

VD MORÁVKA – PŘEVEDENÍ EXTRÉMních POVODNÍ, STAVBA Č. 4074

DOKUMENTACE PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY

B. SOUHRNNÁ TECHNICKÁ ZPRÁVA

Obsah

B.1	Popis území stavby	2
B.2	Celkový popis stavby	33

Přílohy

B.1	Charakteristické pohledy
B.2	Orientační harmonogram výstavby
B.3	Plán kontrolních prohlídek stavby

B.1 Popis území stavby

B.1.a) Charakteristika území a stavebního pozemku, zastavěné území a nezastavěné území, soulad navrhované stavby s charakterem území, dosavadní využití a zastavěnost území

Zájmové území se nachází v Moravskoslezském kraji, v katastrálním území Morávka.

Situování stavby je patrné z přehledné mapy zájmového území na Obr. 1 v Průvodní zprávě A, hranice parcel KN a dotčení jednotlivých pozemků jsou doloženy na situaci v příloze C.3.

Stavební pozemky se nachází v prostoru VD Morávka. Stavební práce budou prováděny:

- v pravobřežním zavázání tělesa hráze v prostoru dotčených funkčních objektů (bezpečnostní přeliv a jeho předpolí, skluz od přelivu);
- v levobřežním zavázání hráze v prostoru úpravy a prodloužení vlnolamu;
- na koruně hráze (drobné opravy vlnolamu);
- v podhráží v blízkosti obslužné komunikace (zařízení staveniště).

Příjezdy na staveniště a umístění zařízení staveniště jsou vyznačeny v příloze C.2.

B.1.b) Údaje o souladu u s územním rozhodnutím nebo regulačním plánem nebo veřejnoprávní smlouvou územní rozhodnutí nahrazující anebo územním souhlasem

Stavba byla umístěna na základě rozhodnutí [130a]. Dle ÚR [130a] je stavba v souladu se schváleným územním plánem obce Morávka, vyhovuje požadavkům vyhlášky č. 501/2006 Sb., o obecných požadavcích na využívání území a vyhovuje obecným technickým požadavkům na výstavbu, jenž jsou stanoveny vyhláškou č. 268/2009 o technických požadavcích na stavby. Jedinou změnou je upřesnění názvu SO 07, dle ÚR: SO 07 Rekonstrukce mostu na korunu hráze, nově: SO 07 Oprava mostu na korunu hráze.

Stavba byla povolena jako změna dokončené stavby vodního díla Morávka [130b].

B.1.c) Údaje o souladu s územně plánovací dokumentací, v případě stavebních úprav podmiňujících změnu v užívání stavby

Neřeší se.

B.1.d) Informace o vydaných rozhodnutích o povolení výjimky z obecných požadavků na využívání území

Neřeší se.

B.1.e) Informace o tom, zda a v jakých částech dokumentace jsou zohledněny podmínky závazných stanovisek dotčených orgánů

Závazná stanoviska, stanoviska, rozhodnutí, vyjádření dotčených orgánů

Územní rozhodnutí o umístění stavby [130a] Obecní úřad Raškovice

Stavební úřad Obecního úřadu Raškovice schvaluje a v souladu s ust. § 79 a § 92 stavebního zákona a ust. § 9 vyhlášky č. 503/2006 Sb. o podrobnější úpravě územního řízení, veřejnoprávní smlouvy a územního opatření **vydává územní rozhodnutí o umístění stavby** „VD Morávka – převedení extrémních povodní, stavba č. 4074“, která je členěna na následující stavební objekty:

SO 01 Sekundární přeliv

SO 02 Bezpečnostní přeliv a spadiště

SO 03 Skluz

SO 04 Úpravy v LB zavázání hráze a vlnolam

SO 06.1 Přeložky provozních kabelových rozvodů správce VD

SO 06.2 Přeložky zařízení TBD

SO 07 Rekonstrukce mostu na korunu hráze

SO 08.1 Dočasná staveništní komunikace

na pozemcích p. č. 4087/2, 1307/1, 1355/2, 1359/2, 1370, 1391/1, 1391/2, 4087/7, 1321, 3287/8 a pozemcích p. č. st. 2187, 2361 v katastrálním území Morávka.

B. Souhrnná technická zpráva

1. Stavba „VD Morávka – převedení extrémních povodní, stavba č. 4074“, bude umístěna na pozemcích 4087/2, 1307/1, 1355/2, 1359/2, 1370, 1391/1, 1391/2, 4087/7, 1321, 3287/8 a pozemcích p. č. st. 2187, 2361 v katastrálním území Morávka.
2. Projektová dokumentace stavby pro stavební řízení bude vypracovaná oprávněnou osobou a bude zpracována v souladu s podmínkami tohoto rozhodnutí.
3. Do projektové dokumentace stavby budou zapracovány podmínky stanovené ve stanovisku
 - Vyjádření Českého rybářského svazu, ze dne 25. 7. 2016 zn. 1663/2016;
 - Závazné stanovisko MMFM ze dne 16. 8. 2016 č. j. MMFM 96478/2016;
 - Závazné stanovisko MMFM ze dne 8. 8. 2016 č. j. MMFM 96749/2016;
 - Vyjádření LČR s. p. ze dne 28. 7. 2016 č. j. LČR110/002016/2016.
4. Hasičskému záchrannému sboru Moravskoslezského kraje bude předložen další stupeň projektové dokumentace včetně podrobného požárně bezpečnostního řešení ve dvojím vyhotovení. Obsah požárně bezpečnostního řešení musí odpovídat § 41 odst. 2 vyhl. č. 246/2001 Sb., o stanovení podmínek požární bezpečnosti a výkonu státního požárního dozoru (vyhláška o požární prevenci) ve znění vyhlášky č. 221/2014 Sb.
5. Po ukončení realizace stavby budou dotčené pozemky rekultivovány dle schváleného plánu rekultivace.
6. Dočasné připojení sousední nemovitosti k místní komunikaci je řešeno samostatným rozhodnutím, které vydal Obecní úřad Morávka, silniční správní úřad dne 21. 9. 2016 č. j. 790-4/2016.
7. Po dobu výstavby bude vozovka krajské silnice udržována v čistém stavu. Před zahájením stavebních prací požádá investor MMFM, odbor silničního hospodářství o souhlas k přechodnému dopravnímu značení upozorňující na výjezd vozidel stavby. Po dokončení stavebních prací vyzve investor zástupce správy silnic ke kontrole krajské silnice.
8. Do projektové dokumentace budou zapracovány podmínky SmVaK Ostrava a. s. ze dne 6. 9. 2016 zn. 9773/V018141/2016/KO týkající se ochrany přivaděče pitné vody DN 500 GG Morávka-Vyšní Lhoty.
9. Stavba podléhá povolení vodoprávního úřadu podle ust. § 15 odst. 1 vodního zákona. K projednání předmětného záměru podle stavebního zákona je podle ust. § 107 odst. 1 písm. u) vodního zákona příslušný krajský úřad.

Toto územní rozhodnutí platí 2 roky ode dne nabytí právní moci. Podmínky územního rozhodnutí o umístění stavby platí po dobu trvání stavby. Územní rozhodnutí pozbývá platnosti, nebyla-li ve lhůtě platnosti podána úplná žádost o stavební povolení nebo bylo-li stavební nebo jiné povolovací řízení zastaveno anebo byla-li podaná žádost zamítnuta po lhůtě platnosti územního rozhodnutí. Územní rozhodnutí pozbývá platnosti též dnem, kdy stavební úřad obdrží sdělení žadatele, že upustil od záměru, ke kterému se rozhodnutí vztahuje; to neplatí, byla-li realizace záměru již zahájena.

Rozhodnutí ve věci povolení změny dokončené stavby **[130b]**:

Účel změny stavby vodního díla: zvýšení bezpečnosti vodního díla Morávka za povodní, zvýšení kapacity stávajícího bezpečnostního přelivu a skluzu, umožnění navýšení mezní bezpečné hladiny nad úroveň koruny hráze a oprava mostu na korunu hráze.

Předmětem tohoto stavebního řízení nebyly SO 05 Terénní a vegetační úpravy a SO 08.2 Dočasný sjezd z plochy zařízení staveniště.

Pro provedení změny dokončené stavby vodního díla se podle ustanovení § 15 odst. 3 vodního zákona a ustanovení § 115 odst. 1 stavebního zákona stanovují tyto podmínky:

1. Změna stavby vodního díla bude provedena podle projektové dokumentace nazvané „VD Morávka – převedení extrémních povodní, stavba č. 4074“ z května 2017, zpracované společností Golik VH, s.r.o. a ověřené Ing. Pavlem Golíkem, Ph.D., autorizovaným inženýrem pro stavby vodního hospodářství a krajinného inženýrství, ČKAIT 1005334, v případě SO 07 Oprava mostu na korunu hráze ověřené Ing. Vojtěchem Konečným, autorizovaným inženýrem pro mosty a inženýrské konstrukce, ČKAIT 1002664. Případné změny a doplňky smí být provedeny jen se souhlasem vodoprávního úřadu.
2. Stavebník do 10 dní od ukončení výběrového řízení oznámí vodoprávnímu úřadu název a sídlo stavebního podnikatele, který bude stavbu provádět, a termín zahájení stavby.
3. Za účelem provedení kontrolní prohlídky stavby oznámí stavebník vodoprávnímu úřadu minimálně 7 dní předem termín jejího konání, a to v uvedených fázích výstavby:

B. Souhrnná technická zpráva

- zahájení bouracích prací a výlomů na SO 02 Bezpečnostní přeliv a spadiště
 - dokončení prací na SO 04 Úpravy v LB zavázání hráze a vlnolam
 - dokončení prací na SO 07 Oprava mostu na korunu hráze
4. Změna stavby vodního díla bude dokončena nejpozději do 31. prosince 2024.
5. Z hlediska ochrany lesního půdního fondu na pozemku parc. č. 3287/8 v k. ú. Morávka stavebník zajistí, aby:
- a. část dotčeného lesního pozemku, která bude trvale zastavěná výše uvedenou stavbou, byla po ukončení stavebních prací zaměřena geometrickým plánem odsouhlaseným Katastrálním úřadem pro Moravskoslezský kraj, katastrální pracoviště Frýdek-Místek, a následně bylo požádáno o trvalé odnětí pozemku plnění funkcí lesa,
 - b. před započítím prací byl pozemek protokolárně převzat od zaměstnance Lesní správy (Ing. Jiří Jalůvka),
 - c. po ukončení stavby byl pozemek uveden do původního stavu a protokolárně předán zaměstnanci Lesní správy.
6. Z hlediska ochrany zemědělského půdního fondu stavebník zajistí, aby:
- a. před započítím prací byly v terénu vytyčeny a respektovány hranice dočasného záboru zemědělské půdy,
 - b. během nezemědělského využívání nedošlo ke kontaminaci předmětných pozemků ani okolní nezemědělské půdy škodlivými látkami,
 - c. veškeré změny týkající se odnětí ze zemědělského půdního fondu (např. změna trvání dočasného odnětí, změna plánu rekultivace, změna charakteru odnětí) byly v předstihu oznámeny a projednány s orgánem ochrany zemědělského půdního fondu,
 - d. po ukončení realizace stavby byly dotčené pozemky rekultivovány dle schváleného plánu rekultivace.
7. Pro práce v ochranném pásmu přivaděče pitné vody DN 500 GG Morávka – Vyšní Lhoty v majetku Severomoravských vodovodů a kanalizací Ostrava, a.s. (dále též jen „SmVaK a.s.“) stavebník zajistí, aby:
- a. v prostoru ve vzdálenosti menší než 2,5 m od vnějšího líce potrubí přivaděče nebylo budováno zařízení staveniště, nebyly zřizovány mezideponie pro skládky zeminy, stavebního odpadu nebo jiného stavebního materiálu,
 - b. před zahájením stavby bylo pracovníky střediska Sviadnov vytyčeno zařízení a s vytyčením prokazatelně byli seznámeni pracovníci, kteří budou stavbu provádět,
 - c. výkopové práce ve vzdálenosti 1,5 m od osy potrubí v obou směrech byly prováděny ručně a za dozoru pracovníka střediska SmVaK a.s.,
 - d. nebyl znesnadňován přístup k přivaděči, například zřizováním skládek,
 - e. nebyla snižována ani zvyšována krycí vrstva zeminy nad přivaděčem,
 - f. nebylo pojížděno těžkými stroji,
 - g. případné oplocení bylo v místě křížení s přivaděčem provedeno jako rozebíratelné v celé šířce ochranného pásma.
8. Před realizací stavby bude na pozemcích parc. č. 1307/1, 1321 a 4087/7 v k. ú. Morávka vytyčena vodovodní přípojka k budově penzionu U Přehrady na pozemku parc. č. 1989 v k. ú. Morávka, realizací stavby nebude tato vodovodní přípojka poškozena, zůstane funkční a v provozu po celou dobu stavby.
9. Pro práce ve styku a v ochranném pásmu sítě elektronických komunikací (dále jen „SEK“) stavebník:
- a. zajistí, aby při jakékoliv činnosti ve vzdálenosti menší než 1,5 m od krajního vedení vyznačené trasy podzemního vedení SEK nebyly používány mechanizační prostředky a nevhodné nářadí,
 - b. při provádění zemních prací, u kterých dojde k odkrytí podzemního vedení SEK, vyzve zaměstnance pověřeného ochranou sítě ke kontrole,
 - c. oznámí započítí činnosti společnosti Česká telekomunikační infrastruktura a.s., a to jejímu zaměstnanci pověřenému ochranou sítě (Hynek Uher),
 - d. zajistí před započítím zemních prací vyznačení tras podzemního vedení SEK na terénu dle

