nový Jičín“, která je přístupná na stránkách krajského úřadu pod Vedení silnice I/57 v úseku Kunín – Šenov – Nový Jičín (2018) |

Moravskoslezský kraj | (msk.cz) a v listinné podobě k nahlédnutí v budově Krajského úřadu Moravskoslezského kraje, na odboru územního plánování a stavebního řádu.

Vzhledem k tomu, že ZÚR MSK je vydanou územně plánovací dokumentací kraje, požadujeme respektovat návrh výše uvedených záměrů. Pro Vaši informaci sdělujeme, že výše uvedená územně plánovací dokumentace kraje je dostupná na webovém odkaze Úplné znění ZÚR MSK po vydání Aktualizace

č. 1, 2a, 2b, 3, 4, 5, 6 a 7 (právní stav) | Moravskoslezský kraj.

Obec Šenov u Nového Jičína má pro své území pořízený Územní plán Šenov u Nového Jičína, který

nabyl účinnosti dne 27.02.2020. Pořizovatelem je pro obec Šenov u Nového Jičína Městský úřad Nový Jičín, odbor územního plánování a stavebního řádu. Výše uvedené územně plánovací dokumentace jsou k nahlédnutí u pořizovatele, na příslušném stavebním úřadě a na krajském úřadě.

V závěru našeho vyjádření sdělujeme, že krajský úřad nemá v řízení o pozemkových úpravách na území obce Šenov u Nového Jičína postavení dotčeného orgánu dle ustanovení § 9 odst. 10 zákona č. 139/2002 Sb., ani dle ust. § 7 odst. 1 písm. c) zákona č. 183/2006 Sb., o územním plánování a stavebním řádu, ve znění pozdějších předpisů, ve spojení s § 334a odst. 2 zákona č. 283/2021 Sb., stavební zákon, ve znění pozdějších předpisů.“

Aktualizace PSZ

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 14.2. 2025, Č.j. MSK 23122/2025

„...Vzhledem k tomu, že ZÚR MSK jsou vydanou územně plánovací dokumentací kraje, požadujeme respektovat návrh výše uvedených záměrů...

V závěru našeho vyjádření sdělujeme, že krajský úřad nemá v řízení o pozemkových úpravách v k. ú. Šenov u Nového Jičína postavení dotčeného orgánu dle ustanovení § 9 odst. 10 zákona č. 139/2002 Sb., ani dle ust. § 23 odst. 2 zákona č. 283/2021 Sb., stavební zákon, ve znění pozdějších předpisů.“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

12) Krajský úřad Moravskoslezský kraj, Odbor dopravy a chytrého regionu

28. října 117, 702 18, Ostrava

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 17.6. 2024, Č.j. MSK 71040/2024

„...Dle § 40 odst. 3 písm. d) zákona o pozemních komunikacích z pozice silničního správního úřadu pro silnice I. třídy zdejší správní orgán není předloženou akcí dotčen. Řešený záměr se nedotýká žádné silnice I. třídy.

Dle § 40 odst. 3 písm. f) zákona o pozemních komunikacích zdejší správní orgán konstatuje, že pro řešenou akci nebude vydávat závazné stanovisko. Projekt neřeší změnu směrového/výškového vedení silnice III/05715.“

Řešené sjezdy na silnici III/05715 je nutné projednat s příslušným silničním správním úřadem pro silnice II. a III. tříd, kterým je Městský úřad Nový Jičín, odbor dopravy.

Aktualizace PSZ

V rámci aktualizace PSZ nejsou kompetentním orgánem DOSS.

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

13) Městský úřad Nový Jičín, odbor územního plánování a stavebního řádu

Masarykovo nám. 1, 741 01, Nový Jičín

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 19.6. 2024, Č.j. MUNJ-93955/2024/ÚPSŘ-Jur

„...k návrhu plánu společných zařízení (PSZ) vyhotovenému v rámci návrhu komplexních pozemkových úprav (KoPÚ) toto stanovisko

není v souladu s územně plánovací dokumentací a politikou územního rozvoje“ viz detail vyjádření.

Stanovisko zhotovitele:

Na základě projednání se zástupcem odboru ÚP a SŘ bylo dohodnuto:

- vypuštění koridoru D-O-L z dokumentace Plánu společných zařízení
- prvky Plánu společných zařízení, které jsou v kolizi se zákresem navrhovaného koridoru silnice I/57 vyplývající z dokumentace ZÚR, neznemožňují případnou realizaci této navrhované silnice I/57
 - o při případné realizaci navrhované silnice I/57 bude řešit případnou přístupnost parcel, v daných lokalitách, stavebník tohoto záměru
- ÚSES byl prověřen z hlediska dokumentace ZÚR, jediný rozpor byl shledán u lokálního biocentra LBC 2, což lze z výše uvedené dokumentace chápat jako přípustnou změnu, vzniklou na základě Plánu společných zařízení
- Navrhovaný záměr ČEPS, a.s., trasa E23 byla do PSZ zapracována, osa navrhovaného elektrického vedení je situována podél stávajícího vedení VVN
 - o výsadby, potažmo interakční prvky jsou v rámci Plánu společných zařízení navrženy, tyto interakční prvky jsou v rámci PSZ pouze parcelně vymezeny, jejich realizace tedy není součástí KoPÚ, případnou realizaci (výsadbový plán) je nutné koordinovat s podmínkami správců technické infrastruktury, tedy i společnosti ČEPS, a.s.
 - o polní cesty neznemožňují realizaci tohoto záměru
- s ohledem na vymezenou plochu BI-Z5 z ÚPD, zpřesněnou studií, byla polní cesta DC109 navázána na komunikační systém této plochy v zastavitelném území
- v rámci KoPÚ se nepředpokládá návrh ekologicky labilnějších druhů pozemků v lokalitě CHKO
 - o z Plánu společných zařízení vyplývá minimální ohrožení lokality CHKO na základě navržených protierozních opatření na orné půdě

Aktualizace PSZ

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPU

Vyjádření ze dne 7.2. 2025, Č.j. MUNJ-25707/2025/ÚPSŘ-Jur

„...plán společných zařízení (PSZ) je přípustný za podmínek

- bude respektovat nadmístní záměr Zásad územního rozvoje Moravskoslezského kraje veřejně prospěšnou stavbu DZ25 – I/57 Kunín – Šenov u Nového Jičína přeložky silnice I/57 a zohlednění relevantní územní studii Moravskoslezského kraje „Vedení silnice I/57 v úseku Kunín – Šenov – Nový Jičín (2018)“

- neznemožní či neztíží umístění a realizaci veřejně prospěšné stavby DZ25 – I/57 Kunín – Šenov u Nového Jičína přeložky silnice I/57

- neznemožní či neztíží umístění a realizaci nadmístního záměru E23 - koridoru pro elektrické vedení mezi elektrickými stanicemi Lískovec a Kletné plynocího z Politiky územního rozvoje ČR.

... V rámci opatření sloužící ke zpřístupnění pozemků mají být mimo jiné (viz původní stanovisko) stávající hlavní polní cesty HC02, HC03, HC04 a HC05 rekonstruovány. S odkazem na kap.

I.A.5.1. platného ÚP se v nezastavěném území připouští vybudování polních cest, které jsou součástí společných zařízení v rámci komplexních pozemkových úprav za podmínky, že nebudou v rozporu s podmínkami ploch s rozdílným způsobem využití, či s vymezenou územní rezervou, územní studií nebo dohodou o parcelaci. Podmínky relevantních ploch s rozdílným způsobem využití připouští stavby pro dopravní infrastrukturu včetně účelových komunikací. V části křížení s nadmístní územní rezervou pro vodovodní přívaděč Mankovice–Nový Jičín KT-R1 by polních cesty neměly ztížit či znemožnit případné využití této územní rezervy. S nadmístním záměrem KD-02 přestavby komunikace I/48 na dálnici II. tř. jsou polní cesty koordinovány.

V částech, kde jsou polní cesty ve střetu s nadmístním záměrem veřejně prospěšné stavby DZ25 – I/57 Kunín – Šenov u Nového Jičína přeložky silnice I/57 dle ZÚR MSK nelze posuzovat dle ÚP viz výše.

... V současné době je pořizována Změna č.1 ÚP Šenov u Nového Jičína, která s odkazem na § 104 odst. 1 písm. c) uvádí ÚP do souladu s nadřazenou územně plánovací dokumentací a PÚR ČR. S odkazem na § 80 odst. 3 stavebního zákona se přebírají do ÚP věcná řešení ZÚR MSK, případně PÚR ČR. Podrobnější informace Urbanistický ateliér, Ing. Vladivoj Řezník tel. 724 685 283.

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno

14) Městský úřad Nový Jičín, odbor životního prostředí, ochrana zemědělského půdního fondu

Masarykovo nám. 1, 741 01, Nový Jičín

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

odbor životního prostředí, oddělení odpadů, ochrany ovzduší a zemědělského půdního fondu

Vyjádření ze dne 13.6. 2024, Č.j. MUNJ-92227/2024/OŽP-Ska

„...I. vydává dle § 149 zák. č. 500/2004 Sb., správní řád ve znění pozdějších předpisů, v souladu s § 9 odst. 10 zák. č. 139/2002 Sb., o pozemkových úpravách a pozemkových úradech a o změně zák. č. 229/1991 Sb., o úpravě vlastnických vztahů k půdě a jinému zemědělskému majetku ve znění pozdějších předpisů (dále jen „zákon o pozemkových úpravách“) a s odkazem na postupy dle § 9 odst. 8 zákona o ochraně ZPF závazné stanovisko - souhlas s předloženým plánem společných zařízení (PSZ) v rámci zpracování návrhu Komplexních pozemkových úprav (KoPÚ) v k.ú. Šenov u Nového Jičína na stávajících parcelních číslech mapy katastru nemovitostí pro katastrální území Šenov u Nového Jičína.“

odbor životního prostředí, jako orgán státní správy lesů

Vyjádření ze dne 3.6. 2024, Č.j. MUNJ-86076/2024/OŽP-Schi

„... Návrhem KoPÚ Šenov u Nového Jičína - plán společných zařízení dojde k zpřístupnění lesních pozemků a proto správní orgán vydává souhlasné stanovisko a nemá další připomínky.“

Aktualizace PSZ

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 7.2. 2025, Č.j. MUNJ-23622/2025/OŽP-Ska

„Vyjádření orgánu ochrany zemědělského půdního fondu k aktualizovanému plánu společných zařízení v rámci KoPÚ Šenov u Nového Jičína

...předloženou aktualizací PSZ nedojde k dotčení zájmů chráněných zákonem č. 334/1992 Sb., o ochraně zemědělského půdního fondu, ve znění pozdějších předpisů.“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

15) Městský úřad Nový Jičín, odbor životního prostředí, ochrana přírody a krajiny

Masarykovo nám. 1, 741 01, Nový Jičín

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 13.6. 2024, Č.j. MUNJ-92207/2024/OŽP-HSch

„...Městský úřad Nový Jičín, odbor životního prostředí jako orgán ochrany přírody věcně a místně příslušný podle zákona č. 114/1992 Sb., o ochraně přírody a krajiny (v platném znění, dále jen „zákon“), na základě výzvy ze dne 20.05.2024, předložených a doplněných podkladových materiálů a po vyhodnocení vlivu návrhu plánu společných zařízení KoPÚ Šenov u Nového Jičína (opatření sloužící ke zpřístupnění pozemků, protierozní opatření pro ochranu půdního fondu, vodohospodářská opatření sloužící k neškodnému odvedení povrchových vod a ochraně území před záplavami a opatření k ochraně a tvorbě životního prostředí a zvýšení ekologické stability) na zájmy ochrany přírody a krajiny souhlasí s tímto návrhem, který je zpracován v souladu s citovaným zákonem, a to zejména ve vztahu k územnímu systému ekologické stability (vychází z platné ÚPD, kdy prvky ÚSES jsou v rámci návrhu PSZ upraveny, případně navrženy nové prvky, aby ÚSES tvořil funkční celek v rámci řešeného území; změny proti platné ÚPD budou do nové ÚPD převzaty při aktualizaci) a významným krajinným prvkům. Návrhem nedojde k negativnímu ovlivnění dalších zájmů v působnosti zdejšího orgánu ochrany přírody (krajinný ráz, obecná druhová ochrana rostlin a živočichů včetně volně žijících ptáků, ochrana dřevin rostoucích mimo les památných stromů, přístup do krajiny).“

Aktualizace PSZ

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 7.3. 2025, Č.j. MUNJ-28011/2025/OŽP-Krut

Dle předložených podkladových materiálů a po vyhodnocení vlivu plánu společných zařízení KoPÚ Šenov u Nového Jičína (opatření sloužící ke zpřístupnění pozemků, protierozní opatření pro ochranu půdního fondu, vodohospodářská opatření sloužící k neškodnému odvedení povrchových vod a ochraně území před záplavami a opatření k ochraně a tvorbě životního prostředí a zvýšení ekologické stability) na zájmy ochrany přírody a krajiny souhlasí orgán ochrany přírody s touto aktualizací, která je zpracována v souladu s citovaným zákonem, a to zejména ve vztahu k územnímu systému ekologické stability (vychází z platné ÚPD, kdy prvky ÚSES jsou v rámci návrhu PSZ upraveny, případně navrženy nové prvky, aby ÚSES tvořil funkční celek v rámci řešeného území; změny proti platné ÚPD budou do nové ÚPD převzaty při aktualizaci) a významným krajinným prvkům. Návrhem nedojde k negativnímu ovlivnění dalších zájmů v působnosti zdejšího orgánu ochrany přírody (krajinný ráz, obecná druhová ochrana rostlin a živočichů včetně volně žijících ptáků, ochrana dřevin rostoucích mimo les památných stromů, a zachování přístupu do krajiny).“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

16) Městský úřad Nový Jičín, odbor životního prostředí, ochrana přírody a krajiny

Masarykovo nám. 1, 741 01, Nový Jičín

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 27.5. 2024, Č.j. MUNJ-80767/2024/OŽP-Pk

„...Městský úřad Nový Jičín, odbor životního prostředí jako vodoprávní úřad sděluje k předloženému návrhu společných zařízení v k.ú. Šenov u Nového Jičína ve vztahu k zájmům chráněných zákonem č. 254/2001 Sb., o vodách a o změně některých zákonů (vodní zákon), ve znění pozdějších předpisů (dále jen "vodní zákon"), následující:

1. Odvodňovací zařízení (meliorace) jsou vodními díly podle § 55 odst. 1 písm. e) vodního zákona. Ve smyslu § 58 odst. 1 vodního zákona je zakázáno poškozovat vodní díla a jejich funkce. V případě, že dojde při realizaci staveb a jiných opatření k porušení odvodňovacího zařízení, bude toto uvedeno zpět do funkčního stavu. V případě dotčení hlavní odvodňovacích zařízení (HOZ) je třeba činnost projednat s jejich vlastníkem.

2. Stavby polních cest, které kříží koryta vodních toků a budou na nich prováděny stavební práce v korytech vodních toků, které budou mít vliv na odtokové poměry, dojde k dotčení zájmů chráněných podle § 17 odst. 1 písm. a) vodního zákona – taková činnost vyžaduje souhlas vodoprávního úřadu podle § 17 odst. 1 písm. a) vodního zákona. Dotčení vodních toků je třeba projednat se správcí vodních toků (Povodí Odry, státní podnik, Lesy ČR, státní podnik, Správa toků – oblast povodí Odry). Dle doložených hydrotechnických výpočtů jsou rekonstruované a navrhované propustky kapacitně dostatečné.
3. Navrhované tůňe nebudou vodními díly, pokud na nich nebude docházet k řízenému napouštění a vypouštění vodou (bude se jednat o terénní depresi, ve které se bude přirozeně zdržovat voda).
4. Polní cesty, kterými dojde k dotčení vodovodu pro veřejnou potřebu, je třeba projednat s jeho vlastníkem a provozovatelem.

Aktualizace PSZ

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 17.2. 2025, Č.j. MUNJ-20532/2025/OŽP-Pk

„... Městský úřad Nový Jičín, odbor životního prostředí jako vodoprávní úřad sděluje k předloženému aktualizovanému návrhu společných zařízení v k.ú. Šenov u Nového Jičína ve vztahu k zájmům chráněných zákonem č. 254/2001 Sb., o vodách a o změně některých zákonů (vodní zákon), ve znění pozdějších předpisů (dále jen "vodní zákon"), následující:

1. Odvodňovací zařízení (meliorace) jsou vodními díly podle § 55 odst. 1 písm. e) vodního zákona. Ve smyslu § 58 odst. 1 vodního zákona je zakázáno poškozovat vodní díla a jejich funkce. V případě, že dojde při realizaci staveb a jiných opatření k porušení odvodňovacího zařízení, bude toto uvedeno zpět do funkčního stavu. V případě dotčení hlavních odvodňovacích zařízení (HOZ) je třeba činnost projednat s jejich vlastníkem.
2. Stavby polních cest, které kříží koryta vodních toků a budou na nich prováděny stavební práce v korytech vodních toků, které budou mít vliv na odtokové poměry, dojde k dotčení zájmů chráněných podle § 17 odst. 1 písm. a) vodního zákona – taková činnost vyžaduje souhlas vodoprávního úřadu podle § 17 odst. 1 písm. a) vodního zákona. Dotčení vodních toků je třeba projednat se správcí vodních toků (Povodí Odry, státní podnik, Lesy ČR, státní podnik, Správa toků – oblast povodí Odry). Dle doložených hydrotechnických výpočtů jsou rekonstruované a navrhované propustky kapacitně dostatečné.
3. Navrhované tůňe nebudou vodními díly, pokud na nich nebude docházet k řízenému napouštění a vypouštění vodou (bude se jednat o terénní depresi, ve které se bude přirozeně zdržovat voda).
4. Polní cesty, kterými dojde k dotčení vodovodu pro veřejnou potřebu, je třeba projednat s jeho vlastníkem a provozovatelem.
5. Vodoprávní úřad dále uvádí další skutečnosti, které byly zjištěny po vydání sdělení k PSZ před aktualizací (č.j. MUNJ-80767/2024/OŽP-Pk ze dne 27.05.2024): Na pozemcích parc.č. 1750/7, 1750/14 v k.ú. Šenov u Nového Jičína se pod tzv. Bannerovou studánkou nachází podmáčená oblast, ve které se tvoří pěnovec (druh usazené vápencové horniny). Tato lokalita má potenciál k vytvoření cenného přírodě blízkého opatření – biotopu lučního prameniště s tvorbou pěnovce, které by mělo pozitivní vliv na vodní poměry v lokalitě.

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

17) AOPK

Trocnovská 2, 702 00, Ostrava Přívoz

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 12.7. 2024, Č.j. 05231/MS/24

„...Při zahájení pozemkových úprav Agentura sdělila souhrn opatření (vyjádření č.j. 01420/PO/18 ze dne 18. 12. 2018), která dle názoru Agentury mohou přispět ke zlepšení stavu krajiny. Jednalo se o návrhy:

- Z důvodu zmenšení eutrofizace a splachu chemických látek do Přírodní rezervace Bařiny (mimo obvod pozemkové úpravy v k. ú. Bernartice nad Odrou a k. ú. Kunín) navrhnout protierozní, nejlépe technické opatření (např. průleh s ozeleněním, protierozní mez s ozeleněním) v bloku orné půdy v lokalitě s pomístním názvem „Poušť“.

- U stávajících i navržených polních cest navrhnout ozelenění alespoň jednostranným stromořadím ovocných nebo listnatých dřevin.

- Plochy orné půdy se sklonem rozčlenit novými parcelami s druhem pozemku zeleň, určenými k protierozní ochraně (zasakovací průlehy, remízy) a ochraně přírody.

- Více zvažovat použití nepropustných povrchů při plánování polních cest. Tyto nepropustné povrchy společně s doprovodnými příkopy přispívají ke snížení retenční schopnosti krajiny. V zásadě je nutno respektovat, že protierozní opatření jsou vyřešena protierozním osevním postupem, případně celoplošným zatravněním. Na druhou stranu je potřeba konstatovat, že meze nebo průlehy mají díky ozelenění pro krajinu komplexnější přínos než jen protierozní.

Agentura by považovala za vhodné alespoň doplnění ozelenění u DPC 113. Dále pak návrh nového IP kolem kříže poblíž kóty 296.“

Aktualizace PSZ

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 4.3. 2025, Č.j. (-)

„...k Vaší žádosti o vyjádření k aktualizaci PSZ KoPÚ Šenov u Nového Jičína čj. SPU 046079/2025/Ku sděluji, že k uvedené aktualizaci, která spočívá ve změně stavu hlavních polních cest HC02, HC03, HC04 a HC05, nemáme připomínky.“

Stanovisko zhotovitele: Vzhledem k charakteru polní cesty a jejímu účelu, nebylo doplněno ozelenění podél této polní cesty DC113. Nebylo také navrženo nové IP okolo kříže poblíž kóty 296, na základě stávající držby pozemků vlastníků. Případně lze v dané lokalitě křížku navrhnout samostatnou parcelu s druhem pozemku trvalý travní porost.

Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zapracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

18) Lesy ČR, správa toků, oblast povodí Odry, Frýdek - Místek

Nádražní 2811, Frýdek, 738 01 Frýdek - Místek

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 10.7. 2024, Č.j. LCR951/002766/2024

„...LČR s.p., Správa toků oblast povodí Odry jako určený správce bezejmenných vodních toků: IVDT 10211206 (p.č.1836 LČR), IDVT 10209336 a IDVT 10215011 s předloženým plánem společných zařízení souhlasí za podmínky, že vodohospodářská opatření a opatření k ochraně a tvorbě životního prostředí budou probíhat v součinnosti se správcem vodního toku LČR s.p., v současné době s Janem Evjakem, email jan.evjak@lesy.cz a prováděcí projekty budou předloženy k dalšímu posouzení. Požadujeme, aby jakékoli objekty budované v rámci KPÚ, jimiž by došlo k dotčení koryt drobných vodních toků ve správě LČR s.p. a jejich ochranného pásma (6 m od břehové hrany) nebo pozemků v jeho bezprostřední blízkosti byly odsouhlaseny se správcem toku LČR s.p.“

Aktualizace PSZ

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 25.2. 2025, Č.j. LCR951/000998/2025

„...LČR s.p., Správa toků oblast povodí Odry jako určený správce bezejmenných vodních toků: IVDT 10211206 (p.č.1836 LČR), IDVT 10209336 a IDVT 10215011 s předloženým plánem společných zařízení souhlasí za podmínky, že vodohospodářská opatření a opatření k ochraně a tvorbě životního prostředí budou probíhat v součinnosti se správcem vodního toku LČR s.p., v současné době s Janem Evjakem, email jan.evjak@lesycr.cz a prováděcí projekty budou předloženy k dalšímu posouzení. Požadujeme, aby jakékoli objekty budované v rámci KPÚ, jimiž by došlo k dotčení koryt drobných vodních toků ve správě LČR s.p. a jejich ochranného pásma (6 m od břehové hrany) nebo pozemků v jeho bezprostřední blízkosti byly odsouhlaseny se správcem toku LČR s.p.“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zapracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

19) Lesy ČR, S.P., lesní správa Vítkov

Opavská 97, 749 01, Vítkov

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 5.6. 2024, Č.j. LCR105/001843/2024

„...nemá námítky“

Aktualizace PSZ

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 12.2. 2025, Č.j. LCR105/000544/2025

„... nemá námítky“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zapracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

20) Lestíště OSTRAVA a.s.

č.p. 401, 742 51, Mošnov

Vyjádření ze dne 27.3. 2024, zn. 10/2024

„...k dané žádosti nemáme připomínky.“

Aktualizace PSZ

Vyjádření ze dne 16.1. 2025, zn. 4/2025

„...k dané žádosti nemáme připomínky“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zapracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

21) ČEZ Distribuce, a.s.

Teplická 874/8, Děčín IV-Podmokly, 405 02 Děčín

Vyjádření ze dne 24.5. 2024, zn. 001146933522

„...S předloženou projektovou dokumentací souhlasíme za těchto podmínek:

1) Navržená opatření nesmí narušit právo provozovatele distribuční soustavy vstupovat a vjíždět na cizí nemovitosti v souvislosti se zřizováním, obnovou a provozováním zařízení distribuční soustavy, jak vyplývá z ust. § 25 odst. 3 písm. f) zákona č. 458/2000 Sb. energetického zákona.

Minimální vzdálenost rekonstruovaných komunikací od spodního vodiče nadzemního vedení VVN 110kV při vzájemném křížení musí odpovídat ČSN EN 50341-1 a PNE 33 3300 (u účelových odpovídat ČSN EN komunikací je min. vzdálenost 6 metrů, u silnic min. 7 metrů). Minimální vodorovná vzdálenost (souběh) komunikací od kolmého průmětu krajního vodiče nadzemního vedení VVN musí být 5 metrů.

Minimální vzdálenost komunikací od podpěrných bodů VVN musí být 5 metrů.

Minimální vzdálenost rekonstruovaných komunikací od spodního vodiče nadzemního vedení VN 22kV při vzájemném křížení musí odpovídat ČSN EN 50341-1 a PNE 33 3301 (u účelových odpovídat ČSN EN komunikací je min. vzdálenost 6 metrů, u silnic min. 7 metrů). Minimální vodorovná vzdálenost (souběh) komunikací od kolmého průmětu krajního vodiče nadzemního vedení VN musí být 4 metry.

Minimální vzdálenost komunikací od podpěrných bodů VN musí být 4 metry.

Minimální vodorovná vzdálenost (souběh) komunikací od kolmého průmětu distribuční trafostanice VN/NN musí být 4 metry. Minimální vzdálenost komunikací od hrany distribuční trafostanice VN/NN musí být 4 metry.

Nadzemní vedení NN (do 1 kV) není chráněno ochranným pásmem, ale technickými normami, zejména PNE 33 3302 a ČSN EN 50423-1. Při činnostech prováděných v jeho blízkosti (práce v blízkosti) je nutné dodržet vzdálenosti dané ČSN EN 50110-1 ed. 2.

Minimální vzdálenost rekonstruovaných komunikací od spodního vodiče nadzemního vedení VN 22kV při vzájemném křížení musí odpovídat PNE 33 3302 (u účelových odpovídat ČSN EN komunikací je min. vzdálenost 5,5 metrů, u silnic min. 7 metrů). Minimální vodorovná vzdálenost (souběh) komunikací od kolmého průmětu krajního vodiče nadzemního vedení VN musí být 2 metry.

Minimální vzdálenost komunikací od podpěrných bodů VN musí být 2 metry.

Rekonstruované komunikace budou v souběhu s podzemním kabelovým vedením VN a NN umístěny mimo jeho ochranné pásmo, které činí 1 m po obou stranách kabelu kabelové trasy.

Před zahájením výkopových prací požádá zhotovitel o vytýčení stávajícího kabelového vedení VN a NN.

Zemní práce budou prováděny v ochranném pásmu (OP) kabelového vedení VN a NN zásadně ručně.

V případě, že dojde odhalení kabelového vedení, bude stavebníkem přizván zástupce společnosti ČEZ Distribuce, a.s. – Oddělení sítě Nový Jičín (tel. 800 850 860), který provede kontrolu uložení vedení a dohodne se zhotovitelem další postup. O této kontrole bude proveden záznam do stavebního deníku zhotovitele.

Před provedením záhozu výkopu v místech souběhu a křížení se zařízením distribuční soustavy (DS) musí být přizván zástupce ČEZ Distribuce a.s. – Oddělení sítě Nový Jičín, který provede kontrolu před záhozem.

O této kontrole bude proveden záznam do stavebního deníku zhotovitele.

Odkryté zařízení distribuční soustavy musí být řádně zabezpečeno při práci i proti poškození nepovolanou osobou.

Hloubka a uložení kabelového vedení VN a NN bude i po realizaci stavby zcela v souladu s normou ČSN 73 6005 a PNE 34 1050.

Nově navržené stavby a úpravy budou respektovat stávající ochranná pásma zařízení distribuční soustavy.

V případě, že tak nebude možné je nutno jednotlivé případy projednat samostatně.

Pokud dojde ke kolizi s distribučním zařízením je nutno tuto situaci řešit samostatně podanou žádostí o přeložku distribučního zařízení, kterou podle § 47 zákona č. 458/2000 Sb. zajišťuje jeho vlastník na náklady toho, kdo potřebu přeložky vyvolal.

Na základě předložené přehledné situace si investor (stavebník) požádá samostatnými žádostmi o přeložku distribučního zařízení ke stavbám označeným VC 14, VC 20, VC 22.

Upozorňujeme, že v dotčeném prostoru nebo v blízkosti uvedené stavby se nachází zákaznické trafostanice, nadzemní vedení VN a podzemní kabelové vedení VN, které nejsou ve vlastnictví ČEZ Distribuce, a.s.

2. Podmínkou pro zahájení činnosti v blízkosti zařízení distribuční soustavy, resp. v ochranném pásmu

je platné sdělení o existenci zařízení v majetku společnosti ČEZ Distribuce, a. s., pro výše uvedené zájmové území, které získáte prostřednictvím Geoportálu (geoportal.cezdistribuce.cz), při dodržení podmínek uvedených ve sdělení a v tomto vyjádření.

3. V dostatečném časovém předstihu před zahájením prací je nutné podat žádost o udělení souhlasu s činností a umístěním stavby v blízkosti zařízení distribuční soustavy, resp. v ochranném pásmu. Postup a formulář je k dispozici na www.cezdistribuce.cz. Při realizaci stavby je nutné se řídit podmínkami, které budou stanoveny v případě kladného posouzení podané žádosti.

4. Místa křížení a souběhy ostatních zařízení a staveb se zařízeními energetickými, komunikačními sítěmi pro elektronickou komunikaci nebo zařízeními technické infrastruktury musí být vyprojektovány a provedeny v souladu s platnými normami a předpisy, zejména s ČSN 33 2000-5-52, ČSN EN 50110-1, ČSN EN 50341-1, ČSN 73 6005, ČSN 33 3320 a PNE 33 0000-6, PNE 33 3301, PNE 34 1050.

5. V případě nadzemního vedení nn budou pro stavby a konstrukce dodrženy odstupové vzdálenosti uvedené v PNE 33 3302 a hranu výkopu doporučujeme při realizaci stavby umístit min. 1 m od základové části podpěrného bodu.

6. Při realizaci stavby a/nebo provádění související činnosti nesmí dojít v žádném případě k nebezpečnému přiblížení osob, věcí, zařízení nebo mechanismů a strojů k živým částem pod napětím, tj. musí být dodržena minimální vzdálenost 1 m od živých částí zařízení NN (nízkého napětí), 2 m od vedení VN (vysokého napětí) a 3 m od vedení VVN (velmi vysokého napětí), dle PNE 33 0000-6 s vazbou na ČSN EN 50110-1, pokud není větší vzdálenost stanovena v jiném předpisu (např. ČSN ISO 12480-1). V případě, že nebude možné tuto vzdálenost dodržet, je žadatel povinen požádat o vypnutí předmětného elektrického zařízení, případně o dočasné zaizolování vodičů NN...“, viz detail vyjádření

Aktualizace PSZ

Vyjádření ze dne 22.1. 2025, zn. 001158134169

„V zájmovém území k zamýšlené stavbě a/nebo s ní související činnosti na pozemku parcelní číslo viz situace v katastrálním území Šenov u Nového Jičína vedené pod názvem „Komplexní pozemkové úpravy, k.ú. Šenov u Nového Jičína, Plán společných zařízení“ se nachází zařízení nadzemního vedení VVN, VN, NN, podzemního vedení VN, NN, distribuční trafostanice VN/NN, SOK v našem majetku. S předloženou projektovou dokumentací souhlasíme za těchto podmínek“, viz detail vyjádření, kde jsou jednotlivé podmínky uvedeny.

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zapracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

22) CETIN

Olšanská 268/6, Praha 3, 130 00

Vyjádření ze dne 26.3. 2024, Č.j. 81714/24

„...Dojde ke střetu se sítí elektronických komunikací (dále jen „SEK“) společnosti CETIN a.s.

(I) Na Žadatelem určeném a vyznačeném Zájmovém území se vyskytuje SEK společnosti CETIN a.s.;

(II) Společnost CETIN a.s. za podmínky splnění bodu (III) tohoto Vyjádření souhlasí, aby Stavebník a/nebo Žadatel, je-li Stavebníkem v Zájmovém území vyznačeném v Žádosti, provedl Stavbu a/nebo činnosti povolené příslušným správním rozhodnutím vydaným dle Stavebního zákona;

(III) Stavebník a/nebo Žadatel, je-li Stavebníkem, je povinen

(i) dodržet tyto níže uvedené podmínky, které byly stanovené POS, tak jak je tento označen ve Všeobecných podmínkách ochrany SEK

V případě kolize s nadzemním vedením SEK, volejte zaměstnance společnosti CETIN, k určení dalších podmínek ochrany.

Při realizaci stavby budou dodrženy normy ČSN pro souběh a křížení.; a (ii) řídit se Všeobecnými podmínkami ochrany SEK, které jsou nedílnou součástí Vyjádření;

(IV) Pro případ, že bude nezbytné přeložení SEK, zajistí vždy takové přeložení SEK její vlastník, společnost CETIN a.s. Stavebník, který vyvolal překládku SEK je dle ustanovení § 104 odst. 17 Zákona o elektronických komunikacích povinen uhradit společnosti CETIN a.s. veškeré náklady na nezbytné úpravy dotčeného úseku SEK, a to na úrovni stávajícího technického řešení;

(V) Pro účely přeložení SEK dle bodu (IV) tohoto Vyjádření je Stavebník povinen uzavřít se společností CETIN a.s. Smlouvu o realizaci překládky SEK.

Vyjádření je platné pouze pro Zájmové území určené a vyznačené Žadatelem, jakož i pro Důvod Vyjádření stanovený a určený Žadatelem v Žádosti.

Vyjádření pozbývá platnosti i) v Den konce platnosti Vyjádření, ii) změnou rozsahu Zájmového území či změnou Důvodu Vyjádření uvedeného v Žádosti a/nebo iii) jakýmkoliv porušením kterékoliv povinnosti stanovené Všeobecnými podmínkami ochrany SEK, to vše v závislosti na tom, která ze skutečností rozhodná pro pozbytí platnosti Vyjádření nastane nejdříve. “

Aktualizace PSZ

Vyjádření ze dne 20.1. 2025, Č.j. 6992/25

„...2.1. Na základě všech údajů Žadatelem v Žádosti uvedených, a na základě údajů, které společnost CETIN eviduje o SEK v Zájmovém území ke dni podání Žádosti, společnost CETIN:

- a) potvrzuje, že v Zájmovém území je umístěno SEK, v rozsahu určeném v Situačním výkresu;
- b) souhlasí, aby Stavebník, za splnění podmínek určených v odst. 2.1 písm. c) Vyjádření, v Zájmovém území provedl Stavbu;
- c) určuje pro ochranu SEK podmínky určené ve Všeobecných podmínkách ochrany, a další, níže uvedené podmínky:
 - Souhlasíme s provedením pozemkových úprav.;
- d) určuje, že přeložení SEK, je-li nezbytné, zajistí společnost CETIN, a to na základě písemné smlouvy uzavřené mezi společností CETIN a Stavebníkem;
- e) upozorňuje, že přeložení SEK nesmí být provedeno, bez toho, aniž by mezi společností CETIN a Stavebníkem byla uzavřena písemná smlouva o přeložení SEK... “

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zapracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

23) ČD - telematika

Pernerova 2819/2a, Žižkov, 130 00

Vyjádření ze dne 20.3. 2024, Č.j. 2202407015

„...V zájmovém území určeném a vyznačeném žadatelem se nenachází prostředky sítí elektronických komunikací v majetku ČD - Telematiky a.s. nebo v majetku jiných vlastníků, kteří pověřili správou svých sítí elektronických komunikací ČD - Telematiku a.s. a zájmové území nezasahuje do ochranného pásma těchto sítí dle §102 zák. č.127/2005 Sb., o elektronických komunikacích.

Vyjádření k prostředkům sítí elektronických komunikací Správy železnic s.o. ve správě ČD - Telematiky a.s. vám bude vyhotoveno samostatně.

Na základě předložených dokladů a vzhledem ke vzájemné poloze průběhu sítí elektronických komunikací v majetku ČD - Telematiky a.s. nebo v majetku jiných vlastníků, kteří pověřili správou svých sítí elektronických komunikací ČD - Telematiku a.s. a území přímo ovlivněného stavebními pracemi udělujeme SOUHLAS k vydání jakéhokoliv správního rozhodnutí dle zákona 183/2006 Stavební zákon a následně s provedením prací v blízkosti prostředků sítí elektronických komunikací ve správě nebo majetku ČD - Telematiky a.s. “

Vyjádření ze dne 20.3. 2024, Č.j. 3202407015

Ze vzájemné polohy průběhu sítí elektronických komunikací v majetku Správy železnic s.o. ve správě ČD - Telematiky a.s. a území přímo ovlivněného stavebními pracemi vyplývá, že při stavebních pracích dojde ke styku s prostředky sítí elektronických komunikací nebo stavební práce budou probíhat v jejich ochranném pásmu dle §102 zák. č. 127/2005 Sb., o elektronických komunikacích.

Vyjádření k prostředkům sítí elektronických komunikací v majetku ČD - Telematiky a.s. nebo v majetku jiných vlastníků, kteří pověřili správou svých sítí elektronických komunikací ČD - Telematiku a.s., vám bude vyhotoveno samostatně.

Na základě předložených dokladů a vzhledem ke vzájemné poloze průběhu sítí elektronických komunikací v majetku Správy železnic s.o. ve správě ČD - Telematiky a.s. a území přímo ovlivněného stavebními pracemi udělujeme SOUHLAS k vydání jakéhokoliv správního rozhodnutí dle zákona 183/2006 Stavební zákon a následně s provedením prací v blízkosti prostředků sítí elektronických komunikací v majetku Správy železnic s.o. ve správě ČD - Telematiky a.s.

... Specifické podmínky Správy železnic a.s. jsou uvedeny v příloze. “

Aktualizace PSZ

Vyjádření ze dne 4.2. 2025, Č.j. 2202528971

„...V zájmovém území určeném a vyznačeném žadatelem se nenachází prostředky sítí elektronických komunikací v majetku ČD - Telematiky a.s. nebo v majetku jiných vlastníků, kteří pověřili správou svých sítí elektronických komunikací ČD - Telematiku a.s. a zájmové území nezasahuje do ochranného pásma těchto sítí dle §102 zák. č.127/2005 Sb., o elektronických komunikacích.“

Vyjádření k prostředkům sítí elektronických komunikací Správy železnic s.o. ve správě ČD - Telematiky a.s. vám bude vyhotoveno samostatně.

Vyjádření ze dne 4.2. 2025, Č.j. 3202528971

„...Ze vzájemné polohy průběhu sítí elektronických komunikací v majetku Správy železnic s.o. ve správě ČD - Telematiky a.s. a území přímo ovlivněného stavebními pracemi vyplývá, že při stavebních pracích dojde ke styku s prostředky sítí elektronických komunikací nebo stavební práce budou probíhat v jejich ochranném pásmu dle §102 zák. č. 127/2005 Sb., o elektronických komunikacích.

Dotčené prostředky sítí elektronických komunikací:

TK - podzemní sdělovací vedení viz přílohy;

Vyjádření k prostředkům sítí elektronických komunikací v majetku ČD - Telematiky a.s. nebo v majetku jiných vlastníků, kteří pověřili správou svých sítí elektronických komunikací ČD - Telematiku a.s., vám bude vyhotoveno samostatně.

Vyjádření je platné pouze pro získání informací o výskytu sítí elektronických komunikací v zájmovém území určeném a vyznačeném žadatelem včetně stanoveného důvodu vyjádření.

Žadatel není oprávněn užít toto vyjádření k podání žádosti o vydání jakéhokoliv správního rozhodnutí či jiného rozhodnutí mající obdobný charakter podle Stavebního zákona 283/2021 Sb., včetně platných prováděcích vyhlášek. Pro již zmíněné účely je žadatel povinen požádat ČD - Telematiku a.s. o udělení souhlasu se stavebními činnostmi prováděnými v blízkosti sítí elektronických komunikací dle § 102 odst. 3 dle zákona č. 127/2005 Sb. O elektronických komunikacích, s přesným zaznačením umístění stavby.

Žadatel je povinen k žádosti přiložit koordinační situaci stavby se zakreslenou polohou sítě elektronických komunikací společnosti ČD - Telematika a.s. a Technickou zprávou (s popisem rozsahu a způsobu provedení činností a zajištěním ochrany dotčených sítí).

Pro přesný průběh dotčených sítí elektronických komunikací pro zanesení do projektové dokumentace lze využít vytyčení. Vytyčení sítí elektronických komunikací bude provedeno na základě písemné objednávky zaslané písemně

na korespondenční adresu uvedenou v zápatí tohoto vyjádření nebo elektronicky na podpora@cdt.cz. Na objednavce musí být uvedeno jednací číslo vyjádření a datum vydání vyjádření. V případě, že žadatelem je právnická osoba, musí být na objednavce uvedeno navíc IČO, DIČ a bankovní spojení objednatele. Termín, způsob a formu vytyčení je nutné řešit individuálně s pracovníkem provádějícím vytyčení po telefonické dohodě. Kontakty

naleznete zde: www.cdt.cz/cs/o-nas/informace-pro-stavebniky/. Žadatel nese veškeré náklady na provedení vytyčení, a to včetně případných prací geodetické kanceláře, pokud to situace vyžaduje. Specifické podmínky Správy železnic a.s. jsou uvedeny v příloze...“

Stanovisko zhotovitele: Sítě elektronických komunikací (TK – podzemní sdělovací vedení) se nachází mimo nově rekonstruované hlavní polní cesty. Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

24) Správa železnic

Dlážděný 1003/7, Praha 1, 110 00

Vyjádření ze dne 2.5. 2024, zn. 18910/2024-SŽ-OŘ OVA-OPS

„...Správa železnic s o u h l a s í s navrženými pozemkovými úpravami v ochranném pásmu dráhy a v obvodu dráhy, za předpokladu splnění následujících podmínek:

1. Správa tratí Ostrava (ST Ostrava) a oddělení investiční

/Slezáková Kamila, Ing., T: 972 766 336, E: Slezakova@spravazeleznic.cz/

/Mantuanelli Jana, Ing., T: 972 766 750, E: Mantuanelli@spravazeleznic.cz/

• S ohledem na bezpečnost železniční dopravní cesty dochází k prověřování možností snížení počtu křížení na dráze při zachování dostupnosti okolních pozemků.

Výhledově předpokládáme:

- zrušit železniční přejezd (ZP2) P6782 v km 4,599 trati Suchdol na Odrou – Nový Jičín

- zrušit železniční přejezd P6786 v km 6,847 trati Suchdol na Odrou–Nový Jičín (ulici Družstevní). Žádáme o prověření náhradních přístupů za tyto přejezdy.

2. Správa elektrotechniky a energetiky (SEE)

/Celárková Vladimíra, T: 972 762 062, E: Celarkova@spravazeleznic.cz/

• Při realizaci Vámi plánovaných vyznačených zemních prací dojde ke styku (souběhu, křížení) s drážními elektroenergetickými zařízeními a jejich součástmi, která jsou chráněna ochranným pásmem dle § 46 zákona č. 458/2000 Sb. Viz vyjádření ev. č. 13679-24-SEE-274 ze dne 28.3.2024 (příloha č.1).

3. Správa sdělovací a zabezpečovací techniky (SSZT)

/Wajda Dalibor, Bc., T.: 972 766 434, E: Wajda@spravazeleznic.cz/

• Stavební práce, které budou probíhat na pozemcích Správy železnic, případně Českých drah požadujeme předložit v měřítku 1:1000 (situace, řezy).

4. Správa mostů a tunelů (SMT)

/Hrubá Hana, Ing., M: 602 574 938, E: Hrubah@spravazeleznic.cz/

• Nutno zachovat možnost odvedení vody z otvorů stávajících železničních mostů a propustků.

5. Správa pozemních staveb (SPS)

/Janas Kamil, T: 702 276 224, E: Janas@spravazeleznic.cz/

• Ve vyznačených zájmovém území nebo v jeho blízkosti se nachází inženýrské sítě, podzemní vedení a zařízení (PVaZ) spadající do správy SPS OŘ Ostrava.

Viz vyjádření Int. ev. č.: 65/2024-SŽ-OŘ OVA-SPS ze dne 8.4.2024 (příloha č.2)

6. Správa železniční telematiky (SŽT)

/Sládek Jiří, Dipl. technik, T: 972 322 566, E: SladekJ@spravazeleznic.cz/

• Při realizaci akce KOMPLEXNÍ POZEMKOVÉ ÚPRAVY V K.Ú. ŠENOV U NOVÉHO JIČÍNA

- PLÁN SPOLEČNÝCH ZAŘÍZENÍ, IS, dojde ke styku s telekomunikačním vedením (TK) v majetku Správy železnic, které je chráněno ochranným pásmem dle § 102 zákona č. 127/2005 Sb.

o elektronických komunikacích, viz vyjádření ČD-Telematika č. j. 3202408193 ze dne 3.4.2024. (příloha č.3)

- Požadujeme před započítáním stavby objednat u ČD-Telematika vytyčení tohoto kabelu a v případě, že by stavbou došlo k přiblížení k jeho trase, je nutné projednat způsob jeho ochrany s majitelem, tj. Správa železnic, Správa železniční telematiky dle platných Všeobecných podmínek pro kabely Správy železnic.
- Trasu kabelu včetně případných ochranných opatření požadujeme zpracovat do dokumentace v dalším stupni a tu předložit na Správu železnic, Správu železniční telematiky a ČD-Telematika k odsouhlasení.
- Kontakt na vytyčení E: podpora@cdt.cz, T: 972 111 555“ viz detail vyjádření

Aktualizace PSZ

Vyjádření ze dne 15.1. 2025, zn. 2223/2025-SŽ-OŘ OVA-OPS

„...Předmětem změny „Plánu společných zařízení“ jsou polní cesty HC02-R, HC03-R, HC04-R a HC05-R. Oproti původní dokumentaci „Plánu společných zařízení“, byly uvedeny pouze jako stávající – bez rekonstrukce, nově jsou navrženy k rekonstrukci.

Předmětné polní cesty se nacházejí mimo OPD.

SŽ se změnou s o u h l a s í za předpokladu splnění těchto podmínek:

- V platnosti zůstává Souhrnné stanovisko vedené pod zn. 18910/2024-SŽ-OŘ OVA-OPS, ze dne 2. května 2024

Ostatní

Vyjádření je vydáno pro účely řízení dle stavebního zákona a souvisejících předpisů.

Výše uvedené podmínky tohoto Vyjádření budou zpracovány do podmínek povolení záměru příslušného stavebního úřadu jako nezbytně závazné s uvedením čísla „naše značka“ a datem vydání vyjádření.

Stavebník bude respektovat Vyhl. č. 177/1995 Sb. (Stavební a technický řád drah) v platném znění. Realizaci stavby nesmí dojít ke ztížení údržby a rekonstrukce drážních staveb a zařízení. Ve vyjádření SŽ stanovuje podmínky pro zajištění bezpečného a plynulého provozu dráhy a její ochrany. Upozorňujeme, že při nerespektování podmínek může dojít ke stavu, kdy stavba může způsobit znemožnění či narušení bezpečného a plynulého provozu dráhy a včetně její ochrany.

Toto Vyjádření k povolení záměru se týká předmětné stavby pouze v rozsahu předložené dokumentace stavby a jeho platnost je 2 roky od data vydání. V případě, že nebudou zahájeny práce v době platnosti tohoto Vyjádření k povolení záměru v ochranném pásmu dráhy, je stavebník povinen požádat o vydání nového Vyjádření, podle aktuálních podmínek a platných právních předpisů.

Pro případné další projednání nebo v případě jiných podání, týkajících se předmětného záměru, uvádějte „naši značku“ tohoto Vyjádření pro rychlejší orientaci k uvedenému záměru...”

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

25) České radiokomunikace

Skokanská 2117/1, 169 00 Praha 6

Vyjádření ze dne 29.4. 2024, zn. UPTS/OS/361163/2024

„...že při realizaci Vaší stavby D O J D E ke styku s podzemním telekomunikačním vedením a zařízením sdělovací sítě Českých Radiokomunikací, a.s....“ viz uvedené podmínky v detailu vyjádření

Aktualizace PSZ

Vyjádření ze dne 10.1. 2025, zn. UPTS/OS/383639/2025

„...Oznamujeme Vám, že při realizaci Vaší stavby D O J D E ke styku s podzemním telekomunikačním vedením a zařízením

sdělovací sítě Českých Radiokomunikací, a.s... Provádění prací v blízkosti našich telekomunikačních vedení a zařízení povolujeme za těchto podmínek:

Při provádění zemních nebo jiných prací, které mohou ohrozit podzemní telekomunikační vedení a zařízení v blízkosti těchto

vedení a zařízení, jste povinni podle § 101, odst. 2, zákona č. 127/2005 Sb. v platném znění o elektronických komunikacích

učinít veškerá opatření, aby nedošlo k poškození telekomunikačních vedení a zařízení těmito pracemi, zejména tím, že:“ viz detail vyjádření s jednotlivými podmínkami

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

26) SmVaK

28.října 1235/169, Mariánské Hory, 709 00 Ostrava

Vyjádření ze dne 4.4. 2024, Č.j. 9773/V007381/2024/RO

„...Jelikož nejsou z předložené PD zřejmé detaily stavby není možné na uvedenou stavbu vydat závazné stanovisko pro vydání územního souhlasu, resp. územního rozhodnutí.

Stanovisko k umístění:

V zájmovém území Šenovu u Nového Jičína se nachází vodohospodářské zařízení v majetku a provozování SmVaK Ostrava a.s., a to přívodní a rozváděcí vodovodní řády a kanalizační řády, včetně čistírny odpadních vod Nový Jičín – Šenov...“ Dále jsou v rámci vyjádření uvedeny „Připomínky k předložené projektové dokumentaci:“.

Aktualizace PSZ

Vyjádření ze dne 29.1. 2025, Č.j. 9773/V000586/2025/RO

„...Stanovisko k umístění:

V zájmovém území Šenov u Nového Jičína se nachází vodohospodářské zařízení v majetku a provozování SmVaK Ostrava a.s., a to přívodní a rozváděcí vodovodní řády a kanalizační řády, včetně čistírny odpadních vod Nový Jičín – Šenov – viz orientační zákres v mapové příloze... Stavbou požadujeme respektovat koordinované závazné stanovisko Krajského úřadu, Moravskoslezského kraje, Odboru životního prostředí a zemědělství č.j. ŽPZ/3343/2008Zem ze dne 13.02.2008. V řešení výše uvedené stavby požadujeme ponechat územní rezervu pro stavbu vodovodního přívaděče Manakovice-Nový Jičín (posílení SV Nový Jičín z přívaděče OOV Fulnek – Hranice).“ Viz detail vyjádření, kde jsou obsaženy dále jednotlivé připomínky k předložené projektové dokumentaci.

Stanovisko zhotovitele: Po zhodnocení daných připomínek lze konstatovat, že tyto připomínky svým rozsahem a podrobností překračují rámec vymezený dokumentací PSZ. Z tohoto důvodu nebylo možné splnit dané podmínky výše uvedených vyjádření.

Konkrétní křížení a řešení kolizí s technickou infrastrukturou budou předmětem následující etapy PD, tj. dokumentací pro Stavební povolení či Prováděcí dokumentací stavby. Při realizaci prvků

PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zapracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

27) ČEPS, a.s.

Elektrárenská 774/2, 101 52 Praha 10

Vyjádření ze dne 10.4. 2024, zn. 02993/2024/MSE a zn. 02995/2024/MSE

„...Za odbor Správy majetku se vyjadřuje:

Záměr se nachází v ochranném pásmu zařízení přenosové soustavy (dále jen „OP“), ve kterém není bez písemného souhlasu jeho vlastníka (ČEPS, a.s.) povoleno zřizovat stavby či umisťovat konstrukce a jiná podobná zařízení. Pokud to technické a bezpečnostní podmínky umožňují a nedojde-li k ohrožení života, zdraví, majetku nebo bezpečnosti osob, vlastník zařízení přenosové soustavy (ČEPS, a.s.) udělí podle § 46 odst. 11 zákona č. 458/2000 Sb., energetický zákon písemný souhlas se stavbou nebo s činností v ochranném pásmu (dále jen „Souhlas s činností v OP“). Souhlas s činností v OP bude obsahovat podmínky, za kterých bude udělen. Bez uděleného Souhlasu s činností v OP nebude možné v OP Záměr provádět.

Za odbor Územní problematiky se vyjadřuje:

Z hlediska budoucího a plánovaného rozvoje přenosové soustavy ČR, Vám sdělujeme, že ve Vámi dotazovaném území se nacházejí rozvojové záměry přenosové soustavy ČR (dále jen „Rozvojový záměr ČEPS“) vymezené v územně analytických podkladech ve smyslu § 26 a násl. zákona č. 183/2006 Sb., stavební zákon (dále jen „SZ“).

Rozvojový záměr ČEPS je dále vymezen v Politice územního rozvoje ČR (viz § 31 a násl. SZ) jako E23

Váš záměr může zásadním způsobem ztížit a znemožnit realizovatelnost Rozvojového záměru ČEPS, protože dochází ke střetu s navrženými prvky ÚSES a to s RBK 537 a LBC 4. U těchto prvků je nezbytné dodržet ustanovení energetického zákona ve věci vzrůstu zeleně a dále stanovit takové podmínky, aby tyto prvky připouštěly realizaci záměru ČEPS.

Upozorňujeme, že v případě, kdy by byl Váš záměr veřejnoprávně povolen i přes jeho nepřipustnost z důvodů nesouladu s politikou územního rozvoje, s územně plánovací dokumentací a s uplatňováním cílů a úkolů územního plánování, šlo by o vadu řízení, či jiného postupu podle SZ. ČEPS bude i v případě kolize Rozvojového záměru ČEPS s cizí nemovitostí pokračovat v realizaci Rozvojového záměru ČEPS a v nezbytných případech bude nucena získat k cizí nemovitosti (např. právě i Vašemu potencionálně nezákonně povolenému stavebního záměru) vlastnické právo či právo věcného břemene. V případě, že tato práva nebude možné zajistit smluvně dohodou s vlastníkem cizí nemovitosti, může ČEPS (vzhledem k účelům vyvlastnění stanoveným v § 3 odst. 2 a § 24 odst. 4 energetického zákona a § 170 SZ) tato práva získat v krajním případě i jejich vyvlastněním.

Na základě výše uvedených skutečností Vám sdělujeme, že

Se Záměrem souhlasíme za splnění výše uvedených podmínek. “

Viz detaily jednotlivých vyjádření ČEPS, a.s.

Aktualizace PSZ

Vyjádření ze dne 3.2. 2025, zn. 00288/2025/MSE

„...Za odbor Správy majetku se vyjadřuje: Martin Šenk / +420591105286 / senk@ceps.cz

Záměr se nachází v ochranném pásmu zařízení přenosové soustavy (dále jen „OP“), ve kterém není bez písemného souhlasu jeho vlastníka (ČEPS, a.s.) povoleno zřizovat stavby či umisťovat konstrukce a jiná podobná zařízení. Pokud to technické a bezpečnostní podmínky umožňují a nedojde-li k ohrožení života, zdraví, majetku nebo bezpečnosti osob, vlastník zařízení přenosové soustavy (ČEPS, a.s.) udělí podle § 46 odst. 11 zákona č. 458/2000 Sb., energetický zákon písemný souhlas se stavbou nebo s činností v ochranném pásmu (dále jen

„Souhlas s činností v OP“). Souhlas s činností v OP bude obsahovat podmínky, za kterých bude udělen. Bez uděleného Souhlasu s činností v OP nebude možné v OP Záměr provádět...

Pro posouzení možnosti vydání Souhlasu s činností v OP bude nutné podat ČEPS, a.s., elektronickou žádost doplněnou o následující podklady:

a) technickou zprávu Záměru s popsáním řešením jeho dotčení zařízením přenosové soustavy

b) katastrální mapu se zakreslením Záměru a zařízení přenosové soustavy včetně zákresu jeho OP...

Za odbor Územní problematiky se vyjadřuje: Vojtěch Mazura / +420211044419 /

Z hlediska budoucího a plánovaného rozvoje přenosové soustavy ČR, Vám sdělujeme, že ve Vámi dotazovaném území se nacházejí rozvojové záměry přenosové soustavy ČR (dále jen „Rozvojový záměr ČEPS“), pro které ČEPS poskytuje údaje o území do digitálně technických map krajů (DTM).

Rozvojový záměr ČEPS je dále vymezen v Politice územního rozvoje ČR jako E23

ČEPS posoudila soulad Vašeho záměru s Rozvojovým záměrem ČEPS a bylo zjištěno, že:

Rozvojový záměr ČEPS je v plánu společných zařízení zakreslen nepřesně. Přesná poloha je zakreslena v níže uvedeném soutisku...

Váš záměr však neztíží a neznemožní realizovatelnost Rozvojového záměru ČEPS. Proto lze konstatovat, že v této předložené podobě je Váš záměr pro ČEPS přípustný.

Na základě výše uvedených skutečností Vám sdělujeme, že

Se Záměrem souhlasíme za splnění výše uvedených podmínek. “

Stanovisko zhotovitele: Rozvojový záměr ČEPS byl na základě výše uvedeného stanoviska v PSZ upraven. Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zapracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

28) ČEPRO a.s.

Dělnická 213, 170 00, Praha

Vyjádření ze dne 12.4. 2024, Č.j. 006281/FŘ/2024

„... “K Vašemu dotazu ze dne 19.3.2024 sdělujeme, že v k.ú. Šenov u Nového Jičína se v místě, které bylo vymezeno ve Vaší žádosti, nenachází podzemní dálkové zařízení ani nadzemní objekty, jejichž vlastníkem či provozovatelem je společnost ČEPRO, a.s., a místo není dotčeno ani jinými jejími zájmy.

ČEPRO, a.s. proto nemá k Plánu společných zařízení v katastrálním území Šenov u Nového Jičína žádné připomínky.

Aktualizace PSZ

Vyjádření ze dne 10.2. 2025, Č.j. 000931/FŘ/2025

„...K Vašemu dotazu ze dne 10.1.2025 sdělujeme, že v k.ú. Šenov u Nového Jičína se v místě, které bylo vymezeno ve Vaší žádosti, nenachází podzemní dálkové zařízení ani nadzemní objekty, jejichž vlastníkem či provozovatelem je společnost ČEPRO, a.s., a místo není dotčeno ani jinými jejími zájmy.

ČEPRO, a.s. proto nemá ke Komplexní pozemkové úpravě v katastrálním území Šenov u Nového Jičína žádné připomínky. “

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

29) GasNet s.r.o.

Klíšská 940/96, Klíše, 400 01, Ústí nad Labem

Vyjádření ze dne 15.4. 2024, zn. 5003025093

„...Vaše stavba byla zařazena do režimu se zvýšeným dozorem nad stavební činností v ochranném a bezpečnostním pásmu PZ. Důkladně se prosím seznámete s obsahem stanoviska, proveďte oznámení o zahájení stavební činnosti, objednejte si vytýčení a postupujte podle pokynů uvedených ve stanovisku.

Společnost GasNet s.r.o. požaduje přizvat ke kontrole provedení stavební činnosti a zda nedošlo k poškození majetku společnosti. Pokud nedojde ke splnění těchto povinností bude společnost GasNet s.r.o. nucena zahájit řízení o narušení ochranného pásma PZ a nebude souhlasit s užíváním Vaší stavby

Stanovisko odboru EPZ - VTL (Ing. Martin Majkut):

K Vašemu požadavku sdělujeme, že v zájmové oblasti stavby prochází vysokotlaký(dále jen VTL) plynovod DN 80, DN 100, DN

150, DN 300 a DN 500, vč. souvisejícího příslušenství, které je nutno rovněž respektovat (odvodňovače, uzávěry, KVO,...).

V oblasti se dále nachází technologický objekt vysokotlaké regulační stanice plynu (dále jen RS) a napájecí NN kabel pro RS.

REGULAČNÍ STANICE (RS):

V zájmovém území se nachází technologický objekt vysokotlaké regulační stanice plynu (dále jen RS) v majetku GasNet, s.r.o.

Požadujeme proto dodržet následující podmínky:

Dle zákona č. 458/2000, § 68 a § 69 je ochranné pásmo výše uvedené RS 4 m

a bezpečnostní pásmo 10 m od půdorysu objektu všemi směry.

Ochranné pásmo kabelových přípojek NN upravuje § 46 a je 1 m. Projekty staveb a veškeré činnosti v okolí RS (vyhrazeného

plynového zařízení) se musí řídit ustanovením tohoto zákona.

Pro zvětšení mechanické odolnosti kabelů obecně požadujeme uložení kabelů NN v místě narušení ochranného pásma trasy

kabelu do půlených plastových chrániček. Musí být zachováno stávající krytí. Přesah chráničky musí být minimálně do

vzdálenosti 1 m na obě strany. Uložení kabelů do chrániček a následné zpětné zapravení bude vždy provedeno dle ČSN 33

2000-5-52, v souladu s ČSN 73 6005... “

Viz detail vyjádření.

Aktualizace PSZ

Vyjádření ze dne 21.2. 2025, zn. 5003243770

„...Toto stanovisko navazuje na stanovisko č. 5003025093

K Vašemu požadavku sdělujeme, že v zájmové oblasti stavby prochází vysokotlaký (dále jen VTL)

plynovod DN 80, DN 100, DN 150, DN 300 a DN 500, vč. souvisejícího příslušenství, které je nutno rovněž respektovat (odvodňovače, uzávěry, KVO,...).

V oblasti se dále nachází technologický objekt vysokotlaké regulační stanice plynu (dále jen RS) a napájecí NN kabel pro RS.

Požadavky na realizaci stavebního záměru:

1. Projektovou dokumentaci řešit v souladu se zákonem číslo 458/2000 Sb. (energetický zákon),

ČSN EN 1594, TPG 605 02, TPG 700 03 a TPG 702 04 (Technická pravidla Gas) a v souladu s vyhláškou č. 131/2024 Sb.

... KOORDINACE STAVEB:

V oblasti stavby je plánovaná investice společnosti GasNet, s.r.o. Investice bude provedena v rámci stavby č. 7700105439 „REKO VTL AU300187 DN 150 Šenov u NJ“. Přípravu výše uvedené stavby je potřeba vzájemně koordinovat s Vaší stavbou. Ve věci koordinace kontaktujte prosím paní Hanu Svobodovou, projektového manažera, e-mail.: hana.svobodova@gasnet.cz – k odsouhlasení dalšího stupně PD je nutno doložit zápis o provedené koordinaci, ve kterém bude jednoznačně konstatováno, že stavby nejsou ve vzájemné kolizi;

V oblasti stavby je plánovaná investice společnosti GasNet, s.r.o. Investice bude provedena v rámci stavby č. 7700104464 „REKO VTL AU301925 - výřez odvodňovačů“. Přípravu výše uvedené stavby je potřeba vzájemně koordinovat s Vaší stavbou.

Ve věci koordinace kontaktujte prosím paní Magdu Hrdou, projektového manažera, e-mail.: magda.hrda@gasnet.cz – k odsouhlasení dalšího stupně PD je nutno doložit zápis o provedené koordinaci, ve kterém bude jednoznačně konstatováno, že stavby nejsou ve vzájemné kolizi;

V zájmové oblasti jsou plánovaný přeložky VTL plynovodu, jejichž investorem je ŘSD. Výše uvedenou stavbu je potřeba koordinovat s Vaší stavbou. Ve věci koordinace kontaktujte investora ŘSD.

UPOZORNĚNÍ:

V ZÁJMOVÉM ÚZEMÍ SE NACHÁZÍ NEPROVOZOVANÉ VTL PLYNOVODY

Plynovody jsou odstaveny od provozované části VTL plynovodní sítě, a proto je nelze vytýčit dle předepsaného postupu. Při provádění prací ve vyznačeném prostoru požadujeme dbát zvýšené opatrnosti, protože při mechanickém poškození plynovodu je možnost vzniku výbušné směsi. Pracovníci provádějící stavební práce musí být s touto skutečností prokazatelně seznámeni.

...REGULAČNÍ STANICE (RS):

V zájmovém území se nachází technologický objekt vysokotlaké regulační stanice plynu (dále jen RS) v majetku GasNet, s.r.o.

Požadujeme proto dodržet následující podmínky:

Dle zákona č. 458/2000, § 68 a § 69 je ochranné pásmo výše uvedené RS 4 m

a bezpečnostní pásmo 10 m od půdorysu objektu všemi směry.

Ochranné pásmo kabelových přípojek NN upravuje § 46 a je 1 m. Projekty staveb a veškeré činnosti v okolí RS (vyhrazeného plynového zařízení) se musí řídit ustanovením tohoto zákona.

Pro zvětšení mechanické odolnosti kabelů obecně požadujeme uložení kabelů NN v místě narušení ochranného pásma trasy kabelu do půlných plastových chrániček. Musí být zachováno stávající krytí. Přesah chráničky musí být minimálně do vzdálenosti 1 m na obě strany. Uložení kabelů do chrániček a následné zpětné zapravení bude vždy provedeno dle ČSN 33 2000-5-52, v souladu s ČSN 73 6005.

Dále do vzdálenosti cca 4 m kolem obvodu objektu je v zemi uloženo obvodové uzemnění objektu (zemnicí pásek). Obvodové uzemnění objektu je součástí ochrany objektu RS před atmosférickou a statickou elektřinou a jako takové je nezbytné pro bezpečný provoz plynárenského zařízení.