B. Souhrnná technická zpráva

polohopisné dokumentace a seznámení všech osob, které budou anebo by mohly činnosti provádět, s vyznačenou trasou,

e. zajistí zjištění nebo ověření stranové a hloubkové polohy podzemního vedení SEK příčnými sondami, při provádění zemních prací v blízkosti podzemního vedení SEK zachování hloubky jejího uložení a prostorové uspořádání, zabezpečení odkrytých podzemních vedení SEK proti prověšení, poškození a odcizení.

10. Pro práce v ochranném pásmu nadzemního elektrického vedení stavebník zajistí:

a. umístění jeřábů a jim podobných zařízení tak, aby v kterékoli poloze byly všechny jejich části mimo ochranné pásmo vedení, a nemohlo dojít k vyvrstění lana,

b. neprovádění pozemních prací, při kterých by byla narušena stabilita podpěrných bodů – sloupů nebo stožárů,

c. prokazatelné seznámení pracovníků, jichž se to týká, s ČSN EN 50110-1.

11. V souvislosti s dotčením ochranného pásma silnice III/4774 stavebník:

a. zajistí, aby po dobu výstavby byla vozovka krajské silnice III/4774 udržována v čistém stavu a případné nánosy nečistot ze stavby byly okamžitě odstraněny,

b. po dokončení stavebních prací vyzve zástupce správy silnic ke kontrole krajské silnice.

12. Stavbu vodního díla lze užívat jen na základě kolaudačního souhlasu.

[131a] Obecní úřad Morávka povoluje připojení sousední nemovitosti parc. Č. 1321(TTP) samostatným dočasným sjezdem na místní komunikaci číslo A1 (parc. č. 4087/2), k.ú. Morávka, obec Morávka.

Zřízení sjezdu se povoluje s tím, že při realizaci i vlastním provozu předmětného zařízení budou splněny následující podmínky.

1) Umístěním, technickým provedením ani způsobem užívání sjezdu nesmí být ohrožena místní komunikace a bezpečnost provozu na ní.

2) Samostatný sjezd se zřizuje pouze po dobu realizace předmětné stavby, poté bude pozemek uveden do původního stavu.

3) Sjezd bude umístěn a realizován podle předložené technické zprávy pro připojení dočasného sjezdu, vypracované projektantem Ing. Pavlem Golíkem. Sjezd bude proveden tak, aby spolehlivě vyhovoval předpokládanému užití, zvláště svou únosností (zatížení dopravou) a snadno čistitelným povrchem. Šířkou sjezdu (4 m) bude zajištěn příjezd k zařízení staveniště na parc. č. 1321, k. ú. Morávka. Sjezd bude řešen tak, aby nedocházelo k natékání srážkové vody na místní komunikaci. Šířka a délka dočasného sjezdu musí umožňovat vozidlům plynulé odbočení z místní komunikace a výjezd na ni (parametry viz ČSN 73 6102).

4) Při provádění napojení sjezdu nesmí dojít k poškození tělesa místní komunikace. Stávající inženýrské sítě, pokud se v daném prostoru nacházejí, musí být dostatečně ochráněné.

5) Vlastník sjezdu je povinen udržovat sjezd v dobrém stavu, dbát na to, aby byly splněny podmínky pro zajištění rozhledových poměrů, dané příslušnou závaznou normou ČSN 73 6102. V rozhledových polích nesmí být situovány žádné stavby ani zeleň vyšší 70 cm, nebo takové oplocení, které by znemožňovalo bezpečný výhled a výjezd na místní komunikaci.

6) Obecnímu úřadu Morávka zůstává vyhrazeno právo uvedené podmínky doplnit nebo pozměnit, bude-li to vyžadovat veřejný zájem, kterým je bezpečnost a plynulost silničního provozu.

7) Po vybudování připojení je nutno vyzvat zástupce Obecního úřadu Morávka ke kontrole dodržení stanovených podmínek.

[131c] Obecní úřad Morávka, silniční správní úřad, stanovisko k DSP:

V textové části předložené projektové dokumentace (B. Souhrnná technická zpráva, str. 22, písm. h) projektant uvádí, že po dobu realizace stavby bude příjezd zajištěn po místní neveřejně přístupné komunikaci na pozemku parc. č. 4087/2. Silniční správní úřad upozorňuje, že na pozemku parc. č. 4087/2, k. ú. Morávka se nachází místní komunikace zmíněná výše. Dle ust. § 6 odst. 1 zákona o PK jsou místní komunikace veřejně přístupné pozemní komunikace. Nutno tento údaj v PD opravit.

Silniční správní úřad sděluje, že souhlasí s předloženou projektovou dokumentací a je ke stavbě bez připomínek. Při provádění samotné stavby musí být místní komunikace A1 udržována v čistém stavu.

[131d] Obecní úřad Morávka, Rozhodnutí o povolení kácení dřevin rostoucí mimo les:

I. Povoluje kácení 73 ks dřevin a 1 725 m² zapojených porostů dřevin (specifikace, viz tabulka ve

B. Souhrnná technická zpráva

vyjádření.)

Kácení bude provedeno až po nabytí právní moci stavebního povolení na stavbu „VD Morávka – převedení extrémních povodní, stavba č. 4074“, na pozemcích par. č. 1391/1, 1307/1, 1355/2, 1359/2, 1321 a 1344/3, vše v k. ú. Morávka, obec Morávka, vydaného věcně a místně příslušným stavebním úřadem, ve smyslu ust. § 74 odst. 1 a 3 správního řádu a ust. § 5 vyhlášky č. 189/2013 Sb., o ochraně dřevin a povolování jejich kácení, ve znění pozdějších předpisů, výjimečně i v době vegetace za podmínky zajištění ochrany ptáků v souladu s ust. § 5a odst. 1 písm. a) až d) zákona o ochraně přírody a krajiny, zabránění jejich týrání ve smyslu ust. § 4 odst. 1 písm. j) zákona č. 246/1992 Sb., na ochranu zvířat proti týrání, ve znění pozdějších předpisů, a zajištění ochrany všech zvláště chráněných druhů podle ust. § 48, § 49, § 50, § 56 a § 57 zákona o ochraně přírody a krajiny. Kácení bude provedeno nejpozději však do dvou let ode dne nabytí právní moci tohoto rozhodnutí.

II. Žadateli se dle ust. § 9 odst. 1 zákona o ochraně přírody a krajiny ukládá náhradní výsadba ke kompenzaci ekologické újmy vzniklé pokácením dřevin, spočívající ve výsadbě 1 200 ks obalovaných sazenic stromů (poloodrostky výšky 1,0 m - 1,3 m) ve skladbě: javor klen/mléc 30 %, lípa srdčitá – 30 %, dub letní – 30 %, jeřáb ptačí 10 %, na pozemku parc. č. 1344/3 k. ú. Morávka, v termínu do jednoho roku od nabytí právní moci kolaudačního rozhodnutí nebo nabytí právních účinků kolaudačního souhlasu na stavbu „VD Morávka – převedení extrémních povodní, stavba č. 4074“, a to na náklady žadatele s následnou péčí o dřevinu po dobu minimálně 3 let spočívající především v:

- zajištění zálivky,
- ochraně proti škůdcům a mechanickému poškození,
- v případě úhynu vysazených sazenic v jejich náhradě,
- vyžínání trávy a plevelů kolem sazenic – 2x ročně,
- kontrola a případná úprava či výměna opěr jednotlivých sazenic (kůly a úvazky) včetně kontroly a případné opravy či výměny chrániček kmínků jednotlivých sazenic,
- při výsadbě musí být dodržena ustanovení norem: ČSN 83 9021 Rostliny a jejich výsadba, ČSN 83 9041 Technicko-biologické způsoby stabilizace terénu – Stabilizace výsevy, výsadbami, konstrukcemi ze živých a neživých materiálů a stavebních prvků, kombinované konstrukce.

Výsadba bude provedena rozvolněně ve skupinách, přičemž vzdálenost mezi jednotlivými sazenicemi nebude menší než 1,5 m.

O provedení náhradní výsadby uvědomí žadatel prokazatelně orgán ochrany přírody nejpozději do 14 dní od její realizace.

[131e] Obecní úřad Morávka, Rozhodnutí o povolení kácení dřevin rostoucí mimo les - pozastavení:

Řízení o části žádosti o povolení kácení dřevin, konkrétně části žádosti týkající se podlimitních dřevin, tj. dřevin do obvodu kmenů 80 cm měřených ve výšce 130 cm nad zemí a zapojených porostů dřevin nepřesahujících 40 m², rostoucích na pozemcích parc. č. 1391/1, 1307/1, 1355/2, 1359/2, 1321 a 1344/3, k. ú. Morávka, obec Morávka, vedené pod spisovou značkou 16/2017 se zastavuje, neboť žadatel vzal část své žádosti zpět.

Orgán ochrany přírody obdržel dne 16. 5. 2017, pod č. j. 389/2017, žádost žadatele o povolení kácení dřevin na pozemcích parc. č. 1391/1, 1307/1, 1355/2, 1359/2, 1321 a 1344/3, k. ú. Morávka dle ust. § 8 odst. 1 zákona o ochraně přírody a krajiny z důvodu stavby „VD Morávka – převedení extrémních povodní, stavba č. 4074“. Bližší specifikace kácených dřevin byla samostatnou přílohou žádosti (D. 05-1.1 Inventarizace dřevin).

Dne 31. 5. 2017 žadatel zúžil část své žádosti o dřeviny, které ve výšce 130 cm nad zemí nedosahují obvodu kmene 80 cm a o zapojené porosty dřevin, které svou plochou nepřesahují 40 m², a to podáním doručeným orgánu ochrany přírody dne 31. 5. 2017, č. j. 389-4/2017. Jelikož dřeviny na pozemku parc. č. 1321, k. ú. Morávka ve vlastnictví Družstva Raškovice, se sídlem Vyšní Lhoty 317, 739 51 Dobrá byly specifikovány v žádosti o zúžení žádosti a nedosahovaly předepsané velikosti, nebylo dále již Družstvo Raškovice účastníkem řízení o povolení kácení dřevin rostoucích mimo les.