Při pracích v blízkosti RS a s ním souvisejícího el. zařízení, je nutné dodržet prostorovou normu ČSN 73 6005, energetický zákon č.458/2000 Sb. a nařízení vlády č.591/2006 Sb.

V ochranném a bezpečnostním pásmu RS, stejně tak na příjezdové cestě neumisťovat žádné další stavby (stavební buňky, maringotky, atd.), neparkovat automobily a stavební mechanismy.

Neskladovat žádný stavební materiál a omezit činnost na nejnutnější dobu (pohyb osob, stavební mechanizace atd.).

- příjezdni komunikaci lze situovat min. 4 m od objektu RS;

- ostatní záměry situovat min. 10 m od objektu RS;

- ve vztahu k napájecímu kabelu NN postupujte v souladu s ČSN 73 6005;

Během stavby i po jejím dokončení dodržovat příslušná omezení požárně bezpečnostního pásma - zákaz kouření a manipulaci s otevřeným ohněm do vzdálenosti 10 m od objektu RS všemi směry.

Po celou dobu stavby umožnit pracovníkům GasNet Služby, s.r.o. (obsluha RS) bezproblémový a bezpečný příjezd a přístup k RS (TPG 605 02).

Stavební činností, popř. mechanizací při stavbě, nepoškodit příjezdovou komunikaci k RS, oplocení a nenarušit jejich statiku.

Po ukončení stavby v oblasti požadujeme uvést stávající okolní terén a zejména místní komunikaci do původního stavu tak, aby byl zachován bezpečný, bezproblémový příjezd a přístup k tomuto vyhrazenému plynovému zařízení.

Zahájení prací nahlásit v dostatečném předstihu na GasNet Služby, s.r.o.

(viz výše uvedená internetová adresa) a dohodne způsob dohledu a kontrol nepoškozeného stavu našeho zařízení...“; Všeobecné podmínky a další, viz detail vyjádření.

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

30) Quantcom (dříve Dial Telecom)

Křižíkova 237/36a, 186 00 Praha 8 – Karlín

Vyjádření ze dne 29.4. 2024, zn. CR1297704

„...Ve Vašem zájmovém území se v současné době nenachází síť elektronických komunikací (dále jen SEK) ve vlastnictví a správě společnosti Quantcom, a.s. Společnost Quantcom, a.s. má pronájem v telekom.trase společnosti NET4GAS,s.r.o. Žádáme Vás proto plně respektovat podmínky jejich vyjádření. V případě přeložky kontaktujte i společnost Quantcom,a.s. za účelem uzavření Smlouvy o přeložce.“

Aktualizace PSZ

Vyjádření ze dne 10.1. 2025, zn. CR1364724

„...Ve Vašem zájmovém území se v současné době nenachází síť elektronických komunikací (dále jen SEK) ve vlastnictví a správě společnosti Quantcom, a.s.“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

31) NET4GAS

Na Hřebenech II 1718/8, 14021, Praha

Vyjádření ze dne 2.4. 2024, zn. 3442/24/OVP/Z

„...Na základě předloženého plánu společných zařízení v rámci komplexních pozemkových úprav v katastrálním území Šenov u Nového Jičína ze dne 15.3.2024 Vám sdělujeme, že s realizací souhlasíme za dodržení následujících závazných podmínek...“ viz detail vyjádření

Aktualizace PSZ

Vyjádření ze dne 13.1. 2025, zn. 336/25/OVP/Z

„...Dotčené sítě:

Plynárenská zařízení

VTL plynovod nad 40 barů DN 500

Plynárenská telekomunikační zařízení:

Optický kabel

Podmínky:

1. Na základě předloženého plánu společných zařízení v rámci komplexních pozemkových úprav v katastrálním území Šenov u Nového Jičína ze dne 9.1.2025 Vám sdělujeme, že s realizací souhlasíme za dodržení následujících závazných podmínek...“, viz detail vyjádření

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zapracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

32) Vodafone Czech Republic a.s.

Náměstí Junkových 2, 155 00 Praha

Vyjádření ze dne 20.3. 2024, zn. 240318-1431663717

„...souhlasí s realizací projektu za následujících podmínek.

Ve Vámi zadaném zájmovém území se nachází Základnová stanice a její infrastruktura uvedená níže. V přiložených podkladech zasíláme dokumentaci sítě. Během realizace uvedené akce nesmí dojít k jejímu porušení, omezení funkčnosti či jinému zásahu do této infrastruktury. Dále se ve Vámi zadaném zájmovém území nachází vedení veřejné komunikační sítě (dále jen „VVKS“) a její ochranné pásmo, jejíž existence a poloha je zakreslena v příloze tohoto vyjádření. Ochranné pásmo VVKS je v souladu s ustanovením § 102 zákona č. 127/2005 Sb., o elektronických komunikacích a o změně některých souvisejících zákonů stanoveno rozsahem 0,5 m po stranách krajní hrany vedení VVKS (dále jen „Ochranné pásmo“). Zjistí-li stavebník rozpor v poloze naší VVKS, která je zakreslena v příloze tohoto vyjádření (např. nenachází-li se trasa VVKS tam, kde podle přílohy tohoto vyjádření má být či je zřejmé, že trasa VVKS vede jinudy, je nutné zastavit práce a situaci za účelem zajištění ochrany vedení VVKS konzultovat s kontaktní osobou pro překládky. V takovém případě trasa VVKS není částečně zaměřená a je nutné pomocí ručně kopaných sond určit polohu VVKS v terénu a hloubku jejího uložení.“ viz detail vyjádření

Aktualizace PSZ

Vyjádření ze dne 10.1. 2025, zn. 250110-1020773107

„...souhlasí s realizací projektu.

Ve Vámi zadaném zájmovém území a v uvedené výšce (výška stavby: 0 m, výška jeřábu: 0 m) se nenachází žádné podzemní ani nadzemní vedení.“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zapracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

33) Nej.cz s.r.o. (dříve ITSELF s.r.o.)

Pálavského náměstí 4343/11, 628 00 Brno

Vyjádření ze dne 29.3. 2024, zn. VYJNEJ-2024-04156-01

„...Ve vyznačeném zájmovém území se nachází vedení a zařízení sítě elektronických komunikací (dále jen „SEK“) společnosti Nej.cz s.r.o.

V přiložených zákresech je orientačně zachycen průběh a druh naší sítě v místech, kde se naše vedení či zařízení nacházejí v oblasti vyznačeného zájmového území nebo se k němu bezprostředně blíží.

Ochranné pásmo podzemního kabelového vedení SEK dle § 102 zákona č. 127/2005 (zákon o elektronických komunikacích) činí 0,5 m po obou stranách krajního vedení. Toto ochranné pásmo není v přiložených zákresech zakresleno. Upozorňujeme, že kromě samotných kabelových vedení (metalických nebo optických) se pod úroveň terénu mohou nacházet i další zařízení jako jsou kabelové chráničky, spojky, komory, markery, sloupky a označníky apod., nad úroveň terénu se mohou nacházet např. sloupky či technologické skříně s rozvaděči a zesilovači a další zařízení.

Na základě žadatelem uvedeného důvodu slouží toto vyjádření výhradně pro účel(y): etapa Plán společných zařízení

Za předpokladu, že budou dodrženy níže uvedené obecné podmínky, společnost Nej.cz s.r.o. souhlasí s předmětnou stavební akcí a zároveň souhlasí s vydáním příslušného správního rozhodnutí stavebním úřadem pro povolení předmětné stavební akce (rozhodnutí o umístění stavby, stavební povolení či jiné), je-li v odstavci výše uvedeno, že toto vyjádření slouží i pro účely příslušného správního řízení...

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

Aktualizace PSZ

Společnost Nej cz s.r.o. (dříve ITSELF s.r.o.) přešla pod společnost CETIN a.s., viz vyjádření č. 22

34) Arelion Czech Republic a.s.

Nad elektrárnou 1526/45, Praha 10

Vyjádření ze dne 22.4. 2024, zn. 24v026_ARELION_KoPÚ

„...V předmětném území je umístěno podzemní vedení sítě elektronických komunikací a zařízení ve vlastnictví spol. Arelion, jehož polohu, včetně ochranného pásma a věcného břemene / služebnosti inženýrských sítí, požadujeme zachovat v plném rozsahu. Po dokončení pozemkové úpravy žádáme o poskytnutí dokumentu, ze kterého bude zřejmý průběh stávající podzemní veřejné sítě elektronických komunikací ve vlastnictví spol. Arelion v novém uspořádání pozemků (vč. nových vlastníků)...“ viz detail vyjádření

Aktualizace PSZ

Vyjádření ze dne 13.1. 2025, zn. 25v002_ARELION_KoPÚ

„...V předmětném území je umístěno podzemní vedení sítě elektronických komunikací a zařízení ve vlastnictví spol. Arelion, jehož polohu, včetně ochranného pásma a věcného břemene / služebnosti inženýrských sítí, požadujeme zachovat v plném rozsahu.

Po dokončení pozemkové úpravy žádáme o poskytnutí dokumentu, ze kterého bude zřejmý průběh stávající podzemní veřejné sítě elektronických komunikací ve vlastnictví spol. Arelion v novém uspořádání pozemků (vč. nových vlastníků).

V případě dotčení SEK Arelion stavebními úpravami je nutné nejpozději před zahájením stavebních úprav si vyžádat vyjádření k předmětné stavební úpravě prostřednictvím internetového portálu <http://vyjadreni.sitel.cz> a postupovat podle stanovených podmínek.

V případě jakýchkoli dotazů nás, prosím, neváhejte kontaktovat.“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

35) OPTILINE a.s.

Hovorova 3121/68, 616 00, Brno

Vyjádření ze dne 29.4. 2024, zn. 23v030_OPT_KoPÚ

„...V předmětném území není umístěno zařízení ve vlastnictví spol. OPTILINE a.s.“

Aktualizace PSZ

Vyjádření ze dne 15.1. 2025, zn. 25v001_OPT_KoPÚ

„... V předmětném území není umístěno zařízení ve vlastnictví spol. OPTILINE a.s.“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

36) SITEL spol. s.r.o.

Baarova 957/15, 140 00, Praha

Vyjádření ze dne 29.4. 2024, zn. 24v054_SITEL_KoPÚ

„... V předmětném území není umístěno zařízení ve vlastnictví spol. SITEL.“

Aktualizace PSZ

Vyjádření ze dne 14.1. 2025, zn. 25v005_SITEL_ÚP

„... V předmětném území není umístěno zařízení ve vlastnictví spol. SITEL.“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

37) T-Mobile Czech republic a.s.

Masarykovo nám. 1, 741 01, Nový Jičín

Vyjádření ze dne 18.3. 2024, Č.j. E16162/24

„... V dané lokalitě se nachází technická infrastruktura (TI) společnosti T-Mobile Czech Republic a.s. (TMCZ), která je nezbytná pro provoz elektronického zařízení veřejné telekomunikační sítě.

Dle předložené dokumentace dojde ke kolizi s TI typu:

Druh TI TI v kolizi Příloha

Optické trasy Ano V případě kolize postupujte podle instrukcí v příloze č.3

Mikrovlnné (MW) spoje Ne V případě kolize postupujte podle instrukcí v příloze č.4

Elektropřípojky (vedení NN) Ne V případě kolize postupujte podle instrukcí v příloze č.5

Základnové stanice Ne V případě kolize postupujte podle instrukcí v příloze č.6

Body sítě Ne V případě kolize postupujte podle instrukcí v příloze č.6

Při splnění podmínek uvedených v přílohách podle druhu kolize s TI souhlasí společnost T-Mobile Czech Republic a.s. s výstavbou v zájmovém území.

Nedodržení těchto podmínek je hrubým porušením právních povinností podle zákona 127/2005 Sb., o elektronických komunikacích...“ viz detail vyjádření

Aktualizace PSZ

Vyjádření ze dne 19.1. 2025, Č.j. E01623/25

„...Na základě předložených projektových podkladů dáváme souhlasné stanovisko k vydání Územního souhlasu / rozhodnutí (Stavebního povolení) a následně souhlas s realizací stavby. Dle předložených dokladů nedojde ke kolizi s technickou infrastrukturou společnosti T-Mobile Czech Republic a.s.“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

38) Krajské ředitelství policie Olomouckého kraje, Územní odbor Nový Jičín

Svatopluka Čecha č. 11, 741 01, Nový Jičín

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 3.7. 2024, Č.j. KRPT-138156-4/ČJ-2024-070406

„... V rámci zaslané PD nemáme námitek k předložené dokumentaci z hlediska realizací polních

cest v zájmových územích. Realizace polních cest bude podle základních požadavků ČSN 736109. ...Naše souhlasné vyjádření vydáváme za předpokladu splnění níže uvedených podmínek:

- Sjezdy posuzujeme v souladu s ČSN 736109 jako příjezdy vozidel na dotčené pozemky. Sjezd musí splňovat podmínky dané zák. č. 13/1997 Sb. (O pozemních komunikacích), v platném znění a jeho prováděcí vyhlášky č. 104/1997 Sb., v platném znění.
 - V rozhledovém trojúhelníku se dle ČSN 736101 a ČSN 736110/Z1 nesmí nacházet žádná překážka, která je vyšší než 0,75 m. Realizace sjezdů bude provedena tak, aby připojení polních cest mělo kružnicový oblouk o poloměru 12,5 m (podle druhu používaných vozidel možno i 9 m – výjimečně 6 m) – viz čl. 11.1.2.3, ČSN 736109.
 - Průměr případných propustků v rámci sjezdu, jakož i propustků pod komunikací bude odpovídat Tabulce 8, ČSN 736109. Čela případných propustků budou provedena v šikmém provedení, tj. v úhlu 45 °.
 - U sjezdu HS19-R budou rozhledové trojúhelníky vyneseny na vzdálenost 35m, což odpovídá nejvyšší dovolené rychlosti 50 km/h, která je v tomto místě dána obecnou úpravou provozu (intravilán) a ne, jak uvádí PD 90 km/h. Při tomto bude ověřeno, zda rozhledové poměry v místě napojení odpovídají ČSN 736110/Z1 a toto bude doloženo příslušnému správnímu orgánu před vydáním rozhodnutí. V případě, že do rozhledových trojúhelníků bude zasahovat zeleň a bude tímto tvořit překážku, dojde k jejich ořezu či vykácení. Nesouhlasíme s umístěním dopravního zrcadla, neboť máme za to, že zeleň netvoří trvalou a neodstranitelnou překážku v rozhledech z tohoto napojení. Máme za to, že ořezem zeleně budou v místě zajištěny rozhledové poměry na požadovanou vzdálenost 35m.
 - Dojde k odstranění či ořezu zeleně, která se nachází v rozhledech tak, jak je uvedeno v PD. Po celou dobu existence připojení bude zajištěno, aby požadovaným rozhledům nebránily trvalé nebo přechodné překážky (např. oplocení, vegetace, apod.). Překážky v rozhledu budou v případě výskytu odstraňovány.
- Pokud budou výše uvedené podmínky splněny, lze konstatovat, že návrh odpovídá obecným požadavkům na bezpečnost a plynulost provozu na pozemních komunikacích. “

Aktualizace PSZ

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 5.3. 2025, Č.j. Č.j.:KRPT-37819-2/ČJ-2025-070406

„...Předložená dokumentace řeší rekonstrukci stávajících komunikací – polní cesty označené HC02, HC03, HC04 a HC05 v k. ú. Šenov u nového Jičína. Nemáme námitek k předložené (stažené) dokumentaci z hlediska rekonstrukcí polních cest v zájmových územích. Realizace polních cest bude podle základních požadavků ČSN 736109. Navržené výhybny odpovídají obecným zásadám dle výše uvedené ČSN. V rámci podélné drenáže, doporučujeme volit vhodnější variantu a to překrytí roštem, který bude mít mezery dle ČSN 734001. Ze zkušenosti upozorňujeme, že Vámi navržené podélné drenáže, nebývají udržovány a časem ztrácejí svoje funkce. Komunikace jsou sice omezené, ale vjezd je povolen dopravní obsluze a tedy je zde předpoklad, že takovou polní cestu mohou užít např. cyklisti a proto by provedení drenáže mělo být uzpůsobeno pro pohyb cyklistu a pěších. Proto apelujeme na investora, aby přehodnotil možnosti řešení podélné drenáže. Jelikož byl doložen typový vzor propustku, požadujeme, aby s ohledem k jednotlivým propustkům došlo k návrhu zachytného systému a to dle konkrétní situace v souladu s ČSN 736101 a s odkazem na pevné překážky kap. 8.19 předmětné ČSN. K ostatní dokumentaci v rámci „KoPÚ Šenov u nového Jičína“, jsme se vyjadřovali dne 3.července 2024 pod č.j.: 138156-4/ČJ-2024-070406.

Na tyto rekonstruované polní cesty se rovněž budou stávajícími sjezdy napojovat jiné

stávající polní cesty. Na rekonstruované polní cesty se dále napojují stávající či nově budované sjezdy na pozemky. Tím, že dojde k úpravě či zřízení napojení pozemků na rekonstruované polní cesty, tak dopravní inspektorát v Novém Jičíně, jako orgán státní správy na úseku bezpečnosti a plynulosti silničního provozu ve smyslu § 10 odst. 5 zákona č. 13/1997 Sb., o pozemních komunikacích po prostudování předložené dokumentace, vydává vyjádření z hlediska svých sledovaných zájmů ke zřízení či úpravě napojení pozemků na rekonstruované komunikace, které jsou výše uvedené.

- Sjezdy posuzujeme v souladu s ČSN 736109 jako příjezdy vozidel na dotčené pozemky. Sjezd musí splňovat podmínky dané zák. č. 13/1997 Sb. (O pozemních komunikacích), v platném znění a jeho prováděcí vyhlášky č. 104/1997 Sb., v platném znění.

- V rozhledovém trojúhelníku se dle ČSN 736109 nesmí nacházet žádná překážka, která je vyšší než 0,75 m. Realizace sjezdů bude provedena tak, aby připojení polních cest mělo kružnicový oblouk o poloměru 12,5 m (podle druhu používaných vozidel možno i 9 m – výjimečně 6 m) – viz čl. 11.1.2.3, ČSN 736109.

- Průměr případných propustků v rámci sjezdu, jakož i propustků pod komunikací bude odpovídat Tabulce 8, ČSN 736109. Čela případných propustků budou provedena v šikmém provedení, tj. v úhlu 45 °.

- Dojde k odstranění či ořezu zeleně, která se nachází v rozhledech tak, jak je uvedeno v PD. Po celou dobu existence připojení bude zajištěno, aby požadovaným rozhledům nebránily trvalé nebo přechodné překážky (např. oplocení, vegetace, apod.). Překážky v rozhledu budou v případě výskytu odstraňovány.

Policie České republiky, jakožto dotčený orgán vydávající vyjádření, nemá námitek k předloženému návrhu, neboť odpovídá obecným požadavkům na bezpečnost a plynulost provozu na pozemních komunikacích. Po celou dobu existence připojení bude zajištěno, aby požadovaným rozhledům nebránily trvalé nebo přechodné překážky (např. oplocení, vegetace, apod.). Překážky v rozhledu budou v případě výskytu odstraňovány.

Jednotlivé napojení na silnice a místní komunikace požadujeme doplnit Z11g. Pak v souladu s § 77 odst. 2 písm. b) zák. č. 361/2000 Sb. nemáme námitek s umístění DZ Z11g v místě vyústění účelových komunikací na silnici nebo místní komunikaci.“

Stanovisko zhotovitele: Rozhledové poměry byly u HS19-R upraveny dle tohoto stanoviska. Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

39) Drážní úřad

Wilsonova 300/8, 121 06 Praha 2 - Vinohrady

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 5.6. 2024, zn. MO-OKO0005/24-161/Vs

„...Drážní úřad jako drážní správní úřad podle § 54 odst. 1 zákona č. 266/1994 Sb., o dráhách, ve znění pozdějších předpisů (dále jen „zákon“), Vám k Vaší žádosti sděluje, že k navrhovanému plánu společných zařízení (PSZ) nemá námitek a souhlasí s tímto návrhem.

Drážní úřad zároveň upozorňuje, že u stavebních záměrů, které se nacházejí v ochranném pásmu dráhy dle ustanovení § 8 zákona, je nutno požádat o závazné stanovisko v souladu s ustanovením § 334a zákona č. 283/2021 Sb., stavební zákon, ve znění pozdějších předpisů a podle § 7 odst. 3 zákona č. 266/1994 Sb. o dráhách ve znění účinném ke dni 31. 12. 2023 (dále jen „zákon o dráhách ve znění k 31. 12. 2023“).“

Aktualizace PSZ

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 12.2. 2025, zn. PO-OKO0001/25-15/Vs

„... Drážní úřad jako drážní správní úřad podle § 54 odst. 1 zákona č. 266/1994 Sb., o dráhách, ve znění pozdějších předpisů (dále jen “zákon“), Vám k Vaší výzvě sděluje, že ve věci návrhu komplexních pozemkových úprav (KoPÚ) - aktualizace plánu společných zařízení (PSZ) v k.ú. Šenov u Nového Jičína není dotčeným orgánem.“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

40) Ředitelství silnic a dálnic s.p.

Mojmírovců 5, 709 81 Ostrava

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 24.3. 2025, zn. RSD-567195/2025-1

„...nemáme, z hlediska připravované stavby „D 48 MÚK Bělotín – Rybí II. Etapa“, k navrženému Plánu společných zařízení... žádné připomínky.

Upozorňujeme však, že v dané lokalitě je plánována výstavba přeložky silnice I/57. Z tohoto důvodu je nutné vyžádat si samostatné vyjádření z hlediska výhledové silniční sítě na adrese Ředitelství silnic a dálnic s.p., Oddělení koncepce a územního plánu Morava, Šumavská 524/31, Brno-Veverí.“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

41) Ředitelství silnic a dálnic s.p., - odbor investiční přípravy staveb

Šumavská 524/31 602 00 Brno

Zažádáno o stanovisko prostřednictvím SPÚ

Vyjádření ze dne 20.3. 2025, zn. RSD-562778/2025-1

„...Z hlediska našich zájmů je územím obce vedena silnice:

- I/57 st. Hranice – Bartultovice – Opava – Nový Jičín – Vsetín – st. Hranice*
- D48 (I/48) Bělotín – Frýdek-Místek – Český Těšín – st. hranice*

...nemáme ke zpracování plánu společných zařízení připomínky.“

Stanovisko zhotovitele: Při realizaci prvků PSZ aktualizovat vyjádření a případné podmínky zpracovat do PD. Vyjádření bylo v rámci PSZ akceptováno.

Ostatní doklady:

Zápis z prvního jednání sboru zástupců, konaného dne: 02.06.2020

Zápis z druhého jednání sboru zástupců, konaného dne: 30.06.2020

Zápis z třetího jednání sboru zástupců, konaného dne: 22.01.2024

Zápis ze čtvrtého jednání sboru zástupců, konaného dne: 24.07.2024

Zápis ze čtvrtého jednání sboru zástupců, konaného dne: 24.03.2025

Podepsaná mapa Plánu společných zařízení

Předběžný geotechnický průzkum KoPÚ Šenov u Nového Jičína

3. Opatření sloužící ke zpřístupnění pozemků

3.1. Zásady návrhu opatření sloužících ke zpřístupnění pozemků

Zákon č. 139/2002 Sb., o pozemkových úpravách a pozemkových úřadech a o změně zákona č. 229/1991 Sb., o úpravě vlastnických vztahů k půdě a jinému zemědělskému majetku, ve znění pozdějších předpisů, definuje v § 2 jako jeden ze základních cílů komplexních pozemkových úprav zabezpečení přístupu k pozemkům tak, aby se vytvořily podmínky pro racionální hospodaření vlastníků půdy. Tohoto cíle je možné dosáhnout pouze návrhem sítě polních cest, který zohlední nejen současný stav cestní sítě v dotčeném zájmovém území, ale zároveň v přiměřené míře respektuje všechny současné i plánované záměry jak subjektů v území hospodařících, tak i jednotlivých vlastníků pozemků. Zohledněna byla také kritéria dopravní, vodohospodářská, půdoochranná, ekologická, ekonomická a estetická.

Vzhledem k výše uvedeným požadavkům vychází návrh cestní sítě v katastrálním území Šenov u Nového Jičína z výsledků předchozích etap komplexní pozemkové úpravy – Polohopisné zaměření zájmového území (Geocentrum spol. s r.o. 2019) Určení vnějšího a vnitřního obvodu pozemkové úpravy, včetně katastrálních hranic, zjišťování hranic pozemků neřešených dle § 2 zák. 139/2002 Sb., (Geocentrum spol. s r.o. 2020) a zejména etapy Rozbor současného stavu (Geocentrum spol. s r.o. 2019) a snaží se v maximálním rozsahu respektovat stávající dopravní poměry. Zároveň je tato stávající síť polních cest doplněna návrhem polních cest nových, jejichž návrh vychází z předpokládaného vývoje hospodaření v dotčeném katastrálním území a požadavků vznesených sborem zástupců vlastníků pozemků.

Tento návrh byl v průběhu zpracování Plánu společných zařízení několikrát projednáván nejen se Sborem zástupců při KoPÚ, ale také s dotčenými hospodařícími zemědělci. Takto zpracovaný návrh byl odsouhlasen Sborem zástupců vlastníků při KoPÚ s tím, že na základě zpracování „Návrhu nového uspořádání pozemků“ může dojít k drobným dílčím úpravám tohoto plánu.

Jednotlivé parametry polních cest budou dále zpřesněny a případně upraveny v prováděcí dokumentaci pro jednotlivá opatření s tím, že navržené hranice pozemků těchto opatření jsou dimenzovány tak, aby tyto případné dílčí úpravy (výška nivelety, sklony svahů, změny počtů propustků, sjezdů, mostů apod.) nezasahovaly do okolních vlastnických pozemků.

3.1.1. Dodržení platných norem

Celý návrh cestní sítě respektuje platné normy ČSN a EN, zvláště pak ČSN 73 6109 a Technické podmínky Č.J. 43385/2011 (změna č.2) MZe ČR.

3.1.2. Omezující podmínky

Hlavní omezující podmínkou v návrhu cestní sítě bylo stávající umístění inženýrských sítí do pozemků stávajících či navržených polních cest, případně do pozemků cest hystorických, které jsou obnovovány.

V případě stávajících cest je podmínkou nesnižování nivelety polní cesty (pro síť podzemní), případně nezvyšování nivelety polní cesty (pro síť nadzemní).

U cest „nově navrhovaných“ je snahou vyhnout se průběhu tras a ochranných pásem inženýrských sítí.

3.1.3. Napojení cestní sítě na silnice III. třídy

Z hlediska návrhu PSZ jsou sjezdy po projednání s DOSS bez připomínek. U 40 stávajících sjezdů se uvažuje o rekonstrukci. Dále se uvažuje pouze o 1 nově navrhovaném sjezdu. U 13 sjezdů nejsou navrženy žádné úpravy. Stávající 4 sjezdy jsou navrženy ke zrušení.

Rekonstruované sjezdy jsou uvažovány v místech, kde je možné zajistit dostatečný rozhled na obě strany. Pokud nemohly být ze závažných důvodů dodrženy potřebné rozhledy, jsou pro dostatečný rozhled navržena příslušná opatření. Napojení by mělo být realizováno kolmo k hraně vozovky, a to plynule na zpevněnou krajnici, případně jízdní pruh. Veškerá připojení, z nichž hrozí nanášení bláta na silnici, musí být opatřena zpevněným povrchem, lehce čistitelným, na vzdálenost nejméně délky sjezdu nebo 20 m, je – li připojení delší než 20 m od hrany silničního zpevnění. Povrch sjezdu musí být proveden jednotnou bezprašnou úpravou v konstrukčních vrstvách odpovídajících předpokládanému dopravnímu zatížení. Voda z přilehlého pozemku, ze kterého je sjezd proveden nesmí stékat na vozovku silnice. V opačném případě je nutno před napojením na vozovku provést příčný záchytný, čistitelný, odvodňovací žlab. V případě sjezdu přes silniční příkop, musí být provedeno zatrubnění, a to z betonových trub s obetonovanými čely o světlosti: 40 cm pro šířku sjezdu do 6 m, 60 cm pro šířku sjezdu 6–10 m a 80 cm pro šířku sjezdu nad 10 m. Realizaci sjezdu nedojde k poškození tělesa silnice ani silničního příslušenství a nebudou narušeny odtokové poměry silnice.

V rámci řešeného území se vyskytuje pouze jedna silnice III. třídy č. 05715, kde dochází k realizaci napojení na tuto komunikaci.

3.1.4. Napojení cestní sítě na místní komunikace

Návrh sítě polních cest v blízkosti intravilánu obce Šenov u Nového Jičína, respektuje plynulé směrové, šířkové i výškové napojení na stávající místní komunikace. Z hlediska návrhu PSZ jsou sjezdy po projednání se zástupci DOSS a obce Šenov u Nového Jičína bez připomínek. Pokud nemohly být ze závažných důvodů dodrženy rozhledy, jsou pro dostatečný rozhled navržena příslušná opatření.

Napojení by mělo být realizováno kolmo k hraně vozovky, a to plynule na zpevněnou krajnici, případně jízdní pruh. Veškerá připojení, z nichž hrozí nanášení bláta na místní komunikaci, musí být opatřena zpevněným povrchem, lehce čistitelným, na vzdálenost nejméně délky sjezdu nebo 20 m, je – li připojení delší než 20 m od hrany zpevnění místní komunikace. Povrch sjezdu musí být proveden jednotnou bezprašnou úpravou v konstrukčních vrstvách odpovídajících předpokládanému dopravnímu zatížení. Voda z přilehlého pozemku, ze kterého je sjezd proveden nesmí stékat na vozovku místní komunikace. V opačném případě je nutno před napojením na vozovku provést příčný záchytný, čistitelný, odvodňovací žlab. V případě sjezdu přes příkop místní komunikace, musí být provedeno zatrubnění, a to z betonových trub s obetonovanými čely o světlosti: 40 cm pro šířku sjezdu do 6 m, 60 cm pro šířku sjezdu 6–10 m a 80 cm pro šířku sjezdu nad 10 m. Realizaci sjezdu nedojde k poškození tělesa místní komunikace ani příslušenství a nebudou narušeny odtokové poměry místní komunikace. Rozhledové poměry v napojeních polních cest na komunikace vyšší třídy jsou povětšinou vyhovující, či je nutné zajistit dodatečné opatření pro zajištění vyhovujících rozhledových poměrů.

3.2. Kategorizace sítě polních cest a základní parametry jejich prostorového uspořádání

Na základě použitých metodických podkladů byla stanovena následující kategorizace polních cest:

Polní cesty hlavní – jednopruhé

Soustředí dopravu z vedlejších polních cest a jsou napojeny na místní komunikace, nebo zajišťují propojení jednotlivých katastrálních území a zpřístupnění zemědělsky obhospodařovaných pozemků.

V zájmovém území bylo v rámci PSZ vymezeno 5 hlavních polních cest o celkové délce 5,851 km. Vymezené hlavní polní cesty jsou převážně navrženy k rekonstrukci (HC02-R – HC05-R).

Polní cesty vedlejší – jednopruhové

Slouží k dopravě z přilehlých pozemků a jsou napojeny na polní cesty hlavní a mohou být napojeny i na silnice. V zájmovém území bylo v rámci PSZ vymezeno 13 vedlejší polní cesty o celkové délce 7,823 km. Vymezené cesty jsou navrženy s minimálním příčným sklonem 3,0 % a sklonem pláně 4,0 %.

Zpevněný povrch vedlejších polních cest (mimo stávající polní cesty bez rekonstrukce) je navržen z asfaltbetonu. Cesty jsou navrženy v kategorii P 4,0/20.

Polní cesty doplňkové – jednopruhové

Slouží k sezónnímu komunikačnímu propojení v rámci půdních celků, zpřístupňují pozemky jednotlivých vlastníků a zajišťují přístupnost k vybraným prvkům ÚSES. Nově navržené polní cesty a polní cesty určené k rekonstrukci jsou navrženy dle místních podmínek jako jednopruhové zatravněné v kategorii P 3,0/20. V zájmovém území bylo v rámci PSZ vymezeno 39 doplňkových polních cest o celkové délce 20,713 km.

3.2.1. Hlavní polní cesty

Polní cesta: **HC01** **P 6,5/30**
stávající – bez rekonstrukce

Účel: Stávající zpevněná polní cesta (bez rekonstrukce) je situována v západní oblasti řešeného území, kde napojuje místní komunikaci MK1 a dále polní cesty VC12 a VC15. Polní cesta není parcelně vymezena z důvodu požadavků VOP CZ, s.p.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

VC12, VC15

Trasa: Trase je vedena přibližně severozápadním směrem.

Parametry:

šířka:	6,5 m	povrch:	stávající:	asfaltbetonový kryt
rychlost:	30 km/h	návrh:	-	
délka:	1026 m			
podél. sklon:	7,7 % (max.)			

Odvodnění: do příkopů CP1, CP2, CP4, CP5

Zeleň: -

**Napojení na
silniční síť,
či místní
komunikace:** KM 0,004 - MK1

propustky, žlaby,
brody, mosty P10-R, P16-R

Objekty: výhybny -

sjezdy HS52-R, HS55

železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,821 - VTL PLYNOVOD plynovod,
KM 0,852 - sdělovací vedení nadzemní

Návrh: -

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. P10-R, P16-R a HS52-R jsou prvky PSZ určené k rekonstrukci

Polní cesta: HC02-R P 4,5/30

stávající – navržená k rekonstrukci

Účel: Stávající zpevněná polní cesta (navržená k rekonstrukci) je situována podél jihovýchodní části intravilánu obce a napojuje polní cestu HC03-R s intravilánem obce Šenov u Nového Jičína.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

HC03-R

Trasa: Trase je vedena přibližně severovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	4,5 m	povrch:	stávající:	asfaltobetonový kryt
rychlost:	30 km/h	návrh:		asfaltobetonový kryt
délka:	264 m			
podél. sklon:	0,28 % (max.)			

Odvodnění: do příkopu CP12-R

Zeleň: IP8

Napojení na

silniční síť,

či místní

komunikace:

propustky, žlaby,
brody, mosty P43 (vpust')

Objekty: výhybny -

sjezdy -

železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,005 28 - sdělovací vedení podzemní,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: -

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu byla dokumentace DTR vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: HC03-R P 4,5/30
stávající – navržená k rekonstrukci

Účel: Stávající zpevněná polní cesta (navržená k rekonstrukci) je situována v jihovýchodní části řešeného území KoPÚ, kde napojuje polní cesty HC02-R, HC04-R, VC21, VC22, VC23, DC131, DC133 a dále na navržené těleso silnice D48.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

HC02-R, HC04-R, VC21, VC22, VC23, DC131, DC133

Trasa: První část trasy je vedena přibližně severovýchodním směrem a dále druhá část přibližně jihovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	4,5 m	povrch:	stávající:	asfaltobetonový kryt
rychlost:	30 km/h	návrh:		asfaltobetonový kryt
délka:	2089 m			
podél. sklon:	2,91 % (max.)			

Odvodnění: do příkopů CP16-R, CP17-R, CP18-R, CP19-R, do vodního toku a na terén

Zeleň: IP12

Napojení na silniční síť,

či místní

kommunikace:

Objekty: propustky, žlaby, P42-R, P44-R, P49-R, P52-R, P54, P55-R, P56-R, P57-R, (P53-R
brody, mosty v případě, že se nebude současně realizovat polní cesta VC21)
výhybny V17, V18, V19, V20, V21
sjezdy HS32-R, HS33-R, HS34-R, HS36-R, HS37-R, HS38-R
železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,175 84 - VN nadzemní,
KM 0,196 87 - VVN nadzemní,
KM 0,269 86 – VTL plynovod,
KM 0,568 62 - VVN nadzemní,
KM 0,605 87 – vodovod,
KM 0,612 32 - VVN nadzemní,
KM 0,985 - 0,992 87 – vodovod,
KM 1,992 97 – vodovod,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: -

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu byla dokumentace DTR vyhotovena.

Polní cesta: HC04-R P 4,5/30
stávající – navržená k rekonstrukci

Účel: Stávající zpevněná polní cesta (navržená k rekonstrukci) je situována ve východní části řešeného území KoPÚ, kde napojuje polní cesty HC03-R, HC05-R, VC21, DC108, DC129 s k.ú. Kunín.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

HC03-R, HC05-R, VC21, DC108, DC129

Trasa: Trase je vedena přibližně severovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	4,5 m	povrch:	stávající:	asfaltobetonový kryt
rychlost:	30 km/h	návrh:		asfaltobetonový kryt
délka:	1365 m			
podél. sklon:	2,5 % (max.)			

Odvodnění: KM 1,154 - 1,332 - CP13-R, KM 1,334 - 1,363 - CP13-R (návrh)

Zeleň: LBC 6, IP3

Napojení na

silniční síť,

či místní

kommunikace:

Objekty: propustky, žlaby, brody, mosty P31-R, P32-R, P33-R, P37-R, P38-R, P39-R, P40-R, P71-R, (P42-R v případě, že se nebude současně realizovat polní cesta HC03-R a P72-R v případě, že se nebude současně realizovat polní cesta VC21)

výhybny V22, V23, V24, V25, V26

sjezdy HS24-R, HS27-R, HS29-R, HS28-R, HS30-R, HS31-R, HS45-R, HS48-R, HS54-R

železniční přejezdy -

KM 0,184 79 - VN nadzemní,
KM 0,207 30 - VVN nadzemní,
KM 0,230 - 0,670 - sdělovací vedení podzemní,
KM 0,303 39 – vodovod,
KM 0,338 84 – VTL plynovod,
KM 0,454 24 - VVN nadzemní,
KM 0,495 52 - VVN nadzemní,
KM 0,538 82 – vodovod,
KM 0,838 92 - sdělovací vedení podzemní,
KM 0,838 92 - sdělovací vedení podzemní,
KM 1,173 14 – VTL plynovod,
KM 1,197 09 – VTL plynovod,
KM 1,365 - sdělovací vedení podzemní,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: -

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu byla dokumentace DTR vyhotovena.

Polní cesta: HC05-R P 4,5/30

stávající – navržena k rekonstrukci

Účel: Stávající zpevněná polní cesta (navržena k rekonstrukci) je situována v severovýchodní části řešeného území KoPÚ, kde napojuje polní cesty HC04-R, DC127, DC128 s k.ú. Kunín.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

HC04-R, DC127, DC128

Trasa: Trase je vedena přibližně severozápadním směrem.

Parametry:

šířka:	4,5 m	povrch:	stávající:	asfaltobetonový kryt
rychlost:	30 km/h	návrh:		asfaltobetonový kryt
délka:	1107 m			
podél. sklon:	2,43 % (max.)			

Odvodnění: do vodního toku a příkopů CP25, CP26-R

Zeleň: LBC5, LBC6, RBK 537

Napojení na

silniční síť,

či místní

komunikace:

Objekty: propustky, žlaby, brody, mosty P27-R, P28-R, P29-R, P30 (výpust'), P70-R, P73-R
výhybny V27, V28, V29
sjezdy HS23-R
železniční přejezdy -
KM 0,258 16 - 0,258 32 – VTL plynovod,
Zařízení TI: KM 0,268 14 – VTL plynovod,
KM 0,976 VN nadzemní,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: -

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu byla dokumentace DTR vyhotovena.

3.2.2. Vedlejší polní cesty

Polní cesta: **VC11** **P 3,0/20**
stávající – bez rekonstrukce

Účel: Stávající polní cesta (bez rekonstrukce) je situována v jihovýchodní části řešeného území KoPÚ, kde prochází podél hranice řešeného území a napojuje zemědělsky užívané pozemky.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

DC135

Trasa: Trase je vedena přibližně východním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: štěrkodrt'ový kryt
rychlost:	20 km/h	návrh:	-
délka:	253 m		
podél. sklon:	8,7 % (max.)		

Odvodnění: na terén

Zeleň: -

**Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace:** -

Objekty: propustky, žlaby, P67
 brody, mosty
 výhybny -
 sjezdy -
 železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,011 - 0,035 – VTL PLYNOVOD,
 meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: -

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: **VC12** **P 3,0/20**
stávající – bez rekonstrukce

Účel: Stávající polní cesta (bez rekonstrukce) je situována v západní části řešeného území, kde napojuje polní cesty HC01, VC15, DC103 s místní komunikací MK1. Polní cesta není parcelně vymezena z důvodu požadavků VOP CZ, s.p.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

HC01, VC15, DC103

Trasa: Trase je vedena přibližně severozápadním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: štěrkodrt'ový kryt
rychlost:	20 km/h	návrh:	-
délka:	913 m		
podél. sklon:	5,0 % (max.)		

Odvodnění: do příkopů CP9, CP21, vodního toku a na terén

Zeleň: -

Napojení na silniční síť, či místní komunikace: KM 0,000 - MK1

Objekty: propustky, žlaby, brody, mosty P11-R, P17-R, P21-R, P12, P13, P14, P80

výhybny -

sjezdy HS50-R

železniční přejezdy -

Zařízení TI: VTL PLYNOVOD plynovod, sdělovací vedení nadzemní, vodovod, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: -

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. P11-R, P17-R, P21-R, HS50-R jsou prvky PSZ určené k rekonstrukci

Polní cesta: VC13-R P 4,0/20 navržená

Účel: Stávající polní cesta (navržená k rekonstrukci) je situována v jihozápadní části řešeného území KoPÚ, kde napojuje polní cesty VC18, DC119, DC121 s místní komunikací MK1.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

VC18, DC119, DC121

Trasa: Trase je vedena přibližně jihozápadním směrem.

Parametry:

šířka:	4,0 m	povrch:	stávající: částečně zpevněný kryt
rychlost:	20 km/h	návrh:	asfaltobetonový kryt
délka:	1264 m		
podél. sklon:	3,6 % (max.)		

Odvodnění: do HOZ, IDVT 10214594, do drenáže a na terén

Zeleň: IP1

Napojení na silniční síť, či místní komunikace: KM 0,000 - MK1

	propustky, žlaby, brody, mosty	P24-R, Z4-R, P25-R, P81, P86
<u>Objekty:</u>	výhybny	V1, V2, V3, V4
	sjezdy	HS19-R, HS20-R, HS46-R, HS47-R
	železniční přejezdy	-
<u>Zařízení TI:</u>	KM 0,020 96 – VTL PLYNOVOD, v blízkosti KM 1,264 se nachází vodovod, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	
<u>Návrh:</u>	Navrhuje se provést kompletní rekonstrukci polní cesty včetně podkladních a krytových konstrukčních vrstev.	
<u>Dokumentace DTR:</u>	Pro tuto polní cestu byla dokumentace DTR vyhotovena.	

Pozn. -

Polní cesta: **VC14** **P 4,0/20**
navržená

Účel: Polní cesta (navržená) je situována podél západní části řešeného území KoPÚ, kde propojuje polní cesty DC103 a DC116 se stávajícím lesním komplexem.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

DC103 a DC116

Trasa: Trase je vedena přibližně jihozápadním směrem.

Parametry:

šířka:	4,0 m	povrch:	stávající:	částečně zpevněný kryt
rychlost:	20 km/h		návrh:	asfaltobetonový kryt
délka:	389 m			
podél. sklon:	15,58 % (max.)			

Odvodnění: na terén

Zeleň: -

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

	propustky, žlaby, brody, mosty	-
<u>Objekty:</u>	výhybny	V5
	sjezdy	HS57-R
	železniční přejezdy	-
<u>Zařízení TI:</u>	KM 0.010 02 – vodovod, KM 0.111 29 – NN nadzemní el. vedení, KM 0.253 79 – NN nadzemní el. vedení, KM 0.288 39 – NN nadzemní el. vedení, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	
<u>Návrh:</u>	Navrhuje se provést kompletní realizaci polní cesty včetně podkladních a krytových konstrukčních vrstev.	

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu byla dokumentace DTR vyhotovena.

Pozn. KM 0,012 - 0,386 - svahové nestability přírodního původu, dočasně uklidněná

Polní cesta: **VC15** **P 3,0/20**
stávající – bez rekonstrukce

Účel: Stávající polní cesta (bez rekonstrukce) je situována v západní části řešeného území, kde napojuje polní cesty HC01 a VC12. Polní cesta není parcelně vymezena z důvodu požadavků VOP CZ, s.p.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

HC01 a VC12

Trasa: Trase je vedena přibližně severovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: štěrkodrtový kryt
rychlost:	20 km/h	návrh:	-
délka:	42 m		
podél. sklon:	4,8 % (max.)		

Odvodnění: na terén

Zeleň: -

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

Objekty: propustky, žlaby, -
brody, mosty -
výhybny -
sjezdy HS13, HS15
železniční přejezdy -

Zařízení TI: -

Návrh: -

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: **VC16** **P 3,0/20**
stávající – bez rekonstrukce

Účel: Stávající polní cesta (bez rekonstrukce) je situována v jihozápadní části řešeného území KoPÚ, kde napojuje polní cesty VC19, DC104 s intravilánem obce Šenov u Nového Jičína.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

VC19, DC104

Trasa: Trase je vedena přibližně jihovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: štěrkodrt'ový kryt
rychlost:	20 km/h	návrh:	-
délka:	154 m		
podél. sklon:	3,5 % (max.)		

Odvodnění: na terénZeleň: -

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace:

propustky, žlaby,
 brody, mosty

-

Objekty:

výhybny

-

sjezdy HS21, HS22-R

železniční přejezdy

-

KM 0,000 - 0,002 - sdělovací vedení podzemní,

Zařízení TI:

KM 0,000 - 0,004 - VTL PLYNOVOD,

KM 0,132 - 0,132 - sdělovací vedení podzemní

Návrh: -Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.**Pozn. HS22-R je prvek PSZ určený k rekonstrukci****Polní cesta: VC17 P 4,0/20****stávající – bez rekonstrukce**Účel:

Stávající polní cesta (bez rekonstrukce) je situována v západní části řešeného území KoPÚ, kde napojuje silnici III/05715 s polní cestou DC112 a dále napojuje stávající lesní komplex.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

-

Trasa: Trase je vedena přibližně jihozápadním směrem.Parametry:

šířka:	4,0 m	povrch:	stávající: asfaltobetonový kryt
rychlost:	20 km/h	návrh:	-
délka:	257 m		
podél. sklon:	8,7 % (max.)		

Odvodnění: na terénZeleň: LBC 2

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace:

-

Objekty: propustky, žlaby, Z1, P89
brody, mosty
výhybny -
sjezdy HS4

železniční přejezdy -
KM 0,000 - 0,003 - vodovod,
KM 0,000 - 0,256 - sdělovací vedení nadzemní,
Zařízení TI: KM 0,000 - 0,003 – vodovod,
KM 0,002 - 0,012 – vodovod,
KM 0,239 - 0,241 - VN nadzemní

Návrh: -

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. KM 0,030 - 0,257 - svahové nestability přírodního původu, dočasně uklidněná

Polní cesta: **VC18** **P 4,0/20**
navržená

Účel: Polní cesta (navržená) je situována v jihozápadní části řešeného území KoPÚ, kde propojuje polní cesty VC13-R, DC115, DC116, DC118, DC119 a také zemědělsky užívané pozemky.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

VC13-R, DC115, DC116, DC118, DC119

Trasa: Trase je vedena přibližně severozápadním směrem.

Parametry:

šířka:	4,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	asfaltobetonový kryt
délka:	764 m		
podél. sklon:	9,11 ‰ (max.)		

Odvodnění: drenáží a na terén, případně do Bernartického potoka IDVT 10215067 (P.O.)

Zeleň: IP2

Napojení na silniční síť, či místní komunikace: -

Objekty: propustky, žlaby, P18-R
brody, mosty
výhybny V6, V7
sjezdy HS17-R
železniční přejezdy -

Zařízení TI: meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: Navrhuje se provést kompletní realizaci polní cesty včetně podkladních a krytových konstrukčních vrstev.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu byla dokumentace DTR vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: **VC19** **P 4,0/20**
navržená

Účel: Polní cesta (navržená) je situována v jihozápadní části řešeného území KoPÚ, kde propojuje polní cesty VC16, DC121 a také zemědělsky užívané pozemky.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

-

Trasa: Trase je vedena přibližně západním směrem.

Parametry:

šířka:	4,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	asfaltobetonový kryt
délka:	541 m		
podél. sklon:	9,32 % (max.)		

Odvodnění: drenáže a na terén

Zeleň: -

Napojení na silniční síť, či místní komunikace: -

Objekty: propustky, žlaby, -
brody, mosty -

výhybny V8

sjezdy -

železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0.000 00 – VTL plynovod,
KM 0.040 74 – sdělovací vedení podzemní,
KM 0.165 16 – VTL plynovod,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: -

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu byla dokumentace DTR vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: **VC20** **P 4,0/20**
navržená

Účel: Polní cesta (navržená) je situována v jižní části řešeného území KoPÚ, kde propojuje polní cesty DC121, DC130 s intravilánem obce Šenov u Nového Jičína.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

DC121, DC130

Trasa: Trase je vedena přibližně západním směrem.

Parametry:

šířka:	4,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	asfaltobetonový kryt
délka:	593 m		
podél. sklon:	9,8 % (max.)		

Odvodnění: drenáží a na terén

Zeleň: -

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace:

propustky, žlaby,
brody, mosty -

Objekty: výhybny V9
sjezdy -

železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0.007 60 – VN nadzemní el. vedení,
KM 0.015 01 – sdělovací vedení podzemní,
KM 0.105 61 – sdělovací vedení podzemní,
KM 0.117 08 – VTL plynovod,
KM 0.251 01 – vodovod,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: Navrhuje se provést kompletní realizaci polní cesty včetně podkladních a krytových konstrukčních vrstev.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu byla dokumentace DTR vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: **VC21** **P 4,0/20**
navržená

Účel: Polní cesta (navržená) je situována v severovýchodní části řešeného území KoPÚ, kde propojuje polní cesty HC03-R, HC04-R, DC131, DC137 a také zemědělsky užívané pozemky.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

HC03-R, HC04-R, DC131, DC137

Trasa: Trase je vedena přibližně severozápadním směrem.

Parametry:

šířka:	4,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	asfaltobetonový kryt
délka:	1218 m		
podél. sklon:	4,69 % (max.)		

Odvodnění: drenáží a na terén

Zeleň: IP6, IP7

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace:

Objekty: propustky, žlaby, P53-R, P72-R
brody, mosty
výhybny V10, V11, V12, V13
sjezdy HS26-R, HS35-R
železniční přejezdy -

Zařízení TI: meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: Navrhuje se provést kompletní realizaci polní cesty včetně podkladních a krytových konstrukčních vrstev.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu byla dokumentace DTR vyhotovena.

Pozn. -

**Polní cesta: VC22 P 4,0/20
navržená**

Účel: polní cesta (navržená) je situována v jižní části řešeného území KoPÚ, kde propojuje polní cesty HC03-R, DC132 a také zemědělsky užívané pozemky.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

HC03-R, DC132

Trasa: Trase je vedena přibližně jihovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	4,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	asfaltobetonový kryt
délka:	655 m		
podél. sklon:	1,73 % (max.)		

Odvodnění: do HMZ "Nový Jičín B", drenáží a na terén

Zeleň: -

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace:

	propustky, žlaby, brody, mosty	P45-R, P46-R, P47-R, P48-R
<u>Objekty:</u>	výhybny	V14
	sjezdy	-
	železniční přejezdy	-
	KM 0.537 94 – sdělovací vedení podzemní	
	KM 0.541 42 – VTL plynovod	
	KM 0.579 32 – sdělovací vedení podzemní	
<u>Zařízení TI:</u>	KM 0.584 74 – VVN nadzemní el. vedení	
	KM 0.605 23 – sdělovací vedení podzemní	
	KM 0.615 00 – VN nadzemní el. vedení	
	KM 0.639 15 – VN nadzemní el. vedení	
	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	
<u>Návrh:</u>	Navrhuje se provést kompletní realizaci polní cesty včetně podkladních a krytových konstrukčních vrstev.	
<u>Dokumentace DTR:</u>	Pro tuto polní cestu byla dokumentace DTR vyhotovena.	
Pozn.	-	

**Polní cesta: VC23 P 4,0/20
navržená**

Účel: Polní cesta (navržená) je situována v jihovýchodní části řešeného území KoPÚ, kde propojuje polní cesty HC03-R, DC134, DC136, DC138 a také zemědělsky užívané pozemky.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

HC03-R, DC134, DC136, DC138

Trasa: Trase je vedena přibližně severovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	4,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	asfaltobetonový kryt
délka:	780 m		
podél. sklon:	7,34 % (max.)		

Odvodnění: drenáží a na terén

Zeleň: IP11

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

	propustky, žlaby, brody, mosty	P84
<u>Objekty:</u>	výhybny	V15, V16
	sjezdy	-
	železniční přejezdy	-

<u>Zařízení TI:</u>	v blízkosti staničení KM 780 00 se nachází vodovod, polní cesta zasahuje do bezpečnostního pásma VTL plynovodu, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
<u>Návrh:</u>	Navrhuje se provést kompletní realizaci polní cesty včetně podkladních a krytových konstrukčních vrstev.
<u>Dokumentace DTR:</u>	Pro tuto polní cestu byla dokumentace DTR vyhotovena.
Pozn.	KM 0,290 - 0,383 – CHLÚ, KM 0,295 - 0,359 - Výhradní ložisko

3.2.3. Doplnkové polní cesty

Při realizaci doplnkových polních cest je nutné provést zpevnění pro úseky kde podélný sklon překračuje hodnotu 10 %. V těchto úsecích je nutné provést úpravu ze stmelových vrstev - kolejovou úpravu polní cesty s cementobetonovým krytem.

Polní cesta: **DC101-R** **P 3,0/20**
navržená k rekonstrukci

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

-

Trasa: Trase je vedena přibližně jihovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: částečně zpevněný kryt
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	78 m		
podél. sklon:	3,3 % (max.)		

Odvodnění: na terén

Zeleň: -

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

Objekty: propustky, žlaby, -
brody, mosty -
výhybny -
sjezdy -
železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,070 - 0,072 - VN nadzemní,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace – plošná

Návrh: Navržení realizace doplnkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: **DC102-R** **P 3,0/20**
navržená k rekonstrukci

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

DC113

Trasa: Trase je vedena přibližně jižním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající:	travní kryt
rychlost:	20 km/h	návrh:		travní kryt
délka:	490 m			
podél. sklon:	7,7 % (max.)			

Odvodnění: na terén a do SVP2

Zeleň: RBK 536, LBC1

**Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace:** -

Objekty: propustky, žlaby, -
brody, mosty -
výhybny -
sjezdy -
železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,490 - 0,490 - VVN nadzemní,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: **DC103** **P 3,0/20**
stávající – bez rekonstrukce

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

VC12, VC14

Trasa: Trase je vedena přibližně severozápadním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch: stávající:	-
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	182 m		
podél. sklon:	6,7 % (max.)		

Odvodnění: na terén a do CP21Zeleň: -

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace:

Objekty: propustky, žlaby, P15
brody, mosty
výhybny -
sjezdy HS56-R
železniční přejezdy -
KM 0,000 - 0,000 - VTL PLYNOVOD,
KM 0,024 - 0,025 - NN nadzemní,
KM 0,025 - 0,027 - NN nadzemní,
Zařízení TI: KM 0,046 - 0,047 - VTL PLYNOVOD,
KM 0,047 - 0,047 - VTL PLYNOVOD,
KM 0,131 - 0,182 – vodovod,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace – plošná

Návrh: -Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.**Pozn.** HS56-R je prvek PSZ určený k rekonstrukci

Polní cesta: **DC104** **P 3,0/20**
navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

VC16, DC106

Trasa: Trase je vedena přibližně západním směrem.Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch: stávající:	-
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt a dále v úseku nad 10 % podélného sklonu, cementobetonový kryt – kolejová úprava
délka:	42 m		
podél. sklon:	15,7 % (max.)		

Odvodnění: na terénZeleň: -Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

propustky, žlaby, -
brody, mosty -

Objekty: výhybny -
sjezdy -
železniční přejezdy -

Zařízení TI: -Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.**Pozn.** -**Polní cesta: DC105 P 3,0/20
navržená**Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

DC138

Trasa: Trase je vedena přibližně severovýchodním směrem.Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	321 m		
podél. sklon:	5,6 % (max.)		

Odvodnění: na terénZeleň: -Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

propustky, žlaby, -
brody, mosty -

Objekty: výhybny -
sjezdy -
železniční přejezdy -

Zařízení TI: -Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena

Pozn. -

Polní cesta: **DC106** **P 3,0/20**
navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

DC104

Trasa: Trase je vedena přibližně severozápadním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	56 m		
podél. sklon:	10,0 % (max.)		

Odvodnění: na terén

Zeleň: -

**Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace:** -

Objekty: propustky, žlaby, -
brody, mosty -
výhybny -
sjezdy -
železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,001 - 0,003 - sdělovací vedení podzemní

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: **DC107** **P 3,0/20**
navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

DC129

Trasa: Trase je vedena přibližně severním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	89 m		
podél. sklon:	4,8 % (max.)		

Odvodnění: na terénZeleň: RBK 537

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace:

propustky, žlaby, -
 brody, mosty -

Objekty: výhybny -
 sjezdy -
 železniční přejezdy -

Zařízení TI: meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošnáNávrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena**Pozn.** -

Polní cesta: **DC108** **P 3,0/20**
stávající bez rekonstrukce

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

HC04-R, DC109

Trasa: Trase je vedena přibližně západním směrem.Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: travní kryt
rychlost:	20 km/h	návrh:	-
délka:	647 m		
podél. sklon:	2,7 % (max.)		

Odvodnění: na terénZeleň: -

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace:

Objekty: propustky, žlaby, -
 brody, mosty -
 výhybny -

sjezdy -
 železniční přejezdy -
 KM 0,030 - 0,070 - sdělovací vedení podzemní,
 KM 0,318 - 0,321 - VTL PLYNOVOD,
 KM 0,373 - 0,379 - VVN nadzemní,
 KM 0,504 - 0,533 - VVN nadzemní,
 KM 0,507 - 0,509 - VN nadzemní,
 meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
Zařízení TI:
Návrh: -
Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.
Pozn. -

Polní cesta: **DC109** **P 3,0/20**
navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

DC108

Trasa: Trase je vedena přibližně jihozápadním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	521 m		
podél. sklon:	2,8 % (max.)		

Odvodnění: na terén

Zeleň: -

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

propustky, žlaby,
 brody, mosty -
Objekty: výhybny -
 sjezdy -
 železniční přejezdy -
 KM 0,024 - 0,033 - sdělovací vedení podzemní,
 KM 0,193 - 0,198 - VVN nadzemní,
 KM 0,229 - 0,231 - VTL PLYNOVOD,
 KM 0,251 - 0,255 - VVN nadzemní,
Zařízení TI: KM 0,338 - 0,410 – vodovod,
 KM 0,361 - 0,362 - VVN nadzemní,
 KM 0,400 - 0,422 - VN nadzemní, (přeložka sloupu VN)
 meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
 Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Návrh:Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.**Pozn.** -**Polní cesta: DC110 P 3,0/20**Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

DC129

Trasa: Trase je vedena přibližně severním směrem.Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající:	-
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt	
délka:	30 m			
podél. sklon:	3,9 % (max.)			

Odvodnění: na terénZeleň: -Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

propustky, žlaby, -
brody, mosty -
Objekty: výhybny -
sjezdy -
železniční přejezdy -

Zařízení TI: meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošnáNávrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.**Pozn.** -**Polní cesta: DC111 P 3,0/20
navržená**Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

-

Trasa: Trase je vedena přibližně jihovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch: stávající:	-
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	159 m		
podél. sklon:	1,2 % (max.)		

Odvodnění: na terénZeleň: IP13

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace:

propustky, žlaby,
brody, mosty

-

Objekty: výhybny

-

sjezdy

-

železniční přejezdy

-

KM 0,045 - 0,051 - VN nadzemní,

Zařízení TI: KM 0,114 - 0,130 - VVN nadzemní,
ochranné pásmo kanalizace

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.**Pozn.** -

**Polní cesta: DC112 P 3,0/20
navržená**

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

VC17

Trasa: Trase je vedena přibližně jihozápadním směrem.Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch: stávající:	-
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt a dále v úseku nad 10 % podélného sklonu, cementobetonový kryt – kolejová úprava
délka:	139 m		
podél. sklon:	11,1 % (max.)		

Odvodnění: na terénZeleň: -

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

Objekty: propustky, žlaby, -
brody, mosty -
výhybny -
sjezdy HS3-R
železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,000 - 0,002 – vodovod,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. svahové nestability přírodního původu, dočasně uklidněná

Polní cesta: **DC113** **P 3,0/20**
navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

DC102-R

Trasa: Trase je vedena přibližně severozápadním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt, při napojení na silnici je uvažováno se zpevněním z asfaltobetonu v délce 20 m
délka:	1767 m		
podél. sklon:	10 % (max.)		

Odvodnění: na terén a do SVP2

Zeleň: RBK 536, RBK 537, LBC1

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: KM 0,000 - III/05715

Objekty: propustky, žlaby, P1-R, P82
brody, mosty -
výhybny -
sjezdy HS1-R
železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,003 - 0,003 - sdělovací vedení podzemní,
KM 0,062 - 0,062 - VVN nadzemní,
KM 0,207 - 0,211 – vodovod,

KM 0,594 - 0,602 - meliorační zařízení, zatrubněné stávající HMZ2 ID 4020000003 – 11201000,
 KM 0,603 - 0,627 - meliorační zařízení zatrubněné stávající HMZ2 ID 4020000003 – 11201000,
 KM 0,984 - 0,989 – vodovod,
 KM 1,765 - 1,767 - VVN nadzemní,
 meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace – plošná

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: **DC114** **P 3,0/20**
navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

-

Trasa: Trase je vedena přibližně severním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch: stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh: travní kryt, při napojení na silnici je uvažováno se zpevněním z asfaltobetonu v délce 20 m, a dále v úseku nad 10 % podélného sklonu, cementobetonový kryt – kolejová úprava
délka:	631 m	
podél. sklon:	14,0 % (max.)	

Odvodnění: na terén

Zeleň: LBC1, RBK 537

Napojení na silniční síť, či místní komunikace: 3,0/20

Objekty: propustky, žlaby, brody, mosty P88, Z2-R
 výhybny -
 sjezdy HS5-R
 železniční přejezdy ZP2

Zařízení TI: KM 0,000 - 0,000 – vodovod,
 KM 0,000 - 0,000 - VTL PLYNOVOD,
 KM 0,000 - 0,000 - NN nadzemní,
 KM 0,000 - 0,000 - VN nadzemní,
 KM 0,000 - 0,000 - sdělovací vedení podzemní,
 KM 0,000 - 0,385 - sdělovací vedení podzemní,
 KM 0,003 - 0,006 - sdělovací vedení podzemní,
 KM 0,029 - 0,034 - VVN nadzemní,
 KM 0,060 - 0,061 - VVN nadzemní,
 KM 0,380 - 0,385 - sdělovací vedení podzemní,
 KM 0,595 - 0,599 - VVN nadzemní,
 meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: **DC115** **P 3,0/20**
navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

VC18 a DC118

Trasa: Trase je vedena přibližně severovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	723 m		
podél. sklon:	2,9 % (max.)		

Odvodnění: na terén

Zeleň: -

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace:

propustky, žlaby,
brody, mosty

BR1

Objekty: výhybny -
 sjezdy -
 železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,568 - 0,568 - VTL PLYNOVOD,
 meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: **DC116** **P 3,0/20**

navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

VC14, VC18

Trasa: Trase je vedena přibližně jihovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch: stávající:	-
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt a dále v úseku nad 10 % podélného sklonu, cementobetonový kryt – kolejová úprava
délka:	1159 m		
podél. sklon:	20,0 % (max.)		

Odvodnění: na terén

Zeleň: -

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

Objekty: propustky, žlaby, -
brody, mosty -
výhybny -
sjezdy -
železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,522 - 0,526 - VTL PLYNOVOD,
KM 0,549 - 0,555 - VTL PLYNOVOD,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. KM 0,000 - 0,317 - svahové nestability přírodního původu, dočasně uklidněná

Polní cesta: **DC117** **P 3,0/20**

navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

DC121

Trasa: Trase je vedena přibližně východním směrem.

šířka:	3,0 m	povrch: stávající:	-
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt a dále v úseku nad 10 % podélného sklonu, cementobetonový kryt – kolejová úprava
délka:	392 m		
podél. sklon:	11,8 % (max.)		

Odvodnění: na terén

Zeleň: -

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

Objekty: propustky, žlaby, -
brody, mosty -
výhybny -
sjezdy -
železniční přejezdy -
KM 0,384 - 0,384 - sdělovací vedení podzemní,
KM 0,392 - 0,392 - sdělovací vedení podzemní,
KM 0,392 - 0,392 - sdělovací vedení podzemní,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: DC118 P 3,0/20

navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

VC18

Trasa: Trase je vedena přibližně severovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch: stávající:	-
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	971 m		
podél. sklon:	6,7 % (max.)		

Odvodnění: na terénZeleň: -Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

Objekty: propustky, žlaby, -
brody, mosty -
výhybny -
sjezdy HS16-R
železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,471 - 0,472 - VTL PLYNOVOD,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošnáNávrh: -Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.**Pozn.** -**Polní cesta: DC119 P 3,0/20
navržená**Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

VC13-R, VC18, DC122

Trasa: Trase je vedena přibližně jihovýchodním směrem.Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	1173 m		
podél. sklon:	6,6 % (max.)		

Odvodnění: do vodního toku, na terénZeleň: -Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

Objekty: propustky, žlaby, -
brody, mosty -
výhybny -
sjezdy -
železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,369 - 0,375 – vodovod,
KM 0,370 - 0,373 – vodovod,
KM 0,371 - 0,375 – vodovod,
KM 0,375 - 0,375 – vodovod,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: **DC120** **P 3,0/20**
navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

DC123

Trasa: Trase je vedena přibližně jihovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	974 m		
podél. sklon:	9,1 % (max.)		