Dle ust. § 3 písm. a) vyhlášky č. 189/2013 Sb., o ochraně dřevin a povolování jejich kácení (dále jen „vyhláška“), není třeba povolení orgánu ochrany přírody pro kácení dřevin o obvodu kmene do 80 cm měřeného ve výšce 130 cm nad zemí a pro zapojené porosty dřeviny, pokud celková plocha zapojených porostů dřevin nepřesahuje 40 m² za předpokladu, že tyto nejsou součástí významného krajinného prvku nebo stromořadí.

Dle ust. § 1 písm. a) vyhlášky se zapojeným porostem dřevin rozumí soubor dřevin, v němž se nadzemní části dřevin jednoho patra vzájemně dotýkají, prorůstají nebo překrývají.

B. Souhrnná technická zpráva

Dřeviny, které byly specifikovány v úpravě žádosti o kácení (zpětvzetí části žádosti) doručené dne 31. 5. 2017, nevyžadují povolení ke kácení a žadatel je oprávněn dřeviny pokácet bez povolení, neboť dosahují zákonem předepsané velikosti, ke které není potřeba povolení orgánu ochrany přírody, a zároveň tyto nejsou součástí významného krajinného prvku.

Z výše uvedených důvodů bylo rozhodnuto tak, jak je uvedeno ve výroku tohoto rozhodnutí.

[131f] Obecní úřad Morávka, Doložka nabytí právní moci a vykonatelnosti, č. j.: 389-9/2017, 22. 6. 2017.

Obecní úřad Morávka:

I. Povolil kácení 73 ks dřevin a 1 725 m² zapojených porostů dřevin.

II. Uložil náhradní výsadbu.

Rozhodnutí o povolení kácení dřevin vydané dne 19. 6. 2017 pod sp. zn. 16/2017, č. j.: 389-6/2017 **[131d]** nabylo právní moci dne 22. 6. 2017 a je vykonatelné.

[131g] Obecní úřad Morávka, Rozhodnutí o povolení kácení dřevin rostoucí mimo les:

Povoluje se kácení:

2 ks bříz bělokorých o obvodech kmenů 117 a 81 cm, rostoucích na pozemku parc. č. 1307/1 a 60 m² zapojeného porostu dřevin (jalovec chvojka, borovice kleč) rostoucího na hranicích pozemků 1307/1 a 1355/2, vše k. ú. Morávka.

Kácení bude provedeno po nabytí právní moci stavebního povolení na stavbu „VD Morávka – převedení extrémních povodní, stavba č. 4074“, vydaného věcně a místně příslušným stavebním úřadem, ve smyslu ust. § 74 odst. 1 a 3 správního řádu a ust. § 5 vyhlášky č. 189/2013 Sb., o ochraně dřevin a povolování jejich kácení, ve znění pozdějších předpisů, výjimečně i v době vegetace za podmínky zajištění ochrany ptáků v souladu s ust. § 5a odst. 1 písm. a) až d) zákona o ochraně přírody a krajiny, zabránění jejich týrání ve smyslu ust. § 4 odst. 1 písm. j) zákona č. 246/1992 Sb., na ochranu zvířat proti týrání, ve znění pozdějších předpisů, a zajištění ochrany všech zvláště chráněných druhů podle ust. § 48, § 49, § 50, § 56 a § 57 zákona o ochraně přírody a krajiny. Kácení bude provedeno nejpozději však do dvou let ode dne nabytí právní moci tohoto rozhodnutí.

Ukládá se náhradní výsadba:

ke kompenzaci ekologické újmy vzniklé pokácením dřevin, spočívající ve výsadbě 1 ks dubu letního a 1 ks jeřábu ptačího na pozemku parc. č. 1344/3 k. ú. Morávka, v termínu do jednoho roku od nabytí právní moci kolaudačního rozhodnutí nebo nabytí právních účinků kolaudačního souhlasu na stavbu „VD Morávka – převedení extrémních povodní, stavba č. 4074“, a to na náklady žadatele s následnou péčí o dřevinu po dobu minimálně 3 let spočívající především v:

- zajištění zálivky,
- ochraně proti škůdcům a mechanickému poškození,
- v případě úhynu vysazených sazenic v jejich náhradě,
- vyžínání trávy a plevelů kolem sazenic – 2x ročně,
- kontrola a případná úprava či výměna opěr jednotlivých sazenic (kúly a úvazky) včetně kontroly a případné opravy či výměny chrániček kmínků jednotlivých sazenic,
- při výsadbě musí být dodržena ustanovení norem: ČSN 83 9021 Rostliny a jejich výsadba, ČSN 83 9041 Technicko-biologické způsoby stabilizace terénu – Stabilizace výsevy, výsadbami, konstrukcemi ze živých a neživých materiálů a stavebních prvků, kombinované konstrukce.

Výsadba bude provedena rozvolněně ve skupinách, přičemž vzdálenost mezi jednotlivými sazenicemi nebude menší než 1,5 m.

O provedení náhradní výsadby uvědomí žadatel prokazatelně orgán ochrany přírody nejpozději do 14 dní od její realizace.

Rozhodnutí o povolení kácení dřevin vydané dne 24. 6. 2019 pod sp. zn. 16/2019, č. j. 269-5/2019 nabylo právní moci dne 12. 7. 2019 a je vykonatelné.

[132] Obec Morávka, **[133]** Hasičský záchranný sbor Moravskoslezského kraje – bez připomínek.

[134a] Správa silnic Moravskoslezského kraje, příspěvková organizace, středisko Frýdek-Místek - DSP:

Výše uvedená stavba se dotkne ochranného pásma silnice III/4774 v km 13,900 silničního staničení, p. č. 4087/3. Sjezdy na staveniště jsou stávající (jedná se o sjezdy na hráz z přehrady). Naše vyjádření zn. 2/2016/19592/Sk **[134b]** zůstává v platnosti.

B. Souhrnná technická zpráva

[134b] Správa silnic Moravskoslezského kraje, příspěvková organizace, středisko Frýdek-Místek - DUR:

Výše uvedená stavba se dotkne ochranného pásma silnice III/4774 v km 13,900 silničního staničení, p. č. 4087/3. Sjezdy na stavenišťě jsou stávající (jedná se o sjezdy na hráz přehrady).

Po dobu výstavby bude vozovka krajské silnice udržována v čistém stavu, případné nánosy nečistot ze stavby budou okamžitě odstraněny. Jakoukoliv škodu způsobenou během stavby na krajské silnici (vodorovné dopravní značení, poškození živého povrchu vozovky atd.) odstraní investor na své náklady. Před zahájením stavebních prací požádá investor Magistrát města Frýdku-Místku, odbor silničního hospodářství o souhlas k přechodnému dopravnímu značení upozorňující na výjezd vozidel ze stavby.

Za výše uvedených podmínek se stavbou v ochranném pásmu silnice a výjezdem na komunikaci III/4774 souhlasíme. Po dokončení stavebních prací vyzve investor zástupce správy silnic ke kontrole krajské silnice.

[135] Obecní úřad Raškovice, stavební úřad, Souhlas dle § 15:

souhlasí s vydáním stavebního povolení pro na stavbu, která je členěna na následující stavební objekty:

SO 01	Sekundární přeliv
SO 02	Bezpečnostní přeliv a spadiště
SO 03	Skruz
SO 04	Úpravy v LB závázání hráze a vlnolam
SO 06.1	Přeložky provozních kabelových rozvodů správce VD
SO 06.2	Přeložky zařízení TBD
SO 07	Oprava mostu na korunu hráze
SO 08.1	Dočasná staveništní komunikace

Pro výše uvedenou stavbu vydal zdejší stavební úřad územní rozhodnutí dne 29. 11. 2016 pod spis. zn. 1471/2016/SÚ/OIš/328 [130], které nabylo právní moci dne 20. 12. 2016 a ověřuje dodržení podmínek stanovených tímto územním rozhodnutím.

[136] Magistrát města Frýdku-Místku, Odbor územního rozvoje a stavebního řadu, Koordinované stanovisko:

1) Z hlediska zákona č. 254/2001 Sb., o vodách a o změně některých zákonů (vodní zákon)

Stavebním záměrem nedojde k dotčení zájmů chráněných dle vodního zákona v kompetenci Magistrátu města Frýdku-Místku, odboru životního prostředí a zemědělství. V souladu s ust. § 107 odst. 2 vodního zákona je příslušným vodoprávním úřadem k vydání stavebního povolení Krajský úřad Moravskoslezského kraje, odbor životního prostředí a zemědělství.

2) Z hlediska zákona č. 114/1992 Sb., o ochraně přírody a krajiny, dle ust. § 65 zákona o ochraně přírody a krajiny a jako příslušný orgán ochrany přírody dle ust. § 75 odst. 1 písm. h) a c) zákona o ochraně přírody a krajiny - dotčení zájmů ochrany přírody:

Z předložené projektové dokumentace je zřejmé, že předmětné pozemky v k. ú. Morávka, obec Morávka, se nacházejí v chráněné krajinné oblasti Beskydy (dále jen „CHKO“). Pro lokality na území CHKO, maloplošných zvláště chráněných území a území EVL není Magistrát města Frýdku-Místku, odbor životního prostředí a zemědělství, příslušným dotčeným orgánem ochrany přírody. Orgánem Ochrany přírody, který je kompetentní se vyjádřit z hlediska dotčení zájmů ochrany přírody, je Agentura ochrany přírody a krajiny České republiky, Regionální pracoviště Správa chráněné krajinné oblasti Beskydy, se sídlem Nádražní 36, 756 61 Rožnov pod Radhoštěm.

3) Z hlediska zákona č. 334/1992 Sb., o ochraně zemědělského půdního fondu, dle ust. § 15 písm. n) zákona o ochraně ZPF:

Předloženým záměrem, pokud bude realizován na pozemcích parc. č. 1319/1, 1319/2, 1321, druh pozemků trvalý travní porost, k. ú. Morávka, obec Morávka, dojde k dotčení zájmů chráněných dle zákona o ochraně ZPF v kompetenci Magistrátu města Frýdku-Místku, odboru životního prostředí a zemědělství.

Podle předložené dokumentace je záměrem na pozemcích parc. č. 1319/1, 1319/2, 1321, druh pozemků trvalý travní porost, k. ú. Morávka, obec Morávka. Orgán ochrany ZPF na základě žádosti žadatele: Povodí Odry, státní podnik, IČO 70890021, se sídlem Varenská 3101/49, 702 00 Ostrava – Moravská Ostrava, v zastoupení na základě plné moci společností Golík VH, s.r.o., IČO 02247267,

B. Souhrnná technická zpráva

Babice nad Svitavou 162, 664 01 Babice nad Svitavou, v zastoupení na základě plné moci společností C.S.C. spol. s r.o., IČO 64084914, Zámecké náměstí 42, 738 01 Frýdek-Místek, zastoupená Ing. Jiřím Kseničem, jednatelem společnosti, vydal dne 16. 8. 2016, č. j. MMFM 96478/2016, v souladu s ust. § 9 odst. 8 zákona o ochraně ZPF závazné stanovisko – souhlas s dočasným odnětím zemědělské půdy ze ZPF pro stavbu o celkové výměře zemědělské půdy v rozsahu 4 911 m², z toho na části pozemků parc. č. 1319/1 o výměře 574 m², parc. č. 1319/2 o výměře 1 522 m², parc. č. 1321 o výměře 2 815 m², druh pozemků trvalý travní porost, k. ú. Morávka, obec Morávka, s termínem trvání od 1. 6. 2017 do 31. 5. 2021 včetně technické a dvouleté biologické rekultivace pozemků.

Při realizaci záměru na pozemcích v k. ú. Morávka, druh pozemků ostatní plocha, vodní plocha, zastavěná plocha a nádvoří, lesní pozemek, obec Morávka, viz. průvodní zpráva A.3 j) seznam pozemků a staveb dotčených umístěním stavby, nedojde k dotčení zájmů chráněných zákonem o ochraně ZPF v kompetenci orgánu ochrany ZPF.