Odvodnění: na terén a do SVP1 a vodního toku

Zeleň: -

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

Objekty: propustky, žlaby, P85, P20-R
brody, mosty
výhybny -
sjezdy HS14-R
železniční přejezdy -
KM 0,119 - 0,130 - VN nadzemní,
KM 0,136 - 0,142 - NN nadzemní,
Zařízení TI: KM 0,136 - 0,142 - sdělovací vedení nadzemní,
KM 0,283 - 0,284 - VTL PLYNOVOD,
KM 0,377 - 0,378 - VTL PLYNOVOD,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: DC121 P 3,0/20**navržená**

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

VC13-R, VC18, VC19, VC20, DC117, DC119

Trasa: Trase je vedena přibližně jihozápadním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	1203 m		
podél. sklon:	6,2 % (max.)		

Odvodnění: do HOZ, IDVT 10214594

Zeleň: IP1

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

Objekty: propustky, žlaby, -
brody, mosty -
výhybny -
sjezdy -
železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 1,200 - 1,202 – vodovod,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: DC122 P 3,0/20**navržená**

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

DC119

Trasa: Trase je vedena přibližně severozápadním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	852 m		
podél. sklon:	2,2 % (max.)		

Odvodnění: do vodního toku, na terén

Zeleň: -

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

Objekty: propustky, žlaby, P19-R, P74-R
brody, mosty
výhybny -
sjezdy HS18-R
železniční přejezdy -
KM 0,002 - 0,003 – vodovod,
KM 0,003 - 0,008 – vodovod,
KM 0,036 - 0,041 – vodovod,
KM 0,043 - 0,044 – vodovod,
Zařízení TI: KM 0,820 - 0,837 – vodovod,
KM 0,823 - 0,837 – vodovod,
KM 0,836 - 0,836 – vodovod,
KM 0,843 - 0,851 – vodovod,
KM 0,844 - 0,852 – vodovod,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

**Polní cesta: DC123 P 3,0/20
navržená**

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

DC120

Trasa: Trase je vedena přibližně jihozápadním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt, při napojení na silnici je uvažováno se zpevněním z asfaltobetonu v délce 20 m
délka:	488 m		
podél. sklon:	9,5 % (max.)		

Odvodnění: na terénZeleň: -

Napojení na silniční síť, či místní komunikace: KM 0,000 – III/05715

Objekty: propustky, žlaby, brody, mosty P83
výhybny -
sjezdy HS6-R, HS51-R
železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,240 - 0,240 - VN nadzemní,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.**Pozn.** KM 0,393 - 0,456 - svahové nestability přírodního původu, dočasně uklidněná

**Polní cesta: DC124 P 3,0/20
navržená**

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

-

Trasa: Trase je vedena přibližně jihozápadním směrem.Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt, při napojení na silnici je uvažováno se zpevněním z asfaltobetonu v délce 20 m
délka:	247 m		
podél. sklon:	4,2 % (max.)		

Odvodnění: na terénZeleň: KM 0,242 - 0,247 - Porost kolem žel, tratě

Napojení na silniční síť, či místní komunikace: KM 0,000 – III/05715

Objekty: propustky, žlaby, brody, mosty P6-R, Z5
výhybny -
sjezdy HS9-R
železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,048 - 0,052 – vodovod, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

**Polní cesta: DC125 P 3,0/20
navržená**

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

DC126

Trasa: Trase je vedena přibližně severním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající:	-
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt	
délka:	148 m			
podél. sklon:	1,1 % (max.)			

Odvodnění: na terén

Zeleň: LBC 4

Napojení na silniční síť, či místní komunikace: -

Objekty: propustky, žlaby, brody, mosty -
výhybny -
sjezdy -
železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,026 - 0,026 - VTL PLYNOVOD,
KM 0,056 - 0,057 - VTL PLYNOVOD,
KM 0,123 - 0,128 - VVN nadzemní

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: **DC126** **P 3,0/20**
navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

DC125

Trasa: Trase je vedena přibližně severovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch: stávající:	-
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt, při napojení na silnici je uvažováno se zpevněním z asfaltobetonu v délce 20 m
délka:	261 m		
podél. sklon:	2,2 % (max.)		

Odvodnění: na terén

Zeleň: -

Napojení na silniční síť, či místní komunikace: KM 0,000 - III/05715

Objekty: propustky, žlaby, brody, mosty -
výhybny -
sjezdy HS58
železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,000 - 0,003 – vodovod,
KM 0,003 - 0,004 - VN nadzemní,
KM 0,010 - 0,010 - sdělovací vedení podzemní,
KM 0,071 - 0,081 - VN nadzemní

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: **DC127** **P 3,0/20**
navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

HC05-R

Trasa: Trase je vedena přibližně jihovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	284 m		
podél. sklon:	1,1 % (max.)		

Odvodnění: na terén

Zeleň: LBC 5, RBK 537

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace:

propustky, žlaby,
brody, mosty P26-R

Objekty: výhybny -
sjezdy HS49-R
železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,019 - 0,024 - VN nadzemní,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

**Polní cesta: DC128 P 3,0/20
navržená**

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

HC04-R

Trasa: Trase je vedena přibližně severozápadním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	182 m		
podél. sklon:	1,7 % (max.)		

Odvodnění: na terén

Zeleň: LBC 6

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

Objekty: propustky, žlaby, -
brody, mosty -
výhybny -
sjezdy -
železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,000 - 0,000 - sdělovací vedení podzemní,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: **DC129** **P 3,0/20**

navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

HC04-R, DC107, DC110, DC129, DC137

Trasa: Trase je vedena přibližně severovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	1309 m		
podél. sklon:	3,3 % (max.)		

Odvodnění: do vodního toku, na terén

Zeleň: LBC 6, LBC 7, RBK 537

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

Objekty: propustky, žlaby, P87
brody, mosty -
výhybny -
sjezdy HS25-R
železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,000 - 0,014 - sdělovací vedení podzemní,
KM 1,258 - 1,258 - VTL PLYNOVOD,
KM 1,272 - 1,272 - VTL PLYNOVOD,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace – plošná
Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Návrh:Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.**Pozn.** -**Polní cesta: DC130 P 3,0/20****navržená**Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

VC20

Trasa: Trase je vedena přibližně jižním směrem.Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	262 m		
podél. sklon:	8,7 % (max.)		

Odvodnění: na terénZeleň: -
Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

Objekty:

propustky, žlaby,	-
brody, mosty	-
výhybny	-
sjezdy	-
železniční přejezdy	-

Zařízení TI: KM 0,210 - 0,213 - VN nadzemní,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace – plošná
Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.**Pozn.** -

Polní cesta: **DC131** **P 3,0/20**
navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

VC21

Trasa: Trase je vedena přibližně jihovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající:	-
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt	
délka:	454 m			
podél. sklon:	4,2 % (max.)			

Odvodnění: na terén

Zeleň: -

**Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace:** -

propustky, žlaby,
brody, mosty P50-R

Objekty: výhybny -
sjezdy -
železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,308 - 0,310 – vodovod,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: -

Pozn. -

Polní cesta: **DC132** **P 3,0/20**
navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

VC22

Trasa: Trase je vedena přibližně jihozápadním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	260 m		
podél. sklon:	2,5 % (max.)		

Odvodnění: na terénZeleň: -

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace:

propustky, žlaby,
brody, mosty -

Objekty: výhybny -
sjezdy -
železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,141 - 0,141 - VTL PLYNOVOD,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace – plošná

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: **DC133** **P 3,0/20**
navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

HC03-R

Trasa: Trase je vedena přibližně jihovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	871 m		
podél. sklon:	4,2 % (max.)		

Odvodnění: na terénZeleň: -

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace:

Objekty: propustky, žlaby, -

brody, mosty

výhybny -

sjezdy -

železniční přejezdy -

KM 0,372 - 0,372 – vodovod,

KM 0,833 - 0,834 - VTL PLYNOVOD,

Zařízení TI: KM 0,860 - 0,861 - VTL PLYNOVOD,

KM 0,863 - 0,870 – vodovod,

meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace – plošná

Návrh:

Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR:

Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn.

-

Polní cesta:**DC134****P 3,0/20****navržená**Účel:

Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

VC11, VC23

Trasa:

Trase je vedena přibližně jihovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch: stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh: travní kryt
délka:	435 m	
podél. sklon:	10,0 % (max.)	

Odvodnění:

na terén

Zeleň:

-

Napojení nasilniční síť, čimístníkommunikace:

propustky, žlaby,

brody, mosty -

Objekty:

výhybny -

sjezdy -

železniční přejezdy -

KM 0,384 - 0,386 - VVN nadzemní,

KM 0,427 - 0,428 - sdělovací vedení podzemní,

Zařízení TI:

KM 0,432 - 0,434 - VTL PLYNOVOD,

meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace – plošná

Návrh:

Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. KM 0,000 - 0,363 - Výhradní ložisko, KM 0,000 - 0,356 - CHLÚ

Polní cesta: **DC135** **P 3,0/20**

navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

VC11

Trasa: Trase je vedena přibližně východním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	156 m		
podél. sklon:	4,3 % (max.)		

Odvodnění: na terén

Zeleň: -

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

Objekty: propustky, žlaby, -
brody, mosty -
výhybny -
sjezdy -
železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,016 - 0,018 - VTL PLYNOVOD,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace – plošná

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

Polní cesta: **DC136** **P 3,0/20**

navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

VC23

Trasa: Trase je vedena přibližně jihovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	178 m		
podél. sklon:	3,0 % (max.)		

Odvodnění: na terénZeleň: RBC 211, RBK 537

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace:

propustky, žlaby,
 brody, mosty -

Objekty: výhybny -
 sjezdy -
 železniční přejezdy -

Zařízení TI: KM 0,001 - 0,005 – vodovod,
 KM 0,009 - 0,011 - VTL PLYNOVOD,
 meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.**Pozn.** -

Polní cesta: **DC137** **P 3,0/20**
navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

VC21, DC129, DC138

Trasa: Trase je vedena přibližně jihozápadním směrem.Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	789 m		
podél. sklon:	3,0 % (max.)		

Odvodnění: na terénZeleň: LBC 7, IP5, RBK 537

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace:

propustky, žlaby, -
brody, mosty -
Objekty: výhybny -
sjezdy -
železniční přejezdy -
Zařízení TI: meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.
Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.
Pozn. -

Polní cesta: DC138 P 3,0/20**navržená**

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

VC23, DC105, DC137,

Trasa: Trase je vedena přibližně jihovýchodním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch:	stávající: -
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt
délka:	1123 m		
podél. sklon:	4,5 % (max.)		

Odvodnění: na terén

Zeleň: IP4, RBK 537

Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace: -

propustky, žlaby, -
brody, mosty -
Objekty: výhybny -
sjezdy -
železniční přejezdy -
Zařízení TI: meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.
Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.
Pozn. KM 1,104 - 1,117 – CHLÚ, KM 1,110 - 1,117 - Výhradní ložisko

Polní cesta: **DC139** **P 3,0/20**
navržená

Účel: Polní cesta (sezónní) je navržena z důvodu zpřístupnění zemědělských či vlastnických pozemků.

Na polní cestu se dále napojují tyto polní cesty:

-

Trasa: Trase je vedena přibližně severním směrem.

Parametry:

šířka:	3,0 m	povrch: stávající:	-
rychlost:	20 km/h	návrh:	travní kryt a dále v úseku nad 10 % podélného sklonu, cementobetonový kryt – kolejová úprava, při napojení na silnici je uvažováno se zpevněním z asfaltobetonu v délce 20 m
délka:	667 m		
podél. sklon:	14,3 % (max.)		

Odvodnění: na terén

Zeleň: LBC 4, RBK 537

**Napojení na
silniční síť, či
místní
komunikace:** KM 0,000 – III/05715

Objekty: propustky, žlaby, -
brody, mosty -
výhybny -
sjezdy HS8-R
železniční přejezdy -
KM 0,002 - 0,002 – vodovod,
KM 0,007 - 0,010 - sdělovací vedení podzemní,
KM 0,041 - 0,041 - VTL PLYNOVOD,
Zařízení TI: KM 0,132 - 0,133 - VVN nadzemní,
KM 0,173 - 0,174 - VVN nadzemní,
meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace – plošná

Návrh: Navržení realizace doplňkové polní cesty urovnáním terénu a osetím.

Dokumentace DTR: Pro tuto polní cestu nebyla vyhotovena.

Pozn. -

3.2.4. Konstrukce tělesa zpevněných polních cest

Na základě předpokládaných intenzit užívání a zatížení navrhovaných polních cest se uvažuje s návrhem konstrukcí se zpevněnými podkladními vrstvami a krytovými vrstvami s užitím asfaltobetonu, cementobetonu – kolejové úpravy, anebo travním krytem či zatravněním. Uvedené konstrukce tělesa zpevněných cest jsou pouze doporučením.

Kryt z asfaltobetonu

Návrh dle katalogového listu PN 4-1

Asfaltový beton pro ohrusné vrstvy	ACO 11	40	ČSN EN 13 108-1
Spojovací asfaltový postřik		0,7 kg/m ²	ČSN 73 6129
Asfaltový beton pro podkladní vrstvy	ACP 16+	80	ČSN EN 13 108-1
Infiltrační asfaltový postřik		2,0 kg/m ²	ČSN 73 6129
Štěrkodrt' tř. A	ŠD _A	150	ČSN 73 6126 - 1
Štěrkodrt' tř. A	ŠD _A	200	ČSN 73 6126 - 1

celkem 470 mm

dle TP změna č. 2 Katalog vozovek polních cest (MZe ČR, 2011) a příslušných ČSN.

Hutnění pláně min Edef 2, 30 MPa dle ČSN 73 6109.

Po obnažení pláně vozovky polních cest bude proveden hutnicí pokus za účelem ověření míry zhutnění v závislosti na počtu pojezdů hutnicího mechanismu a statická zatěžovací zkouška. Bude přizván inženýrský geolog, který provede posouzení únosnosti a stability podloží. Při zjištění neúnosnosti, případně nestability, podloží bude únosnost podpořena vhodnými geotechnickými opatřeními (např. užití geotextilie, vápenná stabilizace aj.).

Kolejová cesta

Návrh dle katalogového listu PT 4-1

Cementobetonový kryt	CB III	180	ČSN EN 13 043
Směs stmelená cementem	SC C _{8/10}	130	ČSN 73 6123-1 ČSN EN 13877-1, 2
Štěrkodrt' tř. A	ŠD _A	150	ČSN 73 6126 - 1

celkem 460 mm

dle TP změna č. 2 Katalog vozovek polních cest (MZe ČR, 2011) a příslušných ČSN.

Hutnění pláně min Edef 2, 45 MPa dle ČSN 73 6109.

Případně je možné použít i skladbu, ve které budou tvořit pojízdnou vrstvu silniční dílce.

Návrh dle katalogového listu PD 5-2

Silniční dílce	CD	180	ČSN 73 6131
Ložní vrstva silničních dílců	L	50	
Štěrkodrt' tř. B	ŠD _B	150	ČSN 73 6126 - 1

celkem 420 mm

dle TP změna č. 2 Katalog vozovek polních cest (MZe ČR, 2011) a příslušných ČSN.

Hutnění pláně min Edef 2, 45 MPa dle ČSN 73 6109.

Případně je možné použít i skladbu, ve které budou tvořit pojízdnou vrstvu prefabrikáty.

Návrh dle katalogového listu PD 5-1

Silniční dílce	DL I	80	ČSN 73 6131
Ložní vrstva silničních dílců	L	50	
Vibrovaný štěrk	VŠ	170	ČSN 73 6126-2
Štěrkodrt' tř. B	ŠD _B	150	ČSN 73 6126 - 1

celkem 440 mm

dle TP změna č. 2 Katalog vozovek polních cest (MZe ČR, 2011) a příslušných ČSN.

Hutnění pláň min Edef 2, 45 MPa dle ČSN 73 6109.

Finální skladbu vozovky pro kolejovou úpravu cesty je vhodné vybrat až podle konečných požadavků při tvorbě realizační dokumentace. Na typ skladby, respektive pojízdné vrstvy má vliv lokalita cesty, technické možnosti výstavby a morfologie lokality.

Po obnažení pláň vozovky polních cest bude proveden hutnicí pokus za účelem ověření míry zhutnění v závislosti na počtu pojezdů hutnicího mechanismu a statická zatěžovací zkouška. Bude přizván inženýrský geolog, který provede posouzení únosnosti a stability podloží. Při zjištění neúnosnosti, případně nestability, podloží bude únosnost podpořena vhodnými geotechnickými opatřeními (např. užití geotextilie, vápenná stabilizace aj.).

Zatravněný kryt

Návrh dle katalogového listu PN 6-6

Zatravněná vrstva	ZV	50	
Vibrovaná štěrka	VŠ	150	ČSN 73 6126 – 2
Štěrkodrt' tř. B	ŠD _B	150	ČSN 73 6126 - 1

celkem 350 mm

dle TP změna č. 2 Katalog vozovek polních cest (MZe ČR, 2011) a příslušných ČSN.

Hutnění pláň min Edef 2, 45 MPa dle ČSN 73 6109.

Po obnažení pláň vozovky polních cest bude proveden hutnicí pokus za účelem ověření míry zhutnění v závislosti na počtu pojezdů hutnicího mechanismu a statická zatěžovací zkouška. Bude přizván inženýrský geolog, který provede posouzení únosnosti a stability podloží. Při zjištění neúnosnosti, případně nestability podloží, bude únosnost podpořena vhodnými geotechnickými opatřeními (např. užití geotextilie, vápenná stabilizace aj.).

Travnaté polní cesty

U zatravněných polních cest nedojde k užití zpevněných podkladních vrstev. Provede se pouze urovňování a zhutnění stávajícího terénu do požadovaných sklonů a osetí koruny vozovky speciální travní směsí. Případně se na krytovou vrstvu rozprostře vrstva humusové zeminy, která se oseje travní směsí a zaválcuje se do ní štěrka zrnitosti 16/22 (dle TP 153 v poměru 6:1).

3.3. Objekty na cestní síti

3.3.1. Trubní propustky

Návrh dimenze nových trubních propustků u polních cest vychází z ustanovení § 12 odst. 2 vyhlášky 104/1997 Sb. v platném znění, kterou se provádí zákon o pozemních komunikacích, kde jsou stanoveny tyto jmenovité světlosti trub:

- 400 mm pro délku propustku do 6,0 m
- 600 mm pro délku propustku od 6,0 m do 10,0 m a pro délku propustku přes 10,0 m při sklonu propustku nad 2 %
- 800 mm pro délku propustku přes 10,0 m při sklonu propustku do 2 %

Přičemž u propustků určených k rekonstrukci bylo v exponovanějších lokalitách přistoupeno k návrhu větších dimenzí.

V prováděcí dokumentaci pro stavební povolení je nutné provedení opětovných podrobných hydrotechnických výpočtů (v odůvodněných případech na základě údajů Českého hydrometeorologického ústavu) tak, aby byla zajištěna optimální světlost trub u jednotlivých propustků (v případě nutnosti je možné použití rámového propustku). V odůvodněných případech lze (v případě napojení na silnici III. třídy, po projednání se správcem komunikace) navrženou dimenzi propustku snížit (snížení je možno provést pouze na základě podrobných hydrotechnických výpočtů) a minimalizovat tak náklady na realizaci.

Na základě posouzení aktuálního stavu při zpracování realizační dokumentace lze zvážit možnost rekonstrukce, v zájmovém území se nalézají několik stávajících propustků, které svou funkci neplní z důvodu zanesení sedimenty – tyto propustky bude nutno pročistit a tím obnovit jejich funkci v systému odvodnění dílčích komunikací.

V rámci pozemkové úpravy bylo v rámci KoPÚ Šenov u Nového Jičína zjištěno či navrženo celkem 89 propustků, z toho je 8 propustků nově navrženo, 39 stávajících propustků (bez rekonstrukce) a 42 propustků navržených k rekonstrukci. Počet navržených propustků se na základě projekčních prací může změnit.

V kapitolách níže jsou uvedeny hydrologické výpočty (modifikovanou metodou CN křivek v programu DesQ) a hydrotechnické výpočty včetně posouzení kapacity propustků.

3.3.2. Mostky

V rámci KoPÚ Šenov u Nového Jičína je pouze jeden most situován v rámci řešeného území. Jedná se o most M1, který je součástí silnice III/05715.

3.3.3. Hospodářské sjezdy

V rámci řešeného území KoPÚ je evidováno celkem 58 sjezdů. Celkem 13 sjezdů je ponecháno v původním stavu (bez rekonstrukce), 1 sjezd je nově navrženo, 40 stávajících sjezdů je navrženo k rekonstrukci a 4 sjezdy jsou navrženy ke zrušení.

V případě potřeby zajištění přístupu na zemědělské pozemky z hlavních polních cest a silnic je předpokládáno, že budou hospodářské sjezdy zbudovány v místech napojení vedlejších a doplňkových polních cest (i v případě, že dotčená vedlejší nebo doplňková polní cesta nebude zbudována). V jiných místech lze hospodářský sjezd zbudovat pouze výjimečně po projednání s vlastníky přilehlých pozemků (pokud není dostatečná šířka pozemku hlavní polní cesty). Hospodářské sjezdy je nutno budovat dle stejných pravidel jako trubní propustky i s ohledem na řešení odtokových poměrů z území.

3.3.4. Příčné žlaby

V rámci KoPÚ je evidováno 5 příčných žlabů sloužících k odvodnění polních cest a k odvodnění železničního tělesa – Z3. Z1 a Z3 jsou příčné žlaby (bez rekonstrukce), Z2-R a Z4-R jsou příčné žlaby určené k rekonstrukci a Z5 je nově navržený příčný žlab.

3.3.5. Brody

V rámci KoPÚ jsou evidovány pouze 2 brody (BR1 a BR2). Brod BR1 není určen k rekonstrukci a brod BR2 je nahrazen trubním propustkem P81.

3.3.6. Hydrologické výpočty propustků

V rámci této kapitoly jsou níže uvedeny výpočty hydrologické (modifikovanou metodou CN křivek v programu DesQ) a hydrotechnické (dle „Hydrauliky pre stavebných inženýrov, Masiar - Kamenský 1985“) Hydrologické výpočty byly provedeny za účelem zjištění maximálního odtoku z jednotlivých dílčích povodí. Základní výpočet byl proveden na návrhovou přívalovou srážku metodou čísel odtokových křivek CN v modifikaci modelu DesQ dle Hrádky. Výpočet metodou čísel odtokových křivek CN využívá dvou základních zjednodušení, předpokladů:

- svah je zasažen „výpočtovým“ deštěm konstantní intenzity v době jeho trvání
- přírodní svah je schematizován rovinnou plochou, obecně ve tvaru rovnoběžníku (kosodélník, kosočtverec, obdélník, čtverec), sklon dráhy svahového odtoku je průměrný sklon přírodního svahu)

Maximální průtoky Q_N jsou ovlivňovány příčinnými srážkami a charakteristikami povodí:

- geometrické charakteristiky,
- sklonové poměry,
- geologické a půdní poměry,
- způsob využívání pozemků,
- vegetační kryt,
- agrotechnické zásahy,
- protierozní opatření.

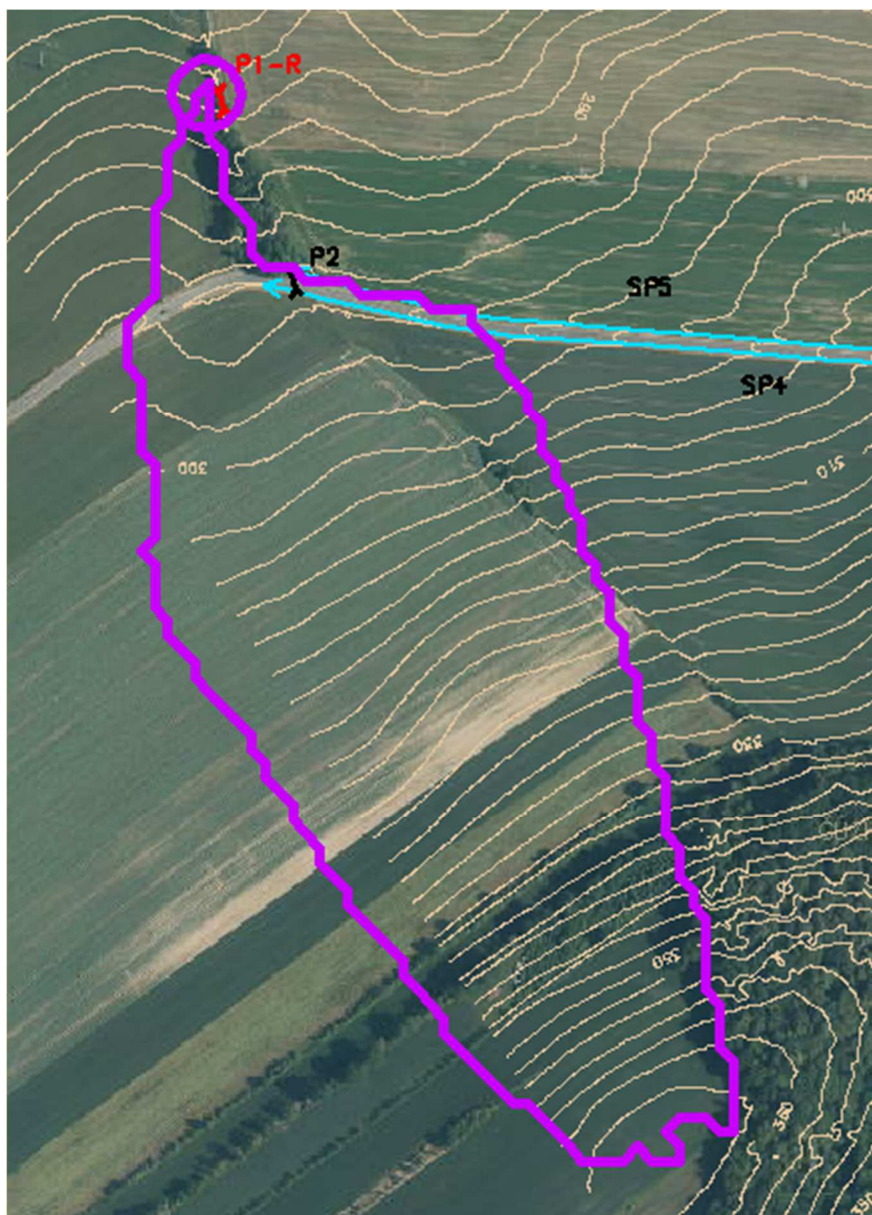
Maximální průtok v údolnici je odezvou na maximální přítok ze svahů, který je ovlivňován výše uvedenými charakteristikami svahů povodí.

Hydrologické výpočty byly provedeny za účelem zjištění maximálního odtoku z jednotlivých dílčích povodí. Pomocí programu hydrologického modelu DesQ – verze 6.0, Hrádek (1998) byly v kritických profilech vypočteny N-leté objemy, tvary povodňových vln a kulminační průtoky, vyvolané maximálním N-letým jednodenním srážkovým úhrnem. Zmíněná verze umožňuje výpočet maximálního odtoku z povodí, tvořeného dvěma svahy. Metodika předpokládá schematizaci přírodního povodí, které se nahrazuje jedním nebo více modelovými povodími. Modelové povodí má tvar otevřené knihy s rovinnými svahy.

Čísla CN křivek vycházejí z průměru hydrologických (špatných či dobrých) podmínek v závislosti na pěstovaných kulturách, způsobu hospodaření a půdních poměrech.

Výška srážky z přívalového deště v mm (hodnota maximálního denního úhrnu srážek s pravděpodobností opakování 100 roků byla převzata ze **srážkoměrné stanice Nový Jičín**).

VÝPOČET POVODÍ P1-R, N=100



VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Levý svah	Pravý svah	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ		73	74,5	[...]
R _p	potenciální retence povodí		93,8	86,9	[mm]
L _s	průměrná délka svahu		0,25	0,12	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku		0,29	0,14	[km]
Kritický déšť					
t _{dk}	doba trvání deště		74	42	[min]
i _{dk}	intenzita deště		1,187	1,87	[mm.min ⁻¹]
H _{dk}	výška deště		87,8	78,6	[mm]
t _{1dk}	doba bezodtokové fáze		16	9	[min]

t_{spk}	doba trvání přítoku		58	33	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku		0,505	0,766 ¹⁾	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku		29,3	25,3	[mm]

Výpočtový déšť

t_d	doba trvání deště	74			[min]
i_d	intenzita deště	1,187			[mm.min ⁻¹] ¹⁾
H_d	výška deště	87,8			[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	15	16	15	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku		58	59	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku		0,505	0,534 ¹⁾	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku		29,3	31,5	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace		58	39	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}		0,506	0,538 ¹⁾	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku		29,3	31,5	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu		0,505	0,534 ¹⁾	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	2,48	1,63	0,846	[m³.s⁻¹]

Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm

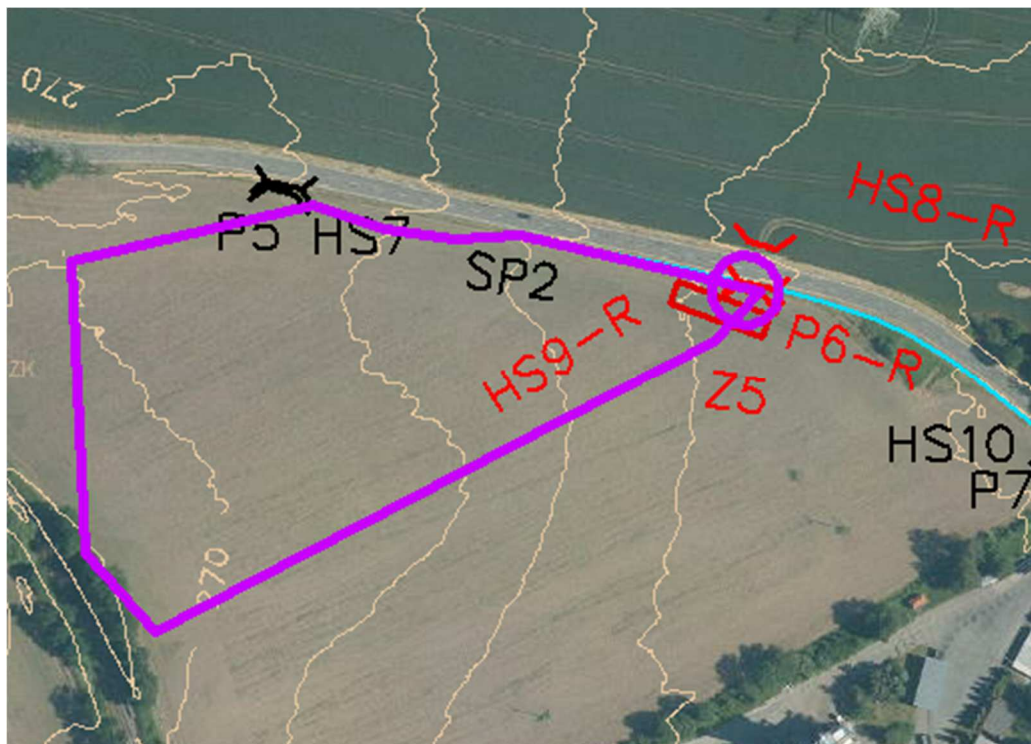
W_{PVT}	objem povodňové vlny	8,68	5,68	3	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	58	58	39	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	116	116	72	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	0	20	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	174	174	131	[min]

Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}

W_{PVT}	objem povodňové vlny	13,8	9,06	4,71	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	58	58	39	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	219	219	167	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	0	20	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	277	277	226	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0,522	0,853	1,29	1,92	2,48	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	3,96	5,07	6,25	7,65	8,68	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	7,36	9,2	10,8	12,4	13,8	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ P6-R, N=100

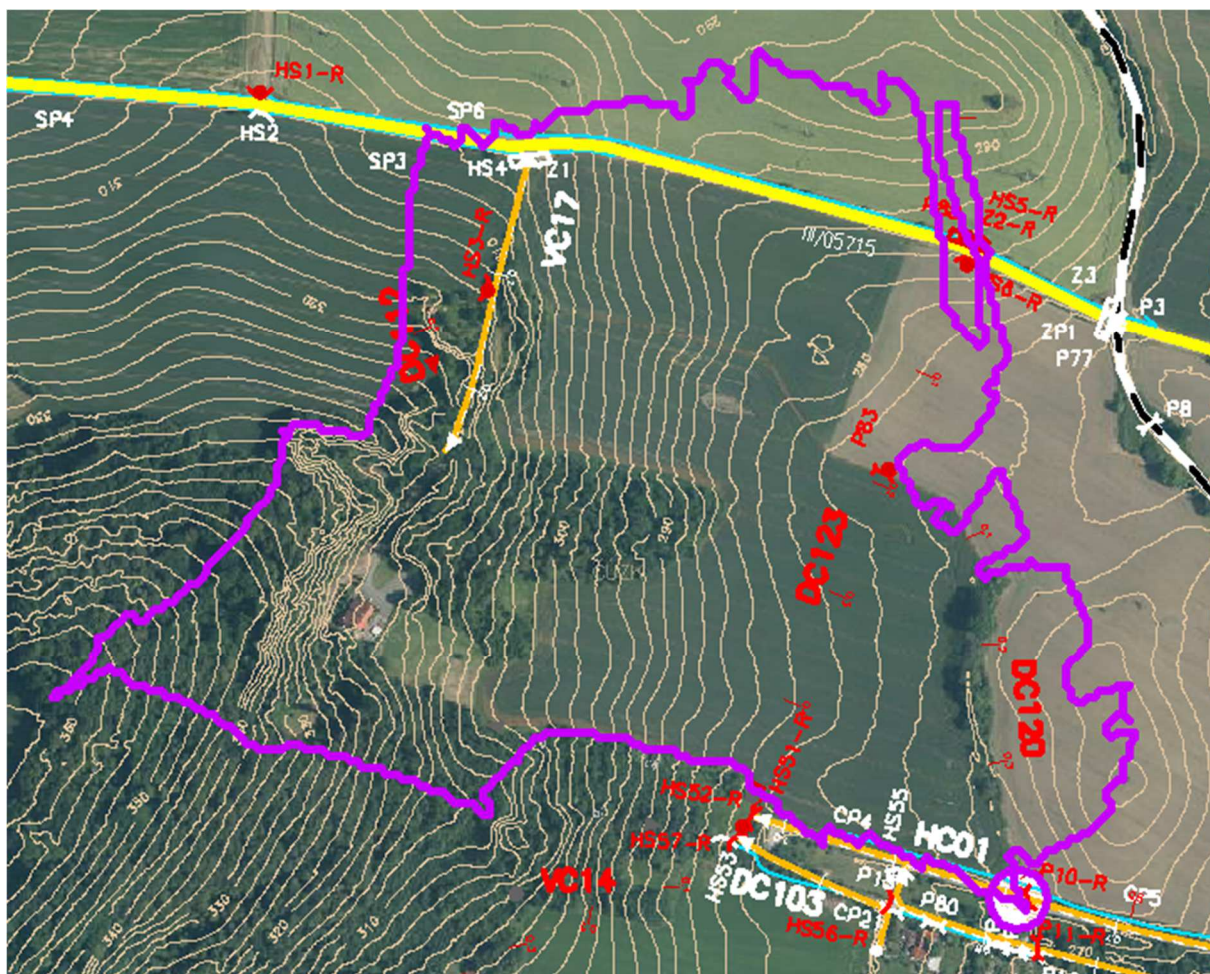


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	74,9	[...]
R _p	potenciální retence povodí	85	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	0,19	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0,2	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	56	[min]
i _{dk}	intenzita deště	1,485	¹⁾ [mm.min ⁻¹]
H _{dk}	výška deště	83,1	[mm]
t _{1dk}	doba bezodtokové fáze	11	[min]
t _{spk}	doba trvání přítoku	45	[min]
i _{spk}	intenzita přítoku	0,643	¹⁾ [mm.min ⁻¹]
H _{spk}	výška přítoku	28,9	[mm]
Výpočtový déšť			
t _d	doba trvání deště	56	[min]
i _d	intenzita deště	1,485	¹⁾ [mm.min ⁻¹]
H _d	výška deště	83,1	[mm]
t ₁	doba trvání bezodtokové fáze	11	[min]
t _{sp}	doba trvání přítoku	45	[min]

i_{sp}	intenzita přítoku	0,643	$[mm.min^{-1}]$
H_{sp}	výška přítoku	28,9	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	45	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	0,643	$[mm.min^{-1}]$
H_{so}	výška odtoku	28,9	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	0,643	$[mm.min^{-1}]$
Q_{max}	maximální průtok	0,912	$[m^3.s^{-1}]$
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	2,46	$[10^3.m^3]$
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	45	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	84	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	129	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	4,28	$[10^3.m^3]$
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	45	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	177	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	222	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0,192	0,315	0,475	0,707	0,912	$[m^3.s^{-1}]$
W_{PVT}	1,13	1,44	1,77	2,16	2,46	$[10^3.m^3]$
$W_{PVT,1d}$	2,26	2,83	3,32	3,84	4,28	$[10^3.m^3]$

VÝPOČET POVODÍ P10-R a P83 N=100



VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	85.4	[...]
R _p	potenciální retence povodí	43.4	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	0.41	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.49	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	49	[min]
i _{dk}	intenzita deště	1.653	[mm.min ⁻¹]
H _{dk}	výška deště	81	[mm]
t _{1dk}	doba bezodtokové fáze	5	[min]
t _{spk}	doba trvání přítoku	44	[min]
i _{spk}	intenzita přítoku	1.027	[mm.min ⁻¹]
H _{spk}	výška přítoku	45.2	[mm]
Výpočtový déšť			
t _d	doba trvání deště	49	[min]

i_d	intenzita deště	1.653	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	81	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	5	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	44	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	1.027	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	45.2	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	44	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	1.027	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	45.2	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.027	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	6.17	[m³.s⁻¹]

Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm

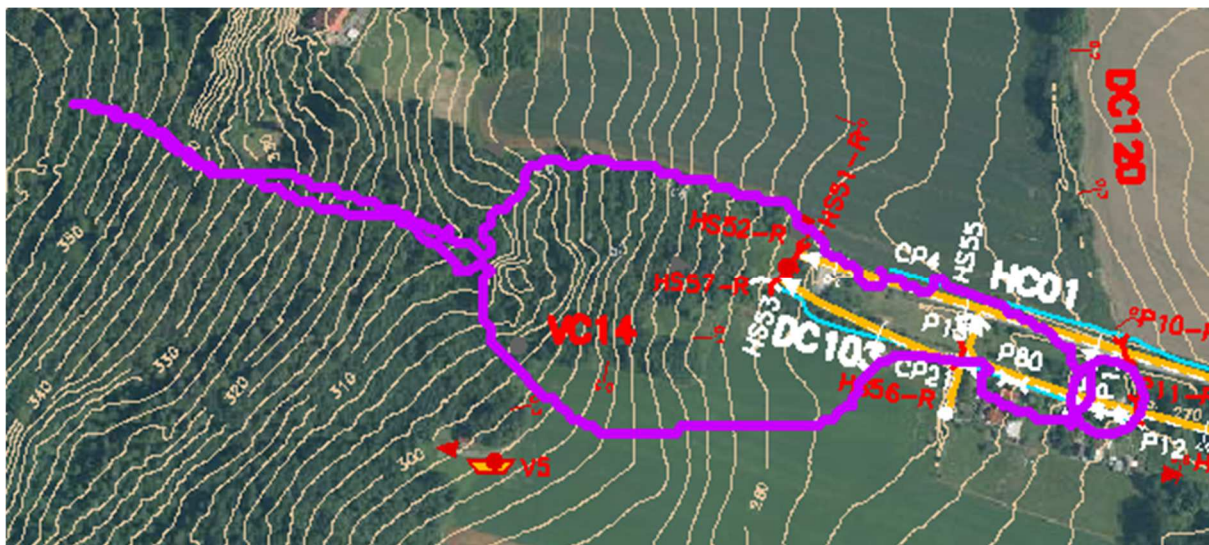
W_{PVT}	objem povodňové vlny	16.3	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	44	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	102	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	146	[min]

Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}

W_{PVT}	objem povodňové vlny	26.3	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	44	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	197	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	241	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	1.23	1.98	3.02	4.73	6.17	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	7.21	9.15	11.4	14.2	16.3	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	13.4	16.6	19.7	23.4	26.3	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ P11-R, N=100

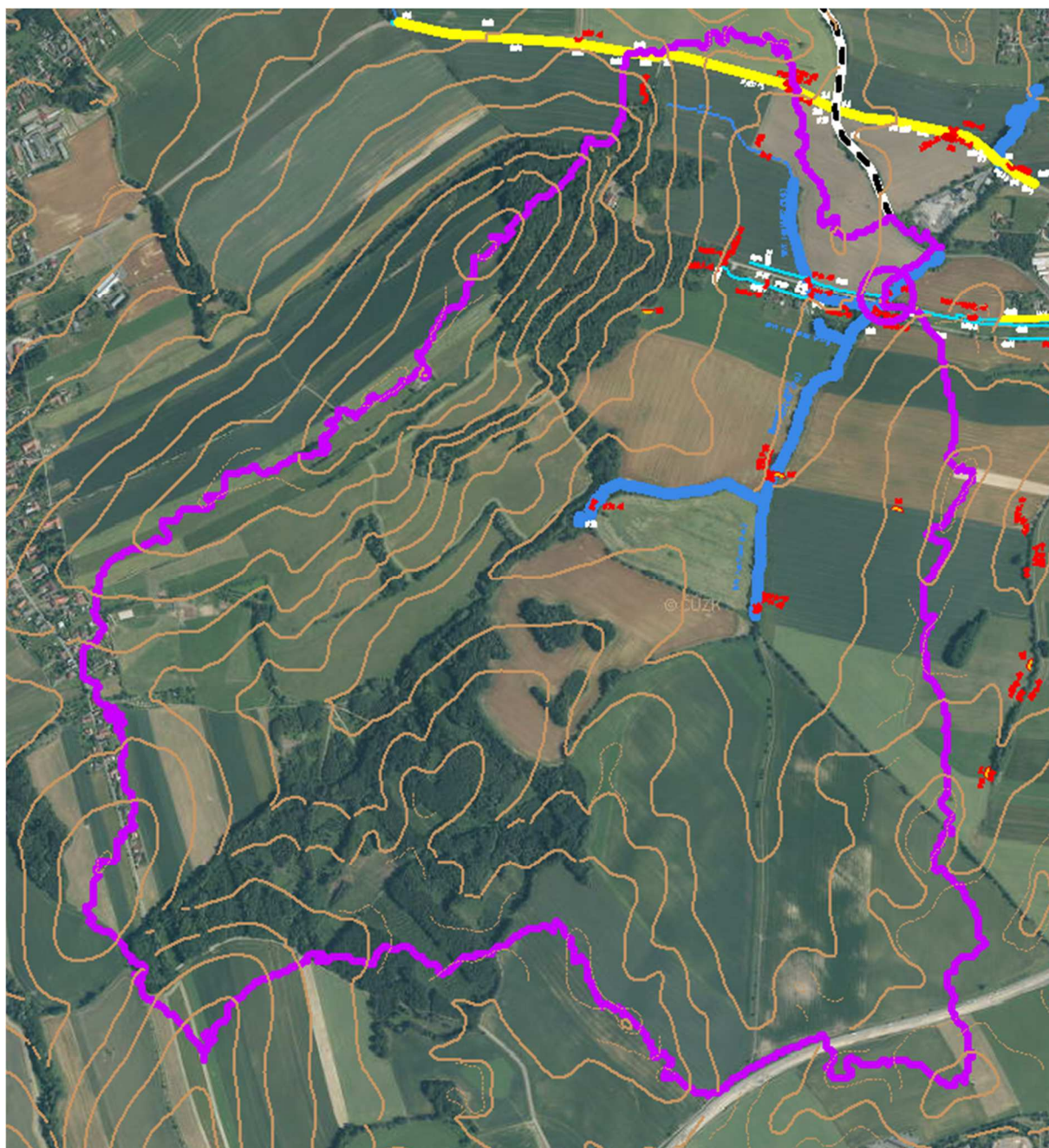


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	78.5	[...]
R _p	potenciální retence povodí	69.6	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	0.13	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.14	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	28	[min]
i _{dk}	intenzita deště	2.421	[mm.min ⁻¹]
H _{dk}	výška deště	67.8	[mm]
t _{1dk}	doba bezodtokové fáze	6	[min]
t _{spk}	doba trvání přítoku	22	[min]
i _{spk}	intenzita přítoku	1.069	[mm.min ⁻¹]
H _{spk}	výška přítoku	23.5	[mm]
Výpočtový déšť			
t _d	doba trvání deště	28	[min]
i _d	intenzita deště	2.421	[mm.min ⁻¹]
H _d	výška deště	67.8	[mm]
t ₁	doba trvání bezodtokové fáze	6	[min]
t _{sp}	doba trvání přítoku	22	[min]
i _{sp}	intenzita přítoku	1.069	[mm.min ⁻¹]
H _{sp}	výška přítoku	23.5	[mm]
t _{sk}	doba koncentrace	22	[min]
i _{sk}	intenzita odtoku v době t _{sk}	1.069	[mm.min ⁻¹]

H_{so}	výška odtoku	23.5	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.069	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	0.855	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	1.13	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	22	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	41	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	63	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	2.77	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	22	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	139	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	161	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0.213	0.337	0.473	0.671	0.855	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	0.563	0.708	0.852	1.01	1.13	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	1.43	1.78	2.11	2.47	2.77	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ P16-R a P85, N=100

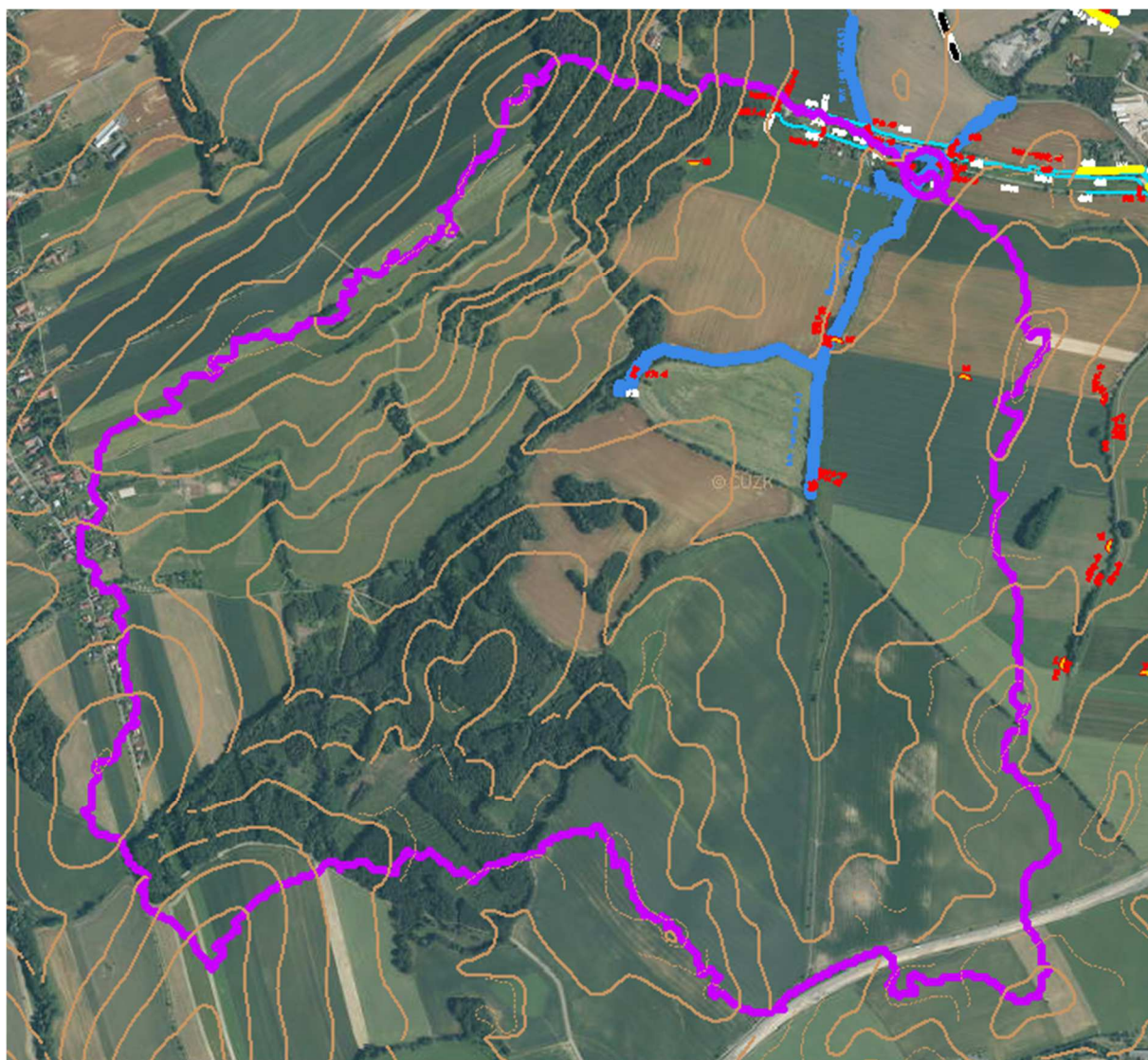


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	82	[...]
R _p	potenciální retence povodí	55.6	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	1.46	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	1.5	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	149	[min]

i_{dk}	intenzita deště	0.657	[mm.min ⁻¹]
H_{dk}	výška deště	97.8	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	17	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku	132	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	0.4	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku	52.9	[mm]
Výpočtový dešť			
t_d	doba trvání deště	149	[min]
i_d	intenzita deště	0.657	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	97.8	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	17	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	132	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	0.4	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	52.9	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	132	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	0.4	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	52.9	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	0.4	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	33.1	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	262	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	132	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	352	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	484	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	324	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	132	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	473	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	605	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	6.37	10.1	15.5	24.6	33.1	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	115	145	179	225	262	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	165	206	244	288	324	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ P17-R a P18-R, N=100



VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	83.7	[...]
R _p	potenciální retence povodí	49.4	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	1.39	[km]

L_{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	1.45	[km]
Kritický déšť			
t_{dk}	doba trvání deště	136	[min]
i_{dk}	intenzita deště	0.715	[mm.min ⁻¹]
H_{dk}	výška deště	97.3	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	14	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku	122	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	0.458	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku	55.9	[mm]
Výpočtový déšť			
t_d	doba trvání deště	136	[min]
i_d	intenzita deště	0.715	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	97.3	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	14	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	122	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	0.458	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	55.9	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	122	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	0.458	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	55.9	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	0.458	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	34.3	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	251	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	122	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	326	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	448	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	311	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	122	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	439	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	561	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	6.48	10.2	15.7	25.2	34.3	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	109	138	171	216	251	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	158	197	234	276	311	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ P19-R, N=100

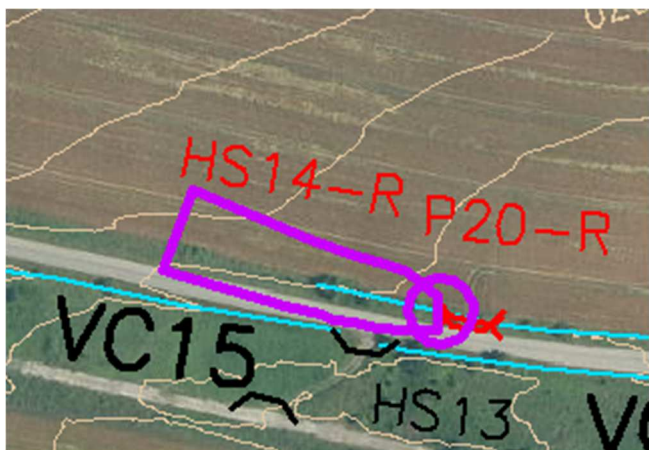


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	82	[...]
R _p	potenciální retence povodí	55.8	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	1.28	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	1.38	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	151	[min]
i _{dk}	intenzita deště	0.648	[mm.min ⁻¹]

H_{dk}	výška deště	97.9	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	17	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku	134	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	0.394	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku	52.8	[mm]
Výpočtový déšť			
t_d	doba trvání deště	151	[min]
i_d	intenzita deště	0.648	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	97.9	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	17	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	134	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	0.394	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	52.8	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	134	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	0.394	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	52.8	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	0.394	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	10.6	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	85	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	134	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	324	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	458	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	105	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	134	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	433	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	567	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	2.03	3.24	4.97	7.82	10.6	$[m^3 \cdot s^{-1}]$
W_{PVT}	37.1	47	58.2	73.2	85	$[10^3 \cdot m^3]$
$W_{PVT,1d}$	53.6	66.7	79.2	93.3	105	$[10^3 \cdot m^3]$

VÝPOČET POVODÍ P20-R, N=100



VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN_{pr}	přepočtené číslo CN - typ	75	[...]
R_p	potenciální retence povodí	84,7	[mm]
L_s	průměrná délka svahu	0,01	[km]
L_{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0,01	[km]
Kritický déšť			
t_{dk}	doba trvání deště	10	[min]
i_{dk}	intenzita deště	4,607	$[mm \cdot min^{-1}]$
H_{dk}	výška deště	46,1	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	4	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku	6	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	1,243	$[mm \cdot min^{-1}]$
H_{spk}	výška přítoku	7,5	[mm]
Výpočtový déšť			
t_d	doba trvání deště	10	[min]
i_d	intenzita deště	4,607	$[mm \cdot min^{-1}]$
H_d	výška deště	46,1	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	4	[min]

t_{sp}	doba trvání přítoku	6	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	1,243 ¹⁾	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	7,5	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	6	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	1,243 ¹⁾	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	7,5	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	1,243 ¹⁾	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	0,041	[m³.s⁻¹]

Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm

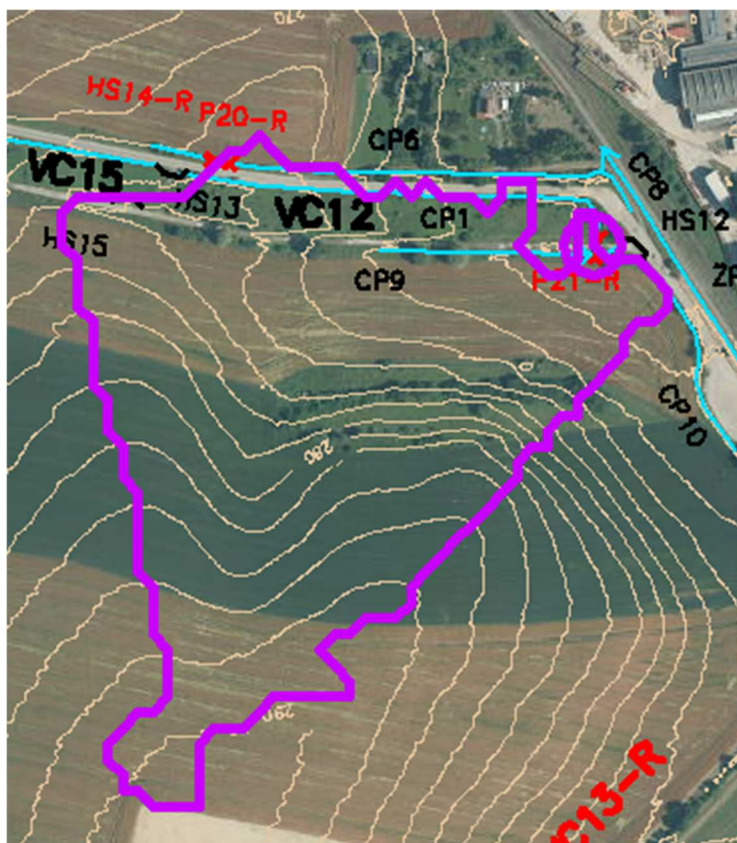
W_{PVT}	objem povodňové vlny	14,9	[m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	6	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	7	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	13	[min]

Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}

W_{PVT}	objem povodňové vlny	101	[m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	6	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	76	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	82	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0,015	0,02	0,027	0,033	0,041	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	8,82	11,1	13	14	14,9	[m ³]
$W_{PVT,1d}$	53,3	66,7	78,4	90,7	101	[m ³]

VÝPOČET POVODÍ P21-R, N=100



VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	73,7	[...]
R _p	potenciální retence povodí	90,9	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	0,4	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0,41	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	85	[min]
i _{dk}	intenzita deště	1,062	¹⁾ [mm.min ⁻¹]
H _{dk}	výška deště	90,3	[mm]
t _{1dk}	doba bezodtokové fáze	17	[min]
t _{spk}	doba trvání přítoku	68	[min]
i _{spk}	intenzita přítoku	0,469	¹⁾ [mm.min ⁻¹]
H _{spk}	výška přítoku	31,9	[mm]
Výpočtový déšť			
t _d	doba trvání deště	85	[min]
i _d	intenzita deště	1,062	¹⁾ [mm.min ⁻¹]
H _d	výška deště	90,3	[mm]
t ₁	doba trvání bezodtokové fáze	17	[min]

t_{sp}	doba trvání přítoku	68	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	0,469 ¹⁾	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	31,9	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	68	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	0,469 ¹⁾	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	31,9	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	0,469 ¹⁾	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	0,93	[m³.s⁻¹]

Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm

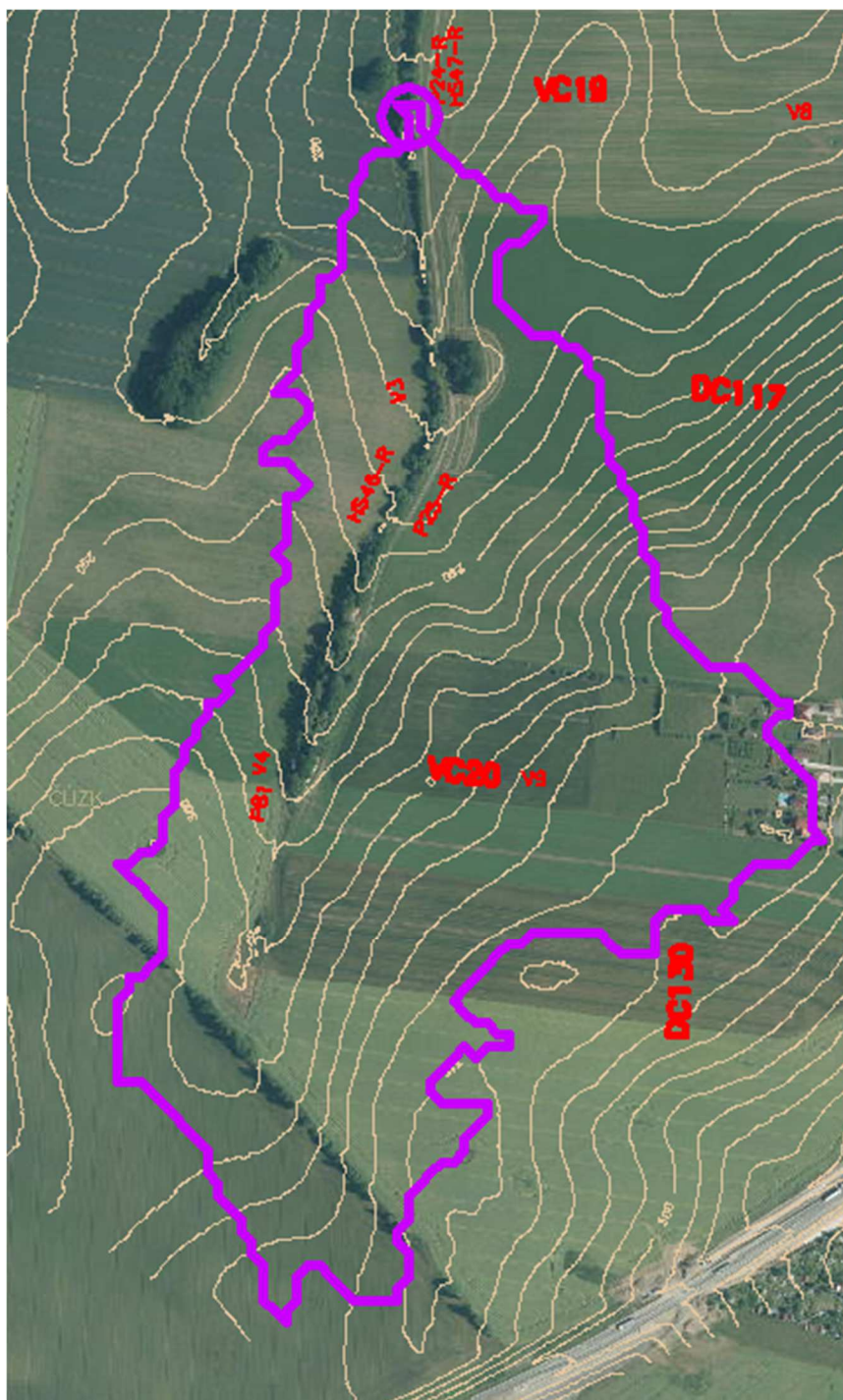
W_{PVT}	objem povodňové vlny	3,79	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	68	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	127	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	195	[min]

Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}

W_{PVT}	objem povodňové vlny	5,7	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	68	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	219	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	287	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0,189	0,314	0,478	0,714	0,93	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	1,71	2,21	2,72	3,34	3,79	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	3,04	3,8	4,46	5,13	5,7	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ P24-R, P25-R a P81, N=100

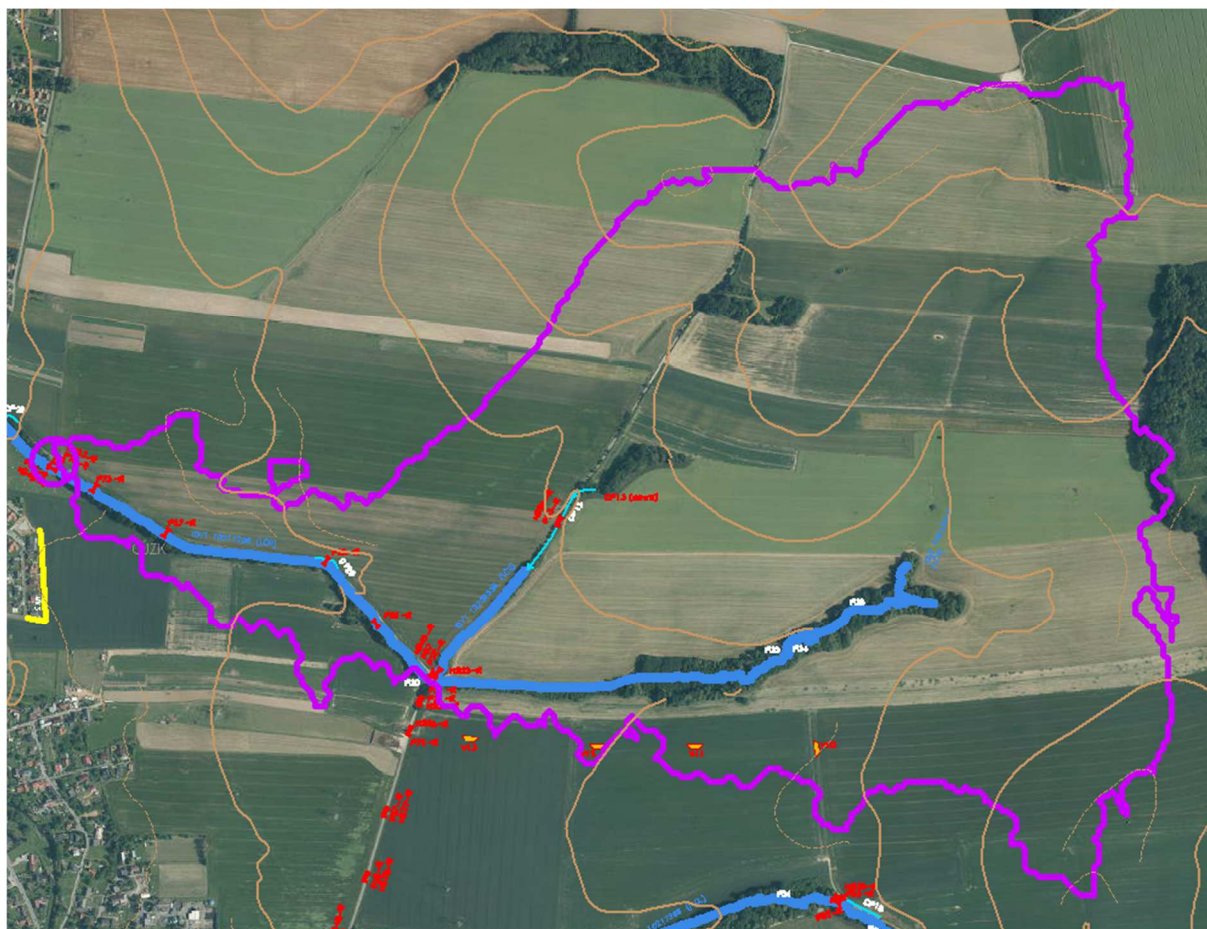


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Levý svah	Pravý svah	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ		75	74,8	[...]
R _p	potenciální retence povodí		84,7	85,7	[mm]
L _s	průměrná délka svahu		0,21	0,2	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku		0,22	0,21	[km]
Kritický déšť					
t _{dk}	doba trvání deště		61	65	[min]

i_{dk}	intenzita deště		1,386	1,317	[mm.min ⁻¹]
H_{dk}	výška deště		84,6	85,6	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze		12	13	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku		49	52	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku		0,613	0,585	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku		30	30,4	[mm]
Výpočtový déšť					
t_d	doba trvání deště	63			[min]
i_d	intenzita deště	1,351			[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	85,1			[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	13	13	13	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku		50	50	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku		0,608	0,601	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku		30,4	30,1	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace		49	51	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}		0,608	0,602	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku		30,4	30,1	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu		0,608	0,577	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	5,8	3,03	2,77	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm					
W_{PVT}	objem povodňové vlny	17,7	9,09	8,66	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	50	49	50	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	112	105	112	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	1	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	162	155	162	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}					
W_{PVT}	objem povodňové vlny	29,5	15,1	14,4	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	50	49	50	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	227	214	227	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	1	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	277	264	277	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	1,21	1,96	2,98	4,47	5,8	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	8,02	10,2	12,7	15,8	17,7	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	15,6	19,5	22,9	26,5	29,5	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ P26-R, P29-R a P31-R, N=100