4) Z hlediska zákona č. 185/2001 Sb., o odpadech a o změně některých dalších zákonů, dle ust. § 79 odst. 4 písm. b) zákona o odpadech:

Předloženým záměrem stavby na pozemcích v k. ú. Morávka, obec Morávka, dojde k dotčení zájmů chráněných dle zákona o odpadech v kompetenci Magistrátu města Frýdku-Místku, odboru životního prostředí a zemědělství, jelikož se při realizaci stavby předpokládá produkce odpadů. Při realizaci stavby bude nakládáno s odpady v rámci bourání stávajících konstrukcí a souboru oprav stěn skluzu a spadiště apod., při kterých se předpokládá produkce odpadů. Orgán odpadového hospodářství nemá ke způsobu nakládání s odpady uvedenému v předložené dokumentaci připomínky.

Poučení - původce odpadů je dále povinen:

- odpady zařazovat podle druhů a kategorií dle ust. § 5 a 6 zákona o odpadech,
- dodržovat hierarchii způsobů nakládání s odpady dle ust. § 9a odst. 1 zákona o odpadech,
- odpady, které sám nemůže využít nebo odstranit v souladu se zákonem o odpadech a prováděcími právními předpisy, převést do vlastnictví pouze osobě oprávněné k jejich převzetí dle ust. § 12 odst. 3 zákona o odpadech,
- shromažďovat odpady utříděné podle jednotlivých druhů a kategorií v souladu s ust. § 5 vyhlášky č. 383/2001 Sb., o podrobnostech nakládání s odpady, ve znění pozdějších předpisů,
- zabezpečit odpady před nežádoucím znehodnocením, odcizením nebo únikem,
- vést průběžnou evidenci o odpadech a způsobech nakládání s nimi a při roční produkci odpadů nad 100 kg nebezpečných odpadů nebo 100 tun ostatních odpadů zaslat elektronicky roční hlášení o produkci a nakládání s odpady prostřednictvím Integrovaného systému plnění ohlašovacích povinností (ISPOP), a to do 15. února následujícího roku,
- při nakládání s nebezpečnými odpady mít k této činnosti souhlas od příslušného orgánu státní správy dle ust. § 16 odst. 3 zákona o odpadech; shromažďování nebezpečných odpadů v místě jejich vzniku a přeprava nebezpečných odpadů nepodléhají souhlasu,
- zeminu a jiné přírodní materiály vytěžené během stavební činnosti, které nepoužije v jejich přirozeném stavu pro účely dané Stavby, považovat za odpad.

5) Z hlediska zákona č. 289/1995 Sb., o lesích a o změně a doplnění některých zákonů, dle ust. § 48 odst. 3 lesního zákona:

Předloženým záměrem stavby na pozemcích v k. ú. Morávka, obec Morávka, dojde k dotčení zájmů chráněných lesním zákonem v kompetenci Magistrátu města Frýdku-Místku, odboru životního prostředí a zemědělství. Předmětný záměr je mimo jiné umístěn na pozemku určeném k plnění funkcí lesa (parc. č. 3287/8). Z tohoto důvodu je nutné požádat orgán státní správy lesů o povolení dočasného odnětí pozemku plnění funkcí lesa na dobu realizace stavby dle § 13 odst. 1 lesního zákona (viz formulář č. 2.1.03 zveřejněný na internetových stránkách statutárního města Frýdku-Místku). Žádost musí obsahovat náležitosti podle § 1 vyhlášky č. 77/1996 Sb., o náležitostech žádosti o odnětí nebo omezení a podrobnostech o ochraně pozemků určených k plnění funkcí lesa.

6) Z hlediska zákona č. 13/1997 Sb., o pozemních komunikacích:

Nedojde k dotčení námi chráněných zájmů.

7) Z hlediska zákona č. 20/1987 Sb., o státní památkové péči:

Realizací předloženého záměru nedojde k dotčení zájmů chráněných dle zákona o státní památkové péči v kompetenci Magistrátu města Frýdku-Místku, oddělení územního rozvoje.

Poučení - stavebník je dále povinen:

B. Souhrnná technická zpráva

1. V případě jakýchkoliv výkopových prací je stavebník v souladu s ustanovením § 22, odst. 2 zákona č. 20/1987 Sb. už od doby přípravy stavby povinen oznámit svůj záměr Archeologickému ústavu a umožnit jemu nebo oprávněné organizaci provést na dotčeném území záchranný archeologický výzkum.

2. V případě, že v souvislosti s přípravou stavby nebo při jejím provádění dojde k archeologickým nálezům, je stavebník ve smyslu § 23, odst. 2, zákona č. 20/1987 Sb., povinen ihned podat oznámení stavebnímu úřadu a orgánu státní památkové péče, popřípadě Archeologickému ústavu a učinit nezbytná opatření, aby nález nebyl poškozen nebo zničen (§ 127 stavebního zákona).

3. V případě, že by se v trase stavby nacházela nějaká nevidovaná drobná stavba (boží muka, mezník, atd.), je stavebník povinen ji v dostatečné vzdálenosti obejít, tak aby nebyla poškozena. Pokud by to nebylo možné, bude stavebník jiný postup předem konzultovat se zástupcem památkové péče na odboru územního rozvoje a stavebního řádu, oddělení územního rozvoje, Magistrátu města Frýdku-Místku.

Pokud je záměrem dotčen objekt v městské památkové zóně, objekt, který je kulturní památkou nebo se nachází v jejím ochranném pásmu:

K vydání závazného stanoviska si musí orgán státní památkové péče vyžádat posudek Národního památkového ústavu, ÚOP v Ostravě, na jehož zpracování má toto pracoviště lhůtu 20 dní. Doporučujeme proto záměr předem projednat na Odboru územního rozvoje a stavebního řádu Magistrátu města Frýdku-Místku, budova Radniční 1148, kanc. č. 408, tel: 558 609 280.

Závěr:

Magistrát města Frýdku-Místku zkoordinoval dílčí závazná stanoviska dle jednotlivých úseků veřejné správy, v nichž chrání dotčené veřejné zájmy a konstatuje, že stavbu lze umístit za předpokladu splnění výše uvedených požadavků.

[137] Český rybářský svaz, Vyjádření ČRS ÚS Ostrava k projektové dokumentaci pro územní řízení a stavební povolení na akci „VD Morávka – převedení extrémních povodní, stavba č. 4074“:

Souhlas se stavbou za splnění následujících podmínek:

- Při mimořádném snižování hladiny vodního díla Morávky nejméně 7 dní před vypouštění nádrže tuto skutečnost prokazatelně sdělit MO ČRS Frýdek - Místek.

- Požadujeme, aby po celý průběh opravy byl zajištěn stavební dozor. Před zahájením stavebních prací požadujeme, aby měla MO ČRS Frýdek - Místek kontakt na osobu, která bude zajišťovat stavební dozor pro případ, že bude nutno něco operativně řešit.

- Při stavbě je nutno důsledně dodržovat technologickou kázeň pracovníků a vyloučit možnost havarijního znečištění toku (únik ropných, nátěrových, toxických, cementových a jiných znečišťujících látek).

Stanoviska vlastníků veřejné dopravní a technické infrastruktury**Před zahájením stavebních prací zajistí zhotovitel aktualizovaná vyjádření správců IS.**

[160a] Vyjádření vlastníka pozemků s dočasným odnětím pozemků ze zemědělského půdního fondu, Družstvo Raškovice:

1. Souhlasíme s dočasným odnětím pozemků parc. č. 1319/1, 1319/2 a 1321 k. ú. Morávka ze zemědělského půdního fondu v rámci realizace stavby „VD Morávka, převedení extrémních povodní, stavba č. 4074.

2. Výše uvedené pozemky budou po dobu stavby a do dokončení rekultivace pronajaty formou nájemní smlouvy. Nájemné ve výši 8,- Kč/m²/rok. Předpokládaná doba užívání 4 roky.

3. Po ukončení realizace stavby budou dotčené pozemky rekultivovány dle schváleného plánu rekultivace.

Prohlašujeme tímto, že na výše uvedených pozemcích se nenacházejí odvodňovací ani závlahová zařízení a ani zde nebyly v minulosti prováděny protierozní opatření.

[160b] Vyjádření vlastníka pozemků ke kácení a mýcení dřevin, Družstvo Raškovice

Souhlas s uvedeným kácením a mýcením.

[160c] Nájemní smlouva, Družstvo Raškovice:

Pronajímatel – Družstvo Raškovice - pronajímá dočasně pozemky Povodí Odry, s. p. (nájemci) dle

B. Souhrnná technická zpráva

přiložené smlouvy.

[161a] Vyjádření vlastníka vodovodní přípojky – manželé Bučkovi souhlasí za podmínek:

- přípojka bude před realizací stavby vytyčena,
- přípojka nebude realizací stavby dotčena, zůstane funkční a v provozu po celou dobu realizace stavby.

[161b] Zaměření skutečného provedení stavby „Vodovodní přípojka“, k. ú. Morávka – vlastník p. Buček Rostislav:

Dotčeným územím je vedena vodovodní přípojka k hotelu U Přehradý (R. Buček), podle podkladu byla přípojka uložena v hloubce 1,6 m pod terénem. Dle sdělení p. Bučka je hloubka uložení 1,6 m pouze v prostoru křížení s komunikací Morávka – Úspolka, ve zbývajících úsecích bylo potrubí uloženo do nezámrzné hloubky, tzn. cca 0,90 m.

[162] Telco Pro Services, a. s. - bez podmínek/připomínek.

[163a] Vyjádření k existenci sítí ČEZ Distribuce, a.s.:

Existence energetického zařízení (nadzemní vedení NN Podzemní kabel NN 0,4 kV není v majetku ČEZ Distribuce a.s., souhlas s vydáním územního rozhodnutí – souhlasu nebo stavebního povolení na výše uvedenou stavbu.

[163b] ČEZ Distribuce, a. s.

V zájmovém území se nachází nadzemní síť NN.

Energetické zařízení je chráněno ochranným pásmem podle § 46 zákona č. 458/2000 Sb.,

Přibližný průběh tras energetických zařízení zasíláme v příloze k tomuto dopisu.

Dovolujeme si upozornit, že v trase kabelového vedení může být uloženo několik kabelů.

V případě, že uvažovaná akce nebo činnost zasáhne do ochranného pásma nadzemních vedení nebo trafostanic, popř. bude po vytyčení zjištěno, že zasahuje do ochranného pásma podzemních vedení, je nutné písemně požádat společnost ČEZ Distribuce, a. s., o souhlas s činností v ochranném pásmu (formulář je k dispozici na www.cezdistribuce.cz v části Formuláře / Činnosti v ochranných pásmech, kontaktní údaje pro podání Vaší žádosti naleznete v zápatí). Jestliže uvažovaná akce vyvolá potřebu dílčí změny trasy vedení nebo přemístění některých prvků energetického zařízení, je nutné včas společnost ČEZ Distribuce, a. s., požádat o přeložku zařízení podle § 47 energetického zákona. Dovolujeme si Vás rovněž upozornit, že v zájmovém území se může nacházet taktéž energetické zařízení, které není v majetku společnosti ČEZ Distribuce, a. s.

V případě existence podzemních energetických zařízení je povinností stavebníka alespoň čtrnáct dní před započítím zemních prací požádat o tzv. vytyčení. Kontaktní údaje pro podání žádosti naleznete na www.cezdistribuce.cz v části Kontakty.

[164] ČEPS, a. s., **[165]** GasNet, s. r. o., **[166]** NET4GAS, s. r. o., **[167]** BRAWA, s. r. o. - bez podmínek/připomínek.

[168] Česká telekomunikační infrastruktura a. s.

V zájmovém území se nachází síť elektronických komunikací společnosti Česká telekomunikační infrastruktura a. s. nebo její ochranné pásmo.

[169] Vodafone Czech Republic, a. s., **[170]** T-Mobile Czech Republic a. s. - bez podmínek/připomínek.