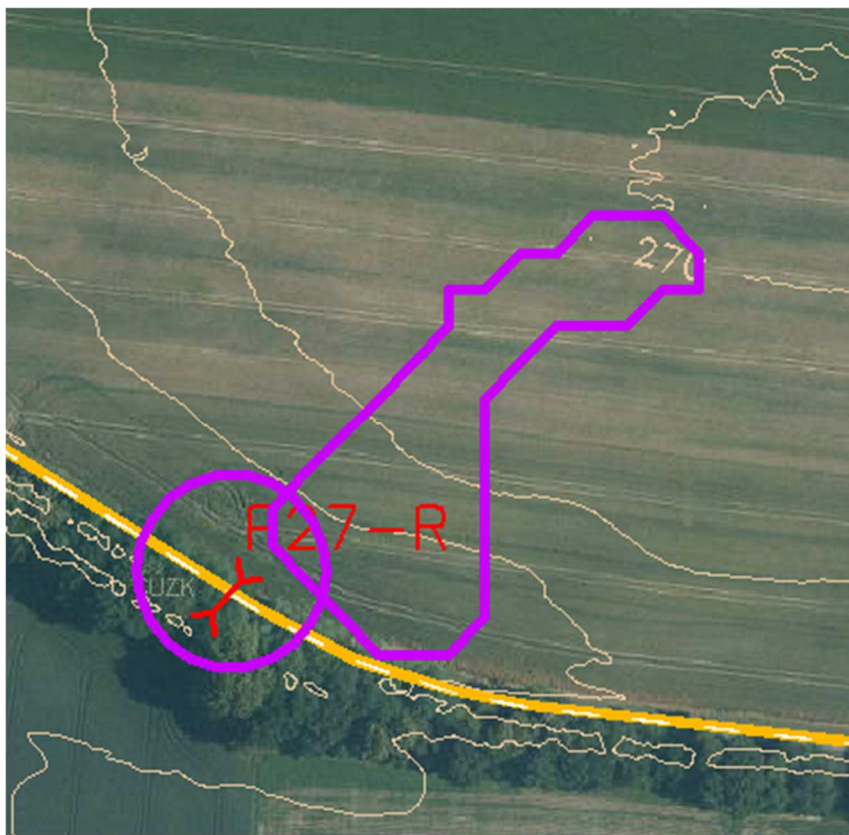


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	82.2	[...]
R _p	potenciální retence povodí	55	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	0.67	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.71	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	107	[min]
i _{dk}	intenzita deště	0.883	[mm.min ⁻¹]

H_{dk}	výška deště	94.5	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	12	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku	95	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	0.529	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku	50.3	[mm]
Výpočtový déšť			
t_d	doba trvání deště	107	[min]
i_d	intenzita deště	0.883	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	94.5	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	12	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	95	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	0.529	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	50.3	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	95	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	0.529	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	50.3	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	0.529	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	19.1	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	109	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	95	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	242	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	337	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	142	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	95	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	351	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	446	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	3.58	5.77	9.01	14.6	19.1	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	46.8	59.5	74.6	94.8	109	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	72.7	90.5	107	127	142	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ P27-R, N=100



VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN_{pr}	přepočtené číslo CN - typ	83	[...]
R_p	potenciální retence povodí	52	[mm]
L_s	průměrná délka svahu	0.03	[km]
L_{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.04	[km]
Kritický déšť			
t_{dk}	doba trvání deště	16	[min]
i_{dk}	intenzita deště	3.434	[mm.min ⁻¹]

H_{dk}	výška deště	55	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	3	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku	13	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	1.581	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku	20.5	[mm]
Výpočtový déšť			
t_d	doba trvání deště	16	[min]
i_d	intenzita deště	3.434	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	55	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	3	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	13	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	1.581	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	20.5	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	13	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	1.581	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	20.5	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.581	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	0.132	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	103	[m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	13	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	18	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	31	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	337	[m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	13	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	87	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	100	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0.034	0.054	0.077	0.109	0.132	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	53.5	64.9	78.6	91.8	103	[m ³]
$W_{PVT,1d}$	172	214	254	300	337	[m ³]

VÝPOČET POVODÍ P28-R, N=100

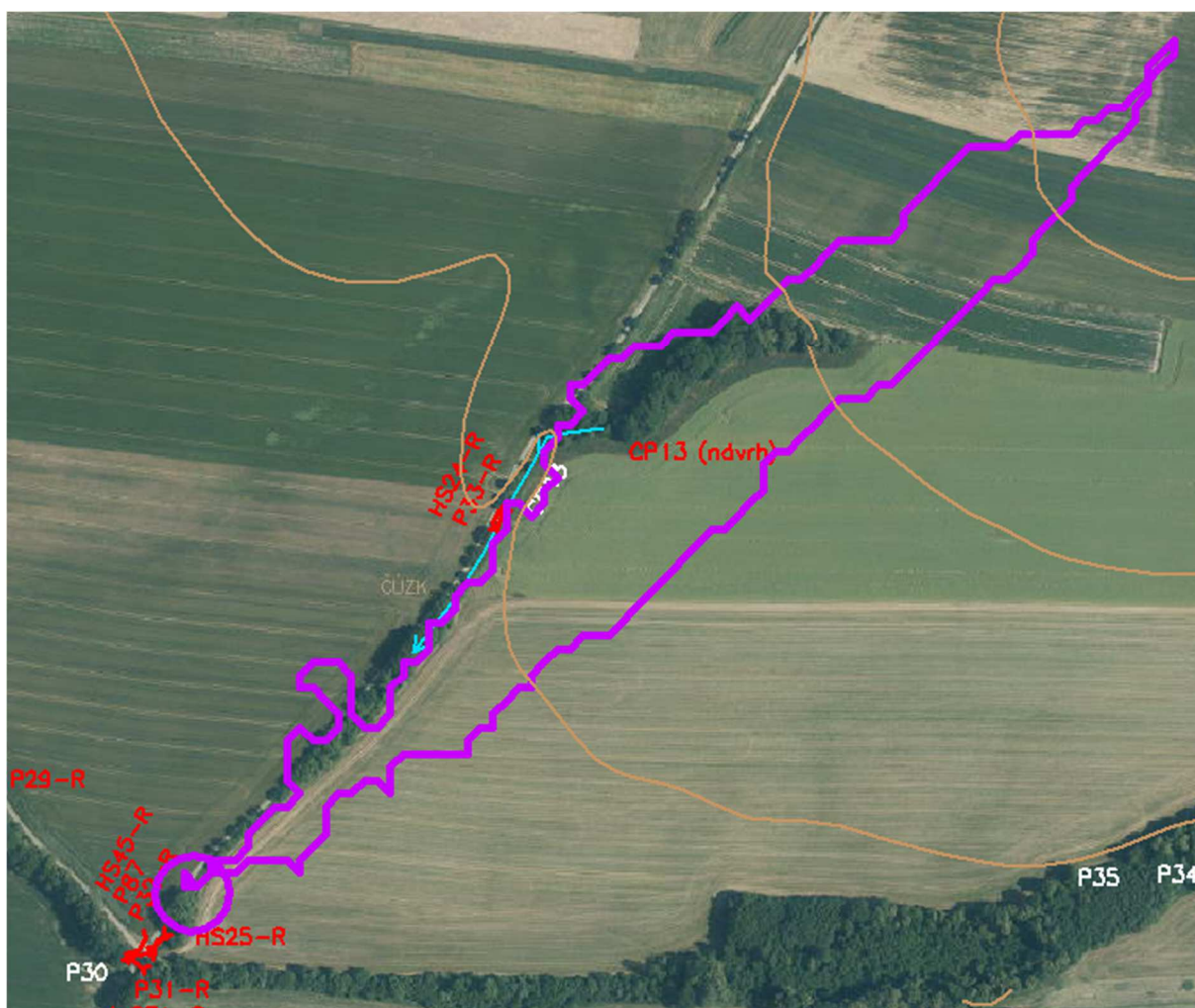


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	83	[...]
R _p	potenciální retence povodí	52	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	0.08	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.09	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	24	[min]
i _{dk}	intenzita deště	2.666	[mm.min ⁻¹]

H_{dk}	výška deště	64	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	4	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku	20	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	1.359	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku	27.2	[mm]
Výpočtový déšť			
t_d	doba trvání deště	24	[min]
i_d	intenzita deště	2.666	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	64	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	4	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	20	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	1.359	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	27.2	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	20	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	1.359	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	27.2	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.359	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	1.77	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	2.12	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	20	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	41	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	61	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	5.26	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	20	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	143	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	163	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0.434	0.682	0.975	1.37	1.77	$[m^3 \cdot s^{-1}]$
W_{PVT}	1.04	1.31	1.58	1.89	2.12	$[10^3 \cdot m^3]$
$W_{PVT,1d}$	2.68	3.34	3.96	4.68	5.26	$[10^3 \cdot m^3]$

VÝPOČET POVODÍ P32-R, P33-R a P87, N=100



VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN_{pr}	přepočtené číslo CN - typ	83	[...]
R_p	potenciální retence povodí	52	[mm]
L_s	průměrná délka svahu	0.08	[km]
L_{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.09	[km]
Kritický děšť			

t_{dk}	doba trvání deště	24	[min]
i_{dk}	intenzita deště	2.666	[mm.min ⁻¹]
H_{dk}	výška deště	64	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	4	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku	20	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	1.359	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku	27.2	[mm]

Výpočtový déšť

t_d	doba trvání deště	24	[min]
i_d	intenzita deště	2.666	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	64	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	4	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	20	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	1.359	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	27.2	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	20	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	1.359	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	27.2	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.359	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	1.77	[m³.s⁻¹]

Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm

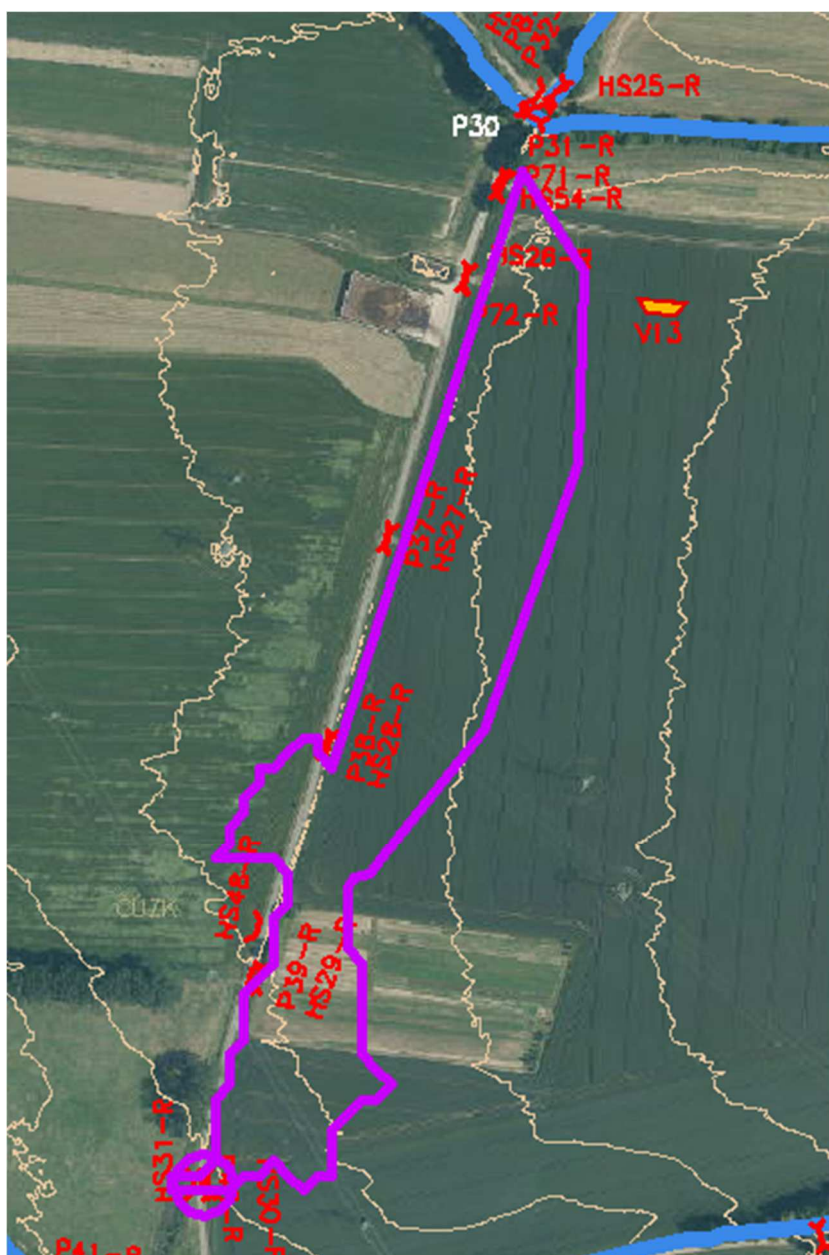
W_{PVT}	objem povodňové vlny	2.12	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	20	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	41	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	61	[min]

Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}

W_{PVT}	objem povodňové vlny	5.26	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	20	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	143	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	163	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0.434	0.682	0.975	1.37	1.77	$[m^3.s^{-1}]$
W_{PVT}	1.04	1.31	1.58	1.89	2.12	$[10^3.m^3]$
$W_{PVT,1d}$	2.68	3.34	3.96	4.68	5.26	$[10^3.m^3]$

VÝPOČET POVODÍ P37-R, P38-R, P39-R, P40-R a P72-R, N=100

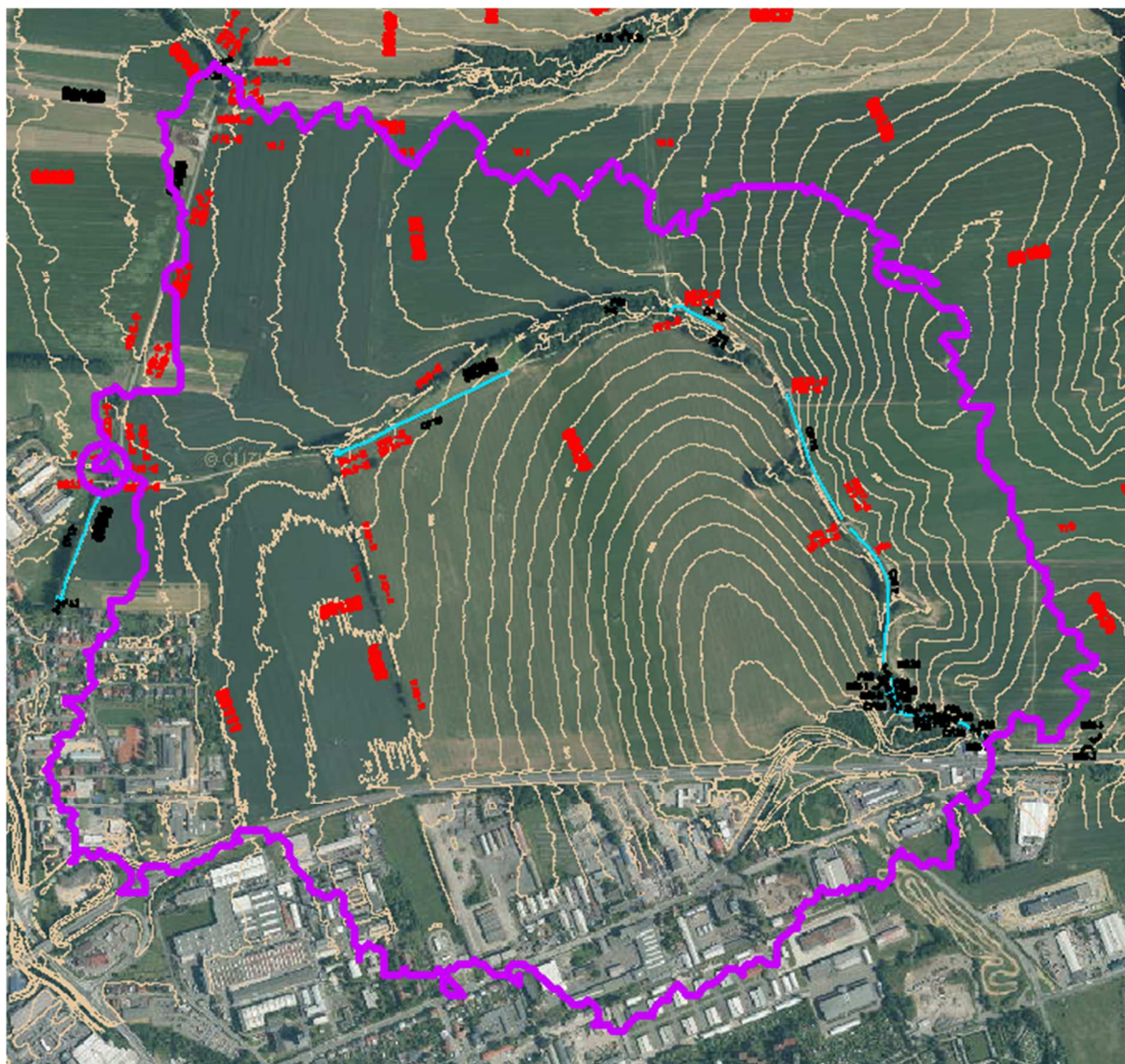


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	83	[...]
R _p	potenciální retence povodí	52	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	0.08	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.08	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	31	[min]
i _{dk}	intenzita deště	2.272	[mm.min ⁻¹]
H _{dk}	výška deště	70.4	[mm]
t _{1dk}	doba bezodtokové fáze	5	[min]
t _{spk}	doba trvání přítoku	26	[min]
i _{spk}	intenzita přítoku	1.236	[mm.min ⁻¹]
H _{spk}	výška přítoku	32.1	[mm]
Výpočtový déšť			
t _d	doba trvání deště	31	[min]
i _d	intenzita deště	2.272	[mm.min ⁻¹]
H _d	výška deště	70.4	[mm]
t ₁	doba trvání bezodtokové fáze	5	[min]
t _{sp}	doba trvání přítoku	26	[min]
i _{sp}	intenzita přítoku	1.236	[mm.min ⁻¹]
H _{sp}	výška přítoku	32.1	[mm]
t _{sk}	doba koncentrace	26	[min]
i _{sk}	intenzita odtoku v době t _{sk}	1.236	[mm.min ⁻¹]
H _{so}	výška odtoku	32.1	[mm]
i _{so}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.236	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	1.15	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W _{PVT}	objem povodňové vlny	1.8	[10 ³ .m ³]
t _{vh}	doba vzestupu hydrogramu	26	[min]
t _{ph}	doba poklesu hydrogramu	50	[min]
t _{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t _{ch}	celková doba trvání odtoku	76	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W _{PVT}	objem povodňové vlny	3.78	[10 ³ .m ³]
t _{vh}	doba vzestupu hydrogramu	26	[min]

t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	138	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	164	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0.253	0.41	0.632	0.889	1.15	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	0.85	1.08	1.33	1.6	1.8	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	1.93	2.4	2.84	3.36	3.78	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ P41-R, P42-R, P50-R a P52-R, N=100

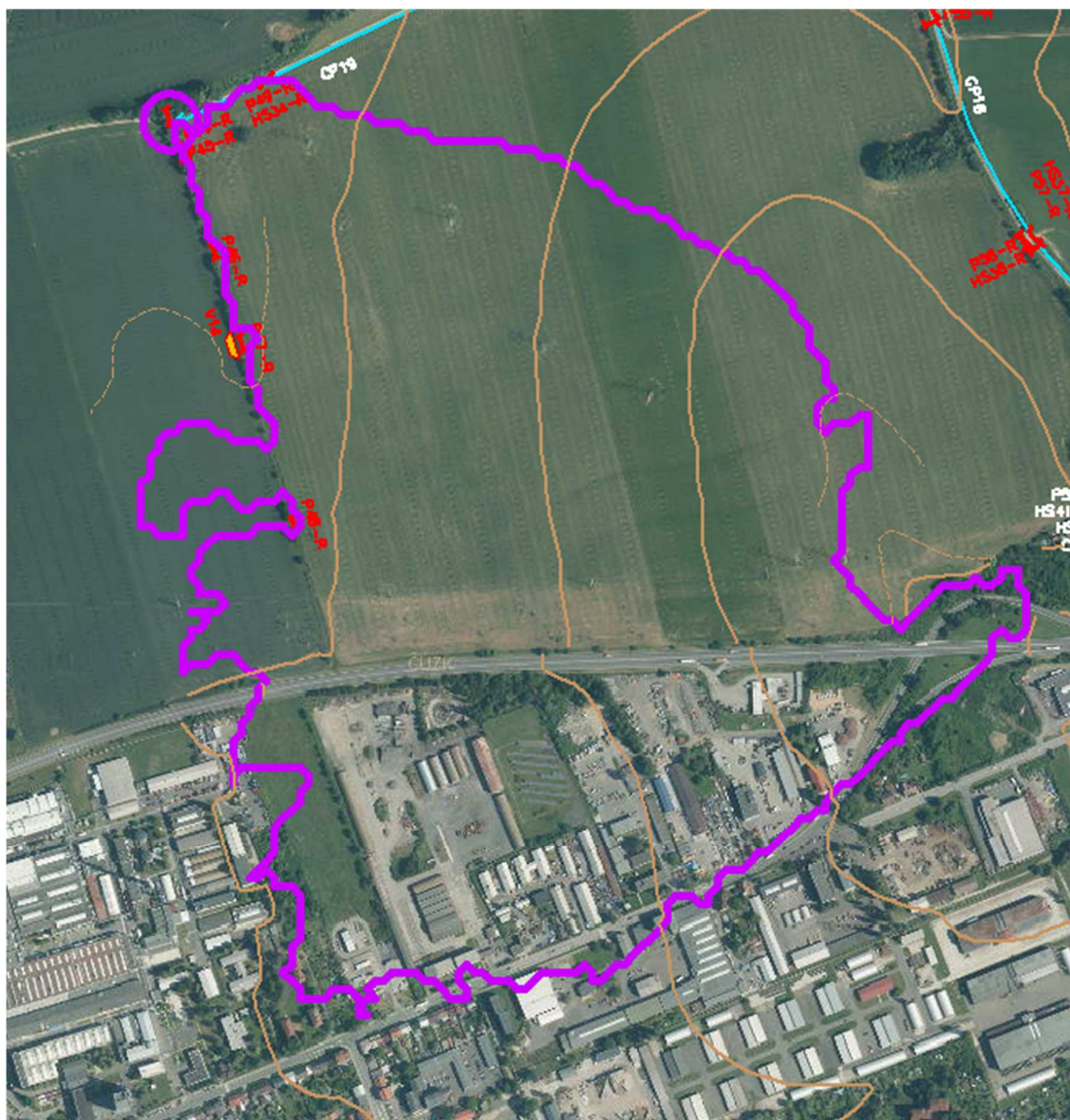


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Levý svah	Pravý svah	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ		74,7	75	[...]
R _p	potenciální retence povodí		86	84,7	[mm]
L _s	průměrná délka svahu		0,41	0,32	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku		0,41	0,32	[km]
Kritický déšť					
t _{dk}	doba trvání deště		115	87	[min]
i _{dk}	intenzita deště		0,833	1,042	[mm.min ⁻¹]
H _{dk}	výška deště		95,8	90,7	[mm]
t _{1dk}	doba bezodtokové fáze		21	16	[min]
t _{spk}	doba trvání přítoku		94	71	[min]
i _{spk}	intenzita přítoku		0,399	0,484	[mm.min ⁻¹]
H _{spk}	výška přítoku		37,5	34,3	[mm]
Výpočtový déšť					
t _d	doba trvání deště	115			[min]
i _d	intenzita deště	0,833			[mm.min ⁻¹]
H _d	výška deště	95,8			[mm]
t ₁	doba trvání bezodtokové fáze	20	21	20	[min]
t _{sp}	doba trvání přítoku		94	95	[min]
i _{sp}	intenzita přítoku		0,399	0,4	[mm.min ⁻¹]
H _{sp}	výška přítoku		37,5	38	[mm]
t _{sk}	doba koncentrace		94	77	[min]
i _{sk}	intenzita odtoku v době t _{sk}		0,398	0,404	[mm.min ⁻¹]
H _{so}	výška odtoku		37,5	38	[mm]
i _{so}	max. intenzita odtoku ze svahu		0,399	0,4	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	10,8	6,06	4,76	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm					
W _{PVT}	objem povodňové vlny	61,3	34,2	27,1	[10 ³ .m ³]
t _{vh}	doba vzestupu hydrogramu	94	94	77	[min]
t _{ph}	doba poklesu hydrogramu	216	216	173	[min]
t _{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	0	18	[min]
t _{ch}	celková doba trvání odtoku	310	310	268	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}					
W _{PVT}	objem povodňové vlny	81,5	45,5	36	[10 ³ .m ³]
t _{vh}	doba vzestupu hydrogramu	94	94	77	[min]
t _{ph}	doba poklesu hydrogramu	319	319	275	[min]

t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	0	18	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	413	413	370	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	2,14	3,53	5,47	8,32	10,8	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	24,7	31,7	39,3	52,9	61,3	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	43,1	53,8	63,3	73,2	81,5	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ P44-R, N=100

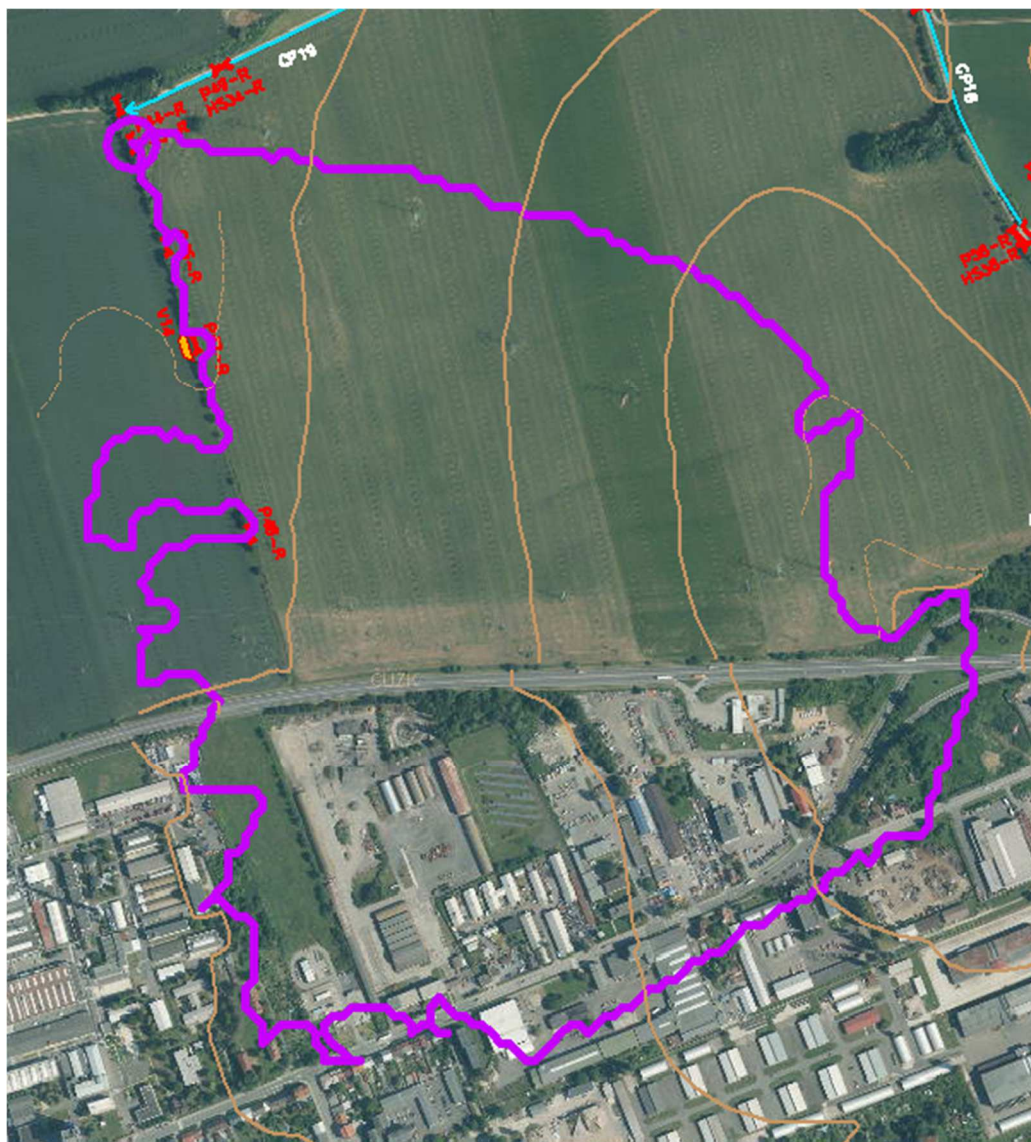


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	88.2	[...]
R _p	potenciální retence povodí	34	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	0.55	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.58	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	55	[min]
i _{dk}	intenzita deště	1.506	[mm.min ⁻¹]
H _{dk}	výška deště	82.8	[mm]
t _{1dk}	doba bezodtokové fáze	5	[min]
t _{spk}	doba trvání přítoku	50	[min]
i _{spk}	intenzita přítoku	1.051	[mm.min ⁻¹]
H _{spk}	výška přítoku	52.5	[mm]
Výpočtový déšť			
t _d	doba trvání deště	55	[min]
i _d	intenzita deště	1.506	[mm.min ⁻¹]
H _d	výška deště	82.8	[mm]
t ₁	doba trvání bezodtokové fáze	5	[min]
t _{sp}	doba trvání přítoku	50	[min]
i _{sp}	intenzita přítoku	1.051	[mm.min ⁻¹]
H _{sp}	výška přítoku	52.5	[mm]
t _{sk}	doba koncentrace	50	[min]
i _{sk}	intenzita odtoku v době t _{sk}	1.051	[mm.min ⁻¹]
H _{so}	výška odtoku	52.5	[mm]
i _{so}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.051	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	11.8	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W _{PVT}	objem povodňové vlny	35.5	[10 ³ .m ³]
t _{vh}	doba vzestupu hydrogramu	50	[min]
t _{ph}	doba poklesu hydrogramu	123	[min]
t _{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t _{ch}	celková doba trvání odtoku	173	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W _{PVT}	objem povodňové vlny	53.9	[10 ³ .m ³]
t _{vh}	doba vzestupu hydrogramu	50	[min]

t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	219	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	269	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	2.37	3.79	5.82	8.9	11.8	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	15.8	20	24.8	31	35.5	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	27.7	34.1	40.4	47.9	53.9	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ P45-R P46-R, P47-R a P48-R, N=100



VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	89.3	[...]
R _p	potenciální retence povodí	30.6	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	0.6	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.62	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	51	[min]
i _{dk}	intenzita deště	1.6	[mm.min ⁻¹]
H _{dk}	výška deště	81.6	[mm]
t _{1dk}	doba bezodtokové fáze	4	[min]
t _{spk}	doba trvání přítoku	47	[min]
i _{spk}	intenzita přítoku	1.143	[mm.min ⁻¹]
H _{spk}	výška přítoku	53.7	[mm]
Výpočtový déšť			
t _d	doba trvání deště	51	[min]
i _d	intenzita deště	1.6	[mm.min ⁻¹]
H _d	výška deště	81.6	[mm]
t ₁	doba trvání bezodtokové fáze	4	[min]
t _{sp}	doba trvání přítoku	47	[min]
i _{sp}	intenzita přítoku	1.143	[mm.min ⁻¹]
H _{sp}	výška přítoku	53.7	[mm]
t _{sk}	doba koncentrace	47	[min]
i _{sk}	intenzita odtoku v době t _{sk}	1.143	[mm.min ⁻¹]
H _{so}	výška odtoku	53.7	[mm]
i _{so}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.143	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	12.7	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W _{PVT}	objem povodňové vlny	35.8	[10 ³ .m ³]
t _{vh}	doba vzestupu hydrogramu	47	[min]
t _{ph}	doba poklesu hydrogramu	116	[min]
t _{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t _{ch}	celková doba trvání odtoku	163	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W _{PVT}	objem povodňové vlny	55	[10 ³ .m ³]
t _{vh}	doba vzestupu hydrogramu	47	[min]

t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	210	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	257	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	2.55	4.03	6.26	9.67	12.7	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	16	20.3	25.2	31.3	35.8	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	28.3	34.8	41.2	48.9	55	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ P49-R, N=100

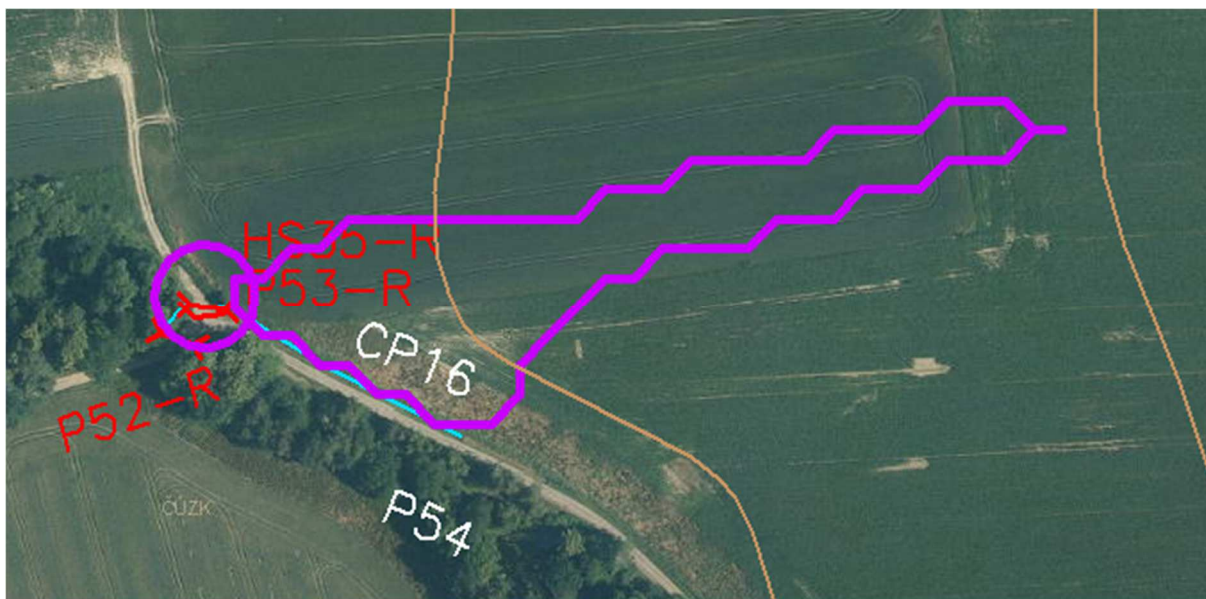


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN_{pr}	přepočtené číslo CN - typ	83	[...]
R_p	potenciální retence povodí	52	[mm]
L_s	průměrná délka svahu	0.11	[km]
L_{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.14	[km]
Kritický déšť			
t_{dk}	doba trvání deště	33	[min]

i_{dk}	intenzita deště	2.185	[mm.min ⁻¹]
H_{dk}	výška deště	72.1	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	5	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku	28	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	1.195	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku	33.5	[mm]
Výpočtový déšť			
t_d	doba trvání deště	33	[min]
i_d	intenzita deště	2.185	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	72.1	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	5	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	28	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	1.195	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	33.5	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	28	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	1.195	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	33.5	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.195	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	1.75	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	2.94	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	28	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	57	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	85	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	5.94	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	28	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	148	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	176	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0.386	0.616	0.952	1.36	1.75	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	1.37	1.74	2.17	2.6	2.94	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	3.03	3.77	4.47	5.28	5.94	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ P53-R, N=100

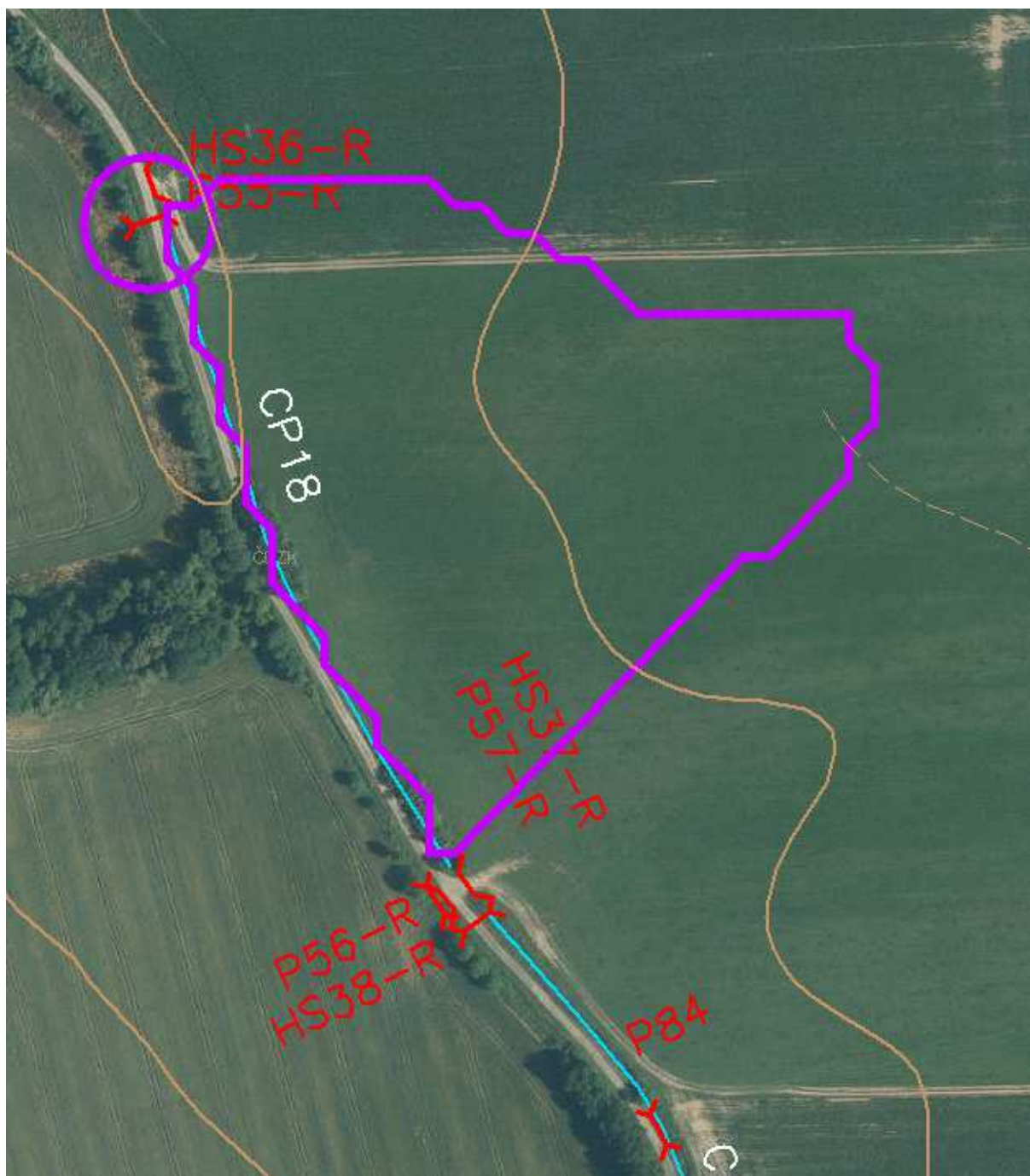


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN_{pr}	přepočtené číslo CN - typ	83	[...]
R_p	potenciální retence povodí	52	[mm]
L_s	průměrná délka svahu	0.03	[km]
L_{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.04	[km]
Kritický déšť			
t_{dk}	doba trvání deště	14	[min]
i_{dk}	intenzita deště	3.733	[mm.min ⁻¹]
H_{dk}	výška deště	52.3	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	3	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku	11	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	1.697	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku	18.7	[mm]
Výpočtový déšť			

t_d	doba trvání deště	14	[min]
i_d	intenzita deště	3.733	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	52.3	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	3	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	11	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	1.697	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	18.7	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	11	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	1.697	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	18.7	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.697	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	0.283	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	187	[m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	11	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	18	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	29	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	675	[m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	11	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	98	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	109	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0.076	0.116	0.168	0.217	0.283	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	95.8	119	141	169	187	[m ³]
$W_{PVT,1d}$	344	428	508	600	675	[m ³]

VÝPOČET POVODÍ P55-R, N=100

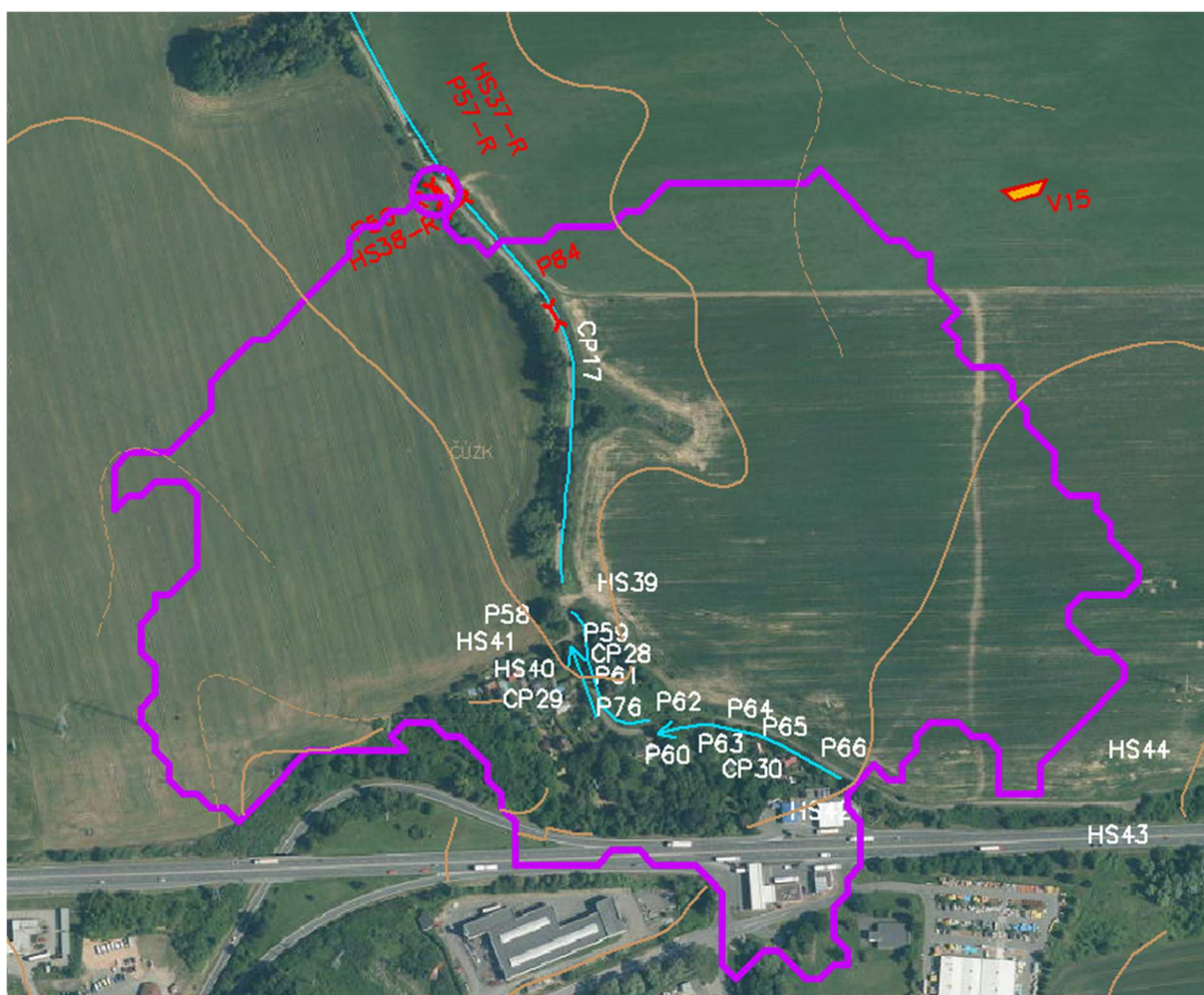


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	84.5	[...]
R _p	potenciální retence povodí	46.6	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	0.1	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.12	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	24	[min]

i_{dk}	intenzita deště	2.666	[mm.min ⁻¹]
H_{dk}	výška deště	64	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	3	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku	21	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	1.405	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku	29.5	[mm]
Výpočtový déšť			
t_d	doba trvání deště	24	[min]
i_d	intenzita deště	2.666	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	64	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	3	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	21	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	1.405	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	29.5	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	21	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	1.405	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	29.5	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.405	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	0.89	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	1.12	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	21	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	39	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	60	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	2.69	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	21	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	130	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	151	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0.226	0.355	0.51	0.72	0.89	$[m^3 \cdot s^{-1}]$
W_{PVT}	0.542	0.682	0.826	0.994	1.12	$[10^3 \cdot m^3]$
$W_{PVT,1d}$	1.37	1.7	2.02	2.39	2.69	$[10^3 \cdot m^3]$

VÝPOČET POVODÍ P56-R, N=100

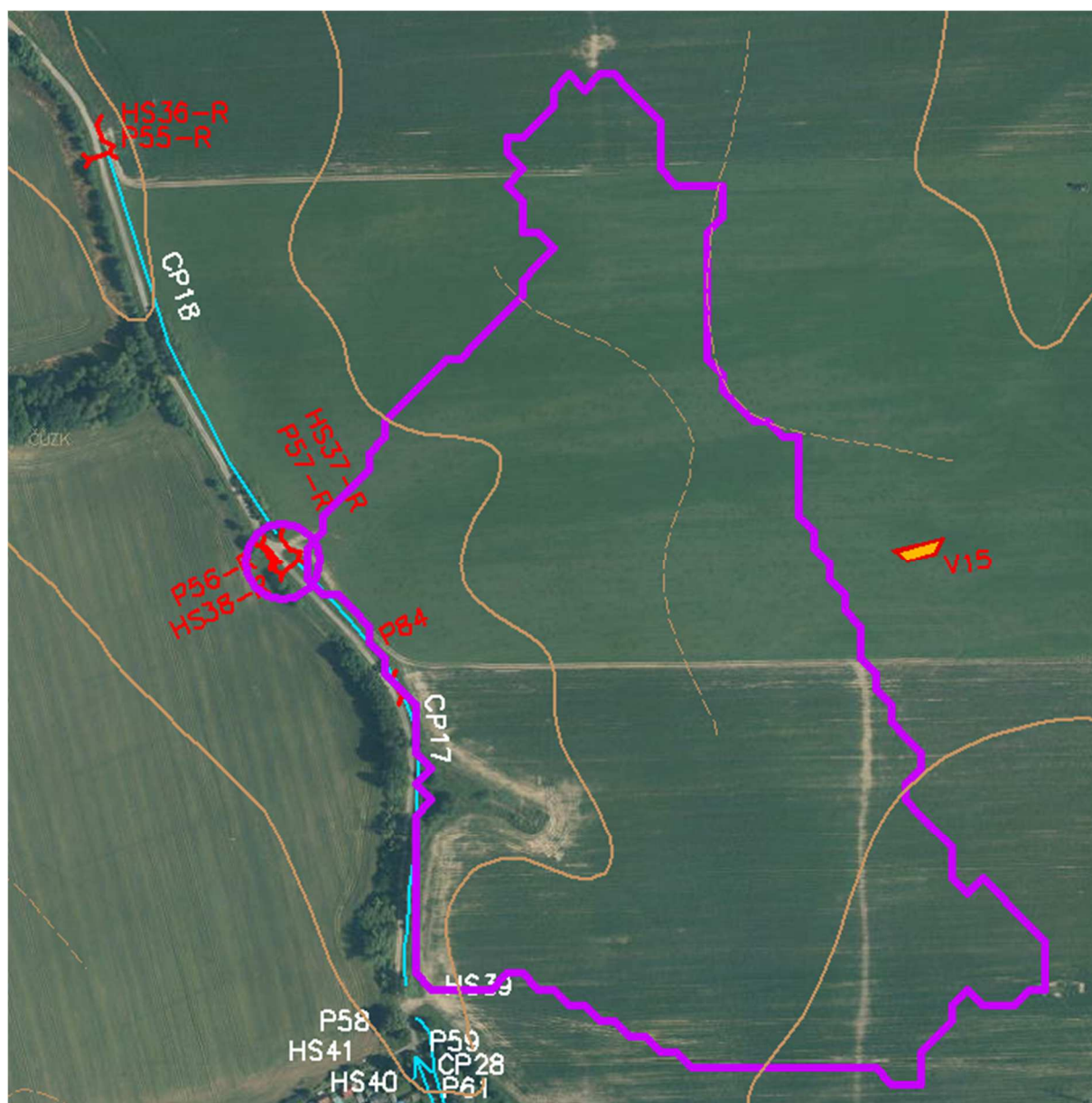


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN_{pr}	přepočtené číslo CN - typ	83.9	[...]
R_p	potenciální retence povodí	48.6	[mm]
L_s	průměrná délka svahu	0.5	[km]
L_{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.57	[km]
Kritický déšť			
t_{dk}	doba trvání deště	75	[min]

i_{dk}	intenzita deště	1.174	[mm.min ⁻¹]
H_{dk}	výška deště	88.1	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	8	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku	67	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	0.721	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku	48.3	[mm]
Výpočtový déšť			
t_d	doba trvání deště	75	[min]
i_d	intenzita deště	1.174	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	88.1	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	8	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	67	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	0.721	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	48.3	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	67	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	0.721	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	48.3	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	0.721	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	3.09	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	12.4	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	67	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	144	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	211	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	17.9	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	67	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	236	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	303	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0.599	0.985	1.52	2.37	3.09	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	5.43	6.97	8.68	10.8	12.4	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	9.12	11.3	13.4	15.9	17.9	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ P57-R a P84, N=100

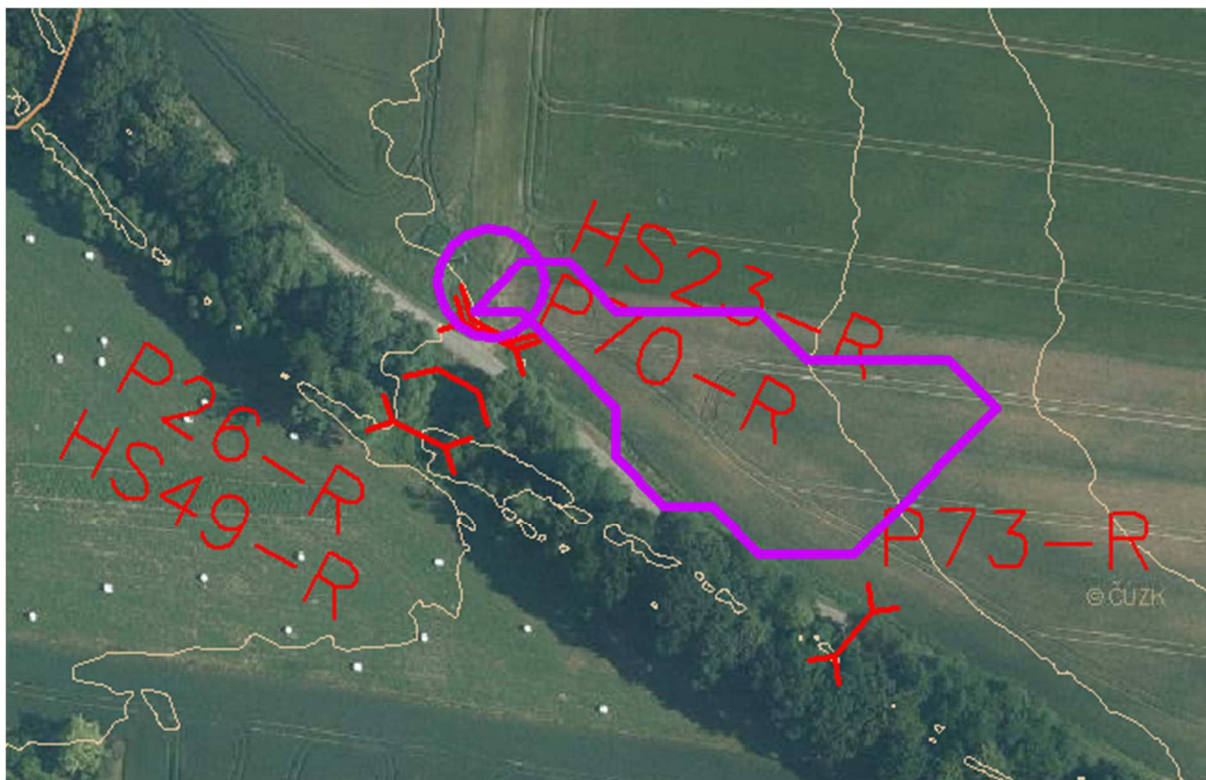


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	86	[...]
R _p	potenciální retence povodí	41.3	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	0.26	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.31	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	47	[min]
i _{dk}	intenzita deště	1.709	[mm.min ⁻¹]
H _{dk}	výška deště	80.3	[mm]
t _{1dk}	doba bezodtokové fáze	5	[min]
t _{spk}	doba trvání přítoku	42	[min]
i _{spk}	intenzita přítoku	1.09	[mm.min ⁻¹]
H _{spk}	výška přítoku	45.8	[mm]
Výpočtový déšť			
t _d	doba trvání deště	47	[min]
i _d	intenzita deště	1.709	[mm.min ⁻¹]
H _d	výška deště	80.3	[mm]
t ₁	doba trvání bezodtokové fáze	5	[min]
t _{sp}	doba trvání přítoku	42	[min]
i _{sp}	intenzita přítoku	1.09	[mm.min ⁻¹]
H _{sp}	výška přítoku	45.8	[mm]
t _{sk}	doba koncentrace	42	[min]
i _{sk}	intenzita odtoku v době t _{sk}	1.09	[mm.min ⁻¹]
H _{so}	výška odtoku	45.8	[mm]
i _{so}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.09	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	2.87	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W _{PVT}	objem povodňové vlny	7.23	[10 ³ .m ³]
t _{vh}	doba vzestupu hydrogramu	42	[min]
t _{ph}	doba poklesu hydrogramu	90	[min]
t _{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t _{ch}	celková doba trvání odtoku	132	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W _{PVT}	objem povodňové vlny	11.8	[10 ³ .m ³]
t _{vh}	doba vzestupu hydrogramu	42	[min]

t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	175	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	217	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0.568	0.916	1.4	2.15	2.87	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	3.2	4.06	5.05	6.31	7.23	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	6	7.43	8.82	10.4	11.8	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ P70-R, N=100

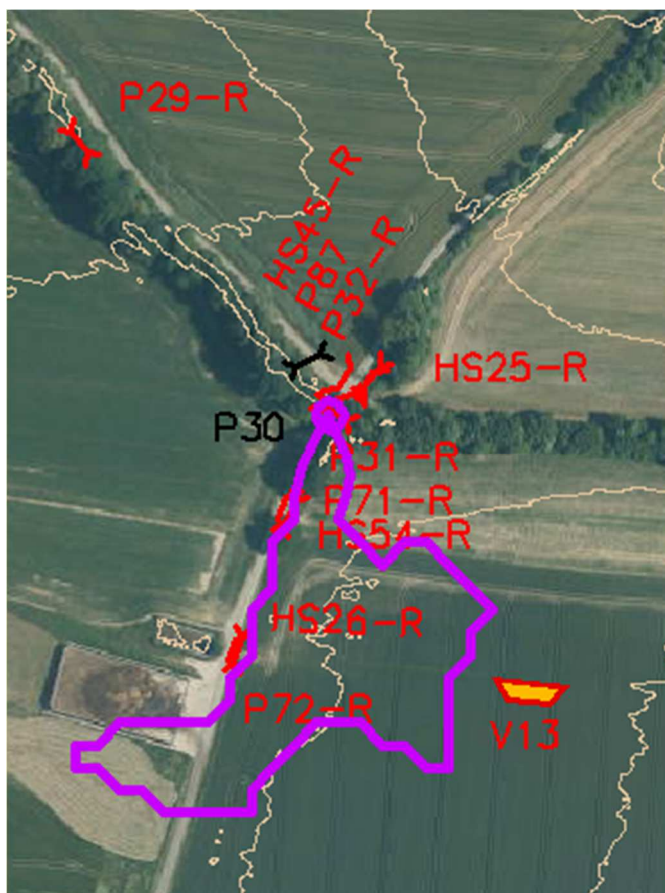


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN_{pr}	přepočtené číslo CN - typ	86	[...]
R_p	potenciální retence povodí	41.3	[mm]
L_s	průměrná délka svahu	0.03	[km]
L_{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.03	[km]
Kritický déšť			
t_{dk}	doba trvání deště	12	[min]

i_{dk}	intenzita deště	4.111	[mm.min ⁻¹]
H_{dk}	výška deště	49.3	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	2	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku	10	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	2.046	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku	20.5	[mm]
Výpočtový déšť			
t_d	doba trvání deště	12	[min]
i_d	intenzita deště	4.111	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	49.3	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	2	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	10	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	2.046	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	20.5	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	10	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	2.046	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	20.5	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	2.046	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	0.102	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	61.4	[m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	10	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	14	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	24	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	223	[m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	10	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	73	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	83	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0.028	0.043	0.059	0.084	0.102	$[m^3 \cdot s^{-1}]$
W_{PVT}	31.7	38.8	46.2	55.6	61.4	$[m^3]$
$W_{PVT,1d}$	114	141	168	198	223	$[m^3]$

VÝPOČET POVODÍ P71-R, N=100



VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN_{pr}	přepočtené číslo CN - typ	75	[...]
R_p	potenciální retence povodí	84,7	[mm]
L_s	průměrná délka svahu	0,06	[km]
L_{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0,07	[km]
Kritický déšť			
t_{dk}	doba trvání deště	28	[min]
i_{dk}	intenzita deště	2,421	$[mm \cdot min^{-1}]$
H_{dk}	výška deště	67,8	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	7	[min]

t_{spk}	doba trvání přítoku	21	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	0,909 ¹⁾	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku	19,1	[mm]

Výpočtový déšť

t_d	doba trvání deště	28	[min]
i_d	intenzita deště	2,421 ¹⁾	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	67,8	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	7	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	21	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	0,909 ¹⁾	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	19,1	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	21	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	0,909 ¹⁾	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	19,1	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	0,909 ¹⁾	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	0,954	[m³.s⁻¹]

Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm

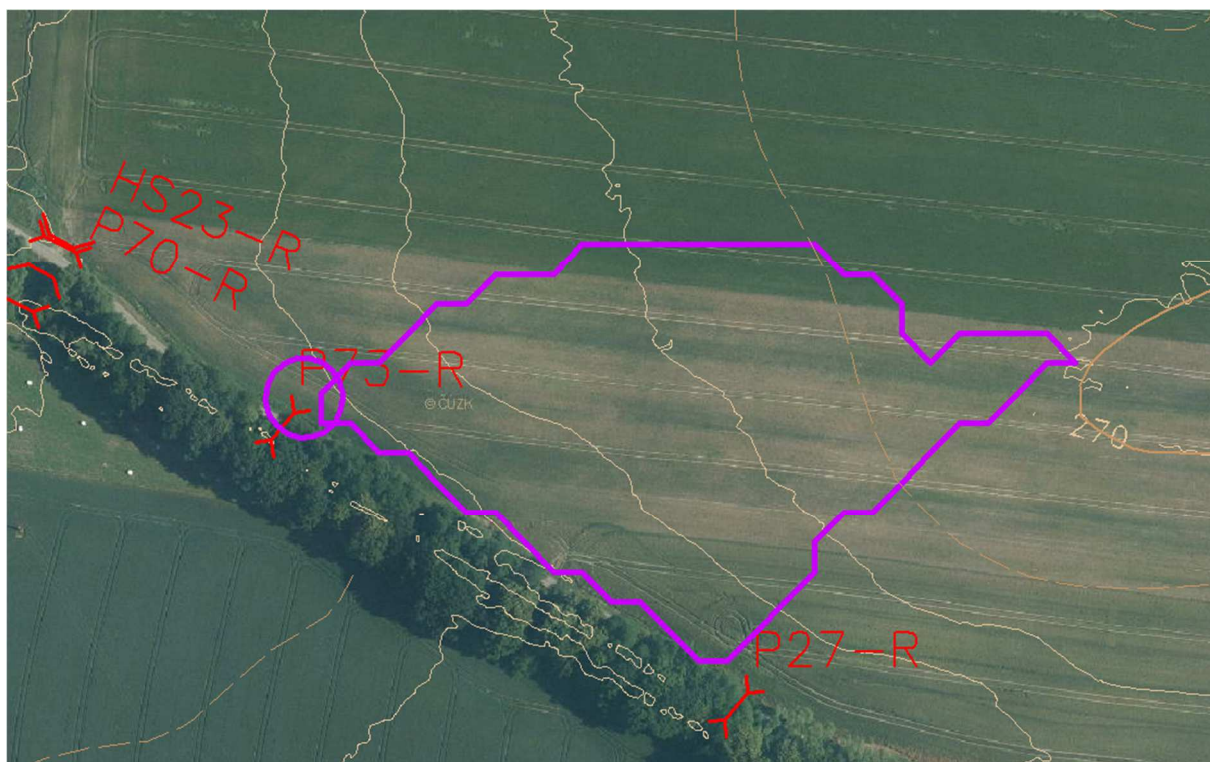
W_{PVT}	objem povodňové vlny	1,2	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	21	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	40	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	61	[min]

Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}

W_{PVT}	objem povodňové vlny	3,18	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	21	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	150	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	171	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0,26	0,397	0,562	0,77	0,954	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	0,623	0,763	0,911	1,06	1,2	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	1,68	2,1	2,47	2,86	3,18	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ P73-R, N=100

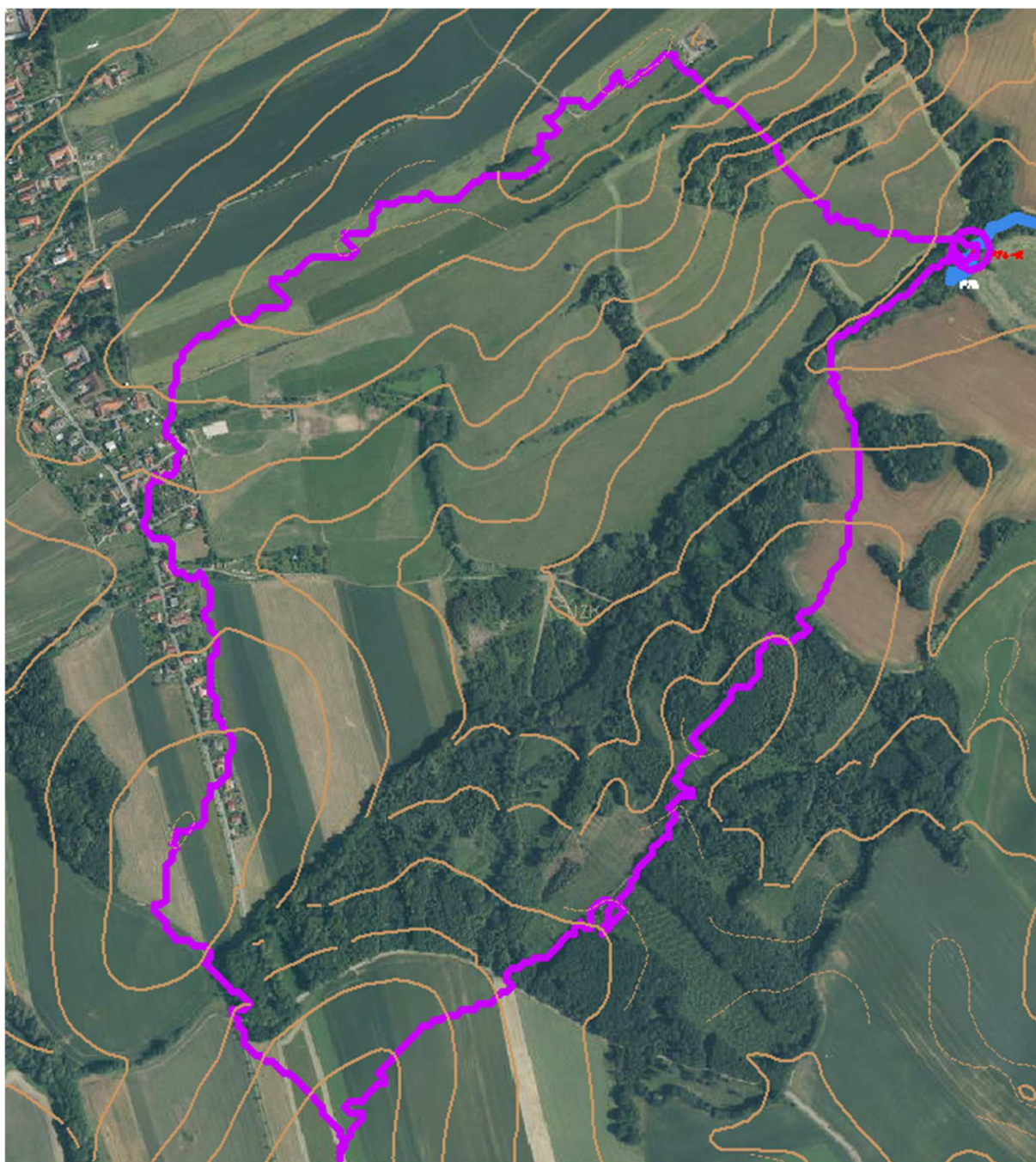


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	83	[...]
R _p	potenciální retence povodí	52	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	0.07	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.08	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	25	[min]
i _{dk}	intenzita deště	2.598	[mm.min ⁻¹]
H _{dk}	výška deště	65	[mm]
t _{1dk}	doba bezodtokové fáze	4	[min]
t _{spk}	doba trvání přítoku	21	[min]
i _{spk}	intenzita přítoku	1.33	[mm.min ⁻¹]
H _{spk}	výška přítoku	27.9	[mm]
Výpočtový déšť			
t _d	doba trvání deště	25	[min]
i _d	intenzita deště	2.598	[mm.min ⁻¹]
H _d	výška deště	65	[mm]
t ₁	doba trvání bezodtokové fáze	4	[min]
t _{sp}	doba trvání přítoku	21	[min]

i_{sp}	intenzita přítoku	1.33	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	27.9	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	21	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	1.33	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	27.9	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.33	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	0.443	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	559	[m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	21	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	36	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	57	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	1.35	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	21	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	117	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	138	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0.112	0.172	0.246	0.359	0.443	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	275	341	413	495	559	[m ³]
$W_{PVT,1d}$	688	856	1.02	1.2	1.35	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ P74-R, N=100