[171a] Stanovisko pro územní a stavební řízení, Severomoravské vodovody a kanalizace Ostrava a.s.:

Souhlas se stavbou za uvedených podmínek:

Dotčení přivaděče OOV:

Realizací výše uvedené stavby dojde k dotčení přivaděče pitné vody DN 500 GG Morávka – Vyšní Lhoty, který je v majetku SmVaK Ostrava a.s. Kolem přivaděče je nutno zachovat ochranné pásmo, které na základě ustanovení § 23 zákona č. 274/2001 Sb. v platném znění o vodovodech a kanalizacích pro veřejnou potřebu činí 2,5 m od vnějšího líce potrubí v obou směrech. Hloubka krytí přivaděče je cca 1,5 m.

Pro ochranné pásmo přivaděče nutno dodržet tyto podmínky:

- Nelze budovat zařízení staveníště a využívat jako mezideponii pro skládky zeminy, stavebního odpadu příp. jiného stavebního materiálu.

- Je nutno předložit projekt jakékoliv stavby zasahující do ochranného pásma k odsouhlasení (podélný

B. Souhrnná technická zpráva

profil v místě křížení).

- Před zahájením stavby je stavebník – investor povinen zabezpečit vytyčení zařízení, s vytyčením prokazatelně seznámit pracovníky, kteří budou práce provádět. Vytyčení Vám provedou na základě řádné objednávky a telefonické dohody pracovníci střediska Sviadnov (tel. 558441051). Platba za vytyčení se provádí v hotovosti na místě samém dle platného ceníku společnosti SmVaK Ostrava a.s. Při placení nutno předat údaje o firmě (název, IČ, DIČ).

- Případné výkopové práce budou prováděny min 1,5 m od osy potrubí v obou směrech ručně a za dozoru pracovníka našeho střediska.

- Nezřizovat jakékoliv skládky nebo jiným způsobem znesnadňovat přístup k přivaděči.

- Nesnižovat a nezvyšovat krycí vrstvu zeminy nad přivaděčem.

- Nepopojíždět těžkými stroji.

- V případě oplocení požadujeme, aby v místě křížení s přivaděčem bylo provedeno jako rozebíratelné v celé šířce jeho ochranného pásma.

[171b] Severomoravské vodovody a kanalizace Ostrava a. s.

Realizací stavby dle vyznačeného zájmové lokality dojde ke kolizi s vodovodním řádem DN 500.

Podmínky týkající se přípravy stavby - kolize s vodovodem:

Zákres dotčených zařízení v majetku, případně v provozování SmVaK Ostrava a. s. je pouze orientační. Pokud z příloženého zákresu vyplývá, že realizací výše uvedené stavby dojde k dotčení zařízení v majetku v provozování SmVaK Ostrava a. s., požadujeme před zahájením projekčních prací požádat o vytyčení zařízení SmVaK Ostrava a.s. Vytyčení provede na základě objednávky příslušná středisko (viz níže).

Na základě vytyčení požadujeme v PD stavby pevných nadzemních konstrukcí (umístění HUP, pilíř el. rozvaděče, sloupky oplocení, šachty vodoměrné, kanalizační apod.), stejně jako výsadbu trvalých porostů umístit mimo ochranné pásmo vodovodního potrubí, oplocení na šířku ochranného pásma požadujeme provést rozebíratelné a bez podezdívky - ochranná pásma viz výše. Ochranná pásma jsou stanovena § 23 zákona č. 274/2001 Sb. v platném znění o vodovodech a kanalizacích pro veřejnou potřebu a jsou vymezena vodorovnou vzdáleností od vnějšího líce stěny potrubí na každou stranu - u vodovodních a kanalizačních řadů do průměru 500 mm včetně - 1,5 m; u vodovodních a kanalizačních řadů nad průměr 500 mm - 2,5 m; u vodovodních řadů nebo kanalizačních stok o průměru nad 200 mm. jejichž dno je uloženo v hloubce větší než 2,5 m pod upraveným povrchem, se výše uvedené vzdálenosti zvyšují o 1,0 m od vnějšího líce.

Oplocení požadujeme navrhnout tak, aby v místě křížení s přivaděčem bylo navrženo jako rozebíratelné v celé šířce ochranného pásma přivaděče.

Na základě vytyčení požadujeme v místech souběhu se zařízením SmVaK Ostrava a. s. respektovat ochranné pásmo vodovodního potrubí.

Křížení požadujeme v PD navrhnout kolmo. Křížení nebude prováděno v místě napojení vodovodních přípojek na vodovodní řad, ve vzdálenosti menší než 1,5 m od stávajících ovládacích armatur na vodovodním potrubí (šoupáků, hydrantů, domovních uzavíracích ventilů) a vodárenských šachet.

Při úpravě povrchu terénu v ochranném pásmu bude zachováno alespoň minimální krytí vodovodního potrubí v souladu s ČSN 73 6005.

U přípojek k liniovým stavbám v místech souběhu se zařízením SmVaK Ostrava a. s. požadujeme dodržet odstupovou vzdálenost, viz výše.

U přípojek k liniovým stavbám v místech křížení dodržet svislou vzdálenost dle ČSN 73 6005.

V místě křížení budou přípojky uloženy do chráničky (ochranné trubky) v šířce ochranného pásma zařízení SmVaK Ostrava a.s. (viz výše).

V případě řešení přípojek za pomoci protlaku bude přesná hloubka uložení vodovodu ověřena ručně kopanou sondou.

Celková konstrukční vrstva nových zpevněných ploch v místech kolize s vodovodem (včetně jeho ochranného pásma) nepřesáhne 40 cm a v průběhu výstavby se nesníží stávající krytí vodovodního potrubí o více než 40 cm.

Obrubníky zpevněných ploch požadujeme (v místech souběhu obrubníků a zařízení SmVaK Ostrava a. s.) osadit min. 0,5 m od líce stěny potrubí zařízení SmVaK Ostrava a.s.

V případě nedodržení předchozích bodů tohoto stanoviska může být po předložení projektová

B. Souhrnná technická zpráva

dokumentace požadováno řešení kolize přeložkou vodovodu, příp. výměny potrubí vodovodu v původní trase z materiálu tvárná litina. Realizaci přeložky v tomto případě provádí v souladu s § 24 zákona č. 274/2001 Sb. v platném znění investor stavby, která potřebu přeložky vyvolala.

Upozorňujeme, že upravené zpevněné plochy a komunikace musí být konstrukčně provedená s dostatečnou únosností a šířkou pro pojezd vozidel SmVaK Ostrava a. s.

V případě, že je vodovodní potrubí převedeno (v místě křížení s vodním tokem apod.) shybku, požadujeme shybku zachovat a respektovat.

Upozorňujeme, že po předložení konkrétního stavebního záměru nevyklučujeme, že bude požadováno provedení přeložky zařízení SmVaK Ostrava a. s., příp. bude požadováno řešení vzniklá kolize Dohodou o činnosti v ochranném pásmu vodního díla, a to před vydáním závazného stanoviska pro povolení stavby.

V případě realizace záměru převodu (prodeje) pozemku, na kterém se nachází stávající zařízení v majetku, příp. v provozování SmVaK Ostrava a.s. požadujeme do smlouvy o převodu (prodeji) uvést informace o existenci našeho zařízení a informace o povinnostech z této existence plynoucích. Předávající informuje nabývajícího (prodávající informuje kupujícího), že uvedené zařízení umístěná na řešení pozemku má ve smyslu § 23 odst. 3 písmeno z. č. 274/2001 Sb., stanoveno ochranné pásmo, ve kterém se činností vyjmenované v § 23 odst. 5 citovaného zákona mohou vykonávat pouze se souhlasem vlastníka vodovodu. Předávající (prodávající) dále informuje nabývajícího (kupujícího), že podle § 7 odst. 1 citovaného zákona, za účelem udržování vodovodu v dobrém stavebním stavu má její vlastník (provozovatel) právo vstupovat na cizí pozemky nebo stavby, na nichž nebo pod nimiž se vodovod nachází.

Vodovodní, příp. kanalizační přípojky

Podmínky týkající se přípravy stavby - kolize s vodovodní, příp. s kanalizační přípojkou:

Při souběhu s vodovodní, resp. kanalizační přípojkou dodržet odstupovou vzdálenost 0,9 m. Při křížení dodržet svislou vzdálenost dle ČSN 73 6005.

Při kolizi s vodovodní přípojkou nutno respektovat ČSN 75 5411, při kolizi s kanalizační přípojkou nutno respektovat ČSN 75 6101.

Přípojka je v majetku majitele připojované nemovitostí (pozemku, stavby). O přesnou polohu přípojky nutno požádat vlastníka přípojky.

Pokud bude řešena demolice objektu je investor povinen zajistit odpojení všech případných přípojek (vody, případně kanalizace) před samotnou demolici. Odpojení přípojky bude provedeno v místě napojení na hlavní řad.

[172] SITEL, spol. s r. o., **[173]** Telia Carrier Czech Republic a. s., **[174]** OPTILINE a. s., **[175]** České Radiokomunikace, a s. **[176]** Povodí Odry, s. p. - bez podmínky/připomínky.

B.1.f) Výčet a závěry provedených průzkumů a rozborů

V rámci projektové přípravy byly v letech 2000 až 2018 zajištěny tyto průzkumy a podklady:

- geodetické zaměření 06/2000 [02a], 11/2012 [02b], 10/2014 [02c], 05/2016 [02d], 03/2017 [02e] a 06/2017 [02f];
- diagnostické průzkumy:
 - diagnostický průzkum horní most 12/2012 [03a],
 - diagnostický průzkum skluz 12/2012 [03b],
 - doplňující diagnostický průzkum skluz 11/2014 [03c],
 - doplňkový diagnostický průzkum skluz 05/2016 [03d];
 - stanovení mechanických vlastností betonů 06/2018 [03e];
 - geofyzikální průzkum 10/2012 [04a];
- inženýrskogeologický průzkum 11/2014 [05a], 05/2016 [05b];
- výpočet stability svahů hráze 12/2013 [09];
- biologický průzkum 06/2016 [11];
- inventarizace zeleně 05/2016 včetně aktualizace 03/2017 [12];
- pedologický průzkum 06/2016 [14] a podklady ke vztahu stavby k ZPF 06/2016 [15a], 06/2016 [15b];
- hydrologické údaje:
 - průběhy teoretických povodňových vln s dobou opakování $N = 100 - 10\,000$ let 08/2012 [80],

B. Souhrnná technická zpráva

- hydrogram TPV_{10 000} v profilu VD Morávka 11/1996 [81],
- hydrogram povodňové vlny z července 1997 v profilu VD Morávka 11/2012 [82],
- hydrogram povodňové vlny z května 2010 v profilu VD Morávka 11/2012 [83],
- základní hydrologické údaje pro vodní tok Morávka v profilu pod přehradou 2010 [84];
- hydraulické modelové výzkumy:
 - hydraulický modelový výzkum bezpečnostního přelivu a skluzu VD Morávka02/2014 [06a],
 - hladinové poměry na skluzu s pravostrannou bermou VD Morávka 03/2014 [06b],
 - úpravy předpolí bezpečnostního přelivu 09/2014 [06c];
- archivní projektová dokumentace 1961-1963 [103];
- hydrotechnické výpočty 04/2015 [00a] a 12/2017 [00c];
- stabilitní a statické posouzení navržených konstrukcí 04/2015 [00a] a 12/2017 [00c].

Geodetické zaměření [02]

Základní geodetická zaměření byla provedena v letech 2000, 2012, 2014 a 2016.

Zaměření [02a] z června 2000 provedené po dokončení rekonstrukce VD pokrývá prostor hráze a okolí se všemi funkčními objekty a dále vnitřní prostory hráze, tzn. injekční štolu a štoly původních a nových spodních výpustí. Toto zaměření bylo použito pro vykreslení injekční štoly v LB závazání při návrhu doplnění vlnolamu v tomto prostoru a dále pro vykreslení injekční štoly v prostoru jejího směrového lomu u bezpečnostního přelivu při zpracování příčných řezů spadištěm a mostním profilem skluzu. Injekční chodba v tomto prostoru vede v souběhu s LB zdí spadiště a skluzu.