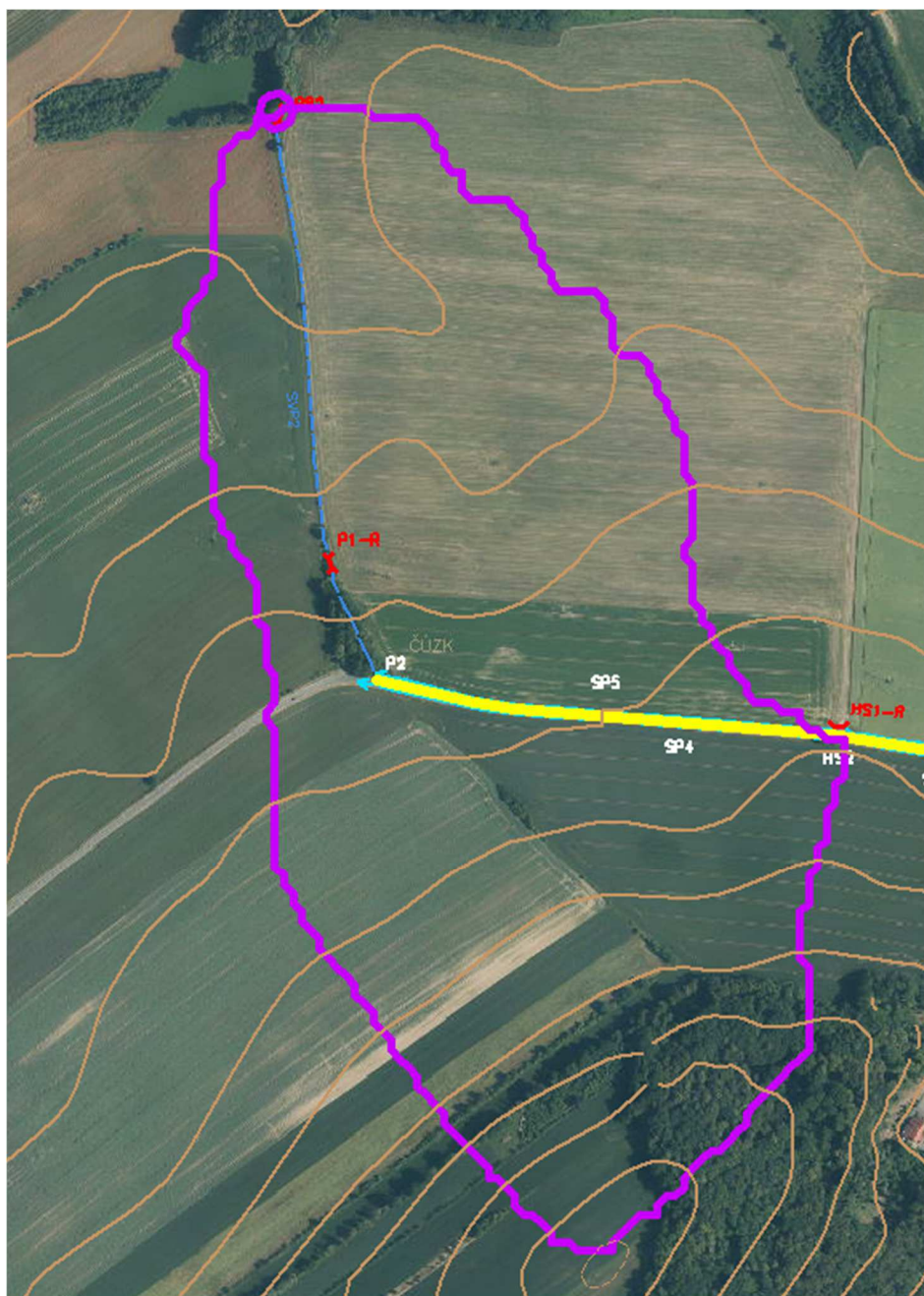


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	80.1	[...]
R _p	potenciální retence povodí	63	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	0.97	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.99	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	105	[min]

i_{dk}	intenzita deště	0.896	[mm.min ⁻¹]
H_{dk}	výška deště	94.1	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	14	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku	91	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	0.505	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku	46	[mm]
Výpočtový dešť			
t_d	doba trvání deště	105	[min]
i_d	intenzita deště	0.896	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	94.1	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	14	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	91	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	0.505	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	46	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	91	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	0.505	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	46	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	0.505	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	12.7	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	69.6	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	91	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	224	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	315	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	92.4	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	91	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	332	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	423	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	2.38	3.86	6.04	9.73	12.7	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	30	38.2	47.9	60.7	69.6	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	47.5	59.2	70.1	82.4	92.4	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ P82-R, N=100



VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	82.7	[...]
R _p	potenciální retence povodí	53.1	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	0.42	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.5	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	60	[min]
i _{dk}	intenzita deště	1.405	[mm.min ⁻¹]
H _{dk}	výška deště	84.3	[mm]
t _{1dk}	doba bezodtokové fáze	8	[min]
t _{spk}	doba trvání přítoku	52	[min]
i _{spk}	intenzita přítoku	0.823	[mm.min ⁻¹]
H _{spk}	výška přítoku	42.8	[mm]
Výpočtový déšť			
t _d	doba trvání deště	60	[min]
i _d	intenzita deště	1.405	[mm.min ⁻¹]
H _d	výška deště	84.3	[mm]
t ₁	doba trvání bezodtokové fáze	8	[min]
t _{sp}	doba trvání přítoku	52	[min]
i _{sp}	intenzita přítoku	0.823	[mm.min ⁻¹]
H _{sp}	výška přítoku	42.8	[mm]
t _{sk}	doba koncentrace	52	[min]
i _{sk}	intenzita odtoku v době t _{sk}	0.823	[mm.min ⁻¹]
H _{so}	výška odtoku	42.8	[mm]
i _{so}	max. intenzita odtoku ze svahu	0.823	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	7.76	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W _{PVT}	objem povodňové vlny	24.2	[10 ³ .m ³]
t _{vh}	doba vzestupu hydrogramu	52	[min]
t _{ph}	doba poklesu hydrogramu	123	[min]
t _{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t _{ch}	celková doba trvání odtoku	175	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W _{PVT}	objem povodňové vlny	37.8	[10 ³ .m ³]
t _{vh}	doba vzestupu hydrogramu	52	[min]

t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	227	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	279	[min]

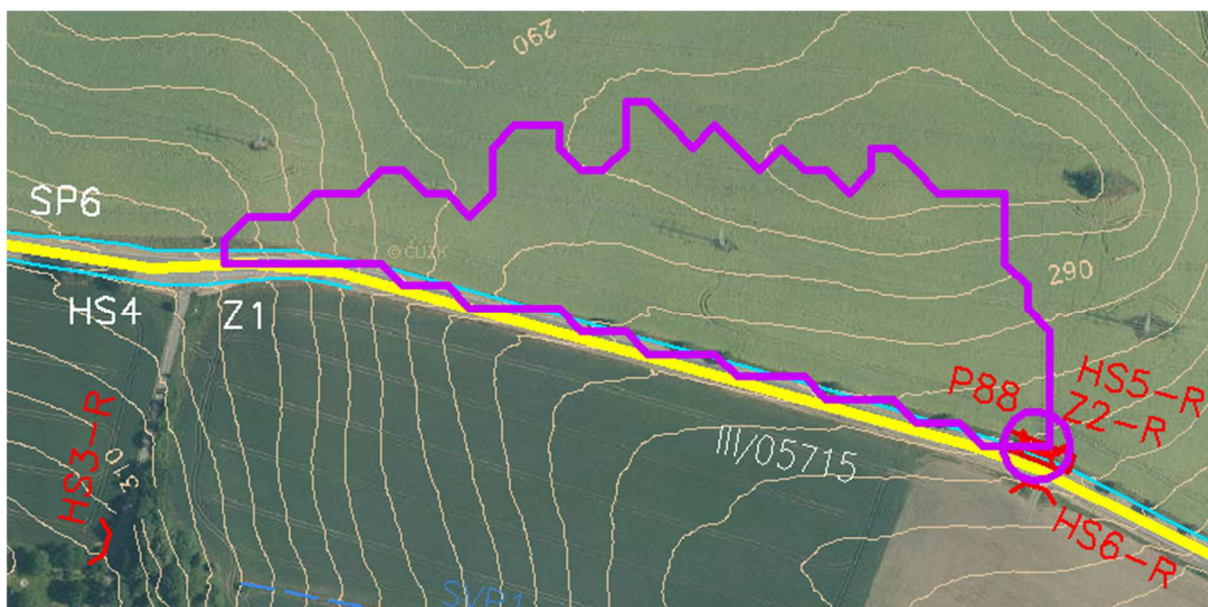
N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	1.52	2.45	3.78	5.87	7.76	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	10.7	13.7	17	21.1	24.2	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	19.3	24	28.5	33.6	37.8	[10 ³ .m ³]

VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	79	[...]
R _p	potenciální retence povodí	67.5	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	0.39	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.41	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	71	[min]
i _{dk}	intenzita deště	1.227	[mm.min ⁻¹]
H _{dk}	výška deště	87.1	[mm]
t _{1dk}	doba bezodtokové fáze	11	[min]
t _{spk}	doba trvání přítoku	60	[min]
i _{spk}	intenzita přítoku	0.64	[mm.min ⁻¹]
H _{spk}	výška přítoku	38.4	[mm]
Výpočtový déšť			
t _d	doba trvání deště	71	[min]
i _d	intenzita deště	1.227	[mm.min ⁻¹]
H _d	výška deště	87.1	[mm]
t ₁	doba trvání bezodtokové fáze	11	[min]
t _{sp}	doba trvání přítoku	60	[min]
i _{sp}	intenzita přítoku	0.64	[mm.min ⁻¹]
H _{sp}	výška přítoku	38.4	[mm]
t _{sk}	doba koncentrace	60	[min]
i _{sk}	intenzita odtoku v době t _{sk}	0.64	[mm.min ⁻¹]
H _{so}	výška odtoku	38.4	[mm]
i _{so}	max. intenzita odtoku ze svahu	0.64	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	6.61	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W _{PVT}	objem povodňové vlny	23.8	[10 ³ .m ³]
t _{vh}	doba vzestupu hydrogramu	60	[min]
t _{ph}	doba poklesu hydrogramu	139	[min]
t _{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t _{ch}	celková doba trvání odtoku	199	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W _{PVT}	objem povodňové vlny	36.4	[10 ³ .m ³]
t _{vh}	doba vzestupu hydrogramu	60	[min]

t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	250	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	310	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	1.31	2.16	3.32	5.08	6.61	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	10.5	13.5	16.7	20.7	23.8	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	18.8	23.4	27.7	32.5	36.4	[10 ³ .m ³]

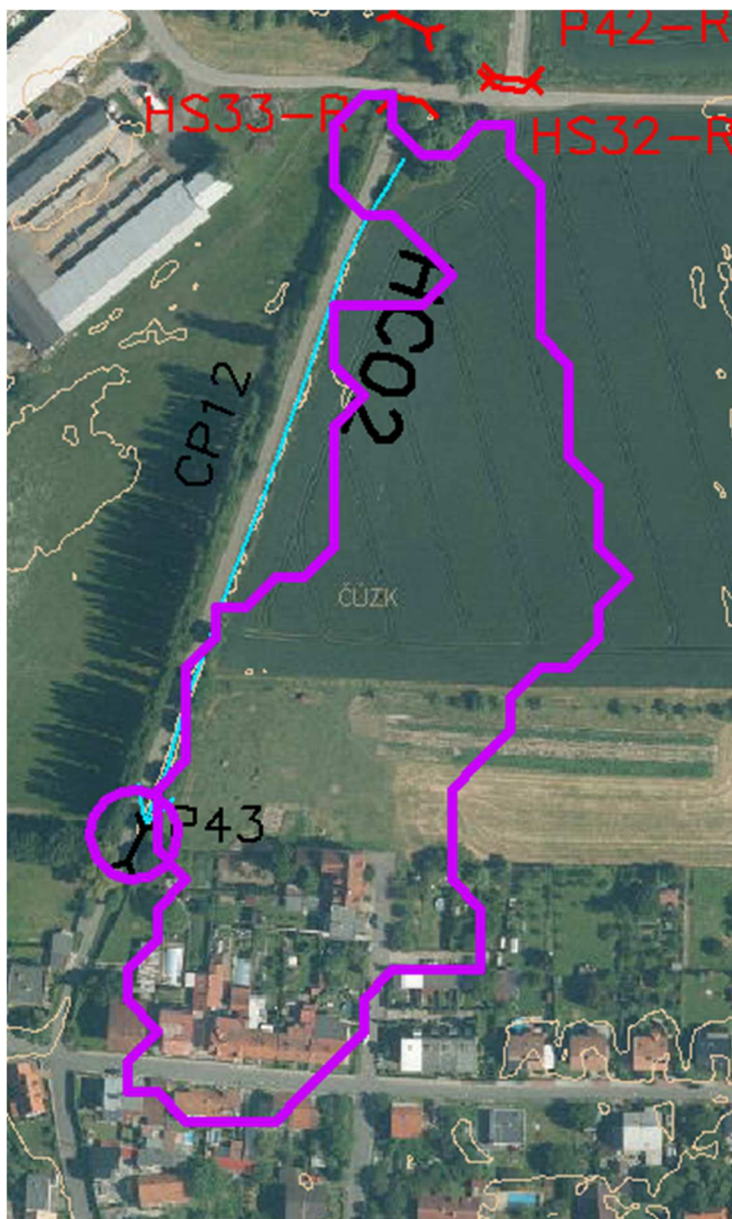
VÝPOČET POVODÍ P88-R, N=100



VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN_{pr}	přepočtené číslo CN - typ	86	[...]
R_p	potenciální retence povodí	41.3	[mm]
L_s	průměrná délka svahu	0.1	[km]
L_{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.11	[km]
Kritický déšť			
t_{dk}	doba trvání deště	21	[min]
i_{dk}	intenzita deště	2.898	[mm.min ⁻¹]
H_{dk}	výška deště	60.8	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	3	[min]

t_{spk}	doba trvání pří toku	18	[min]
i_{spk}	intenzita pří toku	1.635	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška pří toku	29.4	[mm]
Výpočtový déšť			
t_d	doba trvání deště	21	[min]
i_d	intenzita deště	2.898	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	60.8	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	3	[min]
t_{sp}	doba trvání pří toku	18	[min]
i_{sp}	intenzita pří toku	1.635	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška pří toku	29.4	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	18	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	1.635	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	29.4	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.635	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	0.736	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	795	[m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	18	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	33	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	51	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	2.01	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	18	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	116	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	134	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0.181	0.288	0.421	0.576	0.736	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	392	484	580	691	795	[m ³]
$W_{PVT,1d}$	1.03	1.27	1.51	1.79	2.01	[10 ³ .m ³]

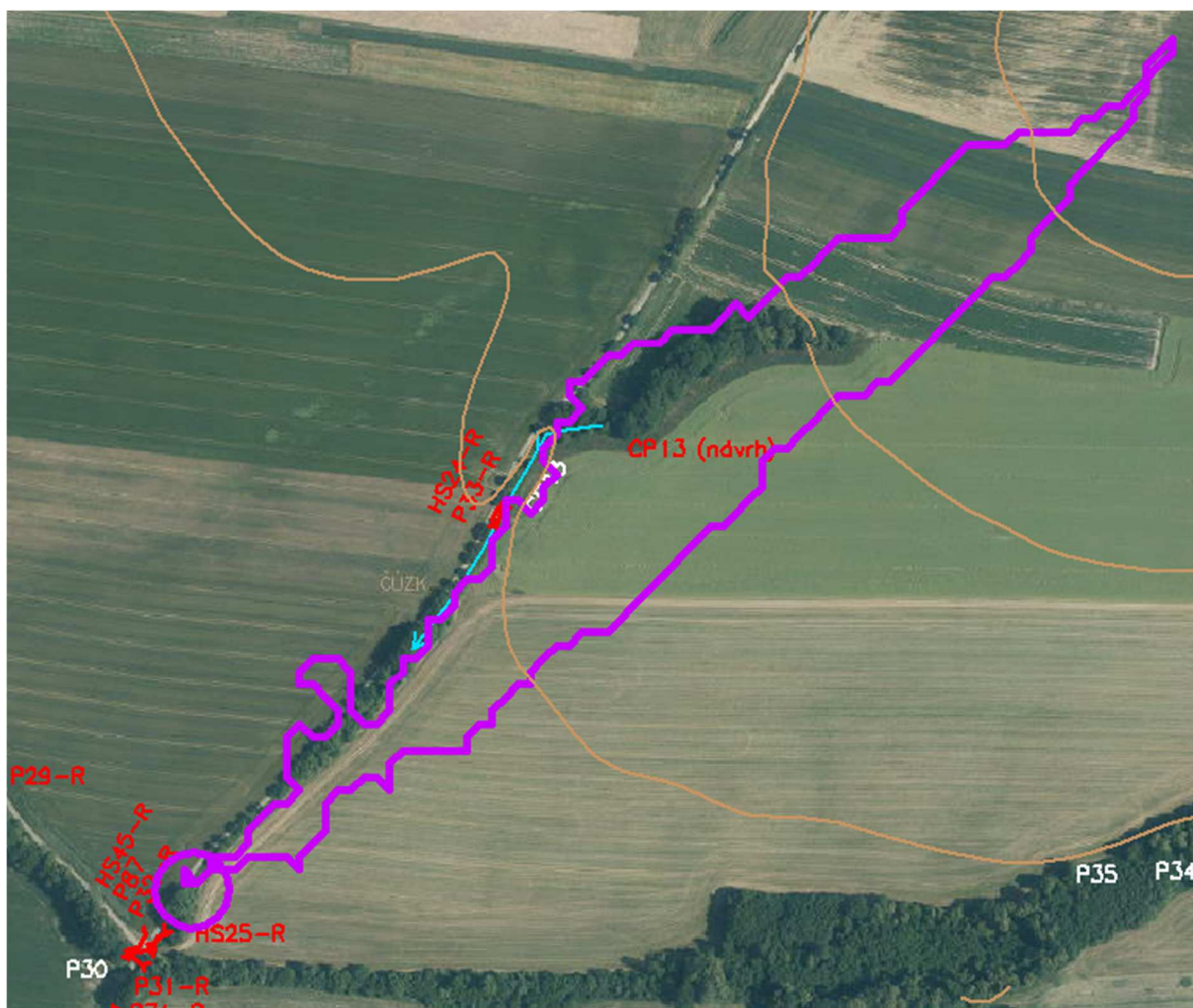
Výpočet povodí cestních příkopů:**VÝPOČET POVODÍ CP12-R (stávající – bez rekonstrukce) N=100**

VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	75	[...]
R _p	potenciální retence povodí	84,7	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	0,46	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0,46	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	110	[min]
i _{dk}	intenzita deště	0,863	[mm.min ⁻¹] ¹⁾

H_{dk}	výška deště	95	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	20	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku	90	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	0,416	1 [mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku	37,4	[mm]
Výpočtový déšť			
t_d	doba trvání deště	110	[min]
i_d	intenzita deště	0,863	1 [mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	95	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	20	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	90	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	0,416	1 [mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	37,4	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	90	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	0,416	1 [mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	37,4	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	0,416	1 [mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	0,797	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	4,3	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	90	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	165	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	255	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	5,81	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	90	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	246	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	336	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0,152	0,249	0,383	0,611	0,797	$[m^3 \cdot s^{-1}]$
W_{PVT}	1,88	2,4	2,99	3,77	4,3	$[10^3 \cdot m^3]$
$W_{PVT,1d}$	3,07	3,83	4,51	5,21	5,81	$[10^3 \cdot m^3]$

VÝPOČET POVODÍ CP13-R (stávající – bez rekonstrukce) N=100



VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN_{pr}	přepočtené číslo CN - typ	83	[...]
R_p	potenciální retence povodí	52	[mm]
L_s	průměrná délka svahu	0.08	[km]
L_{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.09	[km]
Kritický déšť			

t_{dk}	doba trvání deště	24	[min]
i_{dk}	intenzita deště	2.666	[mm.min ⁻¹]
H_{dk}	výška deště	64	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	4	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku	20	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	1.359	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku	27.2	[mm]

Výpočtový déšť

t_d	doba trvání deště	24	[min]
i_d	intenzita deště	2.666	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	64	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	4	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	20	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	1.359	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	27.2	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	20	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	1.359	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	27.2	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.359	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	1.77	[m³.s⁻¹]

Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm

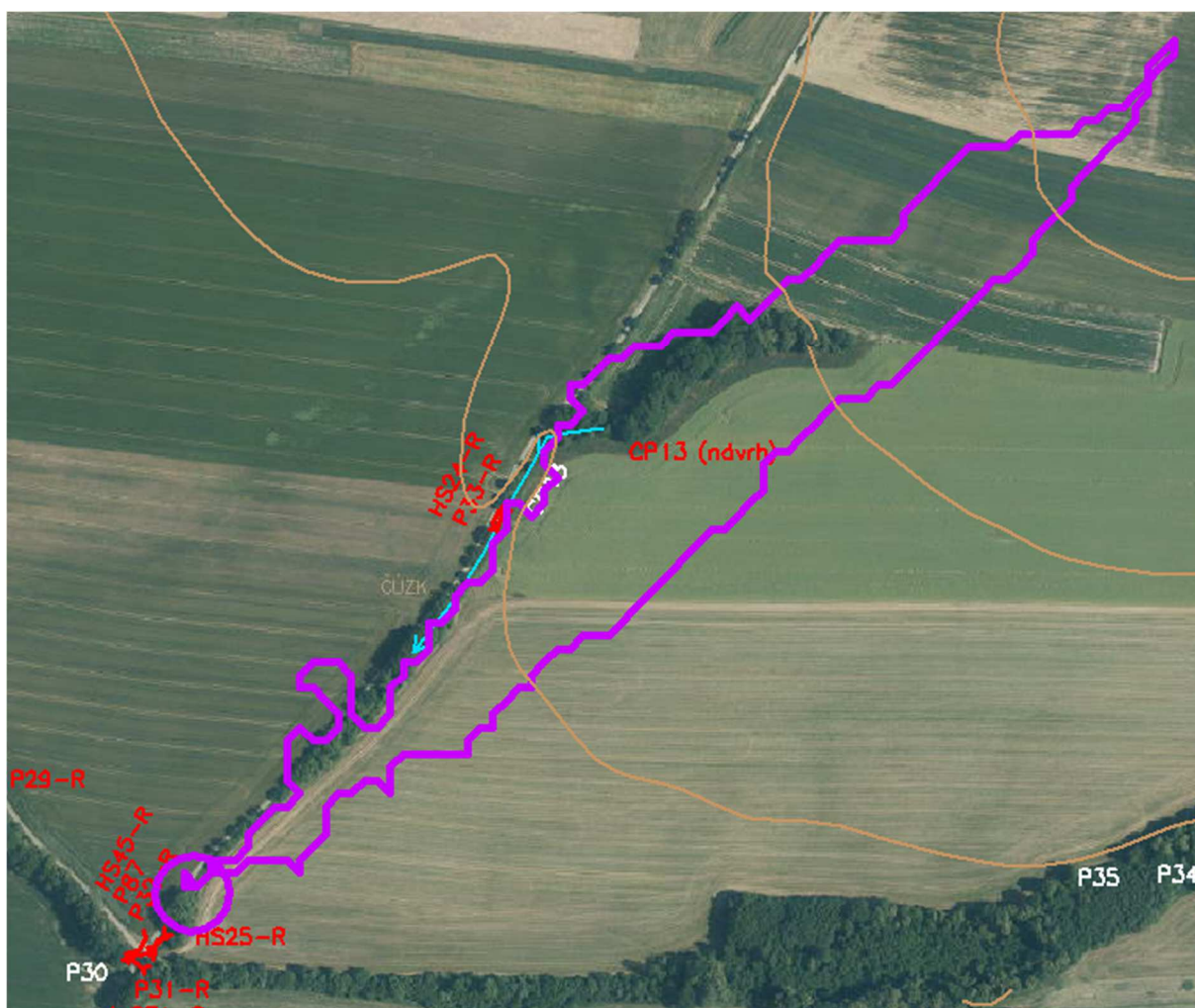
W_{PVT}	objem povodňové vlny	2.12	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	20	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	41	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	61	[min]

Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}

W_{PVT}	objem povodňové vlny	5.26	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	20	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	143	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	163	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0.434	0.682	0.975	1.37	1.77	$[m^3 \cdot s^{-1}]$
W_{PVT}	1.04	1.31	1.58	1.89	2.12	$[10^3 \cdot m^3]$
$W_{PVT,1d}$	2.68	3.34	3.96	4.68	5.26	$[10^3 \cdot m^3]$

VÝPOČET POVODÍ CP13-R (návrh) N=100



VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN_{pr}	přepočtené číslo CN - typ	83	[...]
R_p	potenciální retence povodí	52	[mm]
L_s	průměrná délka svahu	0.08	[km]
L_{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.09	[km]
Kritický děšť			

t_{dk}	doba trvání deště	24	[min]
i_{dk}	intenzita deště	2.666	[mm.min ⁻¹]
H_{dk}	výška deště	64	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	4	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku	20	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	1.359	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku	27.2	[mm]

Výpočtový déšť

t_d	doba trvání deště	24	[min]
i_d	intenzita deště	2.666	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	64	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	4	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	20	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	1.359	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	27.2	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	20	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	1.359	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	27.2	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.359	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	1.77	[m³.s⁻¹]

Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm

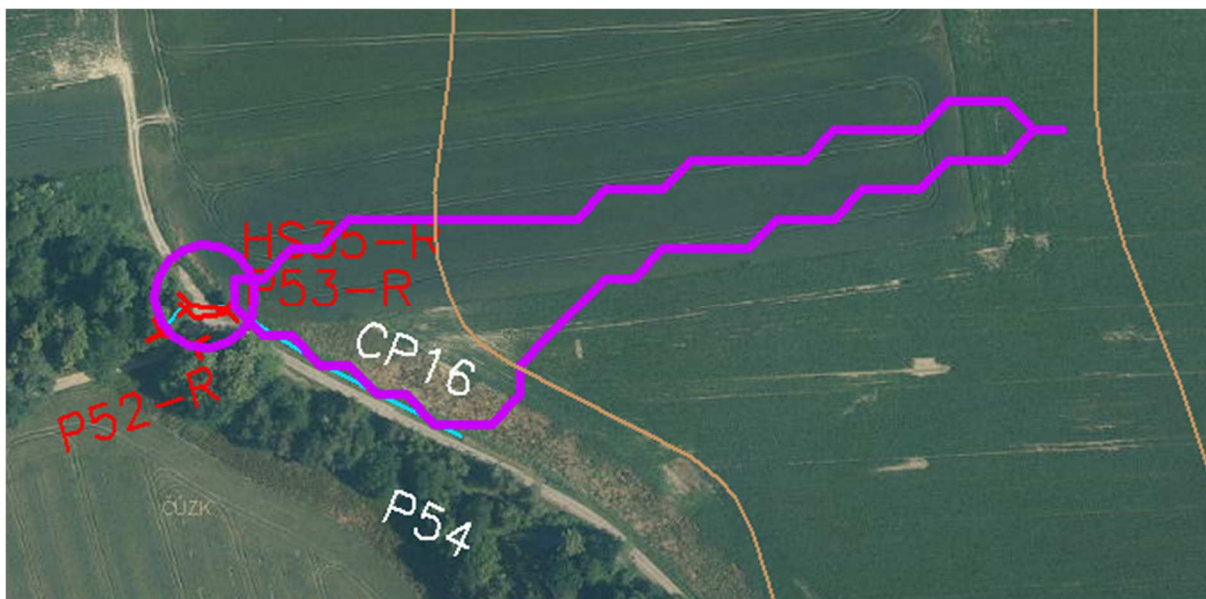
W_{PVT}	objem povodňové vlny	2.12	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	20	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	41	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	61	[min]

Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}

W_{PVT}	objem povodňové vlny	5.26	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	20	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	143	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	163	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0.434	0.682	0.975	1.37	1.77	$[m^3 \cdot s^{-1}]$
W_{PVT}	1.04	1.31	1.58	1.89	2.12	$[10^3 \cdot m^3]$
$W_{PVT,1d}$	2.68	3.34	3.96	4.68	5.26	$[10^3 \cdot m^3]$

VÝPOČET POVODÍ CP16-R (stávající – bez rekonstrukce) N=100

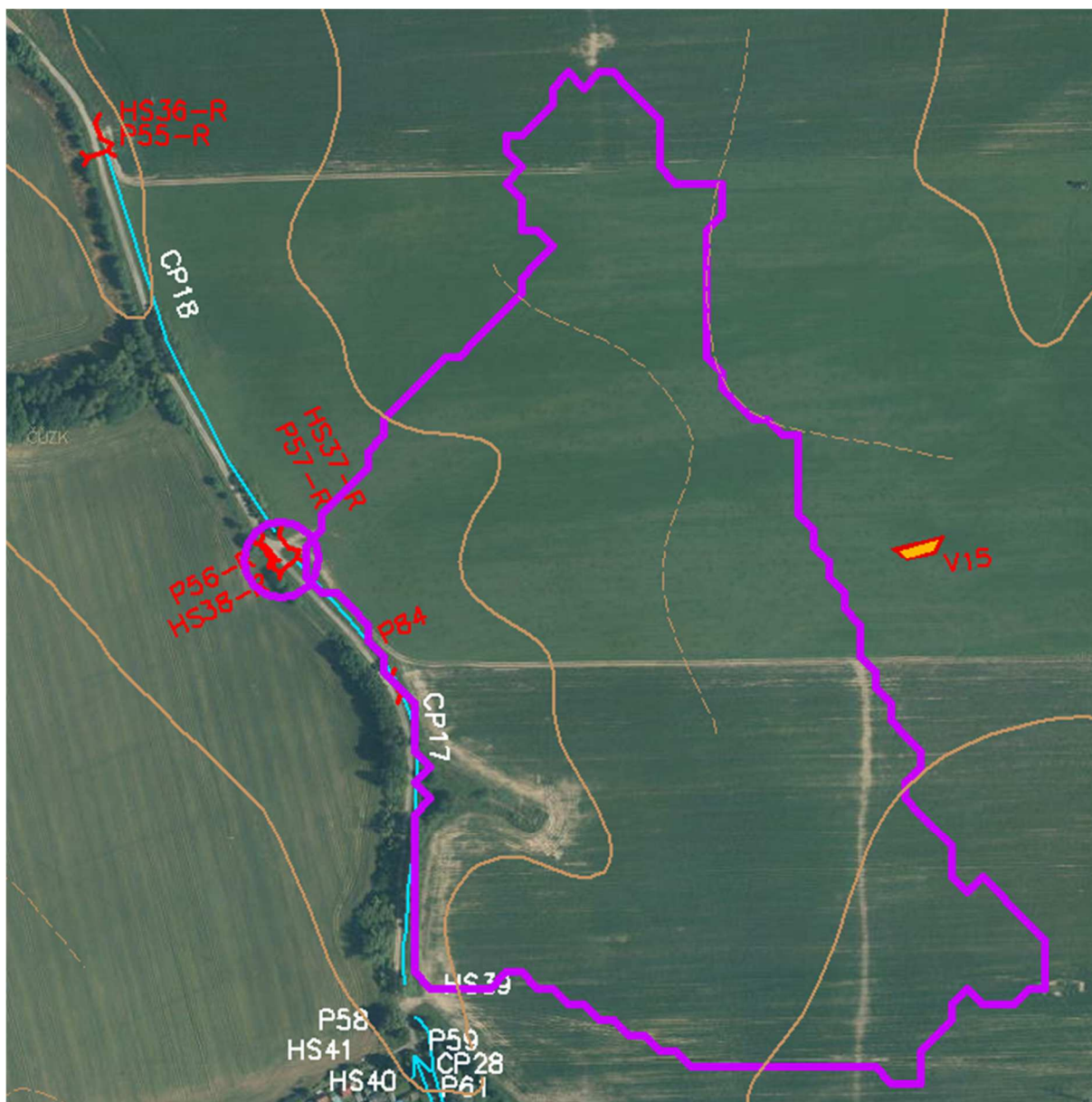


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN_{pr}	přepočtené číslo CN - typ	83	[...]
R_p	potenciální retence povodí	52	[mm]
L_s	průměrná délka svahu	0.03	[km]
L_{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.04	[km]
Kritický déšť			
t_{dk}	doba trvání deště	14	[min]
i_{dk}	intenzita deště	3.733	$[mm \cdot min^{-1}]$
H_{dk}	výška deště	52.3	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	3	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku	11	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	1.697	$[mm \cdot min^{-1}]$
H_{spk}	výška přítoku	18.7	[mm]
Výpočtový déšť			

t_d	doba trvání deště	14	[min]
i_d	intenzita deště	3.733	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	52.3	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	3	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	11	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	1.697	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	18.7	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	11	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	1.697	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	18.7	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.697	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	0.283	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	187	[m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	11	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	18	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	29	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	675	[m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	11	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	98	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	109	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0.076	0.116	0.168	0.217	0.283	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	95.8	119	141	169	187	[m ³]
$W_{PVT,1d}$	344	428	508	600	675	[m ³]

VÝPOČET POVODÍ CP17-R (stávající – bez rekonstrukce) N=100

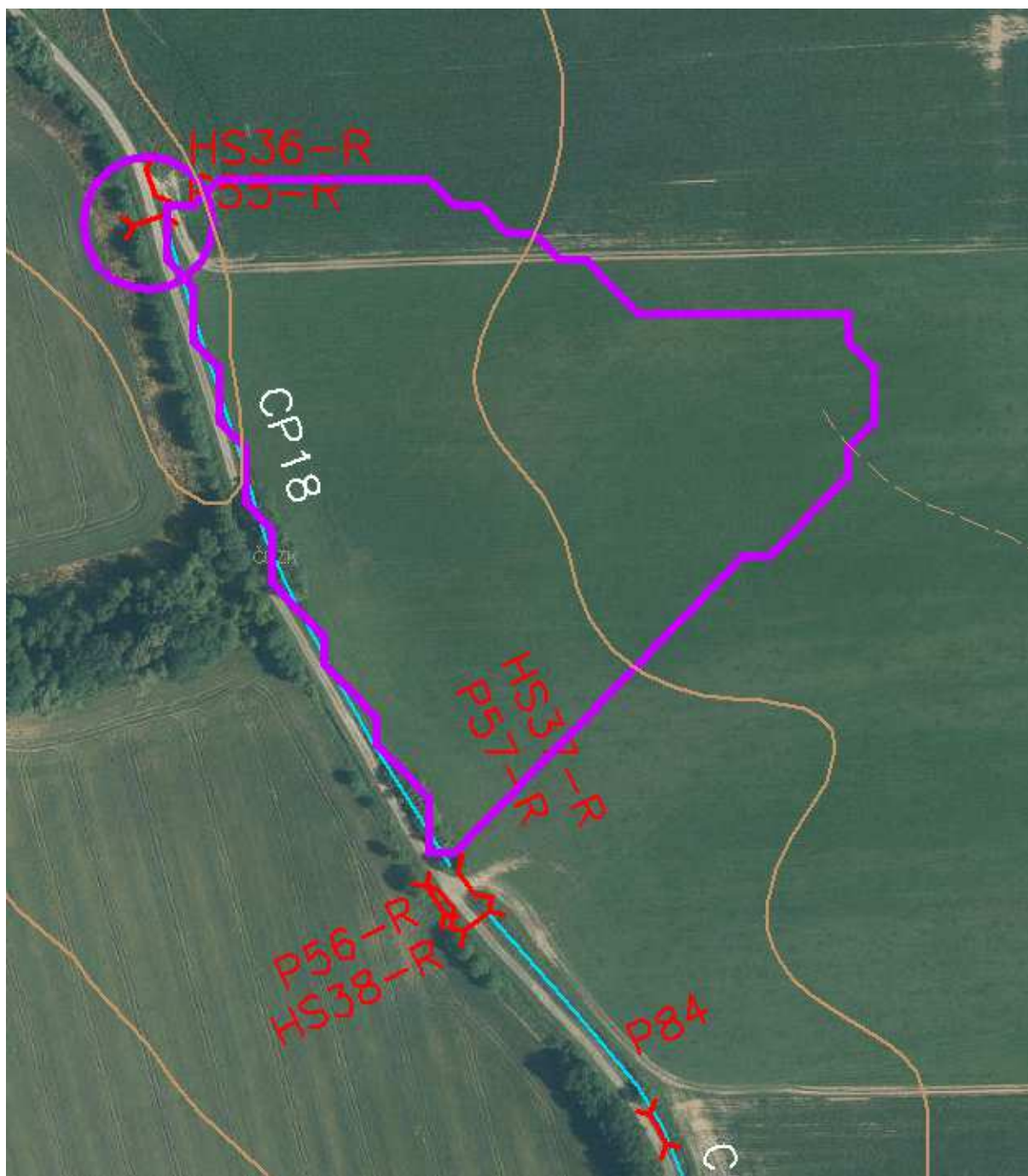


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	86	[...]
R _p	potenciální retence povodí	41.3	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	0.26	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.31	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	47	[min]
i _{dk}	intenzita deště	1.709	[mm.min ⁻¹]
H _{dk}	výška deště	80.3	[mm]
t _{1dk}	doba bezodtokové fáze	5	[min]

t_{spk}	doba trvání pří toku	42	[min]
i_{spk}	intenzita pří toku	1.09	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	v ýška pří toku	45.8	[mm]
V ýpočtov ý deš ť			
t_d	doba trvání deš ťe	47	[min]
i_d	intenzita deš ťe	1.709	[mm.min ⁻¹]
H_d	v ýška deš ťe	80.3	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	5	[min]
t_{sp}	doba trvání pří toku	42	[min]
i_{sp}	intenzita pří toku	1.09	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	v ýška pří toku	45.8	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	42	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	1.09	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	v ýška odtoku	45.8	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.09	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální prů tok	2.87	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtov ým deš ťem			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	7.23	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	42	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	90	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	132	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	11.8	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	42	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	175	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	217	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0.568	0.916	1.4	2.15	2.87	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	3.2	4.06	5.05	6.31	7.23	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	6	7.43	8.82	10.4	11.8	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ CP18-R (stávající – bez rekonstrukce) N=100

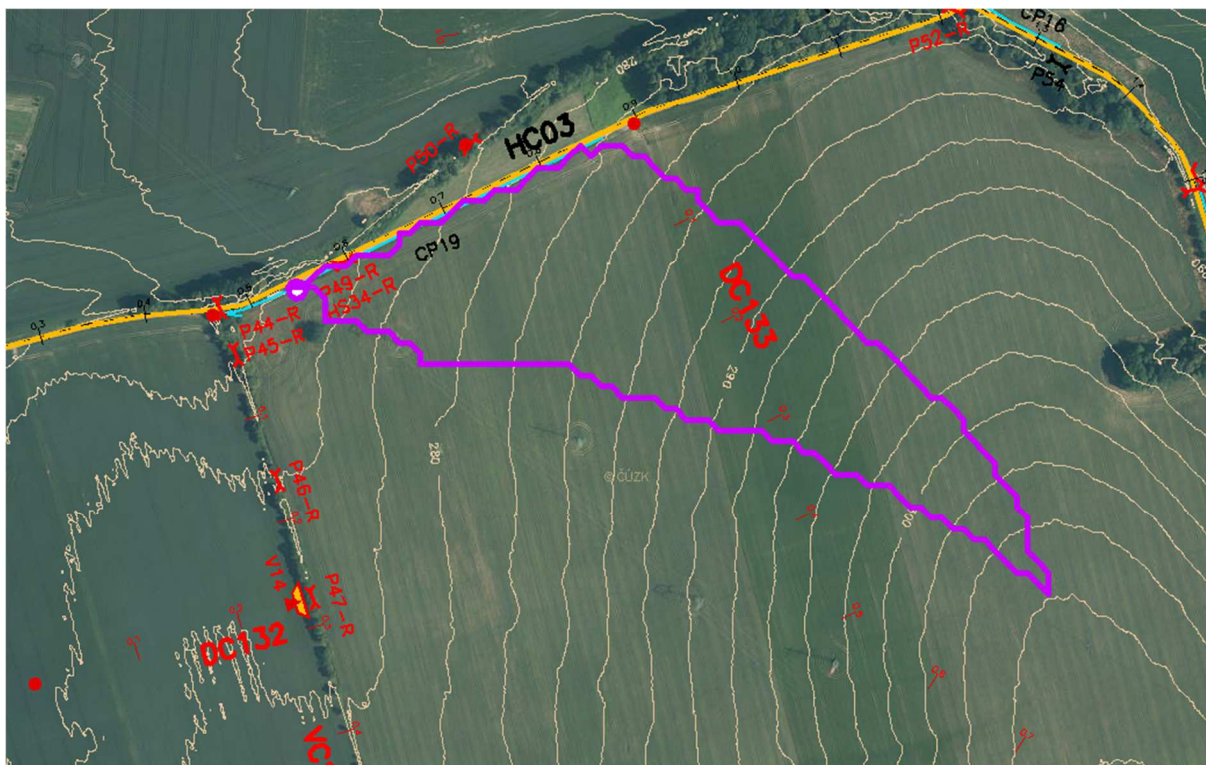


VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	84.5	[...]
R _p	potenciální retence povodí	46.6	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	0.1	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.12	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	24	[min]
i _{dk}	intenzita deště	2.666	[mm.min ⁻¹]
H _{dk}	výška deště	64	[mm]
t _{1dk}	doba bezodtokové fáze	3	[min]
t _{spk}	doba trvání přítoku	21	[min]
i _{spk}	intenzita přítoku	1.405	[mm.min ⁻¹]
H _{spk}	výška přítoku	29.5	[mm]
Výpočtový déšť			
t _d	doba trvání deště	24	[min]
i _d	intenzita deště	2.666	[mm.min ⁻¹]
H _d	výška deště	64	[mm]
t ₁	doba trvání bezodtokové fáze	3	[min]
t _{sp}	doba trvání přítoku	21	[min]
i _{sp}	intenzita přítoku	1.405	[mm.min ⁻¹]
H _{sp}	výška přítoku	29.5	[mm]
t _{sk}	doba koncentrace	21	[min]
i _{sk}	intenzita odtoku v době t _{sk}	1.405	[mm.min ⁻¹]
H _{so}	výška odtoku	29.5	[mm]
i _{so}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.405	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	0.89	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W _{PVT}	objem povodňové vlny	1.12	[10 ³ .m ³]
t _{vh}	doba vzestupu hydrogramu	21	[min]
t _{ph}	doba poklesu hydrogramu	39	[min]
t _{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t _{ch}	celková doba trvání odtoku	60	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W _{PVT}	objem povodňové vlny	2.69	[10 ³ .m ³]
t _{vh}	doba vzestupu hydrogramu	21	[min]

t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	130	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	151	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0.226	0.355	0.51	0.72	0.89	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	0.542	0.682	0.826	0.994	1.12	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	1.37	1.7	2.02	2.39	2.69	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ CP19-R (stávající – bez rekonstrukce) N=100



VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN_{pr}	přepočtené číslo CN - typ	83	[...]
R_p	potenciální retence povodí	52	[mm]
L_s	průměrná délka svahu	0.11	[km]
L_{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.13	[km]
Kritický déšť			
t_{dk}	doba trvání deště	31	[min]

i_{dk}	intenzita deště	2.272	[mm.min ⁻¹]
H_{dk}	výška deště	70.4	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	5	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku	26	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	1.236	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku	32.1	[mm]
Výpočtový déšť			
t_d	doba trvání deště	31	[min]
i_d	intenzita deště	2.272	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	70.4	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	5	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	26	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	1.236	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	32.1	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	26	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	1.236	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	32.1	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.236	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	1.98	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	3.09	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	26	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	54	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	80	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	6.48	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	26	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	148	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	174	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0.439	0.703	1.08	1.52	1.98	$[m^3 \cdot s^{-1}]$
W_{PVT}	1.45	1.86	2.27	2.74	3.09	$[10^3 \cdot m^3]$
$W_{PVT,1d}$	3.3	4.11	4.88	5.76	6.48	$[10^3 \cdot m^3]$

VÝPOČET POVODÍ CP26-R (stávající – bez rekonstrukce) N=100



VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN_{pr}	přepočtené číslo CN - typ	83	[...]
R_p	potenciální retence povodí	52	[mm]
L_s	průměrná délka svahu	0.08	[km]
L_{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.09	[km]
Kritický déšť			
t_{dk}	doba trvání deště	24	[min]

i_{dk}	intenzita deště	2.666	[mm.min ⁻¹]
H_{dk}	výška deště	64	[mm]
t_{1dk}	doba bezodtokové fáze	4	[min]
t_{spk}	doba trvání přítoku	20	[min]
i_{spk}	intenzita přítoku	1.359	[mm.min ⁻¹]
H_{spk}	výška přítoku	27.2	[mm]
Výpočtový déšť			
t_d	doba trvání deště	24	[min]
i_d	intenzita deště	2.666	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	64	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	4	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	20	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	1.359	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	27.2	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	20	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	1.359	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	27.2	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.359	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	1.77	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	2.12	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	20	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	41	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	61	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	5.26	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	20	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	143	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	163	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	0.434	0.682	0.975	1.37	1.77	$[m^3 \cdot s^{-1}]$
W_{PVT}	1.04	1.31	1.58	1.89	2.12	$[10^3 \cdot m^3]$
$W_{PVT,1d}$	2.68	3.34	3.96	4.68	5.26	$[10^3 \cdot m^3]$

3.3.7. Hydrotechnické výpočty a posouzení propustků

Propustky jsou dimenzovány v souladu s ČSN 73 6109 – Projektování polních cest

	Podélný sklon potrubí J [%]											DN [cm]
	0.5	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	
Průtočná kapacita $Q [m^3 \cdot s^{-1}]$	0.40	0.57	0.81	0.99	1.20	1.27	1.40	1.15	1.61	1.71	1.80	60
	0.87	1.22	1.74	2.12	2.46	2.74	3.00	2.25	3.47	3.68	3.88	80
	1.58	2.23	3.14	3.86	4.45	4.80	5.45	5.89	6.29	6.67	7.03	100
	2.86	4.03	5.70	6.99	8.07	9.02	9.88	10.67	11.41	12.10	12.75	125
	4.64	6.56	9.27	11.36	13.11	14.66	16.07	17.35	18.55	19.68	20.73	150

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P1-R

$Q_{20} =$	1.29	$m^3 \cdot s^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění					
$J =$	7.30	%			...Sklon potrubí					
$DN =$	60	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a					
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>										
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0 *	60 ^{8/3} *	4 ^{1/2} =	1.66	$m^3 \cdot s^{-1}$					
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5 *	60 ^{2/3} *	0.073 ^{1/2} =	5.86	$m \cdot s^{-1}$					
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>										
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	1.66	* 0,915 =	1.52	$m^3 \cdot s^{-1}$						
$v = v_d \cdot 1,137 =$	5.86	* 1,137 =	6.67	$m \cdot s^{-1}$						
<i>- Podmínky:</i>										
$Q =$	1.52	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	1.29	$m^3 \cdot s^{-1}$	- Návrh $DN =$	60	cm	vyhovuje
$v =$	6.67	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$	7	$m \cdot s^{-1}$		- Návrh $DN =$	60	cm	vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 600 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P6-R

$Q_{100} =$	0.91	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění			
$J =$	0.60	%			...Sklon potrubí			
$DN =$	80	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.1			
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>								
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0 *	80 ^{8/3} *	4 ^{1/2} =	1.03	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5 *	80 ^{2/3} *	0.006 ^{1/2} =	2.04	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$			
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>								
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	1.03 *	0,915 =	0.94	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$				
$v = v_d \cdot 1,137 =$	2.04 *	1,137 =	2.31	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$				
<i>- Podmínky:</i>								
$Q =$	0.94	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_{100} =$	0.91	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	- Návrh DN =	80 cm vyhovuje
$v =$	2.31	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		- Návrh DN =	80 cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 800 bezpečně převede 100letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P10-R

DIMENZOVÁNÍ PROPUSTKU									
$Q_{20} =$	3.02	$m^3 \cdot s^{-1}$							
šířka $b_p =$	1.5	m							
$i =$	0.70	%							
$\alpha =$	1								
$\chi =$	0.9		souč. výškového zúžení						
$\beta =$	1.16		souč. zatopení vtoku						
$\beta =$	1		Boussinesqovo číslo						
$\phi =$	0.82		rychlostní součinitel						
$n =$	0.018		souč. tření						
$h_k =$	1.04	m	kritická hloubka						
$h_c =$	0.94	m	hloubka zúženého průřezu						
$v_c =$	3.55	$m \cdot s^{-1}$	rychlost ve zúženém průřezu						
$E =$	1.89	m	energie ve vtokovém průřezu						
$h_p \geq$	0.81	m	minimální výška propustku, aby vtok nebyl zatopen						
$h =$	1.15	m	hloubka dolní vody, při které se začne zatápět průřez						
$h_p =$	1.20	m							
Nezatopený vtok									
$A =$	1.80	m^2							
$O =$	3.90	m							
$R =$	0.46	m							
$C =$	48.84	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v =$	2.78	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$Q_{kap} =$	5.00	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n = 3.02$	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje			
Zatopený vtok									
$A_c =$	1.12	m^2							
$h_c =$	0.74	m							
$O_c =$	2.99	m							
$R_c =$	0.37	m							
$C_c =$	47.15	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v_c =$	2.78	$m \cdot s^{-1}$							
$E_c =$	1.33	m							
$Q_{kap} =$	3.10	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n = 3.02$	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje			
$v =$	2.78	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$	7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje			

Rámový propust světlosti 1500x1200 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P11-R

$Q_{20} =$	0.47	$m^3 \cdot s^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	2.80	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	60	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.1				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0	*	60	$^{8/3}$	*	4	$^{1/2} =$	1.03	$m^3 \cdot s^{-1}$
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5	*	60	$^{2/3}$	*	0.028	$^{1/2} =$	3.63	$m \cdot s^{-1}$
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	1.03	*	0,915	=	0.94	$m^3 \cdot s^{-1}$			
$v = v_d \cdot 1,137 =$	3.63	*	1,137	=	4.13	$m \cdot s^{-1}$			
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	0.94	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	0.47	$m^3 \cdot s^{-1}$	- Návrh DN =	60	cm vyhovuje
$v =$	4.13	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$	7	$m \cdot s^{-1}$		- Návrh DN =	60	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 600 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity rámového propustku P16-R

DIMENZOVÁNÍ PROPUSTKU					
$Q_{20} =$	15.50	$m^3 \cdot s^{-1}$			
šířka $b_p =$	2	m			
$i =$	2.20	%			
$\alpha =$	1				
$\chi =$	0.9		souč. výškového zúžení		
$\beta =$	1.16		souč. zatopení vtoku		
$\beta =$	1		Boussinesqovo číslo		
$\phi =$	0.82		rychlostní součinitel		
$n =$	0.018		souč. tření		
$h_k =$	2.53	m	kritická hloubka		
$h_c =$	2.27	m	hloubka zúženého průřezu		
$v_c =$	5.53	$m \cdot s^{-1}$	rychlost ve zúženém průřezu		
$E =$	4.59	m	energie ve vtokovém průřezu		
$h_p \geq$	1.96	m	minimální výška propustku, aby vtok nebyl zatopen		
$h =$	2.80	m	hloubka dolní vody, při které se začne zatápět průřez		
$h_p =$	2.00	m			
Nezatopený vtok					
$A =$	4.00	m^2			
$O =$	6.00	m			
$R =$	0.67	m			
$C =$	51.93	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$			
$v =$	6.29	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$	7	$m \cdot s^{-1}$ vyhovuje
$Q_{kap} =$	25.15	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n = 15.50$	$m^3 \cdot s^{-1}$ vyhovuje
Zatopený vtok					
$A_c =$	2.48	m^2			
$h_c =$	1.24	m			
$O_c =$	4.48	m			
$R_c =$	0.55	m			
$C_c =$	50.34	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$			
$v_c =$	6.29	$m \cdot s^{-1}$			
$E_c =$	4.24	m			
$Q_{kap} =$	15.60	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n = 15.50$	$m^3 \cdot s^{-1}$ vyhovuje
$v =$	6.29	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$	7	$m \cdot s^{-1}$ vyhovuje

Rámový propust světlosti 2000x2000 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity rámového propustku P17-R

DIMENZOVÁNÍ PROPUSTKU									
$Q_{20} =$	15.70	$m^3 \cdot s^{-1}$							
šířka $b_p =$	2	m							
$i =$	2.30	%							
$\alpha =$	1								
$\chi =$	0.9		souč. výškového zúžení						
$\beta =$	1.16		souč. zatopení vtoku						
$\beta =$	1		Boussinesqovo číslo						
$\phi =$	0.82		rychlostní součinitel						
$n =$	0.018		souč. tření						
$h_k =$	2.56	m	kritická hloubka						
$h_c =$	2.31	m	hloubka zúženého průřezu						
$v_c =$	5.57	$m \cdot s^{-1}$	rychlost ve zúženém průřezu						
$E =$	4.66	m	energie ve vtokovém průřezu						
$h_p \geq$	1.99	m	minimální výška propustku, aby vtok nebyl zatopen						
$h =$	2.84	m	hloubka dolní vody, při které se začne zatápět průřez						
$h_p =$	2.00	m							
Nezatopený vtok									
$A =$	4.00	m^2							
$O =$	6.00	m							
$R =$	0.67	m							
$C =$	51.93	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v =$	6.43	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$Q_{kap} =$	25.72	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	15.70	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
Zatopený vtok									
$A_c =$	2.48	m^2							
$h_c =$	1.24	m							
$O_c =$	4.48	m							
$R_c =$	0.55	m							
$C_c =$	50.34	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v_c =$	6.43	$m \cdot s^{-1}$							
$E_c =$	4.37	m							
$Q_{kap} =$	15.95	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	15.70	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$v =$	6.43	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		

Rámový propust světlosti 2000x2000 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity rámového propustku P18-R

DIMENZOVÁNÍ PROPUSTKU									
$Q_{20} =$	15.70	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$							
šířka $b_p =$	2	m							
$i =$	2.30	%							
$\alpha =$	1								
$\chi =$	0.9		souč. výškového zúžení						
$\beta =$	1.16		souč. zatopení vtoku						
$\beta =$	1		Boussinesqovo číslo						
$\phi =$	0.82		rychlostní součinitel						
$n =$	0.018		souč. tření						
$h_k =$	2.56	m	kritická hloubka						
$h_c =$	2.31	m	hloubka zúženého průřezu						
$v_c =$	5.57	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	rychlost ve zúženém průřezu						
$E =$	4.66	m	energie ve vtokovém průřezu						
$h_p \geq$	1.99	m	minimální výška propustku, aby vtok nebyl zatopen						
$h =$	2.84	m	hloubka dolní vody, při které se začne zatápět průřez						
$h_p =$	2.00	m							
Nezatopený vtok									
$A =$	4.00	m^2							
$O =$	6.00	m							
$R =$	0.67	m							
$C =$	51.93	$\text{m}^{0.5} \cdot \text{s}^{-1}$							
$v =$	6.43	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	vyhovuje			
$Q_{\text{kap}} =$	25.72	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	15.70	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	vyhovuje		
Zatopený vtok									
$A_c =$	2.48	m^2							
$h_c =$	1.24	m							
$O_c =$	4.48	m							
$R_c =$	0.55	m							
$C_c =$	50.34	$\text{m}^{0.5} \cdot \text{s}^{-1}$							
$v_c =$	6.43	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$							
$E_c =$	4.37	m							
$Q_{\text{kap}} =$	15.95	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	15.70	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	vyhovuje		
$v =$	6.43	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	vyhovuje			

Rámový propust světlosti 2000x2000 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity rámového propustku P19-R

DIMENZOVÁNÍ PROPUSTKU									
$Q_{20} =$	4.97	$m^3 \cdot s^{-1}$							
šířka $b_p =$	1.8	m							
$i =$	1.10	%							
$\alpha =$	1								
$\chi =$	0.9		souč. výškového zúžení						
$\beta =$	1.16		souč. zatopení vtoku						
$\beta =$	1		Boussinesqovo číslo						
$\phi =$	0.82		rychlostní součinitel						
$n =$	0.018		souč. tření						
$h_k =$	1.27	m	kritická hloubka						
$h_c =$	1.14	m	hloubka zúženého průřezu						
$v_c =$	3.92	$m \cdot s^{-1}$	rychlost ve zúženém průřezu						
$E =$	2.31	m	energie ve vtokovém průřezu						
$h_p \geq$	0.99	m	minimální výška propustku, aby vtok nebyl zatopen						
$h =$	1.41	m	hloubka dolní vody, při které se začne zatápět průřez						
$h_p =$	1.20	m							
Nezatopený vtok									
$A =$	2.16	m^2							
$O =$	4.20	m							
$R =$	0.51	m							
$C =$	49.73	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v =$	3.74	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$Q_{kap} =$	8.08	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	4.97	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
Zatopený vtok									
$A_c =$	1.34	m^2							
$h_c =$	0.74	m							
$O_c =$	3.29	m							
$R_c =$	0.41	m							
$C_c =$	47.83	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v_c =$	3.74	$m \cdot s^{-1}$							
$E_c =$	1.80	m							
$Q_{kap} =$	5.01	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	4.97	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$v =$	3.74	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		

Rámový propust světlosti 1800x1200 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P20-R

$Q_{20} =$	0.03	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění			
$J =$	0.89	%			...Sklon potrubí			
$DN =$	60	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.1			
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>								
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0 *	60 ^{8/3} *	4 ^{1/2} =	0.58	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5 *	60 ^{2/3} *	0.009 ^{1/2} =	2.05	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$			
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>								
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	0.58 *	0,915 =	0.53	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$				
$v = v_d \cdot 1,137 =$	2.05 *	1,137 =	2.33	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$				
<i>- Podmínky:</i>								
$Q =$	0.53	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	0.03	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	- Návrh DN =	60 cm vyhovuje
$v =$	2.33	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		- Návrh DN =	60 cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 600 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P21-R

$Q_{20} =$	0.48	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění			
$J =$	8.00	%			...Sklon potrubí			
$DN =$	60	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.1			
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>								
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0 *	60 ^{8/3} *	4 ^{1/2} =	1.74	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5 *	60 ^{2/3} *	0.08 ^{1/2} =	6.14	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$			
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>								
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	1.74 *	0,915 =	1.59	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$				
$v = v_d \cdot 1,137 =$	6.14 *	1,137 =	6.98	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$				
<i>- Podmínky:</i>								
$Q =$	1.59	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	0.48	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	- Návrh DN =	60 cm vyhovuje
$v =$	6.98	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		- Návrh DN =	60 cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 600 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P24-R

$Q_{100} =$	2.98	$m^3 \cdot s^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	2.20	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	100	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.1				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0	*	100	$^{8/3}$	*	4	$^{1/2} =$	3.56	$m^3 \cdot s^{-1}$
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5	*	100	$^{2/3}$	*	0.022	$^{1/2} =$	4.52	$m \cdot s^{-1}$
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	3.56	*	0,915	=	3.26	$m^3 \cdot s^{-1}$			
$v = v_d \cdot 1,137 =$	4.52	*	1,137	=	5.14	$m \cdot s^{-1}$			
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	3.26	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_{100} =$	2.98	$m^3 \cdot s^{-1}$	- Návrh DN =	100	cm vyhovuje
$v =$	5.14	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$	7	$m \cdot s^{-1}$		- Návrh DN =	100	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 1000 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P25-R

$Q_{100} =$	2.98	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění			
$J =$	2.90	%			...Sklon potrubí			
$DN =$	100	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.1			
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>								
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0	*	100	$^{8/3}$	*	4	$^{1/2} =$	4.09 $\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5	*	100	$^{2/3}$	*	0.029	$^{1/2} =$	5.19 $\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>								
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	4.09	*	0,915	=	3.74	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$		
$v = v_d \cdot 1,137 =$	5.19	*	1,137	=	5.91	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		
<i>- Podmínky:</i>								
$Q =$	3.74	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_{100} =$	2.98	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	- Návrh DN = 100 cm	vyhovuje
$v =$	5.91	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		- Návrh DN = 100 cm	vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 1000 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity rámového propustku P26-R

DIMENZOVÁNÍ PROPUSTKU									
$Q_{20} =$	9.01	$m^3 \cdot s^{-1}$							
šířka $b_p =$	2	m							
$i =$	1.00	%							
$\alpha =$	1								
$\chi =$	0.9		souč. výškového zúžení						
$\beta =$	1.16		souč. zatopení vtoku						
$\beta =$	1		Boussinesqovo číslo						
$\phi =$	0.82		rychlostní součinitel						
$n =$	0.018		souč. tření						
$h_k =$	1.94	m	kritická hloubka						
$h_c =$	1.75	m	hloubka zúženého průřezu						
$v_c =$	4.85	$m \cdot s^{-1}$	rychlost ve zúženém průřezu						
$E =$	3.53	m	energie ve vtokovém průřezu						
$h_p \geq$	1.51	m	minimální výška propustku, aby vtok nebyl zatopen						
$h =$	2.15	m	hloubka dolní vody, při které se začne zatápět průřez						
$h_p =$	2.00	m							
Nezatopený vtok									
$A =$	4.00	m^2							
$O =$	6.00	m							
$R =$	0.67	m							
$C =$	51.93	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v =$	4.24	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$Q_{kap} =$	16.96	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	9.01	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
Zatopený vtok									
$A_c =$	2.48	m^2							
$h_c =$	1.24	m							
$O_c =$	4.48	m							
$R_c =$	0.55	m							
$C_c =$	50.34	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v_c =$	4.24	$m \cdot s^{-1}$							
$E_c =$	2.60	m							
$Q_{kap} =$	10.51	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	9.01	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$v =$	4.24	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		

Rámový propust světlosti 2000x2000 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P27-R

$Q_{20} =$	0.08	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění			
$J =$	0.80	%			...Sklon potrubí			
$DN =$	60	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.1			
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>								
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0 *	60 ^{8/3} *	4 ^{1/2} =	0.55	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5 *	60 ^{2/3} *	0.008 ^{1/2} =	1.94	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$			
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>								
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	0.55 *	0,915 =	0.50	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$				
$v = v_d \cdot 1,137 =$	1.94 *	1,137 =	2.21	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$				
<i>- Podmínky:</i>								
$Q =$	0.50	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	0.08	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	- Návrh DN =	60 cm vyhovuje
$v =$	2.21	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		- Návrh DN =	60 cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 600 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P28-R

$Q_{20} =$	0.98	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění			
$J =$	3.70	%			...Sklon potrubí			
$DN =$	60	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.1			
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>								
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0 *	60 ^{8/3} *	4 ^{1/2} =	1.18	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5 *	60 ^{2/3} *	0.037 ^{1/2} =	4.17	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$			
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>								
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	1.18 *	0,915 =	1.08	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$				
$v = v_d \cdot 1,137 =$	4.17 *	1,137 =	4.75	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$				
<i>- Podmínky:</i>								
$Q =$	1.08	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	0.98	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	- Návrh DN =	60 cm vyhovuje
$v =$	4.75	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		- Návrh DN =	60 cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 600 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity rámového propustku P29-R