Zaměření [02b] z listopadu 2012 bylo zpracováno jako součást diagnostického průzkumu skluzu [03b], pokrývá velmi podrobně prostor bezpečnostního přelivu a skluzu včetně mostu na korunu hráze. Součástí zaměření bylo i vykreslení dilatačních spar a významných poruch betonových konstrukcí (trhliny, povrchová degradace atd.).

Zaměření [02c] bylo zpracováno v říjnu 2014 jako podklad studie proveditelnosti [00], podrobnost zaměření odpovídá podkladu [02b], zaměření pokrývá širší okolí bezpečnostního přelivu, korunu hráze a LB závazání.

K doplnění pro potřeby předkládané dokumentace bylo v květnu 2016 zpracováno zaměření [02d] prostoru zařízení staveniště a okolí skluzu bezpečnostního objektu a doměření dřevin v zájmovém území.

Pro zpracování výkresových příloh PD byla zaměření [02b], [02c] a [02d] sloučena a graficky sjednocena. Dále byl podklad doplněn o podzemní konstrukce a inženýrské sítě dle [02a], konstrukce v širším okolí stavby (mimo hranice zájmového území) [02a], označení stromů a zapojených porostů dřevin dle Inventarizace zeleně [12] a o nové kabelové trasy [111].

Diagnostické průzkumy [03]

Provedeny byly 4 diagnostické průzkumy, z toho diagnostický průzkum mostu na korunu hráze [03a] a tři průzkumy přelivu, spadiště a skluzu [03b], [03c] a [03d].

Diagnostický průzkum mostu [03a], prosinec 2012 - ověření současného stavu mostního objektu a vytvoření plnohodnotného podkladu pro PD jeho opravy.

Provedeny byly průzkumné práce vedoucí k těmto závěrům:

- mimořádná prohlídka mostní konstrukce vč. zjištění rozsahu jednotlivých poruch ve smyslu ČSN 73 6221 - na spodním líci nosné konstrukce jsou výrazné stopy po zatékání (výluh pojiva spárami mezi nosníky a trhlinami ve spodních deskách nosníků), lokálně je obnažena korodující konstrukční výztuž. Beton říms je hloubkově degradovaný. Dle poruch nosné konstrukce je hydroizolační souvrství zcela nefunkční;
- stanovení obsahu chloridů v betonu - prokázána nadlimitní kontaminace chloridovými ionty, a to i do větších hloubek konstrukcí, což může negativně působit na betonářskou i předpínací výztuž;
- stanovení hloubky neutralizace (karbonatace) betonu - nejedná se o hloubkovou karbonataci betonu nosníků, nehrozí tedy riziko depasivace výztuže a její koroze z tohoto titulu;
- ověření stavu předpínací výztuže nosné konstrukce - stav je překvapivě velmi dobrý, jisté poruchy lze očekávat v kotevních a podkotevních oblastech;
- ověření stavu nosné konstrukce v dutinách nosníků - stav lze označit jako špatný - do nosníků výrazně zatéká, v dutinách je množství zbytků stavebního materiálu a korodující výztuže, zejm. u stěn je patrná začínající degradace betonu, popř. koroze obnažené betonářské výztuže.

B. Souhrnná technická zpráva

- Bezodkladně průzkum doporučil omezení zatížitelnosti na mostě: $V_n = 19$ t, $V_r = 48$ t.
- Oprava mostu by měla dle závěrů DP zahrnovat následující opatření:
 - sanace pohledových ploch nosné konstrukce;
 - odbourání závěrných zídek, obnažení čel nosníků, diagnostický průzkum podkotevnicích oblastí předpínací výztuže nosníků, sanace čel nosníků, dobetonování závěrných zídek;
 - výměna mostního svršku vč. hydroizolace, osazení nových mostních závěrů.

Umístění a délky dále uvedených vrtů jsou znázorněny ve výkresové části dokumentace.

Diagnostický průzkum [03b], prosinec 2012 - náplní tohoto DP bylo vyhodnocení současného stavu betonových konstrukcí z hlediska kvality betonu, míry porušení a existence lokálních poruch (trhliny, povrchová degradace atd.). Dále byl hodnocen stav kamenných obkladů - římsy zdí a přelivná hrana.

Průzkum člení spadiště a skluz dle dilatačních bloků dna - blok č. 1 v horním konci spadiště. Předkládaná dokumentace přebírá toto členění konstrukcí.

V závěrečné zprávě průzkumu je detailně popisován stav konstrukcí jednotlivých úseků, popis je doplněn fotodokumentací úseků a dále fotodokumentací typických poruch.

Bylo provedeno 15 jádrových vývrtů průměru 74,5, 94,5 a 114 mm. U vývrtů bylo provedeno standardní hodnocení betonů, zkouška pevnosti v tlaku, v prostém tahu, zjištění objemové hmotnosti, nasákavosti a odolnosti proti zmrazovacím cyklům.

V oblasti spadiště a skluzu byly provedeny vývrty V1 až V8, beton těchto vzorků byl hodnocen jako hustý, homogenní, s minimem dutin a s rovnoměrně rozloženým kamenivem v dostatečném množství (maximální velikost zrna do 32 mm). Na povrchu je beton s větším množstvím makropórů max. do 8 mm, které jsou často vyplněny výluhy CaO.

V žádném ze vzorků nebyla zastižena výztuž.

Pro vzorky ze dna skluzu byla určena orientační objemová hmotnost asi 2 260 kg/m³, pevnost v tlaku, 32,4 MPa, pevnost v prostém tahu 0,51 MPa. Orientační zatřídění betonu odpovídá C25/30, což překračuje požadavky původního projektu [103] - uvedeno B170, což dle převodní tabulky uvedené v ČSN ISO 13822 odpovídá třídě C10/13,5, dle ČSN 73 1201 odpovídá třídě B12,5. Zkoušky pevnosti v prostém tahu vyloučily možnost použít při návrhu opravy pro dno skluzu klasických tenkovrstvých sanačních metod.

Dále byla zjištěna nasákavost betonu dna max. 7,9 %, což překračuje limitní hranici 6,5 % pro betony odolné proti působení klimatických vlivů.

Mimo to byla určena i nasákavost horniny v úrovni základové spáry vývrtu V9 (cca v PF 17), a to v hodnotě 1,4 %. Tento výsledek dává předpoklad minimálního narušení horniny.

Dále byla provedena zkouška odolnosti vůči zmrazovacím cyklům. Součet odpadů po počtu 25, 50 a 75 cyklů byl pro dno skluzu 6, 37 a 307 g/m². Problematickým se jevil zejména vzorek V8 (dno skluzu cca v PF 13), u něžž byl pozorován strmý nárůst po 50 cyklech. Beton skluzu tedy při větším počtu zmrazovacích cyklů nemusí mít následně dostatečnou odolnost vůči mrazu.

Na základě interpretace geofyzikálních měření [04] odpovídají zjištěné anomálie vyplaveným zónám malého rozsahu. Vzhledem k tomu, že v realizovaných vývrtech nebyla zjištěna žádná větší kaverna, předpokládá se, že se jedná jen o lokální separace na kontaktu betonu a horninového podloží. V několika vývrtech DP [03c] byly následně kaverny zjištěny, viz Tab. 2.

V závěrečné zprávě průzkumu [03b] bylo konstatováno, že dílčí části skluzu jsou ve špatném technickém stavu. Mezi negativní zjištění ovlivňující životnost a bezproblémový provoz skluzu lze zařadit zejména:

- výskyt trhlin ve dně skluzu spojený s mírnými lokálními deformacemi;
- hloubková degradace betonu dna skluzu a základových ozubů (patek) stěn v okolí pracovních a dilatačních spar (resp. v okolí trhlin a opravených ploch) ve dně skluzu;
- výskyt trhlin s výluhy pojiva, lokálně i s bodovými průsaky ve stěnách skluzu;
- povrchová a lokálně i hloubková degradace betonu stěn skluzu;
- rozvrstvení a degradace kamenů zdiva přelivné hrany a zejména zdiva obou říms stěn.

Tab. 1 Přehled vrtných prací provedených v rámci DP [03b].

B. Souhrnná technická zpráva

Číslo vrtu	Místo odběru vzorku	Celková délka vrtu [m]	Délka k rubu bet. kce [m]	Vzorek pro laboratoř	Poznámka
V1	Dělicí stěna pod mostem	0,320		beton	
V2	Dělicí stěna pod mostem	0,265		beton	část hrany čela odlomeno
V3	Dno skluzu ve staničení -11 m	0,715	0,715	beton	
V4	Levá stěna skluzu před mostem	0,235		beton	v pórech patrné výluhy CaO, čelo vývrtu drsné s příčnou trhlinou v hl. 10 mm, v hl. 25 mm jinak zbarvený beton
V5	Levá stěna skluzu před mostem	0,280		beton	v hl. 80 mm jinak zbarvený beton
V6	Pravá stěna skluzu před mostem	0,310		beton	v hl. 50 mm jinak zbarvený beton
V7	Dno skluzu ve staničení -1,0 m	0,700	0,700	beton	v pórech do hl. cca 45 mm patrné výluhy CaO + jinak zbarvený beton
V8	Dno skluzu pod mostem	0,230		beton	v pórech patrné výluhy CaO, čelo vývrtu drsné - odhalené hrubé kamenivo
V9	Dno skluzu ve staničení 43 m	0,685	0,590	beton, kámen	od hl. 590 mm jemnozrnný hutný kámen s podélnou trhlinou v hl. 590-615 mm
V10	Dno skluzu ve staničení 87 m	0,450	0,450	beton	čelo vývrtu drsné - odhalené hrubé kamenivo do hl. cca 10 mm, v hl. 140 mm jinak zbarvený beton
V11	Levá stěna skluzu ve staničení 87 m	0,280		beton	
V12	Dno skluzu ve staničení 139 m	0,600	0,600	beton	v pórech patrné výluhy CaO do hl. cca 135 mm, zastižena příčná trhlina v hl. 10 mm
V13	Pravá stěna skluzu ve staničení 139 m	0,240		beton	v pórech patrné výluhy CaO do hl. cca 75 mm, v hl. 75 mm jinak zbarvený beton, zastižena příčná trhlina v hl. 25 mm
V14	Římsový kámen	0,255		kámen	
V15	Kámen přelivné hrany	0,310		kámen	

Na základě výsledků z diagnostického průzkumu jeho řešitelé navrhli soubor oprav:

Stěny skluzu a spadiště:

- očištění od mechů a ostatní vegetace nízkotlakou vodou cca 300 barr – 100%;
- snesení zdiva přelivné hrany a říms obou stěn včetně podkladních vrstev – 100%;
- provedení výkopů za rubem stěn do hl. cca 500 mm a očištění VVP cca 1000 barr – 100%;
- osazení podélné drenáže za PB stěnou, izolace rubu stěn na obnažených plochách včetně případné lokální sanace, zásyp, zatravnění – 100%;
- místa hloubkově degradovaná (nad vývarem) – náhrada obou stěn skluzu v dl. cca 25 m;
- ostatní plochy stěn s hloubkově degradovaným betonem – odfrézování do hl. 150 mm, dočištění, kotevní výztužné sítě, dobetonování – odhadem max. 5 % plochy;
- trhliny a otevřené horizontální spáry v místech přerušené betonáže s výluhy - odfrézování do hl. 200 mm v šířce 400 mm, dočištění, kotevní výztužné sítě, dobetonování – odhadem max. 150 mm;

B. Souhrnná technická zpráva

- horní líc základových ústupků stěn v úrovni dna skluzu (š. 0,5 m) – odfrézování do hl. 200 mm, dočištění, kotevní výztužné sítě, dobetonování – 100 % plochy (možnost osazení elastomerového těsnění podélné pracovní spáry mezi ústupkem stěny a deskou dna skluzu);
- těsnicí injektáž bodových průsaků – cca 10 průsaků;
- mechanické odstranění separované omítky na začátku skluzu (úseky 1 až 3), obnovení omítky shodného složení v oblastech odstranění (v žádném případě nesmí dojít k omezení difuzních schopností takové omítky) – 100% v úseku 1 až 3;
- vyzdění nových říms a přelivné hrany z kamene vysoké životnosti;
- náhrada zábradlí v dotčeném úseku podél schodiště;
- hydrofobizace – 100 % plochy.

Dno skluzu a spadiště:

- náhrada dělicí stěny pod mostním objektem;
- deska dna skluzu (úsek 1 až 3 a 7 až 11) – odfrézování do hl. 200 mm, dočištění, kotevní výztužné sítě, dobetonování – 100 % plochy (možnost osazení elastomerového těsnění podélných a příčných pracovních spar mezi ústupkem stěny a deskou dna skluzu, resp. mezi úseky desky dna skluzu);
- deska dna skluzu (úsek 12 až 18) – náhrada desek dna skluzu;
- deska dna skluzu (úsek 4 až 6) – náhrada desek dna skluzu s podmínkou, že o jejich odbourání bude definitivně rozhodnuto na základě stavu zjištěného u úseků 12 až 18;
- niveleta dna skluzu zůstane zachována, zvažováno zvětšení dostředného sklonu na cca 5 %.

Doplňující diagnostický průzkum [03c], listopad 2014 - náplní bylo:

- ověření geometrie neviditelných částí betonových konstrukcí a ověření kvality skalního podloží pro stabilitní posouzení;
- ověření kvality betonu LB zdi skluzu v úseku zvažovaného navýšení zdi;
- ověření hloubky založení vlnolamu na koruně hráze.

Podle zadávací dokumentace DP bylo provedeno celkem 29 jádrových vrtů DN 94 (odebírané vzorky), nebo DN 45 (vrty pro ověření geometrie betonových konstrukcí), z toho 1 na vlnolamu a ostatní ve spadišti a skluzu. Dále byly odebrány 3 vzorky betonu (2 v levé stěně skluzu a jeden z vlnolamu) a 6 vzorků kamene (z toho jeden z vlnolamu, ostatní ze skalního podloží).

Tab. 2 Přehled vrtných prací provedených v rámci DP [03c]. Značení vrtů odpovídá číslům PF.

Číslo vrtu	Odklon od svislé [°]	Celková délka vrtu [m]	Délka k rubu bet. kce [m]	Vzorek pro laboratoř	Poznámka
7.1	90	2,91	2,75		0,23-0,46 m kaverna
7.2	30	2,33	2,13		
7.3	0	0,96	0,62	7.3 kámen	
7.4	30	1,35	1,03		0-0,12 m rozpad
7.5	90	2,92	2,92		
7.6	90	1,85			
10.1	0	4,80	4,67		0,26-0,38 m rozpad
10.2	90	3,45	3,45		
10.3	30	3,35	3,24		
10.4	0	1,71	1,60		
10.5	30	1,63	1,55	10.5 kámen	
10.6	60	2,22	2,05	10.6 kámen	
10.7	90	3,13	3,13		
10.8	90	1,96	1,96		
11.1	30	1,98	1,52	11.1 kámen	
11.2	90	3,26	3,03		
11.3	90	1,77	1,77		
13.1	90	1,79	1,79		
13.2	90	3,34	3,34		

B. Souhrnná technická zpráva

Číslo vrtu	Odklon od svislé [°]	Celková délka vrtu [m]	Délka k rubu bet. kce [m]	Vzorek pro laboratoř	Poznámka
13.3	30	1,77	1,77		
13.4	0	1,56	1,42	13.4 kámen	vrt kolmo ke dnu skluzu
16.1	0	0,76	0,76		vrt proveden kolmo ke dnu skluzu
17.1	90	0,90	0,90	17.1 beton	
17.2	90	1,12	1,12		
17.3	30	1,79	1,79		
18.1	0	0,82	0,82		0,16-0,64 m rozpad, vrt proveden kolmo ke dnu skluzu, pod betonem kaverna
20.1	90	0,85	0,85	20.1 beton	
20.2	30	2,23	2,23		pod betonem kaverna, 0,52-0,63 m rozpad
Vln 1	90	1,9	1,7	Vln 1 a 11 kámen, Vln 10 beton	

V žádném ze vzorků nebyla zastižena výztuž.

V závěrech laboratorních zkoušek odebraných vzorků betonu je uvedeno:

Z hlediska zjištěné krychelné pevnosti lze beton zkoumaných prvků hodnotit jako výrazně proměnlivý. Rozpětí pevností od 30,1 MPa do 50,7 MPa je značné. Podobné výsledky byly již zjištěny i při základním průzkumu [03b] v roce 2012. Celkově lze zařadit beton zkoumaných částí stěn do třídy C25/30 a beton vlnolamu do třídy C30/37. To zjevně překračuje požadavky původního projektu, kde byla uvedena značka B170. Zjištěná maximální nasákavost mezi 3,5 a 5,8 % nepřekračuje limitní hranici 6,5 %, kdy uvažujeme o betonech odolných běžné atmosférické vlhkosti.

V závěrech laboratorních zkoušek odebraných vzorků kamene je uvedeno:

Pevnost v tlaku odebraných vzorků kamene je velmi vysoká (35,2 MPa vlnolam, 91 až 116 MPa skalní podloží). Jediným problémem, který je nutno pro rozhodnutí o rozsahu opravy zvážit, je rozvrstvení a degradace kamene římsy vlnolamu. Stupni narušení odpovídá i zjištěná vysoká nasákavost (7,4 % vlnolam, 1,3 až 2,4 % skalní podloží) nad běžně uvažovanou hranicí 6,5 %, kdy je materiál považován za odolný vůči atmosférickým vlivům.

Doplňkový diagnostický průzkum z května 2016 [03d] byl proveden za účelem:

- doplnění informací z předchozích průzkumů,
- ověření geometrie neviditelných částí betonových konstrukcí v horním konci spadiště,
- zajištění podkladu pro rozhodnutí o opravě / kompletní výměně desek dna skluzu č. D5 - D8,
- doplnění informací o kvalitě betonu LB zdi skluzu v navyšovaném úseku.

Přehled výsledků průzkumu je uveden v Tab. 3.

Tab. 3 Přehled vrtných prací provedených v rámci DP [03d]. Značení vrtů odpovídá číslům PF.

Čís. vrtu	Odklon od svislé [°]	Celk. délka vrtu [m]	Délka vrtu v betonu [m]	Vzorek pro laboratoř	Poloha	DN [mm]	Poznámka
5.1	90	2,50	2,30	0,30 - - 0,70	LB zeď cca 1 m nade dnem	56	0,03 - 0,12 m rozpad (absence pojiva) 2,30 - 2,50 m hornina (pískovec), rozpad
5.2	30	1,85	1,55	-	základový ústupek (LB)	56	1,55 - 1,85 m hornina (pískovec), kompaktní, 1,68 m přerušená kolmou prasklinou
5.3	0	1,15	0,63	-	dno (osa)	56	0,00 - 0,30 m okrová barva betonu (nižší obsah

B. Souhrnná technická zpráva

Čís. vrtu	Odklon od svislé [°]	Celk. délka vrtu [m]	Délka vrtu v betonu [m]	Vzorek pro laboratoř	Poloha	DN [mm]	Poznámka
							cementu), vyšší obsah makropórů od 0,30 m hlouběji beton tmavší šedé barvy 0,63 - 1,15 m hornina (pískovec), mnohočetný rozpad, podélné i příčné trhliny
5.4	30	1,45	1,20	-	základový ústupek (PB)	56	0,00 - 0,50 m okrová barva betonu (nižší obsah cementu) od 0,50 m hlouběji beton tmavší šedé barvy 1,2 - 1,45 m hornina (pískovec), kompaktní, 1,25 m patrné rozhraní vrstev sedimentu
5.5	90	4,30	3,75	0,00 - - 0,30	PB zeď cca 1 m nade dnem	56	0,00 - 0,30 m okrová barva betonu (nižší obsah cementu), do hloubky 0,50 m vyšší obsah makropórů rozpad jádra vývrtu v hl. 0,30 - 0,90 m způsoben zasekáváním vrtného nářadí, kvalita betonu obdobná jako v navazujícím úseku 3,75 - 4,00 m pravděpodobně méně kvalitní (výplňový) beton, minimum pojiva, vysoká mezerovitost 4,00 - 4,30 rozpad (absence pojiva)
17.5	Kolmo k rovině dna	1,20	1,00	0,00 - - 0,40	dno (osa)	112	od 0,30 m hlouběji beton tmavší šedé barvy 1,00 - 1,20 m hornina (pískovec), mnohočetný rozpad, podélné i příčné trhliny
17.4		1,25	1,25	-	dno (osa)	112	0,10 - 0,28 m postupné zhoršování kvality betonu, snižování obsahu pojiva 0,28 m příčná prasklina, zbytky pojiva je možné narušovat prstem vzorek horniny skalního podloží nebylo možné odebrat, pod základovou spárou zastížen štěrkovitý materiál s jílovitou výplní
18.2		1,35	1,22	-	dno (osa)	112	0,30 - 0,57 m beton tmavší šedé barvy 0,57 - 0,65 m snížená kvalita betonu, omezené množství hrubé frakce kameniva, pojivo je možné narušit a drolit kovovým předmětem 0,65 - 0,77 m částečný rozpad, kaverna, omezené množství hrubé frakce kameniva, pojivo je možné narušit a drolit kovovým předmětem od 1,22 m hlouběji hornina (pískovec) hutný, jemnozrný
19.1	90	1,00	0,85	-	LB zeď cca 1.7 m nade dnem	112	0,85 - 1,20 m pravděpodobně výplňový beton, oddělený od konstrukčního betonu
19.2	90	1,20	1,20	0,00 - - 0,35	LB zeď cca 0.5 m nade dnem	112	
19.3	30	1,70	1,00	-	dno (LB)	56	v hloubce 1,00 m dosaženo rubu betonové konstrukce, následně odvrtno 0,35 m zasypu (bez výnosu, rozplaveno) 1,35 - 1,70 m hornina (pískovec), rozpad na úlomky 5 - 10 cm

Oproti předchozím DP byla na všech testovaných vzorcích z [03d] zjištěna nižší pevnost (C20/25 až C25/30) a nižší mrazuvzdornost.

Stanovení mechanických vlastností betonů z vybraných konstrukcí [03e]

V květnu 2018 byly odebrány z prostoru bezpečnostního přelivu a spadiště vzorky betonu ve formě jádrových vývrtů pro provedení zkoušek pro stanovení pevnosti v tlaku, prostém tahu a statické

B. Souhrnná technická zpráva

moduly pružnosti.

Celkem bylo provedeno 10 jádrových vrtů průměru 100 mm. Všechny vrty byly vrtány horizontálně, kolmo k ose spadiště (u vrtů LB1A a PB2A v místech zaoblení půdorysný směr kolmo ke stěně) ve výšce 1,00 m nad stávajícím dnem. Z toho:

- 8 vrtů bylo délky 90 – 100 cm. Tyto vrty byly v průběhu vrtání zlomeny ve vzdálenosti cca 35 cm od líce a pro potřeby zkoušení byly předány části vrtů od 35 cm hlouběji. Jedná se o část spadiště, kde se budoucí svislá pracovní spára mezi starým a novým betonem bude nacházet cca 60 cm pod stávajícím povrchem (měřeno horizontálně).
- 2 vrty délky jsou cca 45 cm, reprezentující jednu lokalitu (vzdálené od sebe 40 cm). Jedná se o vzorky z posledního levého bloku označené LB5/1 a LB5/2. Jedná se o úsek skluzu, kde bude oprava provedena formou dobetonávky 30 cm, aby vzorky dobře reprezentovaly prostor budoucího rozhraní starého a nového betonu, byly provedeny dva kratší vrty. Zkušební tělesa byly připraveny z koncové strany vrtu.