DIMENZOVÁNÍ PROPUSTKU									
$Q_{20} =$	9.01	$m^3 \cdot s^{-1}$							
šířka $b_p =$	2	m							
$i =$	1.00	%							
$\alpha =$	1								
$\chi =$	0.9		souč. výškového zúžení						
$\beta =$	1.16		souč. zatopení vtoku						
$\beta =$	1		Boussinesqovo číslo						
$\phi =$	0.82		rychlostní součinitel						
$n =$	0.018		souč. tření						
$h_k =$	1.94	m	kritická hloubka						
$h_c =$	1.75	m	hloubka zúženého průřezu						
$v_c =$	4.85	$m \cdot s^{-1}$	rychlost ve zúženém průřezu						
$E =$	3.53	m	energie ve vtokovém průřezu						
$h_p \geq$	1.51	m	minimální výška propustku, aby vtok nebyl zatopen						
$h =$	2.15	m	hloubka dolní vody, při které se začne zatápět průřez						
$h_p =$	2.00	m							
Nezatopený vtok									
$A =$	4.00	m^2							
$O =$	6.00	m							
$R =$	0.67	m							
$C =$	51.93	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v =$	4.24	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$Q_{kap} =$	16.96	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	9.01	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
Zatopený vtok									
$A_c =$	2.48	m^2							
$h_c =$	1.24	m							
$O_c =$	4.48	m							
$R_c =$	0.55	m							
$C_c =$	50.34	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v_c =$	4.24	$m \cdot s^{-1}$							
$E_c =$	2.60	m							
$Q_{kap} =$	10.51	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	9.01	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$v =$	4.24	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		

Rámový propust světlosti 2000x2000 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P31-R

$Q_{20} =$	9.01	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	3.00	%			...Sklon potrubí				
$2 \times \text{DN} =$	110	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot \text{DN}^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0 *	110	$^{8/3} *$	4	$^{1/2} =$	5.36	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$		
$v_d = 30,5 \cdot \text{DN}^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5 *	110	$^{2/3} *$	0.03	$^{1/2} =$	5.63	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot \text{DN}$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	5.36	*	0,915 =	9.80	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$				
$v = v_d \cdot 1,137 =$	5.63	*	1,137 =	6.40	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$				
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	9.80	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	9.01	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	- Návrh DN =	110	cm vyhovuje
$v =$	6.40	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		- Návrh DN =	110	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti 2 x DN 1100 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P32-R

$Q_{20} =$	0.98	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	3.00	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	80	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0 *	80	$^{8/3}$ *	4	$^{1/2} =$	2.29	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$		
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5 *	80	$^{2/3}$ *	0.03	$^{1/2} =$	4.55	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	2.29	*	0,915 =	2.10	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$				
$v = v_d \cdot 1,137 =$	4.55	*	1,137 =	5.18	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$				
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	2.10	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	0.98	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	- Návrh DN =	80	cm vyhovuje
$v =$	5.18	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		- Návrh DN =	80	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 800 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P33-R

$Q_{20} =$	0.98	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	0.70	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	80	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0 *	80	$^{8/3} *$	4	$^{1/2} =$	1.11	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$		
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5 *	80	$^{2/3} *$	0.007	$^{1/2} =$	2.20	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	1.11	*	0,915 =	1.01	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$				
$v = v_d \cdot 1,137 =$	2.20	*	1,137 =	2.50	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$				
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	1.01	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	0.98	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	- Návrh DN =	80	cm vyhovuje
$v =$	2.50	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		- Návrh DN =	80	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 800 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P37-R

$Q_{20} =$	0.63	$m^3 \cdot s^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	0.50	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	80	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0 *	80	$^{8/3} *$	4	$^{1/2} =$	0.94	$m^3 \cdot s^{-1}$		
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5 *	80	$^{2/3} *$	0.005	$^{1/2} =$	1.86	$m \cdot s^{-1}$		
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	0.94	*	0,915 =	0.86	$m^3 \cdot s^{-1}$				
$v = v_d \cdot 1,137 =$	1.86	*	1,137 =	2.11	$m \cdot s^{-1}$				
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	0.86	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	0.63	$m^3 \cdot s^{-1}$	- Návrh DN =	80	cm vyhovuje
$v =$	2.11	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$	7	$m \cdot s^{-1}$		- Návrh DN =	80	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 800 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P38-R

$Q_{20} =$	0.63	$m^3 \cdot s^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	2.00	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	60	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0	*	60	$^{8/3}$	*	4	$^{1/2} =$	0.87	$m^3 \cdot s^{-1}$
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5	*	60	$^{2/3}$	*	0.02	$^{1/2} =$	3.07	$m \cdot s^{-1}$
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	0.87	*	0,915	=	0.80	$m^3 \cdot s^{-1}$			
$v = v_d \cdot 1,137 =$	3.07	*	1,137	=	3.49	$m \cdot s^{-1}$			
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	0.80	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	0.63	$m^3 \cdot s^{-1}$	- Návrh DN =	60	cm vyhovuje
$v =$	3.49	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$	7	$m \cdot s^{-1}$		- Návrh DN =	60	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 600 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P39-R

$Q_{20} =$	0.63	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	1.30	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	60	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0 *	60 ^{8/3} *	4 ^{1/2} =	0.70	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$				
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5 *	60 ^{2/3} *	0.013 ^{1/2} =	2.47	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$				
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	0.70	* 0,915 =	0.64	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$					
$v = v_d \cdot 1,137 =$	2.47	* 1,137 =	2.81	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$					
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	0.64	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	0.63	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	- Návrh DN =	60	cm vyhovuje
$v =$	2.81	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		- Návrh DN =	60	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 600 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P40-R

$Q_{20} =$	0.63	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	1.30	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	60	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0 *	60 ^{8/3} *	4 ^{1/2} =	0.70	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$				
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5 *	60 ^{2/3} *	0.013 ^{1/2} =	2.47	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$				
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	0.70	* 0,915 =	0.64	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$					
$v = v_d \cdot 1,137 =$	2.47	* 1,137 =	2.81	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$					
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	0.64	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	0.63	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	- Návrh DN =	60	cm vyhovuje
$v =$	2.81	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		- Návrh DN =	60	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 600 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P41-R

$Q_{20} =$	5.47	$m^3 \cdot s^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	1.60	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	130	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0	*	130	$^{8/3}$	*	4	$^{1/2} =$	6.11	$m^3 \cdot s^{-1}$
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5	*	130	$^{2/3}$	*	0.016	$^{1/2} =$	4.60	$m \cdot s^{-1}$
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	6.11	*	0,915	=	5.59	$m^3 \cdot s^{-1}$			
$v = v_d \cdot 1,137 =$	4.60	*	1,137	=	5.22	$m \cdot s^{-1}$			
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	5.59	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	5.47	$m^3 \cdot s^{-1}$	- Návrh DN =	130	cm vyhovuje
$v =$	5.22	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$	7	$m \cdot s^{-1}$		- Návrh DN =	130	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 1300 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P42-R

$Q_{20} =$	5.47	$m^3 \cdot s^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	1.60	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	130	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0	*	130	$^{8/3}$	*	4	$^{1/2} =$	6.11	$m^3 \cdot s^{-1}$
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5	*	130	$^{2/3}$	*	0.016	$^{1/2} =$	4.60	$m \cdot s^{-1}$
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	6.11	*	0,915	=	5.59	$m^3 \cdot s^{-1}$			
$v = v_d \cdot 1,137 =$	4.60	*	1,137	=	5.22	$m \cdot s^{-1}$			
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	5.59	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	5.47	$m^3 \cdot s^{-1}$	- Návrh DN =	130	cm vyhovuje
$v =$	5.22	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$	7	$m \cdot s^{-1}$		- Návrh DN =	130	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 1300 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity rámového propustku P44-R

DIMENZOVÁNÍ PROPUSTKU									
$Q_{20} =$	5.82	$m^3 \cdot s^{-1}$							
šířka $b_p =$	2	m							
$i =$	0.70	%							
$\alpha =$	1								
$\chi =$	0.9		souč. výškového zúžení						
$\beta =$	1.16		souč. zatopení vtoku						
$\beta =$	1		Boussinesqovo číslo						
$\phi =$	0.82		rychlostní součinitel						
$n =$	0.018		souč. tření						
$h_k =$	1.36	m	kritická hloubka						
$h_c =$	1.22	m	hloubka zúženého průřezu						
$v_c =$	4.06	$m \cdot s^{-1}$	rychlost ve zúženém průřezu						
$E =$	2.47	m	energie ve vtokovém průřezu						
$h_p \geq$	1.05	m	minimální výška propustku, aby vtok nebyl zatopen						
$h =$	1.50	m	hloubka dolní vody, při které se začne zatápět průřez						
$h_p =$	1.50	m							
Nezatopený vtok									
$A =$	3.00	m^2							
$O =$	5.00	m							
$R =$	0.60	m							
$C =$	51.02	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v =$	3.31	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$Q_{kap} =$	9.92	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	5.82	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
Zatopený vtok									
$A_c =$	1.86	m^2							
$h_c =$	0.93	m							
$O_c =$	3.86	m							
$R_c =$	0.48	m							
$C_c =$	49.19	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v_c =$	3.31	$m \cdot s^{-1}$							
$E_c =$	1.76	m							
$Q_{kap} =$	6.15	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	5.82	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$v =$	3.31	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		

Rámový propust světlosti 2000x1500 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity rámového propustku P45-R

DIMENZOVÁNÍ PROPUSTKU									
$Q_{20} =$	6.26	$m^3 \cdot s^{-1}$							
šířka $b_p =$	1.6	m							
$i =$	1.50	%							
$\alpha =$	1								
$\chi =$	0.9		souč. výškového zúžení						
$\beta =$	1.16		souč. zatopení vtoku						
$\beta =$	1		Boussinesqovo číslo						
$\phi =$	0.82		rychlostní součinitel						
$n =$	0.018		souč. tření						
$h_k =$	1.65	m	kritická hloubka						
$h_c =$	1.48	m	hloubka zúženého průřezu						
$v_c =$	4.46	$m \cdot s^{-1}$	rychlost ve zúženém průřezu						
$E =$	2.99	m	energie ve vtokovém průřezu						
$h_p \geq$	1.28	m	minimální výška propustku, aby vtok nebyl zatopen						
$h =$	1.82	m	hloubka dolní vody, při které se začne zatápět průřez						
$h_p =$	1.50	m							
Nezatopený vtok									
$A =$	2.40	m^2							
$O =$	4.60	m							
$R =$	0.52	m							
$C =$	49.85	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v =$	4.41	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$Q_{kap} =$	10.58	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	6.26	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
Zatopený vtok									
$A_c =$	1.49	m^2							
$h_c =$	0.93	m							
$O_c =$	3.46	m							
$R_c =$	0.43	m							
$C_c =$	48.27	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v_c =$	4.41	$m \cdot s^{-1}$							
$E_c =$	2.40	m							
$Q_{kap} =$	6.56	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	6.26	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$v =$	4.41	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		

Rámový propust světlosti 1600x1500 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity rámového propustku P46-R

DIMENZOVÁNÍ PROPUSTKU									
$Q_{20} =$	6.26	$m^3 \cdot s^{-1}$							
šířka $b_p =$	1.6	m							
$i =$	3.00	%							
$\alpha =$	1								
$\chi =$	0.9		souč. výškového zúžení						
$\beta =$	1.16		souč. zatopení vtoku						
$\beta =$	1		Boussinesqovo číslo						
$\phi =$	0.82		rychlostní součinitel						
$n =$	0.018		souč. tření						
$h_k =$	1.72	m	kritická hloubka						
$h_c =$	1.55	m	hloubka zúženého průřezu						
$v_c =$	4.57	$m \cdot s^{-1}$	rychlost ve zúženém průřezu						
$E =$	3.13	m	energie ve vtokovém průřezu						
$h_p \geq$	1.34	m	minimální výška propustku, aby vtok nebyl zatopen						
$h =$	1.91	m	hloubka dolní vody, při které se začne zatápět průřez						
$h_p =$	1.20	m							
Nezatopený vtok									
$A =$	1.92	m^2							
$O =$	4.00	m							
$R =$	0.48	m							
$C =$	49.16	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v =$	5.90	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$Q_{kap} =$	11.33	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	6.26	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
Zatopený vtok									
$A_c =$	1.19	m^2							
$h_c =$	0.74	m							
$O_c =$	3.09	m							
$R_c =$	0.39	m							
$C_c =$	47.39	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v_c =$	5.90	$m \cdot s^{-1}$							
$E_c =$	3.38	m							
$Q_{kap} =$	7.02	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	6.26	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$v =$	5.90	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		

Rámový propust světlosti 1600x1200 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity rámového propustku P47-R

DIMENZOVÁNÍ PROPUSTKU									
$Q_{20} =$	6.26	$m^3 \cdot s^{-1}$							
šířka $b_p =$	1.5	m							
$i =$	2.30	%							
$\alpha =$	1								
$\chi =$	0.9		souč. výškového zúžení						
$\beta =$	1.16		souč. zatopení vtoku						
$\beta =$	1		Boussinesqovo číslo						
$\phi =$	0.82		rychlostní součinitel						
$n =$	0.018		souč. tření						
$h_k =$	1.76	m	kritická hloubka						
$h_c =$	1.58	m	hloubka zúženého průřezu						
$v_c =$	4.62	$m \cdot s^{-1}$	rychlost ve zúženém průřezu						
$E =$	3.20	m	energie ve vtokovém průřezu						
$h_p \geq$	1.37	m	minimální výška propustku, aby vtok nebyl zatopen						
$h =$	1.95	m	hloubka dolní vody, při které se začne zatápět průřez						
$h_p =$	1.40	m							
Nezatopený vtok									
$A =$	2.10	m^2							
$O =$	4.30	m							
$R =$	0.49	m							
$C =$	49.30	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v =$	5.23	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$Q_{kap} =$	10.97	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	6.26	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
Zatopený vtok									
$A_c =$	1.30	m^2							
$h_c =$	0.87	m							
$O_c =$	3.24	m							
$R_c =$	0.40	m							
$C_c =$	47.73	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v_c =$	5.23	$m \cdot s^{-1}$							
$E_c =$	2.94	m							
$Q_{kap} =$	6.80	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	6.26	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$v =$	5.23	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		

Rámový propust světlosti 1500x1400 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity rámového propustku P48-R

DIMENZOVÁNÍ PROPUSTKU									
$Q_{20} =$	6.26	$m^3 \cdot s^{-1}$							
šířka $b_p =$	1.5	m							
$i =$	4.00	%							
$\alpha =$	1								
$\chi =$	0.9		souč. výškového zúžení						
$\beta =$	1.16		souč. zatopení vtoku						
$\beta =$	1		Boussinesqovo číslo						
$\phi =$	0.82		rychlostní součinitel						
$n =$	0.018		souč. tření						
$h_k =$	1.73	m	kritická hloubka						
$h_c =$	1.56	m	hloubka zúženého průřezu						
$v_c =$	4.58	$m \cdot s^{-1}$	rychlost ve zúženém průřezu						
$E =$	3.15	m	energie ve vtokovém průřezu						
$h_p \geq$	1.34	m	minimální výška propustku, aby vtok nebyl zatopen						
$h =$	1.92	m	hloubka dolní vody, při které se začne zatápět průřez						
$h_p =$	1.10	m							
Nezatopený vtok									
$A =$	1.65	m^2							
$O =$	3.70	m							
$R =$	0.45	m							
$C =$	48.56	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v =$	6.49	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$Q_{kap} =$	10.70	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	6.26	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
Zatopený vtok									
$A_c =$	1.02	m^2							
$h_c =$	0.68	m							
$O_c =$	2.86	m							
$R_c =$	0.36	m							
$C_c =$	46.80	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v_c =$	6.49	$m \cdot s^{-1}$							
$E_c =$	3.87	m							
$Q_{kap} =$	6.63	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	6.26	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$v =$	6.49	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		

Rámový propust světlosti 1500x1100 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P49-R

$Q_{20} =$	0.95	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	2.90	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	60	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0	*	60	$^{8/3}$	*	4	$^{1/2} =$	1.05	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5	*	60	$^{2/3}$	*	0.029	$^{1/2} =$	3.69	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	1.05	*	0,915	=	0.96	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			
$v = v_d \cdot 1,137 =$	3.69	*	1,137	=	4.20	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$			
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	0.96	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	0.95	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	- Návrh DN =	60	cm vyhovuje
$v =$	4.20	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		- Návrh DN =	60	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 600 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P50-R

$Q_{20} =$	5.47	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	3.00	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	120	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0	*	120	$^{8/3}$	*	4	$^{1/2} =$	6.76	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5	*	120	$^{2/3}$	*	0.03	$^{1/2} =$	5.97	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	6.76	*	0,915	=	6.19	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			
$v = v_d \cdot 1,137 =$	5.97	*	1,137	=	6.78	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$			
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	6.19	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	5.47	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	- Návrh DN =	120	cm vyhovuje
$v =$	6.78	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		- Návrh DN =	120	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 1200 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity rámového propustku P52-R

DIMENZOVÁNÍ PROPUSTKU									
$Q_{20} =$	5.47	$m^3 \cdot s^{-1}$							
šířka $b_p =$	2	m							
$i =$	0.50	%							
$\alpha =$	1								
$\chi =$	0.9		souč. výškového zúžení						
$\beta =$	1.16		souč. zatopení vtoku						
$\beta =$	1		Boussinesqovo číslo						
$\phi =$	0.82		rychlostní součinitel						
$n =$	0.018		souč. tření						
$h_k =$	1.28	m	kritická hloubka						
$h_c =$	1.15	m	hloubka zúženého průřezu						
$v_c =$	3.94	$m \cdot s^{-1}$	rychlost ve zúženém průřezu						
$E =$	2.33	m	energie ve vtokovém průřezu						
$h_p \geq$	0.99	m	minimální výška propustku, aby vtok nebyl zatopen						
$h =$	1.42	m	hloubka dolní vody, při které se začne zatápět průřez						
$h_p =$	1.60	m							
Nezatopený vtok									
$A =$	3.20	m^2							
$O =$	5.20	m							
$R =$	0.62	m							
$C =$	51.24	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v =$	2.84	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$Q_{kap} =$	9.09	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	5.47	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
Zatopený vtok									
$A_c =$	1.98	m^2							
$h_c =$	0.99	m							
$O_c =$	3.98	m							
$R_c =$	0.50	m							
$C_c =$	49.46	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v_c =$	2.84	$m \cdot s^{-1}$							
$E_c =$	1.60	m							
$Q_{kap} =$	5.64	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	5.47	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$v =$	2.84	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		

Rámový propust světlosti 2000x1600 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P53-R

$Q_{20} =$	0.17	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	3.50	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	80	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0	*	80	$^{8/3}$	*	4	$^{1/2} =$	2.48	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5	*	80	$^{2/3}$	*	0.035	$^{1/2} =$	4.92	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	2.48	*	0,915	=	2.27	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			
$v = v_d \cdot 1,137 =$	4.92	*	1,137	=	5.59	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$			
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	2.27	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	0.17	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	- Návrh DN =	80	cm vyhovuje
$v =$	5.59	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		- Návrh DN =	80	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 800 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P55-R

$Q_{20} =$	0.51	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	4.50	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	60	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0 *	60 ^{8/3} *	4 ^{1/2} =	1.30	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$				
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5 *	60 ^{2/3} *	0.045 ^{1/2} =	4.60	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$				
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	1.30	* 0,915 =	1.19	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$					
$v = v_d \cdot 1,137 =$	4.60	* 1,137 =	5.23	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$					
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	1.19	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	0.51	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	- Návrh DN =	60	cm vyhovuje
$v =$	5.23	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		- Návrh DN =	60	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 600 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P56-R

$Q_{20} =$	1.52	$m^3 \cdot s^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	1.00	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	90	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0	*	90	$^{8/3}$	*	4	$^{1/2} =$	1.81	$m^3 \cdot s^{-1}$
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5	*	90	$^{2/3}$	*	0.01	$^{1/2} =$	2.84	$m \cdot s^{-1}$
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	1.81	*	0,915	=	1.66	$m^3 \cdot s^{-1}$			
$v = v_d \cdot 1,137 =$	2.84	*	1,137	=	3.23	$m \cdot s^{-1}$			
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	1.66	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	1.52	$m^3 \cdot s^{-1}$	- Návrh DN =	90	cm vyhovuje
$v =$	3.23	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$	7	$m \cdot s^{-1}$		- Návrh DN =	90	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 900 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P57-R

$Q_{20} =$	1.40	$m^3 \cdot s^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	3.00	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	80	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0	*	80	$^{8/3}$	*	4	$^{1/2} =$	2.29	$m^3 \cdot s^{-1}$
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5	*	80	$^{2/3}$	*	0.03	$^{1/2} =$	4.55	$m \cdot s^{-1}$
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	2.29	*	0,915	=	2.10	$m^3 \cdot s^{-1}$			
$v = v_d \cdot 1,137 =$	4.55	*	1,137	=	5.18	$m \cdot s^{-1}$			
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	2.10	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	1.40	$m^3 \cdot s^{-1}$	- Návrh DN =	80	cm vyhovuje
$v =$	5.18	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$	7	$m \cdot s^{-1}$		- Návrh DN =	80	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 800 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P70-R

$Q_{20} =$	0.06	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	0.30	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	60	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0 *	60 ^{8/3} *	4 ^{1/2} =	0.34	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$				
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5 *	60 ^{2/3} *	0.003 ^{1/2} =	1.19	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$				
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	0.34	* 0,915 =	0.31	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$					
$v = v_d \cdot 1,137 =$	1.19	* 1,137 =	1.35	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$					
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	0.31	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	0.06	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	- Návrh DN =	60	cm vyhovuje
$v =$	1.35	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		- Návrh DN =	60	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 600 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P71-R

$Q_{20} =$	0.56	$m^3 \cdot s^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	3.00	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	60	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0	*	60	$^{8/3}$	*	4	$^{1/2} =$	1.06	$m^3 \cdot s^{-1}$
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5	*	60	$^{2/3}$	*	0.03	$^{1/2} =$	3.76	$m \cdot s^{-1}$
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	1.06	*	0,915	=	0.97	$m^3 \cdot s^{-1}$			
$v = v_d \cdot 1,137 =$	3.76	*	1,137	=	4.27	$m \cdot s^{-1}$			
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	0.97	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	0.56	$m^3 \cdot s^{-1}$	- Návrh DN =	60	cm vyhovuje
$v =$	4.27	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$	7	$m \cdot s^{-1}$		- Návrh DN =	60	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 600 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P72-R

$Q_{20} =$	0.63	$m^3 \cdot s^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	0.50	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	80	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0 *	80	$^{8/3} *$	4	$^{1/2} =$	0.94	$m^3 \cdot s^{-1}$		
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5 *	80	$^{2/3} *$	0.005	$^{1/2} =$	1.86	$m \cdot s^{-1}$		
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	0.94	*	0,915 =	0.86	$m^3 \cdot s^{-1}$				
$v = v_d \cdot 1,137 =$	1.86	*	1,137 =	2.11	$m \cdot s^{-1}$				
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	0.86	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	0.63	$m^3 \cdot s^{-1}$	- Návrh DN =	80	cm vyhovuje
$v =$	2.11	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$	7	$m \cdot s^{-1}$		- Návrh DN =	80	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 800 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P73-R

$Q_{20} =$	0.25	$m^3 \cdot s^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	2.30	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	60	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0	*	60	$^{8/3}$	*	4	$^{1/2} =$	0.93	$m^3 \cdot s^{-1}$
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5	*	60	$^{2/3}$	*	0.023	$^{1/2} =$	3.29	$m \cdot s^{-1}$
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	0.93	*	0,915	=	0.85	$m^3 \cdot s^{-1}$			
$v = v_d \cdot 1,137 =$	3.29	*	1,137	=	3.74	$m \cdot s^{-1}$			
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	0.85	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	0.25	$m^3 \cdot s^{-1}$	- Návrh DN =	60	cm vyhovuje
$v =$	3.74	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$	7	$m \cdot s^{-1}$		- Návrh DN =	60	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 600 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity rámového propustku P74-R

DIMENZOVÁNÍ PROPUSTKU									
$Q_{20} =$	6.04	$m^3 \cdot s^{-1}$							
šířka $b_p =$	1.8	m							
$i =$	1.20	%							
$\alpha =$	1								
$\chi =$	0.9		souč. výškového zúžení						
$\beta =$	1.16		souč. zatopení vtoku						
$\beta =$	1		Boussinesqovo číslo						
$\phi =$	0.82		rychlostní součinitel						
$n =$	0.018		souč. tření						
$h_k =$	1.49	m	kritická hloubka						
$h_c =$	1.34	m	hloubka zúženého průřezu						
$v_c =$	4.25	$m \cdot s^{-1}$	rychlost ve zúženém průřezu						
$E =$	2.71	m	energie ve vtokovém průřezu						
$h_p \geq$	1.16	m	minimální výška propustku, aby vtok nebyl zatopen						
$h =$	1.65	m	hloubka dolní vody, při které se začne zatápět průřez						
$h_p =$	1.40	m							
Nezatopený vtok									
$A =$	2.52	m^2							
$O =$	4.60	m							
$R =$	0.55	m							
$C =$	50.25	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v =$	4.07	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$Q_{kap} =$	10.27	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	6.04	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
Zatopený vtok									
$A_c =$	1.56	m^2							
$h_c =$	0.87	m							
$O_c =$	3.54	m							
$R_c =$	0.44	m							
$C_c =$	48.49	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v_c =$	4.07	$m \cdot s^{-1}$							
$E_c =$	2.13	m							
$Q_{kap} =$	6.37	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n =$	6.04	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje		
$v =$	4.07	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$		7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje		

Rámový propust světlosti 1800x1400 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P81

$Q_{20} =$	2.98	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	4.50	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	90	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0	*	90	$^{8/3}$	*	4	$^{1/2} =$	3.84	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5	*	90	$^{2/3}$	*	0.045	$^{1/2} =$	6.03	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	3.84	*	0,915	=	3.52	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			
$v = v_d \cdot 1,137 =$	6.03	*	1,137	=	6.86	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$			
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	3.52	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	2.98	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	- Návrh DN =	90	cm vyhovuje
$v =$	6.86	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		- Návrh DN =	90	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 900 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P82

$Q_{20} =$	3.78	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	4.00	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	100	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0 *	100	$^{8/3}$	*	4	$^{1/2} =$	4.80	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5 *	100	$^{2/3}$	*	0.04	$^{1/2} =$	6.10	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	4.80	*	0,915 =	4.39	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$				
$v = v_d \cdot 1,137 =$	6.10	*	1,137 =	6.94	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$				
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	4.39	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	3.78	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	- Návrh DN =	100	cm vyhovuje
$v =$	6.94	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		- Návrh DN =	100	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 1000 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P83

$Q_{20} =$	3.02	$m^3 \cdot s^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	1.60	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	110	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0 *	110	$^{8/3}$	*	4	$^{1/2} =$	3.91	$m^3 \cdot s^{-1}$	
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5 *	110	$^{2/3}$	*	0.016	$^{1/2} =$	4.11	$m \cdot s^{-1}$	
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	3.91	*	0,915 =	3.58	$m^3 \cdot s^{-1}$				
$v = v_d \cdot 1,137 =$	4.11	*	1,137 =	4.67	$m \cdot s^{-1}$				
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	3.58	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	3.02	$m^3 \cdot s^{-1}$	- Návrh DN =	110	cm vyhovuje
$v =$	4.67	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$	7	$m \cdot s^{-1}$		- Návrh DN =	110	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 1100 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P84

$Q_{20} =$	1.40	$m^3 \cdot s^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	1.40	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	80	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0	*	80	$^{8/3}$	*	4	$^{1/2} =$	1.57	$m^3 \cdot s^{-1}$
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5	*	80	$^{2/3}$	*	0.014	$^{1/2} =$	3.11	$m \cdot s^{-1}$
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	1.57	*	0,915	=	1.43	$m^3 \cdot s^{-1}$			
$v = v_d \cdot 1,137 =$	3.11	*	1,137	=	3.54	$m \cdot s^{-1}$			
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	1.43	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	1.40	$m^3 \cdot s^{-1}$	- Návrh DN =	80	cm vyhovuje
$v =$	3.54	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$	7	$m \cdot s^{-1}$		- Návrh DN =	80	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 800 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity rámového propustku P85

DIMENZOVÁNÍ PROPUSTKU									
$Q_{20} =$	15.50	$m^3 \cdot s^{-1}$							
šířka $b_p =$	2	m							
$i =$	2.20	%							
$\alpha =$	1								
$\chi =$	0.9		souč. výškového zúžení						
$\beta =$	1.16		souč. zatopení vtoku						
$\beta =$	1		Boussinesqovo číslo						
$\phi =$	0.82		rychlostní součinitel						
$n =$	0.018		souč. tření						
$h_k =$	2.53	m	kritická hloubka						
$h_c =$	2.27	m	hloubka zúženého průřezu						
$v_c =$	5.53	$m \cdot s^{-1}$	rychlost ve zúženém průřezu						
$E =$	4.59	m	energie ve vtokovém průřezu						
$h_p \geq$	1.96	m	minimální výška propustku, aby vtok nebyl zatopen						
$h =$	2.80	m	hloubka dolní vody, při které se začne zatápět průřez						
$h_p =$	2.00	m							
Nezatopený vtok									
$A =$	4.00	m^2							
$O =$	6.00	m							
$R =$	0.67	m							
$C =$	51.93	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v =$	6.29	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$	7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje			
$Q_{kap} =$	25.15	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n = 15.50$	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje			
Zatopený vtok									
$A_c =$	2.48	m^2							
$h_c =$	1.24	m							
$O_c =$	4.48	m							
$R_c =$	0.55	m							
$C_c =$	50.34	$m^{0.5} \cdot s^{-1}$							
$v_c =$	6.29	$m \cdot s^{-1}$							
$E_c =$	4.24	m							
$Q_{kap} =$	15.60	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_n = 15.50$	$m^3 \cdot s^{-1}$	vyhovuje			
$v =$	6.29	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$	7	$m \cdot s^{-1}$	vyhovuje			

Rámový propust světlosti 2000x2000 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P86

$Q_{50} =$	5.08	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	3.50	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	110	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0 *	110	$^{8/3}$	*	4	$^{1/2} =$	5.79	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5 *	110	$^{2/3}$	*	0.035	$^{1/2} =$	6.08	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	5.79	*	0,915 =	5.30	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$				
$v = v_d \cdot 1,137 =$	6.08	*	1,137 =	6.91	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$				
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	5.30	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_{50} =$	5.08	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	- Návrh DN =	110	cm vyhovuje
$v =$	6.91	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		- Návrh DN =	110	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 1100 bezpečně převede 50letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P87

$Q_{20} =$	0.98	$m^3 \cdot s^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	2.30	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	80	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0	*	80	$^{8/3}$	*	4	$^{1/2} =$	2.01	$m^3 \cdot s^{-1}$
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5	*	80	$^{2/3}$	*	0.023	$^{1/2} =$	3.99	$m \cdot s^{-1}$
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	2.01	*	0,915	=	1.84	$m^3 \cdot s^{-1}$			
$v = v_d \cdot 1,137 =$	3.99	*	1,137	=	4.53	$m \cdot s^{-1}$			
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	1.84	$m^3 \cdot s^{-1}$	$\geq$	$Q_{20} =$	0.98	$m^3 \cdot s^{-1}$	- Návrh DN =	80	cm vyhovuje
$v =$	4.53	$m \cdot s^{-1}$	$\leq$	7	$m \cdot s^{-1}$		- Návrh DN =	80	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 800 bezpečně převede 20letý průtok.

Vlastní výpočet a posouzení kapacity trubního propustku P88

$Q_{100} =$	0.74	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$			Návrhový průtok s volnou hladinou proudění				
$J =$	4.50	%			...Sklon potrubí				
$DN =$	80	cm			...Průměr trouby, viz. Tab.a				
<i>- Průtok Q_d a střední průřezová rychlost v_d při plném plnění profilu:</i>									
$Q_d = 24,0 \cdot DN^{8/3} \cdot J^{1/2} =$	24,0 *	80	$^{8/3}$	*	4	$^{1/2} =$	2.81	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	
$v_d = 30,5 \cdot DN^{2/3} \cdot J^{1/2} =$	30,5 *	80	$^{2/3}$	*	0.045	$^{1/2} =$	5.58	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	
<i>- Průtok Q a rychlost v při plnění profilu $h = 0,75 \cdot DN$:</i>									
$Q = Q_d \cdot 0,915 =$	2.81	*	0,915 =	2.57	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$				
$v = v_d \cdot 1,137 =$	5.58	*	1,137 =	6.34	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$				
<i>- Podmínky:</i>									
$Q =$	2.57	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	$\geq$	$Q_{100} =$	0.74	$\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$	- Návrh DN =	80	cm vyhovuje
$v =$	6.34	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$	$\leq$	7	$\text{m} \cdot \text{s}^{-1}$		- Návrh DN =	80	cm vyhovuje

Trubní propust světlosti DN 800 bezpečně převede 100letý průtok.

3.3.8. Přehled propustků

Označení	rekonstrukce/návrh	Délka	Světlost	sklon	přibližná kapacita	Poznámka
		(m)	(mm)	(%)	(m ³ /s)	
P1-R	rekonstrukce	12	600	7.30	1.52	Q20
P6-R	rekonstrukce	16	800	0.60	0.94	Q100
P10-R	rekonstrukce	9.5	1500x1200	0.70	3.1	Q20
P11-R	rekonstrukce	8.6	600	2.80	0.94	Q20
P16-R	rekonstrukce	12	2000x2000	2.20	15.6	Q20
P17-R	rekonstrukce	12	2000x2000	2.30	15.95	Q20
P18-R	rekonstrukce	9	2000x2000	2.30	15.95	Q20
P19-R	rekonstrukce	9	1800x1200	1.10	5.01	Q20
P20-R	rekonstrukce	10	600	0.89	0.53	Q20
P21-R	rekonstrukce	14	600	8.00	1.59	Q20
P24-R	rekonstrukce	15	1000	2.20	3.26	Q20
P25-R	rekonstrukce	15	1000	2.90	3.74	Q20
P26-R	rekonstrukce	12	2000x2000	1.00	10.51	Q20
P27-R	rekonstrukce	9	600	0.80	0.5	Q20
P28-R	rekonstrukce	9	600	3.70	1.08	Q20
P29-R	rekonstrukce	12	1000	1.00	10.51	Q20
P31-R	rekonstrukce	9.5	2x1100	3.00	9.8	Q20
P32-R	rekonstrukce	16	800	3.00	2.1	Q20

P33-R	rekonstrukce	10	800	0.70	1.01	Q20
P37-R	rekonstrukce	10	800	0.50	0.86	Q20
P38-R	rekonstrukce	10	600	2.00	0.8	Q20
P39-R	rekonstrukce	10	600	1.30	0.64	Q20
P40-R	rekonstrukce	10	600	1.30	0.64	Q20
P41-R	rekonstrukce	8	1300	1.60	5.59	Q20
P42-R	rekonstrukce	12	1300	1.20	5.59	Q20
P44-R	rekonstrukce	12	2000x1500	0.70	6.15	Q20
P45-R	rekonstrukce	10	1600x1500	1.50	6.56	Q20
P46-R	rekonstrukce	10	1600x1200	3.00	7.02	Q20
P47-R	rekonstrukce	10	1500x1400	2.30	6.8	Q20
P48-R	rekonstrukce	10	1500x1100	4.00	6.63	Q20
P49-R	rekonstrukce	12	600	2.90	0.96	Q20
P50-R	rekonstrukce	12	1200	3.00	6.19	Q20
P52-R	rekonstrukce	17	2000x1600	0.50	5.64	Q20
P53-R	rekonstrukce	16.5	800	3.50	2.27	Q20
P55-R	rekonstrukce	8	600	4.50	1.19	Q20
P56-R	rekonstrukce	7	900	1.00	1.66	Q20
P57-R	rekonstrukce	10	800	3.00	2.1	Q20
P70-R	rekonstrukce	10	600	0.20	0.31	Q20

P71-R	rekonstrukce	12	600	3.00	0.97	Q20
P72-R	rekonstrukce	10	800	0.50	0.86	Q20
P73-R	rekonstrukce	10	600	2.30	0.85	Q20
P74-R	rekonstrukce	10	1800x1400	1.20	6.37	Q20
P81	návrh	12	900	4.50	3.52	Q20
P82	návrh	8	1000	4.00	4.39	Q20
P83	návrh	4	1100	1.60	3.58	Q20
P84	návrh	20	800	1.40	1.43	Q20
P85	návrh	6	2000x2000	2.20	15.6	Q20
P86	návrh	14	1100	3.50	5.3	Q50
P87	návrh	14	800	2.30	1.84	Q20
P88	návrh	12.5	800	4.50	2.57	Q100
CELKEM	42 x rekonstrukce					
	8 x návrh					
	50 kusů					

Propustky – bez rekonstrukce

Označení	stávající - bez rekonstrukce	Délka	Světlost	Poznámka
		(m)	(mm)	
P2	stávající - bez rekonstrukce	11.85	600	silniční III/05715
P3	stávající - bez rekonstrukce	5.75	800	drážní
P4	stávající - bez rekonstrukce	7.75	500	drážní
P5	stávající - bez rekonstrukce	12.23	300	navržen ke zrušení
P7	stávající - bez rekonstrukce	-	600	navržen ke zrušení

P8	stávající - bez rekonstrukce	6.44	1000	drážní
P9	stávající - bez rekonstrukce	6.22	400	soukromý sjezd
P12	stávající - bez rekonstrukce	4.93	400	soukromý sjezd
P13	stávající - bez rekonstrukce	4.85	500	soukromý sjezd
P14	stávající - bez rekonstrukce	1.73	400	soukromý sjezd
P15	stávající - bez rekonstrukce	7.33	500	soukromý sjezd
P22	stávající - bez rekonstrukce	8.69	450	drážní
P23	stávající - bez rekonstrukce	-	600	vpust' meliorace
P30	stávající - bez rekonstrukce	-	300	výpust' meliorace
P34	stávající - bez rekonstrukce	8.53	600	navržen ke zrušení
P35	stávající - bez rekonstrukce	8.53	400	navržen ke zrušení
P36	stávající - bez rekonstrukce	4.19	1000	navržen ke zrušení
P43	stávající - bez rekonstrukce	-	600	horská vpust' - zasahuje mimo obvod KoPÚ
P51	stávající - bez rekonstrukce	4.8	600	navržen ke zrušení
P54	stávající - bez rekonstrukce	-	800	spodní výpust' - soukromá stavba
P58	stávající - bez rekonstrukce	13	300	součástí trvalého záboru D48
P59	stávající - bez rekonstrukce	13	300	součástí trvalého záboru D48
P60	stávající - bez rekonstrukce	9	300	součástí trvalého záboru D48
P61	stávající - bez rekonstrukce	12	300	součástí trvalého záboru D48
P62	stávající - bez rekonstrukce	4	300	součástí trvalého záboru D48
P63	stávající - bez rekonstrukce	4	300	součástí trvalého záboru D48
P64	stávající - bez rekonstrukce	4.5	300	součástí trvalého záboru D48

P65	stávající - bez rekonstrukce	4.5	300	součástí trvalého záboru D48
P66	stávající - bez rekonstrukce	6	300	součástí trvalého záboru D48
P67	stávající - bez rekonstrukce	-	600	výúst' meliorace
P68	stávající - bez rekonstrukce	5	600	stávající. bez rekonstrukce
P69	stávající - bez rekonstrukce	7	400	zrušen. nahrazen P18-R
P75	stávající - bez rekonstrukce	10.5	1000	drážní
P76	stávající - bez rekonstrukce	9	300	součástí trvalého záboru D48
P77	stávající - bez rekonstrukce	12	200	drážní
P78	stávající - bez rekonstrukce	-	200	výúst' meliorace
P79	stávající - bez rekonstrukce	6	700	drážní
P80	stávající - bez rekonstrukce	24	300	soukromý sjezd
P89	stávající - bez rekonstrukce	11	400	cestní propustek polní cesty VC17
CELKEM	39 x stávající - bez rekonstrukce (propustek)			

3.3.9. Přehled mostů

Označení	Stávající/ návrh	Délka (m)	Poznámka
M1	stávající - bez rekonstrukce	14.08	Vnitřní povrch betonového mostu je obložen vlněným plechem. Most je součástí silnice III/05715 Bernatice nad Odrou – Šenov u Nového Jičína. Doporučení: Pravidelná údržba.
CELKEM	1 x stávající bez rekonstrukce 0 x návrh 1 kusů		

3.3.10. Přehled sjezdů

Označení	rekonstrukce/ stávající - bez rekonstrukce	Technický stav	Rozhled. trojúhelník	Poznámka
HS1-R	rekonstrukce	uspokojivý	RT1	odvodnění do silničního příkopu SP6
HS2	navržen ke zrušení	neuspokojivý	-	odvodnění do silničního příkopu SP4
HS3-R	rekonstrukce	uspokojivý	-	na terén
HS4	stávající - bez rekonstrukce	uspokojivý	RT2	odvodnění do silničního příkopu SP3
HS5-R	rekonstrukce	uspokojivý	RT3	odvodnění do silničního příkopu SP6
HS6-R	rekonstrukce	uspokojivý	RT4	na terén
HS7	navržen ke zrušení	uspokojivý	-	na terén
HS8-R	rekonstrukce	neuspokojivý	RT5	na terén
HS9-R	rekonstrukce	neuspokojivý	RT6	odvodnění do silničního příkopu SP2
HS10	navržen ke zrušení	neuspokojivý	-	odvodnění do silničního příkopu SP2
HS11	stávající - bez rekonstrukce	uspokojivý	-	odvodnění do silničního příkopu SP1, soukromý sjezd
HS12	stávající - bez rekonstrukce	uspokojivý	-	na terén
HS13	stávající - bez rekonstrukce	uspokojivý	-	odvodnění do cestního příkopu CP2
HS14-R	rekonstrukce	uspokojivý	-	odvodnění do cestního příkopu CP6
HS15	stávající - bez rekonstrukce	uspokojivý	-	na terén
HS16-R	rekonstrukce	uspokojivý	-	na terén
HS17-R	rekonstrukce	uspokojivý	-	na terén
HS18-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	na terén

HS19-R	rekonstrukce	uspokojivý	RT7	odvodnění do cestního příkopu CP11
HS20-R	rekonstrukce	uspokojivý	-	na terén
HS21	stávající - bez rekonstrukce	uspokojivý	-	na terén
HS22-R	rekonstrukce	uspokojivý	-	na terén
HS23-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	na terén
HS24-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	odvodnění do cestního příkopu CP13-R
HS25-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	odvodnění do vodního toku IDVT 10209336 (LČR)
HS26-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	odvodnění do "HMZ Nový Jičín C" ID 4020000002-11201000
HS27-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	odvodnění do "HMZ Nový Jičín C" ID 4020000002-11201000
HS28-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	odvodnění do "HMZ Nový Jičín C" ID 4020000002-11201000
HS29-R	rekonstrukce	uspokojivý	-	odvodnění do "HMZ Nový Jičín C" ID 4020000002-11201000
HS30-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	odvodnění do "HMZ Nový Jičín C" ID 4020000002-11201000
HS31-R	rekonstrukce	uspokojivý	-	na terén
HS32-R	rekonstrukce	uspokojivý	-	odvodnění do IDVT 10217599 (P.O.)
HS33-R	rekonstrukce	uspokojivý	-	na terén
HS34-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	odvodnění do cestního příkopu CP19-R

HS35-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	odvodnění do cestního příkopu CP16-R
HS36-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	na terén
HS37-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	odvodnění do cestního příkopu CP17-R
HS38-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	odvodnění do IDVT 10217599 (P.O.)
HS39	stávající - bez rekonstrukce	neuspokojivý	-	součástí trvalého záboru D48
HS40	stávající - bez rekonstrukce	uspokojivý	-	součástí trvalého záboru D48
HS41	stávající - bez rekonstrukce	neuspokojivý	-	součástí trvalého záboru D48
HS42	stávající - bez rekonstrukce	uspokojivý	-	součástí trvalého záboru D48
HS43	stávající - bez rekonstrukce	uspokojivý	-	mimo řešené území KoPÚ
HS44	stávající - bez rekonstrukce	neuspokojivý	-	mimo řešené území KoPÚ
HS45-R	rekonstrukce	uspokojivý	-	na terén
HS46-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	odvodnění do HOZ, IDVT 10214594
HS47-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	odvodnění do HOZ, IDVT 10214594
HS48-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	na terén
HS49-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	odvodnění do IDVT 10211206 (LČR)
HS50-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	na terén
HS51-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	na terén
HS52-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	na terén
HS53	navržen ke zrušení	neuspokojivý	-	odvodnění do cestního příkopu CP21
HS54-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	odvodnění do "HMZ Nový Jičín C" ID 4020000002-11201000
HS55	stávající - bez rekonstrukce	uspokojivý	-	na terén

HS56-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	odvodnění do cestního příkopu CP21
HS57-R	rekonstrukce	neuspokojivý	-	odvodnění do cestního příkopu CP21
HS58	navržený	-	RT8	na terén
CELKEM	40 x rekonstrukce			
	13 x stávající - bez rekonstrukce			
	4 x návrh ke zrušení			
	1 x návrh			
	58 kusů			

3.3.11. Přehled příčných žlabů

Označení	Stávající/ návrh	Technický stav (návrh)	Poznámka
Z1	stávající - bez rekonstrukce	uspokojivý	VC17
Z2-R	rekonstrukce	uspokojivý	DC114
Z3	stávající - bez rekonstrukce	uspokojivý	železniční žlab
Z4-R	rekonstrukce	uspokojivý	VC13-R
Z5	návrh	-	DC124
CELKEM	stávající - bez rekonstrukce	2	
	návrh	1	
	rekonstrukce	2	
	celkem	5	

3.3.12. Přehled brodů

Označení	Stávající/ návrh	Poznámka
BR1	stávající - bez rekonstrukce	Bernartický potok IDVT 10215067 (P.O.)
BR2	zrušen	nahrazen propustkem P81
1 x stávající - bez rekonstrukce		
CELKEM 1 x zrušen		
2 kusů		

3.3.13. Přehled cestních příkopů

Silniční příkopy, příkopy místních komunikací, železniční příkopy a cestní příkopy nejsou uvažovány k rekonstrukci. Jeden z hlavních důvodů je zaústění příkopů do soukromých pozemků s absencí vhodných recipientů (bez navazující části příkopu či vodního toku).

Jedinou výjimku tvoří cestní příkop CP13-R, označený jako CP13-R (návrh). Prakticky se jedná o prodloužení stávajícího příkopu CP13-R, a to z důvodu navazující Komplexní pozemkové úpravy v k.ú. Kunín, kde byl navržen cestní propustek se zaústěním přímo do k.ú. Šenov u Nového Jičína.

3.3.14. Výpočet kapacit příkopů polních cest

Na základě výše uvedeného byly hydrotechnické výpočty i tak zpracovány, a to pro případné pročištění cestních příkopů, kde je možné na základě níže uvedené tabulky uvažovat o konkrétním pročištění daného příkopu (v tabulce jsou uvedeny základní parametry cestních příkopů).

označení polní cesty	označení cestního příkopu polní cesty	min. podélný sklon příkopu I (%)	min. hloubka h pod terénem (m)	Q20 letá voda (m3/s)	Q50 letá voda (m3/s)	Q100 letá voda (m3/s)	kapacita cestního příkopu (m3/s)	poznámka
HC01	CP1	bez rekonstrukce - ve správě VOP CZ, s.p.						
HC01	CP2	bez rekonstrukce - ve správě VOP CZ, s.p.						
nezachycen v terénu	CP3	zrušen						
HC01	CP4	bez rekonstrukce - ve správě VOP CZ, s.p.						
HC01	CP5	bez rekonstrukce - ve správě VOP CZ, s.p.						
HC01	CP6	bez rekonstrukce - ve správě VOP CZ, s.p.						
nahrazen CP6	CP7	zrušen						
MK1	CP8	bez rekonstrukce - ve správě VOP CZ, s.p.						
VC12	CP9	bez rekonstrukce - ve správě VOP CZ, s.p.						
MK1	CP10	příkop místní komunikace MK1						
MK1	CP11	příkop místní komunikace MK1						
HC02-R	CP12-R	0.28	0.9	0,383	0,611	0,797	0.72	rekonstrukce
HC04-R	CP13-R	1.54	0.9	0.98	1.37	1.77	1.69	rekonstrukce
HC04-R	CP13	5.8	0.6	0.98	1.37	1.77	1.05	návrh
-	CP14	nahrazen CP13						
-	CP15	nahrazen vodním tokem IDVT 10209336						
HC03-R	CP16-R	1.32	0.9	0.17	0.22	0.28	1.57	rekonstrukce
HC03-R	CP17-R	0.98	1	1.4	2.15	2.87	1.81	rekonstrukce
HC03-R	CP18-R	0.92	0.9	0.51	0.72	0.89	1.3	rekonstrukce
HC03-R	CP19-R	0.98	1.1	1.08	1.52	1.98	2.36	rekonstrukce

-	CP20	nahrazen CP19						
VC12, DC103	CP21	bez rekonstrukce - ve správě VOP CZ, s.p.						
-	CP22	nahrazen CP21						
-	CP23	nahrazen CP21						
nezachycen v terénu	CP24	zrušen						
HC05-R	CP25	zasahuje částečně mimo řešené území koPÚ, bez rekonstrukce, doporučeno pročištění příkopu						
HC05-R	CP26-R	1	0.9	0.98	1.37	1.77	1.36	rekonstrukce
-	CP27	nahrazen CP26						
-	CP28	součástí trvalého záboru D48						
-	CP29	součástí trvalého záboru D48						
-	CP30	součástí trvalého záboru D48						
-	SP1	silniční III/05715						
-	SP2	silniční III/05715						
-	SP3	silniční III/05715						
-	SP4	silniční III/05715						
-	SP5	silniční III/05715						
-	SP6	silniční III/05715						
-	SP7	silniční III/05715						
-	ŽP1	drážní příkop						
-	ŽP2	drážní příkop						
-	ŽP3	drážní příkop						
-	ŽP4	drážní příkop						
-	ŽP5	drážní příkop						
-	ŽP6	drážní příkop						

Pozn. Z výpočtů kapacit cestních příkopů je zřejmé, že jsou vyhovující z hlediska převedení 20 - 100 letých povodňových vod.

3.4. Zařízení dotčená návrhem cestní sítě

Tato podkapitola poskytuje tabulkový přehled zařízení technické infrastruktury a dalších (např. odvodnění, závlahy) dotčených cestní sítí PSZ.

Typ	Lokalizace	Správce
sdělovací vedení podzemní, nadzemní a radiové sítě	Trasa podzemního sdělovacího vedení je převážně situována v severozápadní části řešeného území. Dále se také podzemní sdělovací vedení vyskytuje s menší intenzitou i v dalších částech řešeného území KoPÚ.	CETIN, a.s.
sdělovací vedení podzemní	Trasa podzemního sdělovacího vedení je převážně situována podél drážního tělesa, které se vyskytuje v západní a severozápadní části řešeného území.	ČD - Telematika a.s.
sdělovací vedení podzemní	Trasa podzemního sdělovacího vedení je situována přibližně podél jižní části řešeného území.	Telia Carrier Czech republic a.s.
sdělovací vedení podzemní, paprsky rr spojů	Trasa podzemního sdělovacího vedení je situována přibližně podél jižní části řešeného území. Paprsky rr spojů prochází napříč celým řešeným územím, ve směru SV až JV.	České Radiokomunikace, a.s.
plynovody VTL, STL a NTL	Trasa plynovodů VTL, STL a NTL je vedena přibližně ve směru Z - V a dále v okolí intravilánu obce Šenov u Nového Jičína.	GasNet, s.r.o.
plynovody VTL, optický kabel	Trasy plynovodu a optického kabelu se nachází mimo řešené území KoPÚ.	NET4GAS, s.r.o.
vedení nadzemní VVN, VN, NN, podzemní VN, NN a trafostanice VN/NN	Trasa elektrických vedení (VVN - NN) je trasována převážně ve směru SZ - JV a dále JZ - JV v jižní části řešeného území. Dále se elektrická vedení vyskytují okolo intravilánu obce.	ČEZ Distribuce, a.s.

vedení nadzemní VVN	Trasa elektrického vedení (VVN) je trasována převážně ve směru SZ - JV a dále JZ - JV v jihovýchodní části řešeného území.	ČEPS, a.s.
přívodní a rozváděcí vodovodní řady	Trasa vodovodů je vedena přibližně ve směru SZ - JV přes celé zájmové území a dále podél části západní a východní hranice řešeného území.	SmVaK Ostrava a.s.
kanalizační řady vč. ČOV Nový Jičín - Šenov	Trasa kanalizačních řadů je vedena v intravilánu obce, případně v okolí intravilánu obce Šenov u Nového Jičína.	SmVaK Ostrava a.s.

Změny v číslování polních cest v „Rozboru současného stavu“ (RSS), oproti návrhu „Plánu společných zařízení“ (PSZ)

PSZ	RSS
HC01	HC01
HC02-R	HC02
HC03-R	HC03
HC04-R	HC04
HC05-R	HC05
VC11	VC11
VC12	VC12
VC13-R	VC13
VC14	VC14 c
VC15	VC15
VC16	VC16
VC17	VC17
VC18	DC109
VC19	-
VC20	-
VC21	DC107
VC22	-
VC23	-
DC101-R	-
DC102-R	DC102
DC103	DC103
DC104	DC104
DC105	-
DC106	DC106
DC107	-
DC108	DC108
DC109	-
DC110	-

DC111	-
DC112	-
DC113	DC102
DC114	DC110
DC115	-
DC116	-
DC117	-
DC118	-
DC119	-
DC120	-
DC121	-
DC122	-
DC123	-
DC124	-
DC125	-
DC126	-
DC127	-
DC128	-
DC129	-
DC130	-
DC131	-
DC132	-
DC133	-
DC134	-
DC135	-
DC136	-
DC137	-
DC138	-

3.5. Přehled cestní sítě

Cesta	Kategorie dle ČSN 73 6109	stav	Délka	Plocha záboru	Doporučený povrch				Propustky, žláby, brody, mosty	Odvodnění zem. pláňe a vozovky	výhybny	Hosp. sjezdy	Výsadby	Dotčená zařízení	Doplňující informace	Předpokládané náklady	Předpokládaný investor
ozn.	-	-	m	m²	živič.	cemento beton.	šterk.	trav.	ks	-	ks	ks	-	-	-	tis. Kč	-
					bm	bm	bm	b.m.									
HC01	hlavní 6,5/30	stávající - bez rekonstrukce	1026	-	1026				P10-R, P16-R	do příkopů CP1, CP2, CP4, CP5	-	HS52-R, HS55	-	VTL plynovod, sdělovací vedení nadzemní	-	500	SPÚ
HC02-R	hlavní 4,5/30	rekonstrukce	264	4319	264				P43	do příkopu CP12-R	-	-	IP8	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, sdělovací vedení podzemní	1 x chránička	2238	SPÚ
HC03-R	hlavní 4,5/30	rekonstrukce	2089	21389	2089				P42-R, P44-R, P49-R, P52-R, P54, P55-R, P56-R, P57-R, (P53-R)	do příkopů CP16-R, CP17-R, CP18-R, CP19-R, do vodního toku a na terén	V17, V18, V19, V20, V21	HS32-R, HS33-R, HS34-R, HS36-R, HS37-R, HS38-R	IP12	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, VN nadzemní, vodovod, VTL plynovod, VVN nadzemní	4 x chránička	19321	SPÚ

HC04-R	hlavní 4,5/30	rekonstrukce	1365	12264	1365				P31-R, P32-R, P33-R, P37-R, P38-R, P39-R, P40-R, P71-R (P42-R, P72-R)	do příkopu "HMZ Nový Jičín C", do příkopu CP13-R (rekonstr ukce - návrh) a vodního toku	V22, V23, V24, V25, V26	HS24-R, HS27-R, HS29-R, HS28-R, HS30-R, HS31-R, HS45-R, HS48-R, HS54-R	LBC6, IP3	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, sdělovací vedení podzemní , VN nadzemní , vodovod , VTL plynovod , VVN nadzemní	7 x chránička, 1 x přeložka podzemníh o sdělovacích o vedení	15057	SPÚ
HC05-R	hlavní 4,5/30	rekonstrukce	1107	11321	1107				P27-R, P28-R, P29-R, P30, P70-R, P73-R	do vodního toku a příkopů CP25, CP26-R	V27, V28, V29	HS23-R	LBC5, LBC6, RBK 537	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, VN nadzemní , VTL plynovod	2 x chránička	10567	SPÚ
VC11	vedlejší 3,0/20	stávající - bez rekonstrukce	253	2284			253		P67	na terén	-	-	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, VTL plynovod	-	-	-
VC12	vedlejší 3,0/20	stávající - bez rekonstrukce	913	-			913		P11-R, P17-R, P21-R, P12, P13, P14, P80	do příkopů CP9, CP21, vodního toku a na terén	-	HS50-R,	-	VTL plynovod, sdělovací vedení nadzemní, vodovod, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	-	700	SPÚ

VC13-R	vedlejší 4/20	rekonstrukce	1264	9566	1264				P24-R, Z4-R, P25-R, P81, P86	do HOZ, IDVT 1021459 4, do drenáže a na terén	V1, V2, V3, V4	HS19-R, HS20-R, HS46-R, HS47-R	IP1	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, vodovod, VTL plynovod	2 x chránička	9401	SPÚ
VC14	vedlejší 4/20	navržená	389	4464	389				-	na terén	V5	HS57-R	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, NN nadzemní , vodovod	1 x chránička, 3 x přeložka NN sloupu	3201	SPÚ
VC15	vedlejší 3,0/20	stávající - bez rekonstrukce	42	-			42		-	na terén	-	HS13, HS15	-	-	-	-	-
VC16	vedlejší 3,0/20	stávající - bez rekonstrukce	154	1413			154		-	na terén	-	HS21, HS22-R	-	sdělovací vedení podzemní , VTL plynovod	-	100	SPÚ
VC17	vedlejší 4,0/20	stávající - bez rekonstrukce	257	2106	257				Z1, P89	na terén	-	HS4	LBC2	sdělovací vedení nadzemní , VN nadzemní , vodovod	-	-	-
VC18	vedlejší 4,0/20	navržená	764	9234	764				P18-R	drenáží a na terén	V6, V7	HS17-R	IP2*	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	-	5501	SPÚ
VC19	vedlejší 4,0/20	navržená	541	3936	541				-	drenáží a na terén	V8	-	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, sdělovací vedení	3 x chránička	4295	SPÚ

														podzemní , VTL plynovod			
VC20	vedlejší 4,0/20	navržená	593	4472	593				-	drenáží a na terén	V9	-	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, sdělovací vedení podzemní, VN nadzemní, vodovod, VTL plynovod	2 x chránička, 2 x přeložka podzemníh o sdělovacích o vedení, 1 x přeložka sloupu VN	5670	SPÚ
VC21	vedlejší 4,0/20	navržená	1218	15116	1218				P53-R, P72-R	drenáží a na terén	V10, V11, V12, V13	HS26-R, HS35-R	IP6*, IP7*	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	-	8770	SPÚ
VC22	vedlejší 4,0/20	navržená	655	5115	655				P45-R, P46-R, P47-R, P48-R	do HMZ "Nový Jičín B", drenáží a na terén	V14	-	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, sdělovací vedení podzemní , VN nadzemní , VTL plynovod , VVN nadzemní	1 x chránička, 1 x přeložka podzemníh o sdělovacích o vedení, 1 x přeložka sloupu VN	5616	SPÚ

VC23	vedlejší 4,0/20	navržená	780	9720	780				P84	drenáží a na terén	V15, V16	-	IP11*	bezpečno stí pásmo VTL plynovod plynovodu, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	-	5616	SPÚ
DC101-R	doplňková 3/20	rekonstrukce	78	419				78	-	na terén	-	-	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, VN nadzemní	-	140	SPÚ
DC102-R	doplňková 3/20	rekonstrukce	490	2498				490	-	na terén a do SVP2	-	-	LBC1, RBK 536	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, VVN nadzemní	-	882	SPÚ
DC103	doplňková 3/20	stávající - bez rekonstrukce	182	2787				182	P15	na terén a do CP21	-	HS56-R	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, NN nadzemní , vodovod , VTL plynovod	-	100	SPÚ
DC104	doplňková 3/20	navržená	42	222				42	-	na terén	-	-	-	-	-	76	SPÚ
DC105	doplňková 3/20	navržená	321	1397				321	-	na terén	-	-	-	-	-	578	SPÚ
DC106	doplňková 3/20	navržená	56	264				56	-	na terén	-	-	-	sdělovací vedení podzemní	1 x chránička	301	SPÚ

DC107	doplňková 3/20	navržená	89	402				89	-	na terén	-	-	RBK 537	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	-	160	SPÚ
DC108	doplňková 3/20	stávající - bez rekonstrukce	647	3579				647	-	na terén	-	-	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, sdělovací vedení podzemní , VN nadzemní , VTL plynovod , VVN nadzemní	-	-	-
DC109	doplňková 3/20	navržená	521	2712				521	-	na terén	-	-	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, sdělovací vedení podzemní , VN nadzemní , vodovod , VTL plynovod , VVN nadzemní	3 x chránička, 1x přeložka sloupu VN, 1 x přeložka podzemníh o sdělovacích o vedení	1738	SPÚ
DC110	doplňková 3/20	navržená	30	209				30	-	na terén	-	-	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	-	54	SPÚ
DC111	doplňková 3/20	navržená	159	956				159	-	na terén	-	-	IP13	VN nadzemní , VVN nadzemní,	-	286	SPÚ

														ochranné pásmo kanalizace			
DC112	doplňková 3/20	navržená	139	1072				139	-	na terén	-	HS3-R	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, vodovod	1 x chránička	350	SPÚ
DC113	doplňková 3/20	navržená	1767	7864	20			1747	P1-R, P82	na terén a do SVP2	-	HS1-R	LBC1, RBK 536, RBK 537	meliorační zařízení zatrubněné stávající HMZ2 ID 402000000 3 - 11201000, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, sdělovací vedení podzemní, vodovod, VVN nadzemní	3 x chránička	3881	SPÚ
DC114	doplňková 3/20	navržená	631	3002	20			611	P88, ZP2, Z2-R	na terén	-	HS5-R	LBC1, RBK 537	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, NN nadzemní, sdělovací vedení nadzemní, sdělovací vedení podzemní, VN nadzemní, vodovod,	2 x chránička	1836	SPÚ

														VTL plynovod , VVN nadzemní			
DC115	doplňková 3/20	navržená	723	3479				723	BR1	na terén	-	-	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, VTL plynovod	1 x chránička	1501	SPÚ
DC116	doplňková 3/20	navržená	1159	6545				1159	-	na terén	-	-	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, VTL plynovod	2 x chránička	2486	SPÚ
DC117	doplňková 3/20	navržená	392	1659				392	-	na terén	-	-	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, sdělovací vedení podzemní	2 x chránička	906	SPÚ
DC118	doplňková 3/20	navržená	971	5097				971	BR1	na terén	-	HS16-R	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, VTL plynovod	1 x chránička	1948	SPÚ

DC119	doplňková 3/20	navržená	1173	6047			1173	-	do vodního toku, na terén	-	-	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, vodovod	2 x chránička	2311	SPÚ
DC120	doplňková 3/20	navržená	974	4677			974	P85, P20-R	na terén a do SVP1 a vodního toku	-	HS14-R	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, NN nadzemní , sdělovací vedení nadzemní , VN nadzemní , VTL plynovod	3 x chránička	2153	SPÚ
DC121	doplňková 3/20	navržená	1203	7233			1203	-	do HOZ, IDVT 1021459 4	-	-	IP1	vodovod, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	1 x chránička	2265	SPÚ
DC122	doplňková 3/20	navržená	852	4599			852	P19-R, P74-R	do vodního toku, na terén	-	HS18-R	-	vodovod, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	6 x chránička	2134	SPÚ
DC123	doplňková 3/20	navržená	488	2018	20		468	P83	na terén	-	HS6-R, HS51-R	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, VN nadzemní	-	1278	SPÚ
DC124	doplňková 3/20	navržená	247	1076	20		227	P6-R, Z5	na terén	-	HS9-R	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace -	1 x chránička	945	SPÚ

														plošná, vodovod			
DC125	doplňková 3/20	navržená	148	774				148	-	na terén	-	-	LBC4	VTL plynovod , VVN nadzemní	2 x chránička	566	SPÚ
DC126	doplňková 3/20	navržená	261	1257	20			241	-	na terén	-	HS58	-	sdělovací vedení podzemní , VN nadzemní , vodovod	2 x chránička	1070	SPÚ
DC127	doplňková 3/20	navržená	284	1452				284	P26-R	na terén	-	HS49-R	LBC 5, RBK 537	VN nadzemní, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	-	511	SPÚ
DC128	doplňková 3/20	navržená	182	880				182	-	na terén	-	-	LBC 6	sdělovací vedení podzemní, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	1 x chránička	428	SPÚ
DC129	doplňková 3/20	navržená	1309	7240				1309	P87	do vodního toku, na terén	-	HS25-R	LBC 6, LBC 7, RBK 537	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, sdělovací vedení podzemní , VTL plynovod	3 x chránička	2856	SPÚ

DC130	doplňková 3/20	navržená	262	1078				262	-	na terén	-	-	-	VN nadzemní, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	-	472	SPÚ
DC131	doplňková 3/20	navržená	454	1883				454	P50-R	na terén	-	-	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, vodovod	1 x chránička	917	SPÚ
DC132	doplňková 3/20	navržená	260	1059				260	-	na terén	-	-	-	VTL plynovod, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	1 x chránička	668	SPÚ
DC133	doplňková 3/20	navržená	871	4546				871	-	na terén	-	-	-	vodovod , VTL plynovod, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	4 x chránička	2168	SPÚ
DC134	doplňková 3/20	navržená	435	1855				435	-	na terén	-	-	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, sdělovací vedení podzemní , VTL plynovod , VVN nadzemní	2 x chránička	1083	SPÚ

DC135	doplňková 3/20	navržená	156	908				156	-	na terén	-	-	-	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, VTL plynovod	1 x chránička	481	SPÚ
DC136	doplňková 3/20	navržená	178	1010				178	-	na terén	-	-	RBC 211, RBK 537	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, vodovod, VTL plynovod	2 x chránička	620	SPÚ
DC137	doplňková 3/20	navržená	789	5438				789	-	na terén	-	-	LBC 7, IP5*, RBK 537	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	-	1420	SPÚ
DC138	doplňková 3/20	navržená	1123	12295				1123	-	na terén	-	-	IP4*, RBK 537	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	-	2021	SPÚ
DC139	doplňková 3/20	navržená	667	4182	20			647	-	na terén	-	HS8-R	LBC 4, RBK 537	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, sdělovací vedení podzemní , vodovod , VTL plynovod , VVN nadzemní	3 x chránička	2002	SPÚ
Celkem				232 389	m2											142 144	tis. Kč

Pozn. Pokud je uvedena cena (tis. Kč) u polní cesty (stávající - bez rekonstrukce), vztahuje se tato cena k navrženému či rekonstruovanému objektu na trase polní cesty, typicky k propustku či sjezdu apod.

Silnice a místní komunikace – nejsou prvky PSZ

Ozn.	Výměra (m²)
III/05715	29 513
MK1	7 781
MK2	440
MK3	903
železnice	29 820
CELKEM	68 457

4. Protierozní opatření pro ochranu zemědělského půdního fondu

4.1. Zásady návrhu protierozních opatření k ochraně zemědělského půdního fondu

4.1.1. Implementace výstupů klimatické studie

V době zpracování plánu společných zařízení (jaro 2024) nebyla klimatická studie k dispozici, tudíž nebylo možné použít jejích výstupů k úpravě výpočtů.

4.1.2. Vodní eroze

Vodní eroze je vyvolávána destrukční činností dešťových kapek a povrchového odtoku a následným transportem uvolněných půdních částic povrchovým odtokem. Intenzita vodní eroze je dána charakterem srážek a povrchového odtoku, půdními poměry, morfologií území (sklonem, délkou a tvarem svahů), vegetačními poměry a způsobem využití pozemků, včetně používaných agrotechnologií. Uvolňování a transport půdních částic může být vyvolán i odtokem z tajícího sněhu.

Vodní eroze se na povrchu půdy projevuje selekcí půdních částic a vznikem odtokových drah různých rozměrů (rýžek, rýh, výmolů), v místech výrazné koncentrace povrchového odtoku se mohou vytvářet strže. V depresích a na místech sníženého sklonu dochází zpravidla pod pozemky k ukládání půdních částic. Částice transportované za hranice pozemků se dostávají do hydrografické sítě, kde vytvářejí splaveniny a plaveniny. Ty sedimentují v nádržích a v úsecích toků se sníženou transportní schopností. Z hlediska objemu splavenin je jejich největším zdrojem smyv orné půdy.

Na erozně ohroženém pozemku, tj. takovém, kde vypočtený průměrný smyv půdy je vyšší než přípustný smyv, je nutné realizovat protierozní opatření. Při zpracování návrhu KoPÚ musí být dána přednost PEO před požadavky na nejvhodnější tvar a velikost pozemku z hlediska mechanizace.

Návrh protierozních opatření je v rámci KoPÚ kompatibilní s dalšími systémy (hydrografická síť, cestní síť, ÚSES) a musí jednoznačně svým charakterem určovat chování jakýchkoliv nových subjektů (vlastníků - soukromě hospodařících rolníků, jednoho nebo více velkoplošných uživatelů půdy svěřené jim vlastníky do pronájmu) tak, aby svou činností uchovávali vodohospodářsky vhodné podmínky z hlediska kvantity i kvality vodních zdrojů a napomáhali zlepšování vodohospodářských poměrů, což je především podpora vsakování vody do půdy, omezení soustředěného odtoku, naopak podpora jeho rozptýlení, zpomalovat a neškodně odvádět povrchový odtok tak, aby nenabyl síly schopné odnášet zeminu. Svou činností a způsoby hospodaření zahrnujícími organizační prvky půdoochranných opatření budou doplňovat polyfunkční systémy vymezené plánem společných zařízení v rámci KoPÚ tak, že zabezpečí komplexní ochranu půdy a vodní komponenty.

Tato opatření, bere-li se v úvahu jejich efekt z dlouhodobého hlediska, nebudou sloužit jen ku prospěchu vodního hospodářství, ale i ku prospěchu těch, kdo hospodaří na takto chráněných pozemcích (ochrana přirozené produkční schopnosti půd).

Pro výpočet byla použita u nás platná univerzální rovnice *Wischmeier - Smith*, která počítá smyv v závislosti na šesti faktorech ovlivňujících hodnotu smyvu podle vztahu:

$$G = R \cdot K \cdot L \cdot S \cdot C \cdot P \quad [\text{t} \cdot \text{ha}^{-1} \cdot \text{rok}^{-1}];$$

Kde jednotlivé faktory reprezentují:

- faktor **R** – faktor erozní účinnosti deště (použita doporučená průměrná hodnota pro ČR: $R = 40$) [$\text{MJ} \cdot \text{ha}^{-1} \cdot \text{cm} \cdot \text{h}^{-1}$],
 - faktor **K** – faktor erodovatelnosti půdy stanovený podle BPEJ (HPJ) [$\text{t} \cdot \text{h} \cdot \text{MJ}^{-1} \cdot \text{cm}^{-1}$],
 - faktor **L** – faktor délky svahu [m],
 - faktor **S** – faktor sklonu svahu [%],
 - faktor **LS** – topografický faktor (součin faktorů L a S) [-],
 - faktor **C** – faktor ochranného vlivu vegetace [-],
- faktor **P** – faktor vlivu protierozních opatření ($P = 1$, pro žádná protierozní opatření) [-].

Dosazením odpovídajících hodnot faktorů šetřených pozemků daného území do univerzální rovnice se určila dlouhodobá průměrná ztráta půdy vodní erozí v $\text{t} \cdot \text{ha}^{-1} \cdot \text{rok}^{-1}$ z těchto pozemků při uvažovaném způsobu jejich využívání a porovnávala se s přípustnou ztrátou půdy dle metodiky PEO (Janeček, M. a kol., 2012)

Postup výpočtu je možné přehledně popsat následujícím způsobem:

- tvorba digitálního modelu terénu DMT (ZABAGED 3D)
- vymezení erozně hodnocené plochy (EHP)
- výpočet a stanovení jednotlivých faktorů LS, C a K
- výpočet dlouhodobého průměrného ročního smyvu
- analýza výsledků – stanovení ohrožených EHP (erozně hodnocené plochy)

Na základě vyhodnocení stavu v terénu byly stanoveny erozně hodnocené plochy (EHP) za pomoci LPIS. Průměrná roční ztráta půdy erozí byla vypočtena pomocí nástrojů softwaru Atlas LTD. Výpočtové hodnoty jsou uvedeny v tabulce „Erozní smyv před návrhem protierozních opatření“. Přípustná ztráta půdy erozí pro zájmové území je stanovena dle hloubky půd na $4 \text{ t} \cdot \text{ha}^{-1} \cdot \text{rok}^{-1}$.

Bylo vytvořeno celkem 18 EHP, na kterých bylo pozorováno případné erozní ohrožení. Ve výpočtu byl započítán faktor erozní účinnosti deště $R = 40$, faktor vegetačního pokryvu půdy C byl určen jako hodnota orné půdy pro daný klimatický region (či hodnota vypočítaná na základě navrženého protierozního osevního postupu). V ostatních případech byly použity hodnoty pro trvalé travní porosty (TTP) 0,005.

V rámci zpracování PSZ byly vymezeny jednotlivé erozně hodnocené plochy a byl proveden nový výpočet. Konkrétní návrh protierozní ochrany v k.ú. Šenov u Nového Jičína vychází z tohoto nově zpracovaného výpočtu erozního smyvu a doplňuje ho o konkrétní prvky ochrany ZPF. Vlastní návrh ochrany ZPF vychází také z daných podmínek a požadavků zástupců vlastníků pozemků a majoritně hospodařících zemědělských subjektů a dále (v tomto případě také) z rozložení a rozsahu inženýrských sítí v extravilánu obce.

Z výše uvedených důvodů, nebyla v rámci protierozní ochrany v k.ú. Šenov u Nového Jičína, využita technická protierozní opatření.

Návrh protierozní ochrany byl podrobně projednáván s majoritně hospodařícími zemědělskými subjekty. Jeho definitivní podoba byla schválena na 3. sboru zástupců, viz Dokladová část.

Návrhem PEO došlo ke snížení potencionálních hodnot erozního smyvu. V rámci erozně hodnocených ploch v obvodu KoPÚ se průměrný smyv podařilo snížit pod přípustnou hodnotu. Nutno podotknout, že průměrné hodnoty v rámci erozně uzavřených ploch je možno brát pouze jako orientační.

Pro návrhy opatření pro ochranu ZPF by měl být vždy určující barevný diagram znázorňující konkrétní lokální problémy.

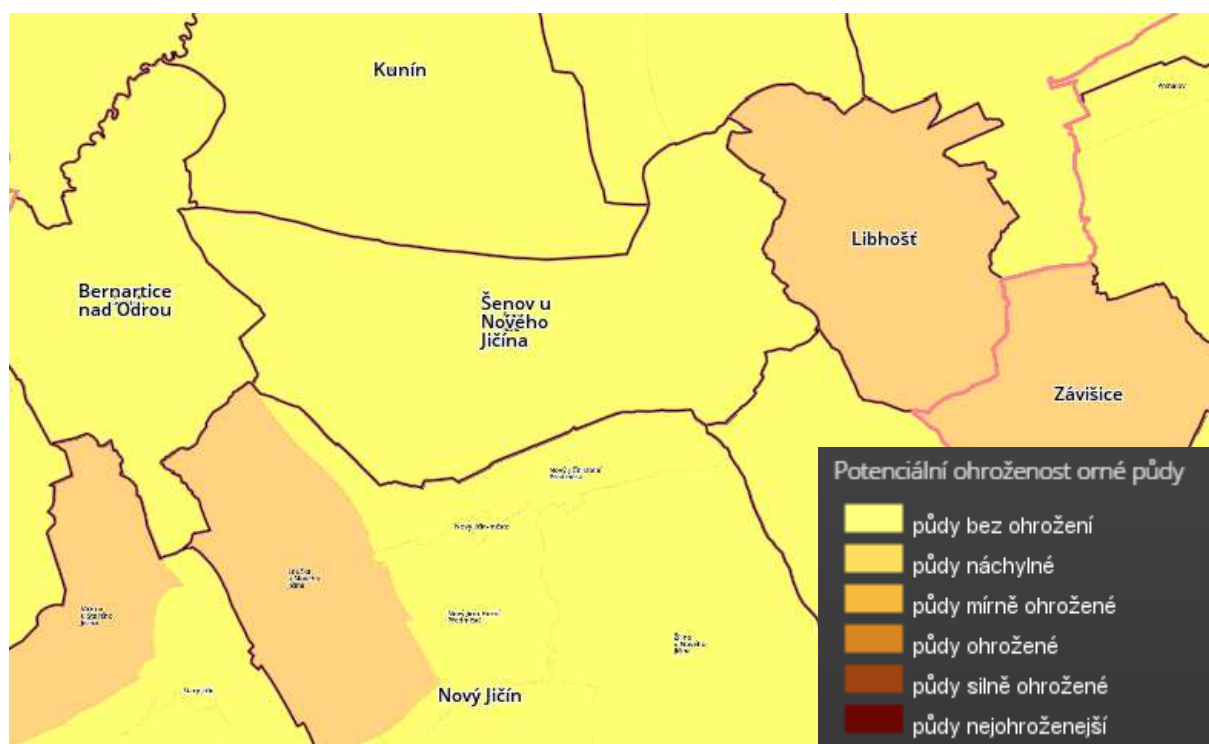
4.1.3. Větrná eroze

V rámci zájmového území nebyly s ohledem na způsob hospodaření zaznamenány žádné známky větrné eroze a při konzultaci této problematiky byl význam větrné eroze vyloučen i ze strany významných hospodařících subjektů v zájmovém území.

Dle klasifikace Výzkumného ústavu meliorací a ochrany půd Praha, tedy náleží zorněné zemědělské pozemky v zájmovém území, z hlediska ohroženosti zemědělských půd větrnou erozí, do kategorie převážně „půdy bez ohrožení“.

Vzhledem k výše uvedenému tedy není v rámci zájmového území předpoklad významného ohrožení větrnou erozí ani v budoucnu, a navrhopvat v rámci řešené komplexní pozemkové úpravy opatření zaměřená výhradně na ochranu půdy před větrnou erozí nebude nutné.

Dalším pozitivním vlivem, který ještě sníží účinnost deflace, jsou navržená organizační opatření na orné půdě, konkrétně navržený protierozní oseední postup a protierozní zatravnění na orné půdě.



Potenciální ohroženost orné půdy větrnou erozí (zdroj VÚMOP, geoportál SOWAC GIS, <https://mapy.vumop.cz>)

4.2. Přehled navrhovaných opatření k ochraně před vodní erozí

4.2.1. Organizační opatření

Svým charakterem se jedná o opatření účinná, ale zároveň finančně nenáročná, která umožní hospodářské využití území v souladu se zvýšením kvality ZPF a stability krajiny. Vzhledem k výše uvedenému je nutné, aby subjekty hospodařící v zájmovém území důsledně dbaly na aplikaci těchto opatření. V rámci zájmového území lze doporučit zejména:

- **protierozní zatravnění** – je v návrhu z důvodu protierozní ochrany, v našem případě se jedná o pásová a plošná zatravnění orné půdy z důvodu vhodného ochranného faktoru v lokalitách náchylným k erozním procesům.
- **protierozní osevní postup** – je v návrhu protierozní ochrany zemědělské půdy užit v lokalitách náchylných k vodní erozi, ale současně nejsou hodnoty smyvu kritické, které by vyžadovali plošné zatravnění.

Důležitou roli v protierozní ochraně půdy sehraává vegetační pokryv, který působí proti erozi několika směry:

- chrání půdu před přímým dopadem kapek
- podporuje vsak dešťové vody do půdy
- svými kořeny zvyšuje soudržnost půdy, která se tak stává odolnější vůči účinkům stékající vody

Podle rozdílného stupně ochrany půdy proti vodní erozi lze rámcově rozdělit některé pěstované plodiny do těchto skupin:

- plodiny s vysokým protierozním účinkem po celou dobu vegetace (travní porosty, jetelotrávy, jeteloviny)
- plodiny s dobrou PEO půdy po větší část vegetačního období (obilniny, meziplodiny, luskoviny)
- plodiny s nedostatečnou PEO půdy po převážnou část vegetačního období (kukuřice, brambory, cukrovka)

Vegetační kryt půdy snižuje erozní činnost na půdě. Největší smyv půdy nastává na půdě bez vegetace. Průměrný protierozní účinek zemědělských porostů udává přehledně následující tabulka.

Ve srovnání s půdou bez vegetace je v porostech okopanin a kukuřice smyv půdy poloviční, obiloviny snižují smyv na čtvrtinu až desetinu podle doby výsevu a sklizně, jeteloviny na padesátinu a víceleté travní porosty až na dvou setinu.

Smyv půdy v zemědělských porostech (v relativních číslech)

Porost	Smyv půdy
jetelotráva, louka	1
vojtěška	4
obilniny ozimé	60
obilniny jarní	90
okopaniny	120

Ochranné zatravnění je navrženo na 28 lokalitách a protierozní osevní postup je navržen na 34 lokalitách orné půdy.

V rámci návrhu protierozní ochrany byly výše uvedená opatření odsouhlaseny na jednání sboru zástupců za přítomnosti zástupců dominantních hospodařících subjektů. Zvolené složení plodin slouží jen pro názornost, deklarujeme hodnotu C-faktoru, kterého je nutné dosáhnout, viz například uvedený protierozní oseední postup.

4.2.2. Doporučený protierozní oseední postup

Protierozní oseední postup č.1

1. roční období							
Plodina: vojtěška	období	trvání období		Ci	Ri	Ci*Ri	Pozn.
období podmínky a hrubé brázdy	1	1.9.	15.9.	0.02	0.04	0.0008	-
období od přípravy pozemku k setí do 1. měsíce po zasetí / sázení	2	16.9.	31.10.	0.02	0.06	0.0012	-
po dobu druhého měsíce od jarního nebo letního setí / sázení, u ozimů do 30.4.	3	1.11.	30.4.	0.02	0.01	0.0002	-
od konce 3. období do sklizně.	4	1.5.	15.8.	0.02	0.76	0.0152	-
Období strniště	5	16.8.	31.8.	0.02	0.13	0.0026	-
C - faktor:						0.02	
2. roční období							
Plodina: vojtěška	období	trvání období		Ci	Ri	Ci*Ri	Pozn.
období podmínky a hrubé brázdy	1	1.9.	15.9.	0.02	0.04	0.0008	-
období od přípravy pozemku k setí do 1. měsíce po zasetí / sázení	2	16.9.	31.10.	0.02	0.06	0.0012	-
po dobu druhého měsíce od jarního nebo letního setí / sázení, u ozimů do 30.4.	3	1.11.	30.4.	0.02	0.01	0.0002	-
od konce 3. období do sklizně.	4	1.5.	15.8.	0.02	0.76	0.0152	-
Období strniště	5	16.8.	31.8.	0.02	0.13	0.0026	-
C - faktor:						0.02	
3. roční období							
Plodina: pšenice (ozim)	období	trvání období		Ci	Ri	Ci*Ri	Pozn.
období podmínky a hrubé brázdy	1	1.9.	15.9.	0.5	0.04	0.02	V 1. roce po jetelovinách
období od přípravy pozemku k setí do 1. měsíce po zasetí / sázení	2	16.9.	31.10.	0.55	0.06	0.033	setí do zorané půdy

po dobu druhého měsíce od jarního nebo letního setí / sázení, u ozimů do 30.4.	3	1.11.	30.4.	0.3	0.01	0.003	-
od konce 3. období do sklizně.	4	1.5.	15.8.	0.05	0.76	0.038	-
Období strniště	5	16.8.	31.8.	0.2	0.13	0.026	-
C - faktor:						0.12	
4. roční období							
Plodina: pšenice (ozim)	období	trvání období		Ci	Ri	Ci*Ri	Pozn.
období podmínky a hrubé brázdy	1	1.9.	15.9.	0.65	0.04	0.026	po obilninách
období od přípravy pozemku k setí do 1. měsíce po zasetí / sázení	2	16.9.	31.10.	0.7	0.06	0.042	setí do zorané půdy
po dobu druhého měsíce od jarního nebo letního setí / sázení, u ozimů do 30.4.	3	1.11.	30.4.	0.45	0.01	0.0045	-
od konce 3. období do sklizně.	4	1.5.	15.8.	0.08	0.76	0.0608	-
Období strniště	5	16.8.	31.8.	0.25	0.13	0.0325	-
C - faktor:						0.17	
5. roční období							
Plodina: žito (ozim)	období	trvání období		Ci	Ri	Ci*Ri	Pozn.
období podmínky a hrubé brázdy	1	1.9.	15.9.	0.65	0.04	0.026	po obilninách
období od přípravy pozemku k setí do 1. měsíce po zasetí / sázení	2	16.9.	31.10.	0.7	0.06	0.042	setí do zorané půdy
po dobu druhého měsíce od jarního nebo letního setí / sázení, u ozimů do 30.4.	3	1.11.	30.4.	0.45	0.01	0.0045	-
od konce 3. období do sklizně.	4	1.5.	15.8.	0.08	0.76	0.0608	-
Období strniště	5	16.8.	31.8.	0.25	0.13	0.0325	-
C - faktor:						0.17	
Celkový C - faktor:						0.10	

Pozn. Tato skladba plodin má charakter pouze doporučení, je možné jednotlivé plodiny obměňovat v závislosti na aktuálních potřebách zemědělské výroby, nicméně je nutné dodržet výsledný faktor ochranného vlivu vegetace C na stejné či nižší hodnotě ve vymezených erozně ohrožených lokalitách.

4.2.3. Agrotechnická opatření

Do této kapitoly protierozních opatření jsou zahrnuta opatření zahrnující zejména zpracování a přípravu půdy, setí, hrážkování, důlkování, mulčování, sklizeň a nakládání s posklizňovými zbytky. Agrotechnická opatření lze také zařadit do protierozních opatření, která jsou již nákladnější a mnohdy vyžadují i speciální zemědělskou techniku.

V rámci KoPÚ Šenov u Nového Jičína nejsou přímo agrotechnická opatření, v zemědělsky obhospodařovaných plochách navržena, nicméně lze i tento typ opatření doporučit zejména v lokalitách ohrožených vodní erozí jako možnou eventualitu, případně jako doplněk, k již navrženým organizačním opatřením.

Dále lze kombinací výše uvedených způsobů protierozní ochrany (organizační, agrotechnická) dosáhnout snížení ztrát kulturních vrstev půdy, a to i u pozemků, kde ztráty nepřekračují mezní hranici odnosu půdy, ale přesto jejich množství ohrožuje kvalitu místních recipientů a zvyšuje náklady na jejich údržbu. Tohoto by se docílilo za minima finančních prostředků při zachování základních produkčních funkcí krajiny. Tato opatření jsou jak v zájmu uživatelů, tak i vlastníků půdy, a proto by oba tyto subjekty měly dbát na jejich dodržování.

Mezi základní doporučená agrotechnická opatření patří:

- protierozní agrotechnologie na orné půdě
- výsev do ochranné plodiny, strniště, mulče či posklizňových zbytků
- hrážkování a důlkování povrchu půdy

V řešeném území doporučujeme důsledné používání ochranných agrotechnických opatření.

4.2.4. Technická opatření

Při řešení PEO nebyla do PSZ implementována žádná technická opatření, viz text výše, *kap. 4.1.2.*

4.2.5. Tabelární přehled opatření

označení v mapě	typ	výměra m ²	poznámka
organizační opatření			
ORG01	protierozní osevní postup	131856	EHP 03
ORG02	protierozní osevní postup	207881	EHP 03
ORG03	protierozní osevní postup	39150	EHP 08
ORG04	protierozní osevní postup	246701	EHP 08
ORG05	protierozní osevní postup	22640	EHP 10
ORG06	protierozní osevní postup	125829	EHP 10
ORG07	protierozní osevní postup	16023	EHP 10
ORG08	protierozní osevní postup	46048	EHP 15
ORG09	protierozní osevní postup	267289	EHP 09

ORG10	protierozní osevní postup	280191	EHP 02
ORG11	protierozní osevní postup	94504	EHP 05
ORG12	protierozní osevní postup	32548	EHP 05
ORG13	protierozní osevní postup	116143	EHP 16
ORG14	protierozní osevní postup	258420	EHP 02
ORG15	protierozní osevní postup	59728	EHP 05
ORG16	protierozní osevní postup	171305	EHP 02
ORG17	protierozní osevní postup	49902	EHP 01
ORG18	protierozní osevní postup	121753	EHP 05
ORG19	protierozní osevní postup	37202	EHP 06
ORG20	protierozní osevní postup	263488	EHP 01
ORG21	protierozní osevní postup	163835	EHP 01
ORG22	protierozní osevní postup	19777	EHP 13
ORG23	protierozní osevní postup	212320	EHP 01
ORG24	protierozní osevní postup	89417	EHP 11
ORG25	protierozní osevní postup	375961	EHP 04
ORG26	protierozní osevní postup	255489	EHP 04
ORG27	protierozní osevní postup	235855	EHP 01
ORG28	protierozní osevní postup	116944	EHP 01
ORG29	protierozní osevní postup	83826	EHP 01
ORG30	protierozní osevní postup	95034	EHP 01
ORG31	protierozní osevní postup	146856	EHP 01
ORG32	protierozní osevní postup	175273	EHP 01
ORG33	protierozní osevní postup	56678	EHP 01
ORG34	protierozní osevní postup	17835	EHP 01
ORG35	plošné zatravnění	159753	EHP 03
ORG36	plošné zatravnění	104467	EHP 03
ORG37	plošné zatravnění	36167	EHP 03
ORG38	pásové zatravnění	14130	EHP 08
ORG39	plošné zatravnění	112300	EHP14
ORG40	plošné zatravnění	30724	EHP 10
ORG41	plošné zatravnění	28808	EHP 10
ORG42	plošné zatravnění	33886	EHP 10
ORG43	plošné zatravnění	24796	EHP 09

ORG44	pásové zatravnění	2078	EHP 02
ORG45	pásové zatravnění	11882	EHP 05
ORG46	plošné zatravnění	22759	EHP 02
ORG47	plošné zatravnění	72095	EHP 05
ORG48	plošné zatravnění	101444	EHP 05
ORG49	plošné zatravnění	72596	EHP 05
ORG50	pásové zatravnění	4287	EHP 06
ORG51	pásové zatravnění	4420	EHP 01
ORG52	plošné zatravnění	24274	EHP 13
ORG53	pásové zatravnění	14454	EHP 01
ORG54	pásové zatravnění	5366	EHP 01
ORG55	plošné zatravnění	171245	EHP 01
ORG56	pásové zatravnění	1753	EHP 01
ORG57	pásové zatravnění	3787	EHP 01
ORG58	pásové zatravnění	1439	EHP 01
ORG59	pásové zatravnění	3134	EHP 01
ORG60	plošné zatravnění	87485	EHP 02
ORG61	plošné zatravnění	34762	EHP 03
ORG62	plošné zatravnění	44794	EHP 04
Celkem		5 862 786	m2

Pozn. Uživatelé pozemků byli s navrženými protierozními opatřeními seznámeni na Sboru zástupců vlastníků, viz zápis ze Sboru zástupců vlastníků č.3.

4.3. Přehled navrhovaných opatření k ochraně před větrnou erozí

Dle dostupných podkladů na webu VÚMOP v.v.i. se v řešeném území nenacházejí půdy zásadně ohrožené větrnou erozí. Z tohoto důvodu nedošlo k návrhu opatření před větrnou erozí.

4.4. Přehled dalších opatření k ochraně půdy

V rámci řešeného území nejsou navržena žádná další opatření k ochraně půdy.

4.5. Posouzení účinnosti navrhovaných protierozních opatření

4.5.1. Posouzení účinnosti opatření před vodní erozí

Návrhem PEO došlo k významnému snížení potenciačních hodnot erozního smyvu. V rámci erozně hodnocených ploch v obvodu KoPÚ se průměrný smyv podařilo snížit pod přípustnou hodnotu 4 t/(ha*rok). Ochranná opatření byla navržena v maximální možné míře s ohledem na projednávání se sborem zástupců vlastníků a jejich požadavky. Nutno podotknout, že průměrné hodnoty v rámci erozně hodnocených ploch je možno brát pouze jako orientační. Pro návrhy opatření pro ochranu ZPF by měl být vždy určující barevný diagram znázorňující konkrétní lokální problémy.

Přípustná ztráta ornice byla stanovena metodikou takto:

- půdy mělké s hloubkou do 300 mm – je doporučeno tyto půdy převést do kategorie TTP, popř. zalesnit
- půdy středně hluboké s hloubkou přes 300 do 600 mm $4 \text{ t} \cdot \text{ha}^{-1} \cdot \text{rok}^{-1}$
- půdy hluboké s hloubkou přes 600 mm $4 \text{ t} \cdot \text{ha}^{-1} \cdot \text{rok}^{-1}$

Výpočet erozního smyvu na základě RSS (před návrhem PEO)

EHP	Plocha výpočtu [m ²]	bez eroze [m ²]	Intervaly erozního smyvu [t.ha ⁻¹ .rok ⁻¹]						Průměrný smyv [t.ha ⁻¹ .rok ⁻¹]	Přípustný smyv [t.ha ⁻¹ .rok ⁻¹]
			0 - 4	4 - 8	8 - 12	12 - 16	16 - 20	> 20		
			Dílčí plochy v rozmezí intervalu hodnot erozního smyvu [m ²]							
Σ	7 841 350	226 575	4 425 900	1 917 300	719 300	293 850	126 350	132 075	4,8	4,0
EHP1	703 850	23 700	245 625	264 075	106 450	39 875	13 625	10 500	6,2	4,0
EHP2	172 625	8 700	150 325	10 875	1 950	400	200	175	1,8	4,0
EHP3	632 575	22 425	387 575	130 300	49 875	21 750	10 750	9 900	4,4	4,0
EHP4	10 775	0	8 300	2 225	175	75	0	0	3,2	4,0
EHP5	90 900	25	65 700	21 250	2 600	750	300	275	3,5	4,0
EHP6	211 000	7 050	90 500	67 200	28 225	9 275	3 250	5 500	5,9	4,0
EHP7	106 100	1 800	49 325	42 575	9 500	1 900	775	225	4,7	4,0
EHP8	742 900	17 575	202 750	257 300	140 275	63 650	28 750	32 600	7,8	4,0
EHP9	132 125	5 775	111 500	9 650	2 400	1 325	875	600	2,3	4,0
EHP10	67 950	375	34 525	18 500	7 800	3 500	1 475	1 775	5,4	4,0
EHP11	15 050	0	14 825	225	0	0	0	0	0,8	4,0
EHP12	677 375	16 175	398 950	194 850	46 675	13 275	3 750	3 700	4,3	4,0
EHP13	100 150	3 475	79 625	14 825	2 000	200	25	0	2,7	4,0
EHP14	43 875	400	17 500	21 175	4 250	475	75	0	4,8	4,0
EHP15	297 125	5 525	108 600	104 350	36 500	22 050	12 100	8 000	6,6	4,0
EHP16	96 850	3 525	91 150	2 125	50	0	0	0	1,3	4,0
EHP17	58 350	275	20 875	22 450	9 400	3 150	1 175	1 025	6,3	4,0
EHP18	52 525	2 600	47 175	2 200	300	175	75	0	1,7	4,0
EHP19	112 025	5 225	77 300	21 450	5 650	1 450	700	250	3,3	4,0
EHP20	99 450	725	46 650	30 650	9 500	3 325	2 525	6 075	6,4	4,0
EHP21	17 450	50	7 725	6 225	1 775	625	425	625	6,1	4,0
EHP22	71 250	1 575	62 600	6 925	150	0	0	0	2,0	4,0
EHP23	11 125	0	11 125	0	0	0	0	0	0,0	4,0

EHP24	10 000	50	9 950	0	0	0	0	0	0,0	4,0
EHP25	83 850	3 300	62 775	15 625	1 250	575	200	125	2,9	4,0
EHP26	47 875	350	28 000	13 675	4 375	1 150	175	150	4,2	4,0
EHP27	202 200	2 750	77 850	65 125	34 475	12 775	5 575	3 650	6,2	4,0
EHP28	8 125	0	8 125	0	0	0	0	0	0,3	4,0
EHP29	6 950	0	6 950	0	0	0	0	0	0,0	4,0
EHP30	65 175	1 350	42 350	18 850	2 075	475	50	25	3,3	4,0
EHP31	138 900	6 125	115 925	12 750	2 750	900	175	275	2,4	4,0
EHP32	82 825	400	59 500	22 425	475	25	0	0	3,1	4,0
EHP33	110 925	775	83 825	19 875	3 250	1 500	625	1 075	3,3	4,0
EHP34	1 631 700	66 025	1 061 150	296 725	109 150	45 000	23 000	30 650	4,3	4,0
EHP35	5 200	0	750	1 775	2 125	325	175	50	8,1	4,0
EHP36	57 075	2 575	52 850	1 600	50	0	0	0	1,6	4,0
EHP37	1 925	0	1 925	0	0	0	0	0	0,0	4,0
EHP38	87 625	2 550	44 050	26 575	9 425	3 150	1 075	800	4,9	4,0
EHP39	72 075	1 400	28 600	19 225	13 050	6 675	1 600	1 525	6,6	4,0
EHP40	296 225	6 550	148 400	88 675	25 875	12 225	6 450	8 050	5,5	4,0
EHP41	86 500	575	74 125	9 475	1 850	225	200	50	2,3	4,0
EHP42	107 450	2 525	97 500	6 275	850	250	50	0	1,6	4,0
EHP43	129 900	850	13 000	42 450	42 175	20 950	6 075	4 400	9,5	4,0
EHP44	49 825	1 450	48 375	0	0	0	0	0	0,1	4,0
EHP45	22 100	0	16 350	4 700	575	400	75	0	3,4	4,0
EHP46	6 925	0	6 750	100	25	25	0	25	1,5	4,0
EHP47	6 600	0	6 600	0	0	0	0	0	0,0	4,0

Pozn. EHP (v rámci PSZ) byly na základě RSS vhodně upraveny či sloučeny, z tohoto důvodu nelze jednotlivé hodnoty vyjádřit v níže uvedené tabulce.

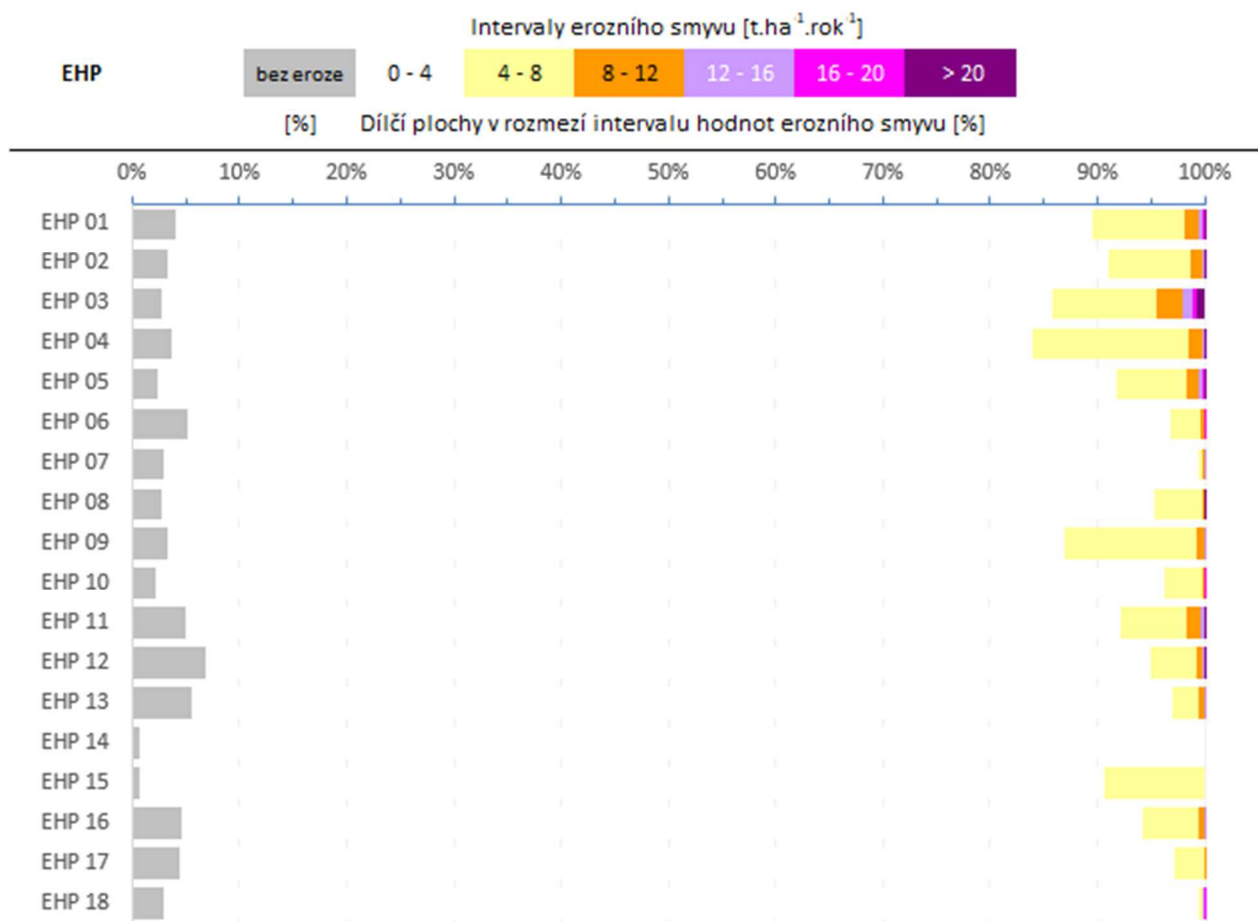
Výpočet erozního smyvu na základě schváleného PSZ (po návrhu PEO)

Souhrnná tabulka výsledků pro všechny erozně hodnocené plochy										
EHP	Plocha výpočtu	bez eroze	Intervaly erozního smyvu [t.ha ⁻¹ .rok ⁻¹]						Průměrná hodnota G po návrhu PEO	Přípustný smyv
			0 - 4	4 - 8	8 - 12	12 - 16	16 - 20	> 20		
	[m ²]	[m ²]	Dílní plochy v rozmezí intervalu hodnot erozního smyvu [m ²]						[t.ha ⁻¹ .rok ⁻¹]	[t.ha ⁻¹ .rok ⁻¹]
Σ	8 922 200	325 850	7 825 900	635 825	91 925	24 150	9 550	9 000	1.6	4.0
EHP 01	2 520 750	101 375	2 157 075	213 450	33 600	9 200	3 350	2 700	2.0	4.0
EHP 02	902 650	29 750	792 000	69 625	8 550	1 850	675	200	1.7	4.0
EHP 03	801 350	21 625	665 700	77 850	19 075	7 525	4 000	5 575	2.1	4.0
EHP 04	704 050	25 325	565 700	102 350	9 525	925	150	75	2.4	4.0
EHP 05	648 400	15 375	579 600	41 800	8 300	2 100	850	375	1.4	4.0
EHP 06	629 075	32 825	576 150	17 650	2 125	250	75	0	0.7	4.0

EHP 07	577 825	17 025	557 075	2 625	925	175	0	0	0.1	4.0
EHP 08	353 700	9 525	327 625	15 725	625	175	0	25	1.4	4.0
EHP 09	298 625	10 025	249 300	37 125	1 975	200	0	0	2.1	4.0
EHP 10	296 225	6 600	278 225	10 675	625	75	25	0	1.4	4.0
EHP 11	288 200	14 325	251 425	17 750	3 575	850	250	25	1.7	4.0
EHP 12	267 075	18 375	235 325	11 375	1 250	600	125	25	1.5	4.0
EHP 13	237 750	13 150	217 275	6 025	1 175	125	0	0	0.9	4.0
EHP 14	129 900	850	129 050	0	0	0	0	0	0.2	4.0
EHP 15	43 875	300	39 500	4 075	0	0	0	0	2.3	4.0
EHP 16	112 175	5 225	100 475	5 875	525	75	0	0	1.5	4.0
EHP 17	57 075	2 575	52 850	1 600	50	0	0	0	1.6	4.0
EHP 18	53 500	1 600	51 550	250	25	25	50	0	0.3	4.0

Pozn. Ve všech plochách EHP se podařilo snížit hodnotu erozního smyvu pod přípustnou mez.

Grafický přehled rozsahu dílčích ploch v rámci EHP dle míry erozního ohrožení:



Pozn. Po návrhu PEO.

4.5.2. Posouzení účinnosti opatření před větrnou erozí

Technická opatření se v povodí navrhuje jako základní prvek komplexního systému protierozních opatření zejména na pozemcích, kde se nepříznivě projevují důsledky povrchového odtoku či v lokalitách ohrožených větrnou erozí. Jejich základní účinnost se zvyšuje v kombinaci s opatřeními organizačními a agrotechnickými.

V rámci návrhu PSZ nebylo přistoupeno k návrhu technických opatření proti působení větrné eroze, z důvodu nízkého ohrožení řešeného území KoPÚ.

4.5.3. Zařízení dotčená návrhem protierozních opatření

V katastrálních územích Šenov u Nového Jičína dojde návrhem organizačních protierozních opatření k dotčení následujících zařízení technické infrastruktury:

označení v mapě	dotčená zařízení technické infrastruktury
ORG01	meliorační zařízení zatrubněné stávající HMZ2 ID 4020000003 - 11201000
	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	vodovod
ORG02	meliorační zařízení zatrubněné stávající HMZ2 ID 4020000003 - 11201000
	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	sdělovací vedení podzemní
	sdělovací vedení podzemní
	vodovod
	VVN nadzemní
ORG03	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	VVN nadzemní
ORG04	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	sdělovací vedení podzemní
	vodovod
	VTL
	VVN nadzemní
ORG05	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	vodovod
ORG06	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	NN nadzemní
	sdělovací vedení nadzemní
	VN nadzemní
	VTL
ORG07	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	VN nadzemní
ORG08	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	NN nadzemní
ORG09	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	NN nadzemní
	NN podzemní
	VTL

ORG10	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	VTL
ORG11	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	VTL
ORG12	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	sdělovací vedení podzemní
	VTL
ORG13	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	sdělovací vedení nadzemní
	vodovod
ORG14	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
ORG15	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
ORG16	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	sdělovací vedení nadzemní
	vodovod
ORG17	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	VN nadzemní
	vodovod
	VTL
	VVN nadzemní
ORG18	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	sdělovací vedení nadzemní
	sdělovací vedení podzemní
	VN nadzemní
	vodovod
	VTL
ORG19	
ORG20	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	sdělovací vedení podzemní
	VTL
ORG21	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	vodovod
	VTL
ORG22	VN nadzemní
	vodovod
	VVN nadzemní
ORG23	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
ORG24	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	sdělovací vedení podzemní
	VN nadzemní
	VTL
	VVN nadzemní
ORG25	sdělovací vedení podzemní
	VN nadzemní
	vodovod
	vodovod

	VTL
	VVN nadzemní
ORG26	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	vodovod
	vodovod
	VTL
ORG27	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	vodovod
	VTL
ORG28	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	vodovod
	VTL
ORG29	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	vodovod
	VTL
ORG30	
ORG31	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	sdělovací vedení podzemní
	vodovod
	vodovod
	VTL
	VVN nadzemní
ORG32	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	sdělovací vedení podzemní
	vodovod
	VTL
	VVN nadzemní
ORG33	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	sdělovací vedení podzemní
	vodovod
	VTL
	VVN nadzemní
ORG34	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	vodovod
ORG35	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	sdělovací vedení podzemní
	vodovod
	VVN nadzemní
ORG36	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	sdělovací vedení nadzemní
	sdělovací vedení podzemní
	vodovod
	VVN nadzemní
ORG37	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	sdělovací vedení podzemní
	vodovod

	VVN nadzemní
ORG38	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
ORG39	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	vodovod
ORG40	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	vodovod
ORG41	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	VN nadzemní
ORG42	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	vodovod
ORG43	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	VTL
ORG44	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	VTL
ORG45	meliorační zařízení zatrubněné stávající HMZI ID 4020000005 - 11201000
	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	VTL
ORG46	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
ORG47	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	sdělovací vedení podzemní
	VTL
ORG48	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	sdělovací vedení podzemní
	vodovod
	VTL
ORG49	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	sdělovací vedení nadzemní
	sdělovací vedení podzemní
	VN nadzemní
	VTL
ORG50	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
ORG51	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	VTL
ORG52	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	VN nadzemní
	vodovod
	VVN nadzemní
ORG53	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	VN nadzemní
	vodovod
	VTL
	VVN nadzemní
ORG54	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
	vodovod
ORG55	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná

ORG56	
ORG57	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná vodovod
ORG58	
ORG59	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná sdělovací vedení podzemní vodovod VVN nadzemní
ORG60	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná VTL
ORG61	
ORG62	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná vodovod vodovod

5. Vodohospodářská opatření

5.1. Zásady návrhu vodohospodářských opatření

Vodohospodářská opatření v rámci KoPÚ Šenov u Nového Jičína jsou vymezena na základě podrobných výsledků etapy „Rozbor současného stavu“ a také na základě platné ÚPD a požadavků Sboru zástupců vlastníků a podaných podkladů okolní obce (Kunín). V rámci tohoto jednání byly podrobně řešeny možné varianty návrhu nových vodních nádrží (poldrů).

Nicméně vzhledem k absenci vhodných lokalit (údolnic), bylo rozhodnuto případné poldry na stávajících vodních tocích neumisťovat.

V rámci řešeného území je doporučeno pročistit síť stávajících vodních toků, a to nejen v rámci řešeného území KoPÚ, ale i v intravilánech obcí Šenov u Nového Jičína a obce Kunín, případně až ke zdrojovým recipientům daných vodních toků.

Stávající vodotoče jsou v současnosti rovnoměrně rozmístěny po celém řešeném území a tudíž vytváří hustší hydrografickou síť.

5.1.1. Implementace výstupů klimatické studie

V době zpracování plánu společných zařízení (jaro 2024) nebyla klimatická studie k dispozici, tudíž nebylo možné použít jejích výstupů k úpravě výpočtů.

5.1.2. Dodržení platných norem

Celý návrh cestní sítě respektuje platné normy ČSN a EN.

5.1.3. Omezující podmínky

Hlavní omezující podmínkou pro návrh vodohospodářských opatření v řešeném území byla morfologie terénu (absence vhodných profilů – údolnic, pro umístění případných vodních nádrží (poldrů)) a dále hojný výskyt stávajících inženýrských sítí, které zásadně komplikují návrh technických vodohospodářských opatření.

5.1.4. Popis vazeb VHO opatření

Vzhledem k charakteru území, a také z výše uvedených důvodů, nemají vodohospodářská opatření vazby mimo plochy řešeného území.

Vodohospodářská opatření plně respektují stávající vodní poměry a nedochází k převádění vod mezi soustavami, nebo povodími v obvodu KoPÚ, nebo mimo něj.

5.1.5. Postup a výsledky projednání

Jednotlivé části VHO opatření byly postupně projednávány se Sborem zástupců vlastníků a připomínky byly do návrhu zapracovány.

5.2. Přehled vodohospodářských opatření a jejich základní parametry

V rámci zájmového území je evidováno 9 vodních toků o celkové délce 8,32 km, 2 svodné příkopy o celkové délce 0,98 km, 3 HOZ otevřené příkopy o celkové délce 2,64 km a 2 HOZ zatrubněné (evidované) meliorace o celkové délce 0,37 km. Většina jmenovaných vodohospodářských opatření (mimo HOZ zatrubněné a některé vodní toky) je pozemkově vymezena. Tyto nově vymezené pozemky vodohospodářských opatření budou převzaty do návrhu PSZ.

5.2.1. Opatření ke zlepšení vodních poměrů a zlepšení hospodaření s vodou

V rámci zájmového území jsou navrženy tři tůňe T1 – T3.

Krajinotvorné prvky – tůňe (VHO)									
	T1	tůň	-	3804	-	LBC 6	sdělovací vedení podzemní, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	Plocha navržená k vybudování tůňe je situovaná v severovýchodní části řešeného území KoPÚ, v lokalitě lokálního biocentra LBC 6	1065
	T2	tůň	-	2979	-	IP12	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, v blízkosti se nachází také trasa vodovodu	Plocha navržená k vybudování tůňe je situovaná ve východní části řešeného území KoPÚ, v lokalitě interakčního prvku IP12	834
	T3	tůň	-	987	-	IP14	-	Plocha navržená k vybudování tůňe je situovaná v západní části řešeného území KoPÚ, v lokalitě interakčního prvku IP14	276
Celkem					0				2176

5.2.2. Opatření k odvádění povrchových vod z území

Mimo stávajících silničních příkopů, příkopů místních komunikací, železničních příkopů apod., jsou v rámci řešeného území situovány stávající svodné příkopy SVP1 a SVP2, které nejsou navrženy k rekonstrukci.

SVP1: Jedná se o stávající svodný příkop (bez rekonstrukce) situovaný v severozápadní části řešeného území, který svádí vodu do vodního toku IDVT 10215527 (P.O.) z Bannerovy studánky a přilehlých zemědělsky užívaných pozemků.

Technický popis:

Příkop tvoří zemní těleso lichoběžníkového profilu se sklony svahů cca 1:1,5 a min. hloubkou dna 0,7 m a šířkou dna 0,5 m. Recipient tohoto příkopu vytváří vodní tok „IDVT 10215527 (P.O.)“ ve správě Povodí Odry, s.p

SVP2: Jedná se o stávající svodný příkop SVP2 (bez rekonstrukce) navazuje na k.ú. Kunín. Příkop bude parcelně vymezen a vlastnický vypořádán na obec Šenov u Nového Jičína. Svodný příkop SVP2 je situován v severozápadním cípu řešeného území KoPÚ.

Technický popis:

Příkop tvoří zemní těleso lichoběžníkového profilu se sklony svahů cca 1:1,5 a min. hloubkou dna 0,9 m a šířkou dna 0,5 m. Recipient tohoto příkopu je tvořen HOZ, IDVT 10218114 situovaným v k.ú. Kunín.

5.2.3. Hydrologické a hydrotechnické výpočty

Pro úplnost (nad rámec rozsahu PSZ) jsou přiloženy hydrologické a hydrotechnické výpočty svodných příkopů SVP1 a SVP2.

Hydrologické výpočty:

V rámci této kapitoly jsou níže uvedeny výpočty hydrologické (modifikovanou metodou CN křivek v programu DesQ) a hydrotechnické (dle „Hydrauliky pre stavebných inženýrov, Masiar - Kamenský 1985“) Hydrologické výpočty byly provedeny za účelem zjištění maximálního odtoku z jednotlivých dílčích povodí. Základní výpočet byl proveden na návrhovou přívalovou srážku metodou čísel odtokových křivek CN v modifikaci modelu DesQ dle Hrádka. Výpočet metodou čísel odtokových křivek CN využívá dvou základních zjednodušení, předpokladů:

- svah je zasažen „výpočtovým“ deštěm konstantní intenzity v době jeho trvání
- přírodní svah je schematizován rovinnou plochou, obecně ve tvaru rovnoběžníku (kosodélník, kosočtverec, obdélník, čtverec), sklon dráhy svahového odtoku je průměrný sklon přírodního svahu)

Maximální průtoky Q_N jsou ovlivňovány příčinnými srážkami a charakteristikami povodí:

- geometrické charakteristiky,
- sklonové poměry,
- geologické a půdní poměry,
- způsob využívání pozemků,
- vegetační kryt,
- agrotechnické zásahy,
- protierozní opatření.

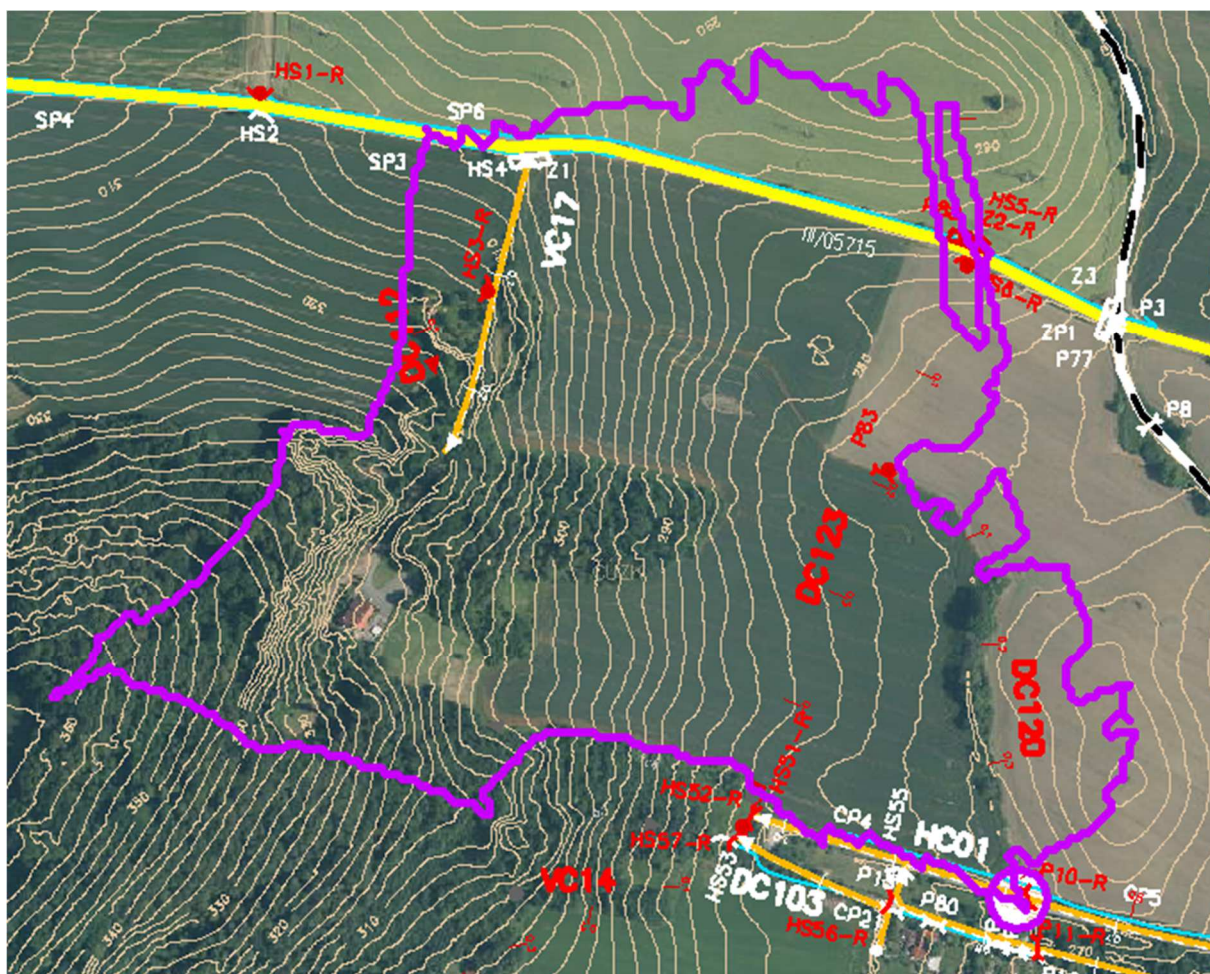
Maximální průtok v údolnici je odezvou na maximální přítok ze svahů, který je ovlivňován výše uvedenými charakteristikami svahů povodí.

Hydrologické výpočty byly provedeny za účelem zjištění maximálního odtoku z jednotlivých dílčích povodí. Pomocí programu hydrologického modelu DesQ – verze 6.0, Hrádek (1998) byly v kritických profilech vypočteny N-leté objemy, tvary povodňových vln a kulminační průtoky, vyvolané maximálním N-letým jednodenním srážkovým úhrnem. Zmíněná verze umožňuje výpočet maximálního odtoku z povodí, tvořeného dvěma svahy. Metodika předpokládá schematizaci přírodního povodí, které se nahrazuje jedním nebo více modelovými povodími. Modelové povodí má tvar otevřené knihy s rovinnými svahy.

Čísla CN křivek vycházejí z průměru hydrologických (špatných či dobrých) podmínek v závislosti na pěstovaných kulturách, způsobu hospodaření a půdních poměrech.

Výška srážky z přívalového deště v mm (hodnota maximálního denního úhrnu srážek s pravděpodobností opakování 100 roků byla převzata ze srážkoměrné stanice Nový Jičín).

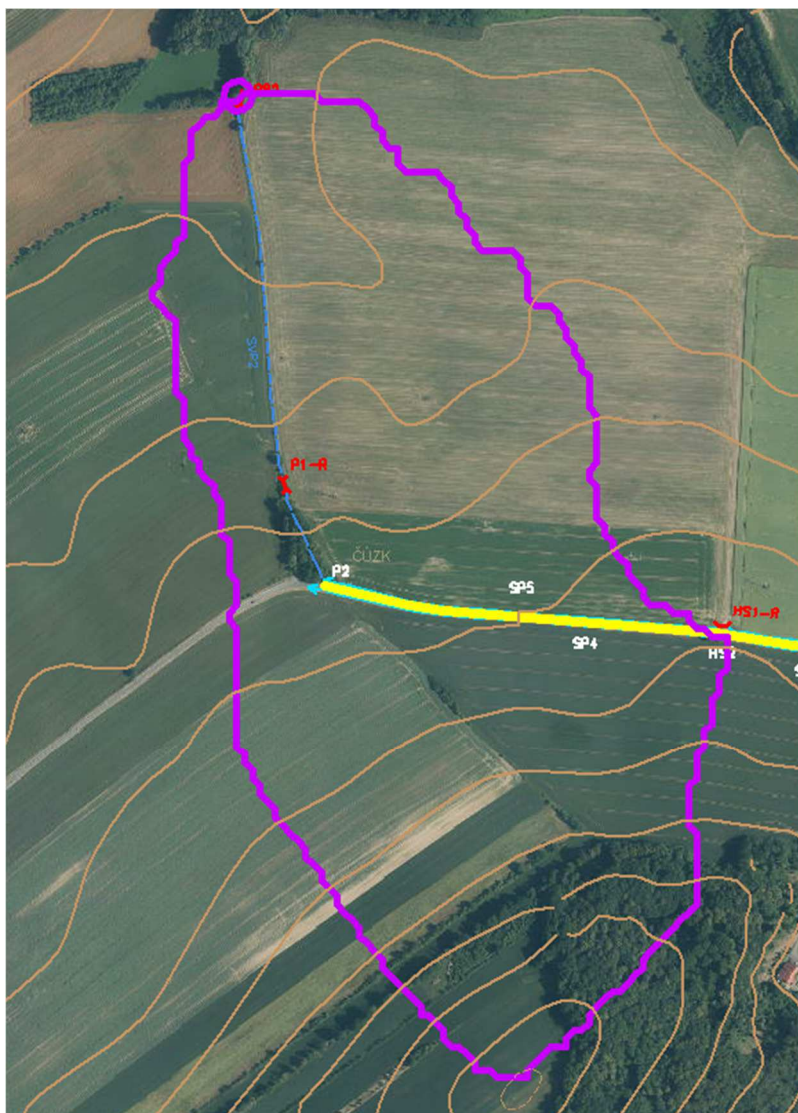
VÝPOČET POVODÍ SVPI (stávající – bez rekonstrukce) N=100



VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	85.4	[...]
R _p	potenciální retence povodí	43.4	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	0.41	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.49	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	49	[min]
i _{dk}	intenzita deště	1.653	[mm.min ⁻¹]
H _{dk}	výška deště	81	[mm]
t _{1dk}	doba bezodtokové fáze	5	[min]
t _{spk}	doba trvání přítoku	44	[min]
i _{spk}	intenzita přítoku	1.027	[mm.min ⁻¹]
H _{spk}	výška přítoku	45.2	[mm]

Výpočtový déšť			
t_d	doba trvání deště	49	[min]
i_d	intenzita deště	1.653	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	81	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	5	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	44	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	1.027	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	45.2	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	44	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	1.027	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	45.2	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	1.027	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	6.17	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	16.3	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	44	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	102	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	146	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	26.3	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	44	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	197	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	241	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	1.23	1.98	3.02	4.73	6.17	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	7.21	9.15	11.4	14.2	16.3	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	13.4	16.6	19.7	23.4	26.3	[10 ³ .m ³]

VÝPOČET POVODÍ SVP2 (stávající – bez rekonstrukce) N=100

VÝSTUPNÍ VELIČINY N = 100 let		Povodí	Jednotky
CN _{pr}	přepočtené číslo CN - typ	82.7	[...]
R _p	potenciální retence povodí	53.1	[mm]
L _s	průměrná délka svahu	0.42	[km]
L _{so}	průměrná délka dráhy svahového odtoku	0.5	[km]
Kritický déšť			
t _{dk}	doba trvání deště	60	[min]
i _{dk}	intenzita deště	1.405	[mm.min ⁻¹]
H _{dk}	výška deště	84.3	[mm]
t _{1dk}	doba bezodtokové fáze	8	[min]
t _{spk}	doba trvání přítoku	52	[min]
i _{spk}	intenzita přítoku	0.823	[mm.min ⁻¹]

H_{spk}	výška přítoku	42.8	[mm]
Výpočtový dešť			
t_d	doba trvání deště	60	[min]
i_d	intenzita deště	1.405	[mm.min ⁻¹]
H_d	výška deště	84.3	[mm]
t_1	doba trvání bezodtokové fáze	8	[min]
t_{sp}	doba trvání přítoku	52	[min]
i_{sp}	intenzita přítoku	0.823	[mm.min ⁻¹]
H_{sp}	výška přítoku	42.8	[mm]
t_{sk}	doba koncentrace	52	[min]
i_{sk}	intenzita odtoku v době t_{sk}	0.823	[mm.min ⁻¹]
H_{so}	výška odtoku	42.8	[mm]
i_{so}^{max}	max. intenzita odtoku ze svahu	0.823	[mm.min ⁻¹]
Q_{max}	maximální průtok	7.76	[m³.s⁻¹]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané výpočtovým deštěm			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	24.2	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	52	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	123	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	175	[min]
Charakteristiky teoretické povodňové vlny vyvolané H_{1d100}			
W_{PVT}	objem povodňové vlny	37.8	[10 ³ .m ³]
t_{vh}	doba vzestupu hydrogramu	52	[min]
t_{ph}	doba poklesu hydrogramu	227	[min]
t_{kh}	doba trvání kulminace hydrogramu	0	[min]
t_{ch}	celková doba trvání odtoku	279	[min]

N-leté maximální průtoky a objemy povodňových vln						Jednotky
N	5	10	20	50	100	[roky]
Q_N	1.52	2.45	3.78	5.87	7.76	[m ³ .s ⁻¹]
W_{PVT}	10.7	13.7	17	21.1	24.2	[10 ³ .m ³]
$W_{PVT,1d}$	19.3	24	28.5	33.6	37.8	[10 ³ .m ³]

Hydrotechnické výpočty:

označení svodného příkopu	min. podélný sklon příkopu I (%)	min. hloubka h pod terénem (m)	Q20 letá voda (m3/s)	Q50 letá voda (m3/s)	Q100 letá voda (m3/s)	kapacita svodného příkopu (m3/s)	poznámka
SVP1	4.3	0.70	3.02	4.73	6.17	3.11	doporučení: pročištění příkopu
SVP2	2.3	0.90	3.78	5.87	7.76	4.14	doporučení: pročištění příkopu

Z výše uvedeného je zřejmé, že kapacita svodných příkopů (při dodržení výše uvedených parametrů) vyhovuje bezpečnému převedení min. 20leté vody. Dále je doporučeno tyto příkopy pročistit.

5.2.4. Opatření k ochraně před povodněmi a suchem

Zpracovatel doporučuje otevření zatrubněné části vodního toku IDVT 10211206 (LČR), která se nachází v k.ú. Kunín, tento úsek zatrubnění je situován mimo řešené území KoPÚ Šenov u Nového Jičína.

5.2.5. Opatření k ochraně povrchových a podzemních vod

V rámci návrhu PSZ jsou tyto prvky součástí kap. Protierozní opatření na ochranu zemědělského půdního fondu. Jedná se o protierozní organizační opatření na orné půdě.

5.2.6. Opatření k ochraně vodních zdrojů

V rámci zájmového území se neuvažuje s návrhem tohoto typu opatření.

5.2.7. Opatření u stávajících vodních děl na vodních tocích

V rámci zájmového území se neuvažuje s návrhem tohoto typu opatření.

5.2.8. Opatření u staveb sloužících k závlaze a odvodnění pozemků

V rámci plánu společných zařízení není plánovaná žádná změna stávajících odvodňovacích zařízení ani návrh žádných nových. Tento požadavek nebyl součástí podkladů pro veřejnou soutěž ani nevznikla potřeba toto řešit v průběhu pozemkové úpravy.

5.2.9. Přehledná tabulka navržených vodohospodářských opatření

Bez výskytu v rámci dokumentace PSZ.

5.2.10. Posouzení účinnosti navrhovaných vodohospodářských opatření

V rámci zájmového území se neuvažuje o posouzení účinnosti navrhovaných vodohospodářských opatření.

5.2.11. Vyhodnocení účinnosti navržených vodohospodářských opatření

Pro vyhodnocení odtokových poměrů byla využita data z etapy „Rozbor současného stavu“ v porovnání s navrženým Plánem společných zařízení.

Obecně jsou kritické profily vybírány na základě určení průniku nebezpečných drah soustředěného odtoku s intravilánem nebo liniovou stavbou nebo na základě podnětu sboru zástupců a zástupců obce.

K identifikovaným závěrovým profilům dílčích povodí jsou provedeny výpočty základních hodnot přímého odtoku s využitím metody čísel odtokových křivek CN. Provedené výpočty poskytují hodnoty kulminačního průtoku a objemu přímého odtoku.

Při zvolených scénářích výpočtu je možné zohlednit vliv změny charakteristik povodí na hodnoty maximálních průtoků, což je potřebné např. při posuzování účinnosti navrhovaných opatření v povodí (změna způsobu využívání pozemků v povodí, protierozní opatření).

Výpočet metodou čísel odtokových křivek CN využívá dvou základních zjednodušení, předpokladů:

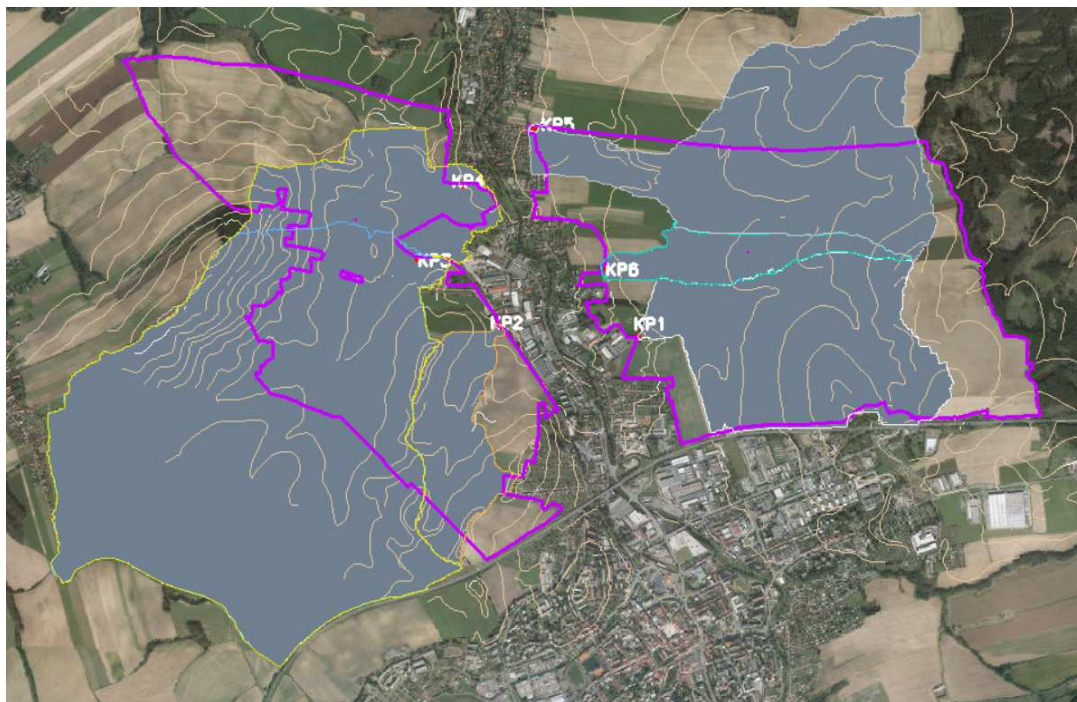
- svah je zasažen „výpočtovým“ deštěm konstantní intenzity v době jeho trvání
- přírodní svah je schematizován rovinnou plochou, obecně ve tvaru rovnoběžníku (kosodélník, kosočtverec, obdélník, čtverec), sklon dráhy svahového odtoku je průměrný sklon přírodního svahu

Maximální průtoky Q_N jsou ovlivňovány příčinnými srážkami a charakteristikami povodí:

- geometrické charakteristiky,
- sklonové poměry,
- geologické a půdní poměry,
- způsob využívání pozemků,
- vegetační kryt,
- agrotechnické zásahy,
- protierozní opatření.

Maximální průtok v údolnici je odezvou na maximální přítok ze svahů, který je ovlivňován výše uvedenými charakteristikami svahů povodí.

V rámci zájmového území Šenov u Nového Jičína bylo identifikováno 6 kritických profilů (KP1 – KP6).



Situace kritických profilů (KP1 – KP6)

Kritický profil	plocha povodí [ha]	Průměrná hodnota CN		Průměrná hodnota objemu přímého odtoku O_{100} [tis. m ³]		Kulminační průtok Q_{100} [m ³ .s ⁻¹]	
		stav	po návrhu PEO a VHO	stav	po návrhu PEO a VHO	stav	po návrhu PEO a VHO
KP1	171.8	74.85	71.1	61.3	58.2	10.8	10.3
KP2	58.4	74.8	71.1	19.3	18.3	5.28	5.0
KP3	505.6	71.95	68.4	177	168.2	19.8	18.8
KP4	590.4	72.1	68.5	204	193.8	16.4	15.6
KP5	230.1	74.55	70.8	74.9	71.2	14.5	13.8
KP6	4.3	75	71.3	13.8	13.1	2.87	2.7

Přehledná tabulka hodnot s vyjádřením stavu před a po návrhu PEO a VHO opatření v rámci KoPÚ

Pozn. Lze předpokládat snížení přímého odtoku z povodí a snížení dalších parametrů u daných kritických profilů na základě navržených prvků PEO a ÚSES v rámci PSZ.

Vyhodnocení KP1 – KP6:

Dle situace kritických profilů v okolí obce Šenov u Nového Jičína, lze konstatovat, že byla snaha snížit kulminační průtoky v daných kritických profilech (viz situace výše), avšak v rámci řešeného území se vyskytovala řada stávajících prvků (inženýrské sítě – VVN, VN, NN, VTL – NTL plynovody, vodovody, sdělovací vedené apod.), které jsou vedeny napříč celým katastrálním územím. Dále návrh VH opatření ovlivňovala morfologie terénu a stávající využití území.

V rámci PSZ byly vyhodnocovány i možnosti návrhu suchých vodních nádrží – poldrů, nicméně jejich umístění v kontextu výše zmíněného nebylo možné. Na snížení výše uvedených hodnot (viz tabulka výše) měl zásadní vliv návrh opatření PEO, konkrétně organizačních opatření na orné půdě, vhodně doplněn systémem interakčních prvků (liniových – plošných).

V zásadě lze konstatovat, že k pozitivnímu vlivu v rámci kritických profilů přispěje realizace navržených opatření v rámci PSZ a dále pročištění stávajících příkopů (i vodotečí) až k jejich recipientům.

5.2.12. Zařízení dotčená návrhem vodohospodářských opatření

Bez výskytu v rámci KoPÚ.

5.2.13. Vodní toky

Označení	Číslo hydr.	Délka	Výměra
	pořadí povodí	(km)	(m ²)
IDVT 10209336 (LČR)	2-01-01-077/0	0.3	-
IDVT 10209639 (VLS)	2-01-01-105/0	0.13	-
IDVT 10211206 (LČR)	2-01-01-077/0	2.44	15671
IDVT 10215011 (LČR)	2-01-01-077/0	0.1	-

Bernartický potok, IDVT 10215067 (P.O.)	2-01-01-077/0	1.92	12952
IDVT 10215527 (P.O.)	2-01-01-077/0	0.52	3325
IDVT 10217368 (P.O.)	2-01-01-077/0	0.33	1384
IDVT 10217599 (P.O.)	2-01-01-077/0	2.48	11487
IDVT 10218023 (P.O.)	2-01-01-077/0	0.1	-
SVP1	2-01-01-077/0	0.46	1417
SVP2	2-01-01-066/0	0.52	2655
"HMZ Nový Jičín B" ID 4020000001-11201000	2-01-01-077/0	0.65	4132
"HMZ Nový Jičín C", ID 4020000002-11201000	2-01-01-077/0	0.82	4520
HMZ „Kunín VI. Šenov“, ID 4020000005-11201000	2-01-01-077/0	0.14	-
"HMZ Nový Jičín Šenov", ID 4020000003 - 11201000	2-01-01-066/0	0.23	-
HOZ, IDVT 10214594	2-01-01-077/0	1.17	5546
Celkem		12.31	63 089

6. Opatření k ochraně a tvorbě životního prostředí

6.1. Zásady návrhu opatření k ochraně a tvorbě životního prostředí

6.1.1. Výchozí stav krajiny (prvky obecné a zvláštní ochrany)

V rámci zájmového území do řešených pozemků zasahuje „Chráněná krajinná oblast Poodří“, která je situována v severozápadní části řešeného území KoPÚ.

Na tuto oblast byl brán při návrhu PSZ zvláštní zřetel s cílem tuto plochu co nejméně narušovat novými prvky PSZ.

Z tohoto důvodu v dané ploše dochází pouze k návrhu cestní sítě, organizačních opatření na orné půdě (protierozní osevní postup, či protierozní zatravnění) a prvků ÚSES, převážně dle platné ÚPD.

6.1.2. Zásady při návrhu ÚSES

Návrh opatření k ochraně a tvorbě životního prostředí – plán ÚSES v katastrálním území Šenov u Nového Jičína vychází z výsledků etapy „Rozbor současného stavu“ a územně plánovací dokumentace. V průběhu zpracování plánu společných zařízení byla postupně upřesňována poloha jednotlivých opatření tak, aby úzce navazovala na ostatní navržená společná zařízení, vhodně je doplňovala a zároveň respektovala požadavky kladené na funkčnost a provázanost jednotlivých prvků ÚSES.

Návrh ÚSES byl podrobně projednán a schválen sborem zástupců vlastníků a dotčenými orgány a organizacemi (DOSS).

V rámci opatření k ochraně přírody a krajiny je nutná nejen realizace jednotlivých prvků ÚSES, ale je třeba také zajistit celkově šetrné a trvale udržitelné využití krajiny v zájmovém území. Z tohoto důvodu je nutná zejména pravidelná údržba stávajících a případně realizovaných staveb a výsadeb. U nově navržených výsadeb je doporučena tříletá péče (obzvláště je nutná důkladná ochrana nově vysázených porostů před okusy zvěře) od výsadby tak, aby byl zajištěn dostatečný časový prostor pro rozvoj kvalitních a odolných porostů.

6.1.3. Postup a výsledky projednání

Jednotlivé části ÚSES byly postupně projednávány se Sborem zástupců vlastníků a připomínky byly do návrhu zapracovány.

Regionální biokoridory nejsou parcelně vymezeny ani navrženy ke směně v rámci prvků ÚSES.

Dále některá lokální biocentra (LBC 2, LBC 4, LBC 5) v rámci prvků ÚSES, nejsou z důvodu požadavků vlastníků, navržena ke směně v rámci PSZ.

Interakční prvky jsou parcelně vymezeny a navrženy ke směně v rámci KoPÚ. Některé interakční prvky jsou součástí parcel polních cest či součástí vymezeného pozemku HOZ.

6.1.4. Základní parametry prostorového uspořádání k ochraně a tvorbě ŽP

Biocentrum (BC) – je biotop nebo soubor biotopů, který svým stavem a velikostí umožňuje trvalou existenci přirozeného či pozměněného, avšak přírodě blízkého ekosystému.

V zájmovém území jsou evidovány:

Lokální biocentra

LBC1 (návrh)

LBC 2 (stávající)

LBC 4 (návrh/ stávající)

LBC 5 (návrh/ stávající)

LBC 6 (návrh/ stávající)

LBC 7 (návrh/ stávající)

Biokoridor (BK) – je skladebná část ÚSES, která neumožňuje většině organismů trvalou existenci, ale umožňuje jejich migraci mezi biocentry. Charakter společenstva biokoridoru se odvíjí od charakteru společenstev biocenter, která biokoridor napojuje.

V rámci zájmového území jsou evidovány biokoridory:

Regionální biokoridory

RBK 536

RBK 537

Nadregionální prvky ÚSES

Bez výskytu v rámci řešeného území KoPÚ.

Regionální prvky ÚSES

Regionální biokoridory RBK 536 a RBK 537.

Regionální biokoridory:

Označení	Název		Funkční typ			Funkčnost	
RBK 536	-		Regionální biokoridor			Navrhovaný	
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a						
Charakteristika současného stavu	Navrhovaný regionální biokoridor se táhne podél části severozápadní hranice řešeného území KoPÚ, kde napojuje lokální biocentrum LBC 1 a dále mimo řešené území LBC 2 a dále se vine severním směrem v k.ú. Kunín. V současné době prochází navrhovaný biokoridor povětšinou po pozemcích orné půdy s návazností na zalesněné enklávy v rámci lokálního biocentra LBC 2.						
Celková délka	0,73 km	Délka uvnitř ObPÚ	0,73 km	Délka mimo ObPÚ	- km	Zábor	- m ²
Typ cílového společenstva	Kombinované (smíšené) společenstvo						
Navrhovaná opatření	Vymezit pozemky, vykoupit parcely, zajistit výsadby, vysadit porosty dle STG a dále tyto porosty vhodně udržovat v rámci vymezeného záboru na podkladě PSZ. Pěstební péče musí být zajištěna po dobu minimálně 3 let od vysazení sazenic.						

Označení	Název	Funkční typ	Funkčnost
RBK 537	-	Regionální biokoridor	Navrhovaný
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a		
Charakteristika současného stavu	Částečně navrhovaný (včetně stávajících enkláv) regionální biokoridor se táhne podél severní části řešeného území. Na své trase napojuje lokální biocentra (LBC 4, LBC 5, LBC 6, LBC 7) a dále napojuje lokální biocentrum v k.ú. Kunín. V současné době prochází navrhovaný biokoridor povětšinou po pozemcích orné půdy či kopíruje trasu vodního toku IDVT 10211206 (LČR).		

Celková délka	3,33 km	Délka uvnitř ObPÚ	3,33 km	Délka mimo ObPÚ	- km	Zábor	- m ²
Typ cílového společenstva	Kombinované (smíšené) společenstvo						
Navrhovaná opatření	Vymežit pozemky, vykoupit parcely, zajistit výsadby, vysadit porosty dle STG a dále tyto porosty vhodně udržovat v rámci vymezeného záboru na podkladě PSZ. Pěstební péče musí být zajištěna po dobu minimálně 3 let od vysazení sazenic.						

Lokální prvky ÚSES

Návrh ÚSES v řešeném území počítá s lokálními prvky ÚSES, jež by měly reprezentovat, pokud možno úplnou škálu typických ekologicky významných společenstev daného území. Stávající lokální prvky ÚSES byly převzaty z platného územního plánu a v rámci PSZ upraveny či upřesněny jejich polohy.

Součástí lokálních prvků ÚSES jsou také interakční prvky (IP1 – IP14), které jsou navrženy jak samostatně, tak jako součást parcel polních cest či HOZ.

Dalšími prvky, který je třeba zmínit v rámci kapitoly ÚSES je návrh krajinotvorných nádrží - tůní, označených v rámci PSZ (T1 – T3), které jsou součástí jak lokálního biocentra (LBC 6), tak interakčních prvků (IP12 a IP14).

Lokální biocentra:

Označení	Název		Funkční typ			Funkčnost	
LBC 1	-		Lokální biocentrum			Navrhované	
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a						
Charakteristika současného stavu	Navrhované lokální biocentrum je situováno v severozápadní části řešeného území. Lokální biocentrum propojuje regionální biokoridor RBK 536. V současnosti se v ploše navrhovaného biocentra vyskytují zemědělsky obhospodařované pozemky.						
Celková výměra	3,3 ha	Výměra uvnitř ObPÚ	3,3 ha	Výměra mimo ObPÚ	0,0 ha	Zábor	3,1 ha
Typ cílového společenstva	Luční společenstvo, případně smíšené (kombinované)						
Navrhovaná opatření	Zajistit výsadby, vysadit porosty dle STG a dále tyto porosty vhodně udržovat v rámci vymezeného záboru na podkladě PSZ. Pěstební péče musí být zajištěna po dobu minimálně 3 let od vysazení sazenic.						

Označení	Název	Funkční typ	Funkčnost
LBC 2	-	Lokální biocentrum	Stávající
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a		
Charakteristika současného stavu	Stávající lokální biocentrum zasahuje do řešeného území pouze okrajově a je situováno v západní části řešeného území KoPÚ, kde napojuje regionální biokoridor RBK 536. V současnosti se v ploše stávajícího biocentra vyskytují porosty s keřovým a dále stromovým patrem. Plocha biocentra zasahuje převážně mimo řešené území KoPÚ.		

Celková výměra	4,7 ha	Výměra uvnitř ObPÚ	0,3 ha	Výměra mimo ObPÚ	4,4 ha	Zábor	0,3 ha
Typ cílového společenstva	Lesní společenstvo, případně smíšené (kombinované)						
Navrhovaná opatření	Vykoupit parcely, zajistit výsadby, vysadit porosty dle STG a dále tyto porosty vhodně udržovat v rámci vymezeného záboru na podkladě PSZ. Pěstební péče musí být zajištěna po dobu minimálně 3 let od vysazení sazenic.						

Označení	Název		Funkční typ		Funkčnost		
LBC 4	-		Lokální biocentrum		Stávající/návrh (částečně navrhované)		
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a						
Charakteristika současného stavu	Částečně navrhované (se stávající enklávou okolo vodního toku) lokální biocentrum je situováno v severozápadní části řešeného území, poblíž intravilánu obce Šenov u Nového Jičína. Lokální biocentrum napojuje regionální biokoridor RBK 537. V současnosti se v ploše stávajícího biocentra vyskytují zemědělsky obhospodařované pozemky a také větší zastoupení inženýrských sítí.						
Celková výměra	5,0 ha	Výměra uvnitř ObPÚ	5,0 ha	Výměra mimo ObPÚ	0,0 ha	Zábor	4,2 ha
Typ cílového společenstva	Luční společenstvo, případně smíšené (kombinované)						
Navrhovaná opatření	Vykoupit parcely, zajistit výsadby, vysadit porosty dle STG a dále tyto porosty vhodně udržovat v rámci vymezeného záboru na podkladě PSZ. Pěstební péče musí být zajištěna po dobu minimálně 3 let od vysazení sazenic.						

Označení	Název	Funkční typ				Funkčnost	
LBC 5	-	Lokální biocentrum				Stávající/návrh (částečně navrhované)	
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a						
Charakteristika současného stavu	Částečně navrhované (se stávající enklávou okolo vodního toku) lokální biocentrum je situováno v severní části řešeného území, poblíž intravilánu obce Šenov u Nového Jičína. Lokální biocentrum napojuje regionální biokoridor RBK 537. V současnosti se v ploše stávajícího biocentra vyskytují zemědělsky obhospodařované pozemky. Pozn. Velikost navrhovaného biocentra je limitována platnou ÚPD.						
Celková výměra	2,4 ha	Výměra uvnitř ObPÚ	2,4 ha	Výměra mimo ObPÚ	0,0 ha	Zábor	2,4 ha
Typ cílového společenstva	Luční společenstvo, případně smíšené (kombinované)						
Navrhovaná opatření	Vykoupit parcely, zajistit výsadby, vysadit porosty dle STG a dále tyto porosty vhodně udržovat v rámci vymezeného záboru na podkladě PSZ. Pěstební péče musí být zajištěna po dobu minimálně 3 let od vysazení sazenic.						

Označení	Název	Funkční typ				Funkčnost	
LBC 6	-	Lokální biocentrum				Stávající/návrh (částečně navrhované)	
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a						
Charakteristika současného stavu	Částečně navrhované (se stávající enklávou okolo vodního toku) lokální biocentrum je situováno v severovýchodní části řešeného území, blíže k intravilánu obce. Lokální biocentrum napojuje regionální biokoridor RBK 537. V současnosti se v ploše stávajícího biocentra vyskytují zemědělsky obhospodařované pozemky, případně pozemky se stávajícím keřovým či stromovým patrem.						
Celková výměra	3,7 ha	Výměra uvnitř ObPÚ	3,7 ha	Výměra mimo ObPÚ	0,0 ha	Zábor	3,1 ha
Typ cílového společenstva	Luční společenstvo, případně smíšené (kombinované)						
Navrhovaná opatření	Zajistit výsadby, vysadit porosty dle STG a dále tyto porosty vhodně udržovat v rámci vymezeného záboru na podkladě PSZ. Pěstební péče musí být zajištěna po dobu minimálně 3 let od vysazení sazenic.						

Pozn. Součástí plochy lokálního biocentra je navrhovaná krajinnotvorná nádrž – T1 (tůň)

Označení	Název			Funkční typ		Funkčnost	
LBC 7	-			Lokální biocentrum		Stávající/návrh (částečně navrhované)	
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a						
Charakteristika současného stavu	Částečně navrhované (se stávající enklávou okolo vodního toku) lokální biocentrum je situováno v severovýchodní části řešeného území, dále od intravilánu obce. Lokální biocentrum napojuje regionální biokoridor RBK 537. V současnosti se v ploše stávajícího biocentra vyskytují zemědělsky obhospodařované pozemky a také údolnice se stávajícími lesními pozemky.						
Celková výměra	3,9 ha	Výměra uvnitř ObPÚ	3,9 ha	Výměra mimo ObPÚ	0,0 ha	Zábor	1,7 ha
Typ cílového společenstva	Lesní společenstvo, případně smíšené (kombinované)						
Navrhovaná opatření	Zajistit výsadby, případně vykoupit parcely (lesní pozemky), vysadit porosty dle STG a dále tyto porosty vhodně udržovat v rámci vymezeného záboru na podkladě PSZ. Pěstební péče musí být zajištěna po dobu minimálně 3 let od vysazení sazenic.						

Interakční prvky:

Označení	Název			Funkční typ		Funkčnost	
IP1	-			Interakční prvek		Stávající	
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a						
Charakteristika výsadeb	Stávající liniová výsadba stromů či keřů						
Celková délka	0,64 km	Délka uvnitř	0,64 km	Šířka	cca 5 m	Zábor	Součástí parcely

		ObPÚ					HOZ, IDVT 10214594
Staničení vztažené k HOZ	cca KM 0.000 – KM 0.640						
Řešení v místě křížení s TI	V rámci ochranných pásem inženýrských sítí nevysazovat porosty. V případě výskytu stávajících plošných meliorací je nutné realizovat výsadbu tak, aby nedocházelo k poškození stávající plošné meliorace.						

Označení	Název		Funkční typ			Funkčnost	
IP2	-		Interakční prvek			Navrhovaný	
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a						
Charakteristika výsadeb	Předpokládá se liniová výsadba stromů či keřů dle STG						
Celková délka	0,72 km	Délka uvnitř ObPÚ	0,72 km	Šířka	cca 4 m	Zábor	- m ²
Staničení vztažené k polní cestě VC18	cca KM 0.020 – KM 0.740						
Řešení v místě křížení s TI	V rámci ochranných pásem inženýrských sítí nevysazovat porosty. V případě výskytu stávajících plošných meliorací je nutné realizovat výsadbu tak, aby nedocházelo k poškození stávající plošné meliorace.						

Označení	Název			Funkční typ		Funkčnost		
IP3	-			Interakční prvek		Stávající		
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a							
Charakteristika výsadeb	Stávající liniová výsadba stromů či keřů							
Celková délka	0,18 km	Délka uvnitř ObPÚ	0,18 km	Šířka	cca 6 - 15 m	Zábor	2 160 m ²	
-	Samostatná parcela o záboru 2 160 m ² .							
Řešení v místě křížení s TI	V rámci ochranných pásem inženýrských sítí nevysazovat porosty. V případě výskytu stávajících plošných meliorací je nutné realizovat výsadbu tak, aby nedocházelo k poškození stávající plošné meliorace.							

Označení	Název		Funkční typ			Funkčnost	
IP4	-		Interakční prvek			Navrhovaný	
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a						
Charakteristika výsadeb	Předpokládá se liniová výsadba stromů či keřů dle STG						
Celková délka	1,12 km	Délka uvnitř ObPÚ	1,12 km	Šířka	cca 6 m	Zábor	- m ²
Staničení vztažené k polní cestě DC138	cca KM 0.002 – KM 1.123						

Řešení v místě křížení s TI	V rámci ochranných pásem inženýrských sítí nevysazovat porosty. V případě výskytu stávajících plošných meliorací je nutné realizovat výsadbu tak, aby nedocházelo k poškození stávající plošné meliorace.
-----------------------------	---

Označení	Název		Funkční typ			Funkčnost	
IP5	-		Interakční prvek			Navrhovaný	
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a						
Charakteristika výsadeb	Předpokládá se liniová výsadba stromů či keřů dle STG						
Celková délka	0,16 km	Délka uvnitř ObPÚ	0,16 km	Šířka	cca 5 m	Zábor	- m ²
Staničení vztažené k polní cestě DC137	cca KM 0.631 – KM 0.789						
Řešení v místě křížení s TI	V rámci ochranných pásem inženýrských sítí nevysazovat porosty. V případě výskytu stávajících plošných meliorací je nutné realizovat výsadbu tak, aby nedocházelo k poškození stávající plošné meliorace.						

Označení	Název		Funkční typ			Funkčnost	
IP6	-		Interakční prvek			Navrhovaný	
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a						
Charakteristika výsadeb	Předpokládá se liniová výsadba stromů či keřů dle STG						
Celková délka	0,34 km	Délka uvnitř ObPÚ	0,34 km	Šířka	cca 5 m	Zábor	- m ²
Staničení vztažené k polní cestě VC21	cca KM 0.000 – KM 0.343						
Řešení v místě křížení s TI	V rámci ochranných pásem inženýrských sítí nevysazovat porosty. V případě výskytu stávajících plošných meliorací je nutné realizovat výsadbu tak, aby nedocházelo k poškození stávající plošné meliorace.						

Označení	Název		Funkční typ			Funkčnost	
IP7	-		Interakční prvek			Navrhovaný	
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a						
Charakteristika výsadeb	Předpokládá se liniová výsadba stromů či keřů dle STG						
Celková délka	0,86 km	Délka uvnitř ObPÚ	0,86 km	Šířka	cca 4 m	Zábor	- m ²
Staničení vztažené k polní cestě VC21	cca KM 0.356 – KM 1.219						
Řešení v místě křížení s TI	V rámci ochranných pásem inženýrských sítí nevysazovat porosty. V případě výskytu stávajících plošných meliorací je nutné realizovat výsadbu tak, aby nedocházelo k poškození stávající plošné meliorace.						

Označení	Název			Funkční typ		Funkčnost		
IP8	-			Interakční prvek		Navrhovaný		
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a							
Charakteristika výsadeb	Předpokládá se liniová výsadba stromů či keřů dle STG							
Celková délka	0,17 km	Délka uvnitř ObPÚ	0,17 km	Šířka	cca 4 m	Zábor	- m ²	
Staničení vztahené k polní cestě HC02-R	cca KM 0.064 – KM 0.229							
Řešení v místě křížení s TI	V rámci ochranných pásem inženýrských sítí nevysazovat porosty. V případě výskytu stávajících plošných meliorací je nutné realizovat výsadbu tak, aby nedocházelo k poškození stávající plošné meliorace.							

Označení	Název			Funkční typ		Funkčnost		
IP9	-			Interakční prvek		Navrhovaný		
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a							
Charakteristika výsadeb	Předpokládá se liniová výsadba stromů či keřů dle STG							
Celková délka	0,11 km	Délka uvnitř ObPÚ	0,11 km	Šířka	cca 5 m	Zábor	612 m ²	
-	Samostatná parcela o záboru 612 m ² .							
Řešení v místě křížení s TI	V rámci ochranných pásem inženýrských sítí nevysazovat porosty. V případě výskytu stávajících plošných meliorací je nutné realizovat výsadbu tak, aby nedocházelo k poškození stávající plošné meliorace.							

Označení	Název			Funkční typ		Funkčnost		
IP10	-			Interakční prvek		Navrhovaný		
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a							
Charakteristika výsadeb	Předpokládá se liniová výsadba stromů či keřů dle STG							
Celková délka	0,23 km	Délka uvnitř ObPÚ	0,23 km	Šířka	cca 5 - 21 m	Zábor	2 076 m ²	
-	Samostatná parcela o záboru 2 076 m ² .							
Řešení v místě křížení s TI	V rámci ochranných pásem inženýrských sítí nevysazovat porosty. V případě výskytu stávajících plošných meliorací je nutné realizovat výsadbu tak, aby nedocházelo k poškození stávající plošné meliorace.							

Označení	Název			Funkční typ		Funkčnost	
IP11	-			Interakční prvek		Navrhovaný	
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a						
Charakteristika výsadeb	Předpokládá se liniová výsadba stromů či keřů dle STG						
Celková délka	0,77 km	Délka uvnitř	0,77 km	Šířka	cca 5 m	Zábor	- m ²

		ObPÚ					
Staničení vztažené k polní cestě VC23	cca KM 0.000 – KM 0.771						
Řešení v místě křížení s TI	V rámci ochranných pásem inženýrských sítí nevysazovat porosty. V případě výskytu stávajících plošných meliorací je nutné realizovat výsadbu tak, aby nedocházelo k poškození stávající plošné meliorace.						

Označení	Název		Funkční typ			Funkčnost	
IP12	-		Interakční prvek			Navrhovaný	
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a						
Charakteristika výsadeb	Předpokládá se plošná výsadba stromů či keřů dle STG						
Celková výměra	2 979 m ²	Výměra uvnitř ObPÚ	2 979 m ²	Výměra mimo ObPÚ	-	Zábor	2 979 m ²
Multifunkční s PEO	plošný IP včetně krajinotvorné nádrže T2 (tůňe)						
Řešení v místě křížení s TI	V rámci ochranných pásem inženýrských sítí nevysazovat porosty. V případě výskytu stávajících plošných meliorací je nutné realizovat výsadbu tak, aby nedocházelo k poškození stávající plošné meliorace.						

Označení	Název			Funkční typ		Funkčnost	
IP13	-			Interakční prvek		Navrhovaný	
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a						
Charakteristika výsadeb	Předpokládá se plošná výsadba stromů či keřů dle STG						
Celková výměra	7 370 m ²	Výměra uvnitř ObPÚ	7 370 m ²	Výměra mimo ObPÚ	-	Zábor	7 370 m ²
Multifunkční s PEO	plošný IP včetně protierozních prvků na ochranu ZPF						
Řešení v místě křížení s TI	V rámci ochranných pásem inženýrských sítí nevysazovat porosty. V případě výskytu stávajících plošných meliorací je nutné realizovat výsadbu tak, aby nedocházelo k poškození stávající plošné meliorace.						

Označení	Název			Funkční typ		Funkčnost	
IP14	-			Interakční prvek		Navrhovaný	
Skupina typů geobiocénů	3B3a, 3B4, 3BC3a, 3BC4, 3BC5b, 3BD3a						
Charakteristika výsadeb	Předpokládá se plošná výsadba stromů či keřů dle STG						
Celková výměra	987 m ²	Výměra uvnitř ObPÚ	987 m ²	Výměra mimo ObPÚ	-	Zábor	987 m ²
Multifunkční s PEO	plošný IP včetně krajinotvorné nádrže T3 (tůňe)						
Řešení v místě křížení s TI	V rámci ochranných pásem inženýrských sítí nevysazovat porosty. V případě výskytu stávajících plošných meliorací je nutné realizovat výsadbu tak, aby nedocházelo k poškození stávající plošné meliorace.						

6.1.5. Přehled dalších prvků ÚSES, tůň T1 až T3

V rámci PSZ byly na žádost sboru zástupců, parcelně vymezeny tři lokality tůní označené jako T1, T2 a T3.

První plocha navržená k vybudování tůně T1 je situovaná v severovýchodní části řešeného území KoPÚ, v lokalitě lokálního biocentra LBC 6.

Druhá plocha navržená k vybudování tůně T2 je situovaná ve východní části řešeného území KoPÚ, v lokalitě interakčního prvku IP12.

A konečně třetí plocha navržená k vybudování tůně T3 je situovaná v západní části řešeného území KoPÚ, v lokalitě interakčního prvku IP14.

Vzhledem k faktu, že poblíž tůní (T1 – T3) vždy protéká vodní tok, lze předpokládat, že tyto tůně (i když nejsou přímo z toku napájeny) budou po většinu roku zavodněné a tím budou vytvářet ideální podmínky pro faunu a flóru.

V každé z těchto tří lokalit se předpokládá vybudování jedné větší tůně, případně je možné variantně větší tůň nahradit menšími tůňmi. Sklony svahů tůní jsou navrženy ve spádu 1:5 a 1:6 se zpevněním zatravněním. Součástí tůní by měla být také doprovodná výsadba. Hloubka tůní je navržena přibližně v úrovni 2,5 m p.t. z důvodu snazšího zavodnění tůní z okolního horninového prostředí, viz IG průzkum, kap. 3.5.1.i.b-c) IG průzkum

Stavebně - technicky jsou tůně zařazeny do kap. vodohospodářských opatření (VHO).

Pro zajištění předběžných parametrů zemin byl proveden v daných lokalitách IG průzkum, který je součástí kap. 3.5.1.i.b-c) IG průzkum.

Pro tůně T1 – T3 je v rámci PSZ vypracována dokumentace technického řešení (DTR).

6.1.6. Popis chráněných území, která nejsou součástí ÚSES

Významný krajinný prvek (VKP)

V zájmovém území se nachází jak registrované, tak zákonné významné krajinné prvky.

Registrované VKP:

- VKP - Porost kolem žel.tratě – krajinářský
- VKP -Remízek pod Salašem – mokřad
- VKP - Louka s porostem dřevin – krajinářský
- VKP - Mladá výsadba alejových stromů
- VKP - Příkop na erozní rýze – mokřadní
- VKP Remíz
- VKP - Topolové stromořadí u objektů SZP – krajinářský
- VKP - Výchoz hornin pikritického typu – geologický
- VKP - Remízek v údolnici bezejmenného toku – zoologický

Zákonné VKP:

Zákonné významné krajinné prvky jsou reprezentovány povětšinou lesy a vodními toky.

Závěr:

V rámci návrhu nových prvků PSZ bylo snahou VKP nenarušovat, případně je vhodně doplňovat o prvky ÚSES.

Z hlediska dopadů „Plánu společných zařízení“ na VKP lze konstatovat, že nedochází k negativnímu dotčení stávajících registrovaných či zákonných VKP.

6.2. Zařízení dotčená návrhem opatření k ochraně a tvorbě životního prostředí

Označení	Dotčená zařízení technické infrastruktury
RBK 536	sdělovací vedení podzemní, vodovod, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
RBK 537	VTL plynovody, elektrická vedení VVN, VN, NN, sdělovací vedení podzemní, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
LBC1 (návrh)	elektrické vedení nadzemní VVN, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
LBC 2 (stávající)	elektrické vedení nadzemní VN
LBC 4 (návrh/ stávající)	elektrické vedení nadzemní VVN, VN, VTL plynovod, sdělovací vedení podzemní, vodovod, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
LBC 5 (návrh/ stávající)	elektrické vedení nadzemní VN, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
LBC 6 (návrh/ stávající)	VTL plynovod, sdělovací vedení podzemní
LBC 7 (návrh/ stávající)	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
T1	sdělovací vedení podzemní, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
T2	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, v blízkosti se nachází také trasa vodovodu
T3	-
IP1 (stávající)	-
IP2 (návrh)	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
IP3 (stávající)	sdělovací vedení podzemní
IP4 (návrh)	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
IP5 (návrh)	-
IP6 (návrh)	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
IP7 (návrh)	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
IP8 (návrh)	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
IP9 (návrh)	-
IP10 (návrh)	vodovod, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
IP11 (návrh)	bezpečnostní pásmo VTL plynovodu
IP12 (návrh)	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, v blízkosti se nachází také trasa vodovodu
IP13 (návrh)	elektrické vedení VVN, elektrické vedení VN, sdělovací vedení podzemní, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná
IP14 (návrh)	-

Pozn. V místě křížení s technickou infrastruktúrou budou výsadby přerušeny tak, aby do dotčených inženýrských sítí či jejich ochranných pásem, případně bezpečnostních pásem nezasahovaly.

6.3. Návrh opatření k zajištění plné funkce ÚSES

6.3.1. Způsob využití a omezení v užívání pozemků, způsob ochrany

Přesné určení STG v dané lokalitě a na základě toho stanovená druhová skladba bude předmětem prováděcí dokumentace (stejně jako zvolený typ výsadby a použitý sadební materiál). Zvláště u liniových výsadeb je žádoucí doplnění druhové skladby o původní ovocné dřeviny a je doporučeno omezení výsadeb druhů, které slouží jako hostitelské rostliny pro škůdce plodin pěstovaných na okolních pozemcích. Při výsadbách liniových prvků (biokoridory, liniové interakční prvky) jsou doporučeny zejména skupinové výsadby s mezilehlým zatravněním tak, aby byla zajištěna požadovaná přístupnost jednotlivých pozemků a nedocházelo ke zbytečnému poškozování výsadeb zemědělskou technikou.

Dále je nutné pravidelné obhospodařování zemědělské půdy a trvalých travních porostů (pravidelné kosení) tak, aby nedocházelo k samovolnému rozrůstání dřevinných porostů nad rámec stanovený „Plánem společných zařízení“ a tím ke znehodnocování ZPF. V souvislosti s tímto procesem je také nutné zabránit šíření invazních rostlin v zájmovém území.

6.3.2. Zajištění a priority realizace ÚSES, doporučení následných opatření

V rámci opatření k ochraně přírody a krajiny je doporučena realizace prvků ÚSES, které svou povahou plní více funkcí (protierozní – protipovodňové) a současně nevytváří vysoké náklady na případnou realizaci. Zde je možné doporučit systém navrhovaných liniových - plošných interakčních prvků vymezených v rámci KoPÚ. Musíme však zde dát velký důraz na kvalitní, alespoň tříletou pěstební péči a údržbu.

6.3.3. Posouzení účinnosti návrhu opatření k ochraně a tvorbě ŽP

Posouzení účinnosti návrhu opatření k ochraně a tvorbě ŽP je možné na základě porovnání koeficientu ekologické stability území (KES) před pozemkovou úpravou (koeficient ekologické stability 0,031) a předpokládané ekologické stability území po realizaci a dosažení cílového stavu všech navržených opatření, která mají na ekologickou stabilitu vliv (tzv. koeficient ekologické stability).

$$KES = \frac{LP + VP + TTP + Pa + Mo + Sa + Vi}{OP + AP + Ch} = \frac{\text{stabil.ekosystémy}}{\text{nestabil.ekosystémy}}$$

Stabilní prvky	Nestabilní prvky
LP – lesní půda	OP – orná půda
VP – vodní plochy a toky	AP – antropogenizované plochy
TTP – trvalý travní porost	Ch – chmelnice
Pa – pastviny	
Mo – mokřady	
Sa – sady	
Vi – vinice	

KES < 0,10	území s maximálním narušením přírodních struktur, základní ekologické funkce musí být intenzivně a trvale nahrazovány technickými zásahy
0,10 < KES < 0,30	území nadprůměrně využívané se zřetelným narušením přírodních struktur, základní ekologické funkce musí být soustavně nahrazovány technickými zásahy
0,30 < KES < 1,00	území intenzivně využívané, zejména zemědělskou velkovýrobou, oslabení autoregulačních pochodů v ekosystémech způsobuje jejich značnou ekologickou labilitu a vyžaduje vysoké vklady dodatkové energie
1,00 < KES < 3,00	vcelku vyvážená krajina, v níž jsou technické objekty relativně v souladu s dochovanými přírodními strukturami, důsledkem je i nižší potřeba energo-materiálových vkladů

3 < KES

přírodní a přírodě blízká krajina s výraznou převahou ekologicky stabilních struktur a nízkou intenzitou využívání krajiny člověkem

Na základě aktualizovaných stupňů ekologické stability byl vypočten stupeň ekologické stability návrhu, jehož hodnota činí 0,05 (tato hodnota je dána parcelním vypořádáním stávajících a navrhovaných polních cest v rámci KoPÚ).

Oproti stavu v katastru došlo k úbytku výměry v kulturách orná půda a lesní pozemek, jejichž výměra přešla do ostatních ploch, jakožto cesty umožňující přístup na pozemky či prvky ÚSES, a dále do vodních ploch, trvalých travních porostů, ovocných sadů a zahrad.

Nutno dodat, že významný pozitivní vliv na ochranu a tvorbu životního prostředí v zájmovém území bude mít plošné uspořádání jednotlivých prvků PSZ, které byly rozmístěny takovým způsobem, aby vhodně kombinovaly funkci ekologickou, půdoochrannou a krajinnou.

6.4. Přehled opatření k ochraně a tvorbě životního prostředí

Prvek	Označení	Název	Délka (km) v obvodu PÚ	Výměra (m ²) v obvodu PÚ	Zábor (m ²)	Součásti polní cesty, či prvku PSZ	Dotčená zařízení technické infrastruktury	Popis	Cena (tis. Kč)
Regionální biokoridory									
	RBK 536	-	0.726	29815	-	DC113	sdělovací vedení podzemní, vodovod, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	Navrhovaný regionální biokoridor se táhne podél části severozápadní hranice řešeného území KoPÚ, kde napojuje lokální biocentrum LBC 1 a dále mimo řešené území LBC 2 a dále se vine severním směrem v k.ú. Kunín.	3578
	RBK 537	-	3.33	148155	-	DC114, DC127, DC129	VTL plynovody, elektrická vedení VVN, VN, NN, sdělovací vedení podzemní, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	Částečně navrhovaný (včetně stávajících enkláv) regionální biokoridor se táhne podél severní části řešeného území. Na své trase napojuje lokální biocentra (LBC 4, LBC 5, LBC 6, LBC 7) a dále napojuje lokální biocentrum v k.ú. Kunín.	17779
Celkem			4.056	177970	0				21 356
Lokální biocentra									

	LBC1 (návrh)	-	-	33375	31224	DC113	elektrické vedení nadzemní VVN, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	Navrhované lokální biocentrum je situováno v severozápadní části řešeného území. Lokální biocentrum propojuje regionální biokoridor RBK 536.	3747
	LBC 2 (stávající)	-	-	47457	3468	-	elektrické vedení nadzemní VN	Stávající lokální biocentrum zasahuje do řešeného území pouze okrajově a je situováno v západní části řešeného území KoPÚ, kde napojuje regionální biokoridor RBK 536.	-
	LBC 4 (návrh/ stávající)	-	-	50322	41807	DC124, DC125	elektrické vedení nadzemní VVN, VN, VTL plynovod, sdělovací vedení podzemní, vodovod, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	Částečně navrhované (se stávající enklávou okolo vodního toku) lokální biocentrum je situováno v severozápadní části řešeného území, poblíž intravilánu obce Šenov u Nového Jičína. Lokální biocentrum napojuje regionální biokoridor RBK 537.	5017
	LBC 5 (návrh/ stávající)	-	-	24406	24170	DC127	elektrické vedení nadzemní VN, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	Částečně navrhované (se stávající enklávou okolo vodního toku) lokální biocentrum je situováno v severní části řešeného území, poblíž intravilánu obce Šenov u Nového Jičína. Lokální biocentrum napojuje regionální biokoridor RBK 537. Pozn. Velikost navrhovaného biocentra je limitována platnou ÚPD.	2900

	LBC 6 (návrh/ stávající)	-	-	37114	30786	T1 (tůň), HC05-R, DC129	VTL plynovod, sdělovací vedení podzemní	Částečně navrhované (se stávající enklávou okolo vodního toku) lokální biocentrum je situováno v severovýchodní části řešeného území, blíže k intravilánu obce. Lokální biocentrum napojuje regionální biokoridor RBK 537.	3694
	LBC 7 (návrh/ stávající)	-	-	38732	17356	DC129, DC137	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	Částečně navrhované (se stávající enklávou okolo vodního toku) lokální biocentrum je situováno v severovýchodní části řešeného území, dále od intravilánu obce. Lokální biocentrum napojuje regionální biokoridor RBK 537.	2083
Celkem				231406	148811				17 441
Lokální biokoridory									
	Bez výskytu v rámci řešeného území KoPÚ.								0
Celkem			0.00	0	0				0
Krajinotvorné prvky – tůně									
	T1	tůň	-	3804	-	LBC 6	sdělovací vedení podzemní, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	Plocha navržená k vybudování tůně je situovaná v severovýchodní části řešeného území KoPÚ, v lokalitě lokálního biocentra LBC 6	1065
	T2	tůň	-	2979	-	IP12	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, v blízkosti se nachází také trasa vodovodu	Plocha navržená k vybudování tůně je situovaná ve východní části řešeného území KoPÚ, v lokalitě interakčního prvku IP12	834

	T3	tůň	-	987	-	IP14	-	Plocha navržená k vybudování tůně je situovaná v západní části řešeného území KoPÚ, v lokalitě interakčního prvku IP14	276
Celkem					0				2176
Interakční prvky									
	IP1 (stávající)	-	0.642	3210	-	HOZ, IDVT 10214594	-	liniový	-
	IP2 (návrh)	-	0.72	2880	-	součástí polní cesty VC18	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	liniový	346
	IP3 (stávající)	-	0.184	2160	2160	-	sdělovací vedení podzemní	liniový	-
	IP4 (návrh)	-	1.121	6726	-	součástí polní cesty DC138	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	liniový	807
	IP5 (návrh)	-	0.158	790	-	součástí polní cesty DC137	-	liniový	95
	IP6 (návrh)	-	0.343	1715	-	součástí polní cesty VC21	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	liniový	206
	IP7 (návrh)	-	0.863	3452	-	součástí polní cesty VC21	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	liniový	414
	IP8 (návrh)	-	0.165	660	-	součástí polní cesty HC02-R	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	liniový	79
	IP9 (návrh)	-	0.105	612	612	-	-	liniový	73
	IP10 (návrh)	-	0.227	2076	2076	-	vodovod, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	liniový	249
	IP11 (návrh)	-	0.771	3855	-	součástí polní cesty VC23	bezpečnostní pásmo VTL plynovodu	liniový	463

	IP12 (návrh)	-	-	2979	2979	v ploše je navržena také tůň T2	meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná, v blízkosti se nachází také trasa vodovodu	plošný	357
	IP13 (návrh)	-	-	7370	7370	s protierozní funkcí	elektrické vedení VVN, elektrické vedení VN, sdělovací vedení podzemní, meliorační zařízení zatrubněné stávající meliorace - plošná	plošný	884
	IP14 (návrh)	-	-	987	987	v ploše je navržena také tůň T3	-	plošný	118
Celkem			5.30	39 472	16 184				4 092
Celkem ÚSES			9.36	448 848	164 995				45 065

7. Přehled o výměře pozemků potřebné pro společná zařízení

Na základě návrhu „Plánu společných zařízení“ byla zpracována podrobná bilance záboru půdy potřebné pro společná zařízení v k.ú. Šenov u Nového Jičína se stanovením rozsahu společných zařízení, která budou evidována na níže uvedených LV.

Uvedené výměry mohou být dílčím způsobem upraveny, stejně tak mohou vzniknout dílčí úpravy ve vlastnictví jednotlivých prvků „Plánu společných zařízení“ a to na základě zpracovaného a projednaného „Návrhu nového uspořádání pozemků“ a při dokončovacích pracích DKM.

Popis	Výměra (ha)
Opatření pro zpřístupnění pozemků	
Výměra, která přejde spolu se SZ do vlastnictví obce	24.1513
Výměra, která přejde spolu se SZ do vlastnictví Moravskoslezského kraje, Správy silnic Moravskoslezského kraje, p.o.	2.9513
Výměra, která přejde spolu se SZ do vlastnictví státu (LČR, s.p.)	0.0000
Výměra, která přejde spolu se SZ do vlastnictví jiných osob	0.0000
Výměra, kterou se na výměře půdy pro SZ podílí stát	0.0000
Výměra, kterou se na výměře půdy pro SZ podílí obec	24.1513
Výměra, kterou se na výměře půdy pro SZ podílí Moravskoslezský kraj, Správa silnic Moravskoslezského kraje, p.o.	2.9513
Výměra, kterou se na výměře půdy pro SZ podílí ostatní vlastníci půdy	0.0000
Výměra, kterou je pro PSZ nutné získat (bez vybraných prvků PSZ, pon. na pův. vlast.)	27.1026
Celkem opatření pro zpřístupnění pozemků, vč. silnic a místních komunikací	27.1026
Protierozní opatření k ochraně ZPF	
Výměra, která přejde spolu se SZ do vlastnictví obce	0.0000
Výměra, která přejde spolu se SZ do vlastnictví státu	0.0000
Výměra, která přejde spolu se SZ do vlastnictví jiných osob	0.0000
Výměra, kterou se na výměře půdy pro SZ podílí stát	0.0000
Výměra, kterou se na výměře půdy pro SZ podílí obec	0.0000
Výměra, kterou se na výměře půdy pro SZ podílí ostatní vlastníci půdy	0.0000
Celkem protierozní opatření	0.0000
Vodohospodářská opatření	
Výměra, která přejde spolu se SZ do vlastnictví obce	0.0000
Výměra, která přejde spolu se SZ do vlastnictví státu	5.9017
Výměra, která přejde spolu se SZ do vlastnictví jiných osob	0.0000
Výměra, kterou se na výměře půdy pro SZ podílí stát	5.9017
Výměra, kterou se na výměře půdy pro SZ podílí obec	0.0000
Výměra, kterou se na výměře půdy pro SZ podílí ostatní vlastníci půdy	0.0000
Výměra, kterou je pro PSZ nutné získat	5.9017
Celkem vodohospodářská opatření	5.9017

Opatření k ochraně a tvorbě životního prostředí	
Výměra, která přejde spolu se SZ do vlastnictví obce	9.5550
Výměra, která přejde spolu se SZ do vlastnictví jiných osob	6.9445
Výměra, která přejde spolu se SZ do vlastnictví státu	0.0000
Výměra, kterou se na výměře půdy pro SZ podílí stát	0.0000
Výměra, kterou se na výměře půdy pro SZ podílí obec	9.5550
Výměra, kterou se na výměře půdy pro SZ podílí ostatní vlastníci půdy	6.9445
Výměra, kterou je pro PSZ nutné získat	9.5550
Celkem opatření k ochraně a tvorbě životního prostředí	16.4995
REKAPITULACE	
Výměra, která přejde spolu se SZ do vlastnictví obce	29.6161
Výměra, která přejde spolu se SZ do vlastnictví Moravskoslezského kraje, Správy silnic Moravskoslezského kraje, p.o.	2.9513
Výměra, která přejde spolu se SZ do vlastnictví státu	8.8837
Výměra, která přejde spolu se SZ do vlastnictví jiných osob	0.0000
Výměra, kterou se na výměře půdy pro SZ podílí stát	8.8837
Výměra, kterou se na výměře půdy pro SZ podílí obec	29.6161
Výměra, kterou se na výměře půdy pro SZ podílí Moravskoslezský kraj, Správy silnic Moravskoslezského kraje, p.o.	2.9513
Výměra, kterou se na výměře půdy pro SZ podílí ostatní vlastníci půdy	0.0000
Výměra, kterou je pro PSZ nutné získat	41.4511
VÝMĚRA POZEMKŮ PRO SPOLEČNÁ ZAŘÍZENÍ CELKEM	41.4511

7.1. Detailní přehled výměry půdy ve vlastnictví státu a obce pro PSZ

Výměra státní a obecní půdy k dispozici pro PSZ						
Vlastnické právo	Správa nemovitostí ve vlastnictví státu a obce	podíl	LV	k. ú.	Výměra (ha) evidovaná v SPI	Výměra (ha) možná ke směně pro potřeby PSZ
-	Obec Šenov u Nového Jičína	1/1	10001	Šenov u Nového Jičína	62.0669	60.0175
-	Moravskoslezský kraj, Správa silnic Moravskoslezského kraje, p.o.	1/1	730	Šenov u Nového Jičína	3.1792	3.1792
Česká republika	Správa železnic, s.o.	1/1	733	Šenov u Nového Jičína	3.1756	3.1756
Česká republika	Povodí Odry, s.p.	1/1	180	Šenov u Nového Jičína	2.1052	1.2564
Česká republika	Lesy ČR, s.p.	1/1	4154	Šenov u Nového Jičína	3.8196	0.5312
Česká republika	ÚZSVM	1/1	60000	Šenov u Nového Jičína	1.9221	1.1168

Česká republika	SPÚ	1/1	10002	Šenov u Nového Jičína	18.0521	15.0901
Nutno zajistit (případně vykoupit) pro potřeby směny při PSZ					-	-
Celkem pro PSZ (k dispozici)					94.3207	84.3668

7.2. Bilance druhů pozemků společných zařízení

Kategorie	Označení	Výměra (m ²)	Druh pozemku	Využití
polní cesty				
hlavní	HC01	-	bez parcel. vymezení	-
	HC02-R	4319	ostatní plocha	ostatní komunikace
	HC03-R	21389	ostatní plocha	ostatní komunikace
	HC04-R	12264	ostatní plocha	ostatní komunikace
	HC05-R	11321	ostatní plocha	ostatní komunikace
vedlejší	VC11	2284	ostatní plocha	ostatní komunikace
	VC12	-	bez parcel. vymezení	-
	VC13-R	9566	ostatní plocha	ostatní komunikace
	VC14	4464	ostatní plocha	ostatní komunikace
	VC15	-	bez parcel. vymezení	-
	VC16	1413	ostatní plocha	ostatní komunikace
	VC17	2106	ostatní plocha	ostatní komunikace
	VC18	9234	ostatní plocha	ostatní komunikace
	VC19	3936	ostatní plocha	ostatní komunikace
	VC20	4472	ostatní plocha	ostatní komunikace
	VC21	15116	ostatní plocha	ostatní komunikace
	VC22	5115	ostatní plocha	ostatní komunikace
	VC23	9720	ostatní plocha	ostatní komunikace
doplňkové	DC101-R	419	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC102-R	2498	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC103	2787	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC104	222	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC105	1397	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC106	264	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC107	402	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC108	3579	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC109	2712	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC110	209	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC111	956	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC112	1072	ostatní plocha	ostatní komunikace

	DC113	7864	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC114	3002	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC115	3479	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC116	6545	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC117	1659	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC118	5097	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC119	6047	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC120	4677	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC121	7233	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC122	4599	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC123	2018	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC124	1076	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC125	774	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC126	1257	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC127	1452	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC128	880	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC129	7240	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC130	1078	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC131	1883	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC132	1059	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC133	4546	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC134	1855	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC135	908	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC136	1010	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC137	5438	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC138	12295	ostatní plocha	ostatní komunikace
	DC139	4182	ostatní plocha	ostatní komunikace
Silnice a MK	III/05715	29 513	ostatní plocha	silnice
	MK1	7 781	ostatní plocha	ostatní komunikace
	MK2	440	ostatní plocha	ostatní komunikace
	MK3	903	ostatní plocha	ostatní komunikace
	železnice	29 820	ostatní plocha	dráha
protierozní opatření	-	-	bez parcel. vymezení	-

vodohosp. Opatření	IDVT 10209336 (LČR)	-	bez parcel. vymezení	-
	IDVT 10209639 (VLS)	-	bez parcel. vymezení	-
	IDVT 10211206 (LČR)	15671	vodní plocha	koryto vodního toku přirozené nebo upravené
	IDVT 10215011 (LČR)	-	bez parcel. vymezení	-
	Bernartický potok, IDVT 10215067 (P.O.)	12952	vodní plocha	koryto vodního toku přirozené nebo upravené
	IDVT 10215527 (P.O.)	3325	vodní plocha	koryto vodního toku přirozené nebo upravené
	IDVT 10217368 (P.O.)	1384	vodní plocha	koryto vodního toku přirozené nebo upravené
	IDVT 10217599 (P.O.)	11487	vodní plocha	koryto vodního toku přirozené nebo upravené
	IDVT 10218023 (P.O.)	-	bez parcel. vymezení	-
	SVP1	1417	ostatní plocha	jiná plocha
	SVP2	2655	ostatní plocha	jiná plocha
	"HMZ Nový Jičín B" ID 4020000001-11201000	4132	vodní plocha	koryto vodního toku umělé
	"HMZ Nový Jičín C", ID 4020000002-11201000	4520	vodní plocha	koryto vodního toku umělé
	HMZ „Kunín VI. Šenov“, ID 4020000005-11201000	-	bez parcel. vymezení	-
	"HMZ Nový Jičín Šenov", ID 4020000003 - 11201000	-	bez parcel. vymezení	-
	HOZ, IDVT 10214594	5546	vodní plocha	koryto vodního toku umělé
ÚSES	RBK 536	-	bez parcel. vymezení	-
	RBK 537	-	bez parcel. vymezení	-
	LBC1 (návrh)	31224	ostatní plocha	zeleň
	LBC 2 (stávající)	3468	ostatní plocha	zeleň
	LBC 4 (návrh/ stávající)	41807	ostatní plocha	zeleň
	LBC 5 (návrh/ stávající)	24170	ostatní plocha	zeleň
	LBC 6 (návrh/ stávající)	30786	ostatní plocha	zeleň
	LBC 7 (návrh/ stávající)	17356	ostatní plocha	zeleň
	T1	-	součástí LBC 6	-
	T2	-	součástí IP12	-
	T3	-	součástí IP14	-

	IP1 (stávající)	-	součástí HOZ, IDVT 10214594	-
	IP2 (návrh)	-	součástí polní cesty VC18	-
	IP3 (stávající)	2160	ostatní plocha	zeleň
	IP4 (návrh)	-	součástí polní cesty DC138	-
	IP5 (návrh)	-	součástí polní cesty DC137	-
	IP6 (návrh)	-	součástí polní cesty VC21	-
	IP7 (návrh)	-	součástí polní cesty VC21	-
	IP8 (návrh)	-	součástí polní cesty HC02	-
	IP9 (návrh)	612	ostatní plocha	zeleň
	IP10 (návrh)	2076	ostatní plocha	zeleň
	IP11 (návrh)	-	součástí polní cesty VC23	-
	IP12 (návrh)	2979	ostatní plocha	zeleň
	IP13 (návrh)	7370	ostatní plocha	zeleň
	IP14 (návrh)	987	ostatní plocha	zeleň
Kultura:	Využití		Výměra [m2]	Poznámka
Ostatní plocha	ostatní komunikace		241 513	-
	silnice		29 513	-
	dráha		29 820	-
	jiná plocha		4 072	-
	zeleň		164 995	-
vodní plocha	vodní tok v korytě přirozeném nebo upraveném		44 819	-
	vodní tok v korytě vodního toku umělého		14 198	-
Celkem			528 930	m2

7.3. Bilance vlastnictví společných zařízení – celková bilance půdního fondu

Kategorie	Označení	Výměra (m2)	LV	Poznámka
polní cesty				
hlavní	HC01	-	bez parcel. vymezení	-
	HC02-R	4319	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	HC03-R	21389	4641	Veterinární univerzita Brno
	HC04-R	12264	4641	Veterinární univerzita Brno
	HC05-R	11321	4641	Veterinární univerzita Brno
vedlejší	VC11	2284	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	VC12	-	bez parcel. vymezení	-
	VC13-R	9566	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	VC14	4464	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	VC15	-	bez parcel. vymezení	-
	VC16	1413	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	VC17	2106	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	VC18	9234	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	VC19	3936	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	VC20	4472	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	VC21	15116	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	VC22	5115	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	VC23	9720	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
doplňkové	DC101-R	419	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC102-R	2498	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC103	2787	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC104	222	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC105	1397	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC106	264	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC107	402	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC108	3579	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC109	2712	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC110	209	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC111	956	10001	Obec Šenov u Nového Jičína

	DC112	1072	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC113	7864	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC114	3002	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC115	3479	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC116	6545	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC117	1659	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC118	5097	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC119	6047	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC120	4677	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC121	7233	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC122	4599	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC123	2018	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC124	1076	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC125	774	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC126	1257	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC127	1452	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC128	880	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC129	7240	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC130	1078	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC131	1883	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC132	1059	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC133	4546	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC134	1855	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC135	908	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC136	1010	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC137	5438	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC138	12295	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	DC139	4182	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
Silnice a MK	III/05715	29 513	730	Správa silnic Moravskoslezského kraje, p.o.
	MK1	7 781	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	MK2	440	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	MK3	903	10001	Obec Šenov u Nového Jičína

	železnice	29 820	733	Správa železnic, s.o.
protierozní opatření	-	-	bez parcel. vymezení	-
vodohosp. Opatření	IDVT 10209336 (LČR)	-	bez parcel. vymezení	-
	IDVT 10209639 (VLS)	-	bez parcel. vymezení	-
	IDVT 10211206 (LČR)	15671	4154	Lesy ČR, s.p.
	IDVT 10215011 (LČR)	-	bez parcel. vymezení	-
	Bernartický potok, IDVT 10215067 (P.O.)	12952	180	Povodí Odry, s.p.
	IDVT 10215527 (P.O.)	3325	180	Povodí Odry, s.p.
	IDVT 10217368 (P.O.)	1384	180	Povodí Odry, s.p.
	IDVT 10217599 (P.O.)	11487	180	Povodí Odry, s.p.
	IDVT 10218023 (P.O.)	-	bez parcel. vymezení	-
	SVP1	1417	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	SVP2	2655	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	"HMZ Nový Jičín B" ID 4020000001-11201000	4132	10002	Státní pozemkový úřad
	"HMZ Nový Jičín C", ID 4020000002-11201000	4520	10002	Státní pozemkový úřad
	HMZ „Kunín VI. Šenov“, ID 4020000005-11201000	-	bez parcel. vymezení	-
	"HMZ Nový Jičín Šenov", ID 4020000003 - 11201000	-	bez parcel. vymezení	-
	HOZ, IDVT 10214594	5546	10002	Státní pozemkový úřad
ÚSES	RBK 536	-	bez parcel. vymezení	-
	RBK 537	-	bez parcel. vymezení	-
	LBC1 (návrh)	31224	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	LBC 2 (stávající)	3468	pon na pův. vlast.	-
	LBC 4 (návrh/ stávající)	41807	pon na pův. vlast.	-
	LBC 5 (návrh/ stávající)	24170	pon na pův. vlast.	-
	LBC 6 (návrh/ stávající)	30786	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	LBC 7 (návrh/ stávající)	17356	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	T1	-	součástí LBC 6	-
	T2	-	součástí IP12	-
	T3	-	součástí IP14	-
	IP1 (stávající)	-	součástí HOZ, IDVT 10214594	-
	IP2 (návrh)	-	součástí polní cesty VC18	-
	IP3 (stávající)	2160	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	IP4 (návrh)	-	součástí polní cesty DC138	-
	IP5 (návrh)	-	součástí polní cesty DC137	-
	IP6 (návrh)	-	součástí polní cesty VC21	-

	IP7 (návrh)	-	součástí polní cesty VC21	-
	IP8 (návrh)	-	součástí polní cesty HC02	-
	IP9 (návrh)	612	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	IP10 (návrh)	2076	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	IP11 (návrh)	-	součástí polní cesty VC23	-
	IP12 (návrh)	2979	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	IP13 (návrh)	7370	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
	IP14 (návrh)	987	10001	Obec Šenov u Nového Jičína
Kultura:	Využití	Výměra [m2]		Poznámka
Celkem pro LV 10001 Obec Šenov u Nového Jičína		296 161		-
Celkem pro LV 10002 Státní pozemkový úřad		14 198		-
Celkem pro LV 733 Správa železnic, s.o.		29 820		-
Celkem pro LV 730 Správa silnic Moravskoslezského kraje, p.o.		29 513		-
Celkem pro LV 180 Povodí Odry, s.p.		29 148		-
Celkem pro LV 4154 Lesy ČR, s.p.		15 671		-
Celkem pro LV 4641 Veterinární univerzita Brno		44 974		-
Ponecháno na původních vlastnících		69 445		-
Celkem		528 930		m2
Celkem PSZ ke směně (bez vybraných prvků PSZ, pon. na pův. vlast.)		414 511		m2

8. Přehled nákladů na uskutečnění PSZ

Do Plánu společných zařízení bylo zahrnuto celkem 98 dílčích opatření jak stávajících, tak nově navržených a stávajících navržených k rekonstrukci. Na tato zařízení byla stanovena předběžná orientační cena realizací na cenové úrovni 2. čtvrtletí 2025.

Celková suma bude představovat částku, která bude složena z jednotlivých prvků PSZ z čehož největší podíl připadne na realizace polních cest. Cena na jejich realizaci je složena z částky na vlastní vybudování zemních těles polních cest a cestních příkopů, konstrukčních vrstev polních cest a částky na vybudování objektů na trasách jednotlivých polních cest.

Do této sumy bude zahrnuta jak realizace nových opatření, tak samozřejmě i náklady na potřebné rekonstrukce. K těmto částkám je třeba přičíst také cenu realizační dokumentace, která při výši cca 2,5 % z ceny realizací představuje částku přibližně 4,68 mil. Kč, při zadání realizační dokumentace bude cena upřesněna dle platných cenových předpisů – sazebník ÚRS. Cena realizací bude oproti orientační ceně upřesněna vzhledem k aktuální situaci v terénu a konkrétnímu řešení jednotlivých konstrukčních detailů při zpracování dalšího stupně dokumentace (dokumentace ke stavebnímu povolení).

Označení	Cena
	tis. [Kč]
polní cesty	142 144
protierozní opatření	0
vodohospodářská opatření	0
ÚSES	45 065
CELKEM (zaokrouhleno)	187 209

9. Soupis změn druhů pozemků

Přehledná tabulka navrhovaných změn druhu pozemků:

Výměra pozemků řešených dle §2					
Druh pozemku	před KoPÚ, stav podle KN (upravené koeficientem), ha	Skutečný stav, (úprava na PSZ), ha	po KoPÚ (návrh PSZ), ha	Rozdíl před KoPÚ a po KoPÚ, ha	Rozdíl před KoPÚ a po KoPÚ, %
orná půda	785.0463	777.4708	755.0139	-30.0	-3.8
ovocné sady a zahrady	0.4349	0.9260	0.9214	0.5	111.9
TTP	8.2554	10.4544	9.9502	1.7	20.5
vinice	0.0000	0.0000	0.0000	-	-
lesní pozemky	8.8687	6.8994	4.8798	-4.0	0.0
vodní plocha	6.2063	6.5041	6.4074	0.2	3.2
zastavěná plocha a nádvoří	0.0044	0.0009	0.0009	-	-
ostatní plocha	22.5570	29.1175	54.1995	31.6	140.3
Celkem	831.3730	831.3730	831.3730	0.0	0.0

10. Posouzení navržených změn v situování společných zařízení ve srovnání se schváleným územním plánem řešeného území

Opatření sloužící ke zpřístupnění pozemků – síť polních cest (stávající/rekonstrukce/návrh) jsou z velké většiny situovány na původních nebo vyježděných trasách, z tohoto důvodu zde k velkým změnám nedojde, výjimku tvoří pouze navrhované polní cesty. V kategorii doplňkových polních cest je možné, že některé polní cesty mohou ještě vzejít z následující etapy KoPÚ „Návrhu nového uspořádání pozemků“. Tyto prvky PSZ budou do ÚPD převzaty při aktualizaci.

Protierozní opatření – ORG01 až ORG62 (organizační opatření na orné půdě) jsou navržena v rámci KoPÚ a nejsou předmětem Územního plánování.

Vodohospodářská opatření – stávající svodné příkopy SVP1 a SVP2 budou do ÚPD převzaty při aktualizaci.

Parcely vodních toků byli v rámci KoPÚ upraveny na skutečný stav v terénu a na požadavky jednotlivých správců vodních toků. Takto upravené vodní toky je možné převzít do ÚPD.

Tyto prvky PSZ budou do ÚPD převzaty také při aktualizaci.

Opatření k ochraně a tvorbě ŽP – vychází z platné ÚPD, ze které prvky ÚSES vycházely. Prvky ÚSES jsou v rámci návrhu PSZ upraveny, případně navrhnuty nové prvky, aby prvky ÚSES tvořili funkční celek v rámci řešeného území.

Změny proti platné ÚPD budou do nové ÚPD převzaty při aktualizaci.