U žádného ze vzorků nebyl zaznamenán zlom, rozpad, kaverna, či jiné narušení.

Z dodaných jádrových vývrtů byly připraveny vždy 3 zkušební tělesa pro stanovení pevnosti betonu v tlaku, prostém tahu a statického modulu pružnosti, tak, že vždy z první části vývrtu od vnějšího líce byly vzorky použity pro stanovení pevnosti v tlaku, střední část pro stanovení pevnosti v prostém tahu a poslední část pro statický modul pružnosti.

Tab. 4 Přehled označení jádrových vývrtů odebraných dne 16. 5. 2018

Označení vrtu	Odklon od svislé [°]	Celková délka vrtu [m]	Vzorek pro laboratoř	Poloha	Poznámka
LB1A	90	0,99	0,36 - 0,99	Blok LB1A	kolmo k rovině zdi
LB2	90	0,94	0,35 - 0,94	Blok LB2	
LB3	90	0,94	0,37 – 0,94	Blok LB3	
LB4	90	0,96	0,36 – 0,96	Blok LB4	
LB5/1	90	0,46	celý vrt	Blok LB5/1	vzorky pro LB5
LB5/2	90	0,47	celý vrt	Blok LB5/2	vzorky pro LB5
PB2A	90	1,01	0,33 – 1,01	Blok PB2A	kolmo k rovině zdi
PB3	90	0,94	0,35 – 0,94	Blok PB3	
PB4	90	0,96	0,37 – 0,96	Blok PB4	
PB5	90	0,92	0,36 – 0,92	Blok PB5	

Geofyzikální průzkum [04]

Průzkum [04a] byl proveden georadarem a gravimetrií jako součást diagnostického průzkumu [03b] v říjnu 2012. Zpracovatelé konstatují tyto závěry a poznatky:

- GF průzkum potvrzuje tloušťku desky skluzu okolo 0,5 m. Pod ní se projevuje mělké zvrstvení uloženin s lokálním anomálním průběhem odrazů.
- Relativní záporné anomálie při gravimetrických měřeních jsou obecně způsobeny sníženou hustotou horninového prostředí vůči okolí. Nevyplněné nebo částečně zaplněné dutiny tak představují velký hustotní kontrast. Ze zjištěných tíhových anomálií je vidět, že se jedná o anomálie menšího rozsahu v malých hloubkách (úzké anomálie). Často se jedná o jednobodové anomálie.
- Na změřených profilech nebyly zjištěny žádné rozsáhlé hlubší anomální zóny, které by odpovídaly kavernám většího rozsahu.
- Porovná-li se tloušťka betonu ve vývrtech s georadarovými záznamy, vyplývá z nich, že výrazná odrazná linie v georadarových řezech odpovídá rozhraní beton - podloží. Tam, kde je méně výrazná, předpokládá se poměrně těsný kontakt mezi betonem a podložím. Tam, kde je velmi výrazná se předpokládá separace kontaktu beton - podloží s možností přítomnosti vody.

Geofyzikální profil v ose skluzu ukazuje na kolísání tloušťky dna (na počátku 0,6 až 0,7 m ve spadišti, dále klesá). To odpovídá i archivním výkresovým přílohám (mocnost betonu ve spadišti a horní části skluzu 0,75 m a dále ve středové části pouze 0,45 m - díky oslabení žlábkem v ose skluzu). Zpracovatelé GF průzkumu se domnívají, že to také může být způsobeno větším sklonem skluzu

B. Souhrnná technická zpráva

a jinou technologií ukládání betonu než v horní části.

Inženýrskogeologický průzkum [05]

Jako podklad projektu rekonstrukce VD Morávka [93] byl v roce 1998 zpracován IGP [107]. V průběhu projektových prací byl uvedený průzkum dále doplňován. V rámci dokumentace skutečného provedení [94] byly zpracovány výsledky IG sledu prováděného během výstavby.

Jako podklad pro stabilitní posouzení provedené v rámci studie proveditelnosti [00] byl v roce 2014 zpracován IGP [05a]

Pro předkládanou dokumentaci byly využity výsledky IG sledu provedeného pro vstupní objekt a přístupovou štolu nových PB výpustí [94] a výsledky IGP [05a]. V roce 2016 byl pro potřeby DUR proveden doplňkový IGP [05b].

Polohy vrtů a sond jsou znázorněny v situačních výkresech, skladba geologických profilů je doložena v patřičných příčných profilech ve výkresové části DPS.

V následujících tabulkách je uvedena přehledná dokumentace průzkumných vrtů J1002 průzkumu [107], vrtů JV1 až JV3 průzkumu [05a] a kopaných sond K1 až K4 [05b].

Tab. 5 Geologický profil vrtu J1002.

Celková délka vrtu byla 25 m, pro přehlednost je dále uveden popis pouze prvních cca 10 m.

J1002	y = 454 697,45	x = 1 131 074,21	z = 516,56
metráž	popis		
0,0 - 0,2	konstrukce šterkové vozovky		
0,2 - 3,3	suť, tvořená úlomky šedého pískovce s výplní žlutohnědého hlinitého písku		
3,3 - 5,0	pískovec, šedý, středně zrnitý, celkově navětralý		
5,0 - 6,2	pískovec hrubě zrnitý až drobnozrný slepenec, šedohnědý, rozpukaný, celkově navětralý		
6,2 - 6,8	pískovec, světle šedý, jemně zrnitý		
6,8 - 7,0	pískovec, hnědošedý, hrubozrný, s voštinovitými dutinkami, celkově navětralý		
7,0 - 8,8	pískovec, šedý, středně až jemně zrnitý, kompaktní, místy s voštinovitými dutinkami		
8,8 - 9,35	pískovec, žlutošedý, středně až jemně zrnitý, celkově navětralý, s voštinovitými dutinkami		
9,35 - 9,5	slepenec, šedý, drobnozrný		
9,5 - 10,15	pískovec, hnědošedý až šedohnědý, jemně zrnitý, místy s dutinkami		

Ve skalních horninách bylo hloubeno 20 m vrtu, s výnosem jádra 75 - 100 % při délkách návrtu v rozmezí 0,1 - 1,0 m. Kvalita vrtání byla uspokojivá.

Tab. 6 Geologický profil vrtu JV1.

JV1	y = 454 732,23	x = 1 130 996,95	z = 518,40		
metráž	popis	třída	těžitelnost		
			73 6133	73 3050	73 6133
0,00 – 0,05	asfalt				
0,05 – 0,30	navážka – kamenitý podsyp		4		I
0,30 – 1,70	navážka – hnědá suť kamenitá, výplň písek střednězrný až hrubozrný, jílovitý, 30 – 40 %	G3	3-4		I
1,70 – 2,40	navážka – hnědá suť kamenitá, výplň jílu písčitého, tuhý a	G3, G5	3-4		I

B. Souhrnná technická zpráva

	písek jílovitý. Úlomky ostrohranný pískovec, odolný			
2,40 – 5,80	navážka – dtto, výplň měkká až měkce tuhá, nasycená vodou – suť málo ulehlá až kyprá s polohami jílu písčitého, měkce tuhého, s úločky pískovce	G5-GC	3	I
5,80 – 6,30	světle hnědá suť kamenitá – úlomky odolného pískovce s výplní pískem hrubozrnným až střednězrnným, málo ulehlým	G3	4	I
6,30 – 6,80	tmavě hnědá suť kamenitá, silně jílovitá až jílu měkký, písčité	G5	3-4	I
6,80 – 8,10	hnědý štěrk – opracované valouny pískovce frakce štěrk až balvan, výplň písek hrubozrnný, se zavlhými polohami	S5-SC	3	I
8,10 – 8,30	zvětralý pískovec – ostrohranné úlomky s výplní mezer pískem	R5	5-6	II
8,30 – 9,00	šedohnědý pískovec navětralý, odolný, výnos 90%	R2	6	II – III
	Bez vody			

Tab. 7 Geologický profil vrtu JV2.

JV2	y = 454 719,72	x = 1 131 004,30	z = 517,85		
metráž	popis		třída	těžitelnost	
			73 6133	73 3050	73 6133
0,00 – 0,10	drn				
0,10 – 1,20	navážka – tmavě hnědý štěrk střednězrnný až hrubozrnný, písčité	G3	3	I	
1,20 – 2,20	navážka – hnědá hlína písčité, pevná, s hojnými úločky pískovce frakce štěrk až kámen, až suťová zemina, příměs dřev	S5-SC	3	I	
2,20 – 2,40	navážka – černý písek s úločky kamene, ulehlý	S3	3	I	
2,40 – 3,00	navážka – hnědá suť – ostrohranné úlomky pískovce frakce kámen, výplň hnědá hlína tuhá, písčité	G5, G3	3-4	I	
3,00 – 3,30	navážka – šedé úlomky betonu s výplní pískem hrubozrnným, hlinitým	G3	4	I	
3,30 – 3,90	navážka – modrošedé úlomky břidlice – destičkovité úlomky rukou neporušitelné, výplň písek hrubozrnný	G1-GW	4	I	
3,90 – 5,00	pískovec hrubozrnný, navětralý, odolný, jádro o délce 6 – 15 cm, výnos – 90 %	R3	5-6	II	
	Bez vody				

Tab. 8 Geologický profil vrtu JV3.

JV3	y = 454 700,59	x = 1 131 018,63	z = 518,05		
metráž	popis		třída	těžitelnost	
			73 6133	73 3050	73 6133
0,00 – 0,10	drn				
0,10 – 0,60	světle hnědá hlína písčité s úločky, slabě jílovitá, tuhá,	F4	3	I	

B. Souhrnná technická zpráva

	svahová - navážka			
0,60 – 1,40	beton slabě navětralý, odolný		5	II
1,40 – 3,00	šedohnědý pískovec drobový, navětralý, odolný, málo rozpukaný. Pukliny svislé, vyhojené jílem, výnos 80-90%	R3	5-6	II
	Bez vody			

Výsledky IGP [05a] lze shrnout takto:

Kvarterní zeminy – nesoudržné navážky charakteru středně ulehlých a kyprých sutí, třídy G5, S5, E_{def} 10 – 50 MPa, φ 29 – 40°, c' 2 – 5 kPa, γ 18,5 – 19,5 kN/m³. Mocnost 3,9 – 5,8 m (JV1, JV2), báze navážky 514,0 až 512,6 m n. m. V místě JV3 ověřena vrstva betonu mocnosti 0,8 m, báze betonu 516,7 m n. m.

Původní sedimenty – svahové sutě, štěrky – ověřeny pouze v JV1 5,8 m pod korunou hráze, E_{def} 10 – 30 MPa, φ 29 – 31°, c' 4-6 kPa, γ 18,5 – 19,0 kN/m³.

Báze je tvořena středně až jemnozrnnými pískovci, navětralá vrstva byla zastižena pouze vrtem JV1 v mocnosti 0,30 m. Ve vrtu JV3 byla zjištěna vertikální trhlinka vyplněná jílem. Výsledky laboratorních rozborů odebraných vzorků horniny dokládá Tab. 9.

Tab. 9 Geotechnické hodnoty odebraných vzorků horniny.

Vrt	Hloubka odběru [m] pod terénem	ρ_s [kg/m ³]	ρ_n [kg/m ³]	n_s [%]	σ_c [MPa]	zatřídění ČSN 73 6133
JV1	8,3 – 9,0	2454 - 2515	2505 - 2555	1,6 – 2,1	62,9 – 83,3	R2
JV2	4,0 – 5,0	2433 - 2471	2482 - 2526	2,0 – 2,2	39,2 – 56,0	R2 – R3
JV3	1,8 – 2,2	2350 - 2399	2445 - 2460	2,5 – 4,0	26,6 – 38,8	R3

ρ_s - objemová hmotnost vysušené horniny

ρ_n - objemová hmotnost nasycené horniny

n_s - nasákavost

σ_c - pevnost v prostém tlaku

Podzemní voda – nebyla 10. 11. 2014 zastižena.

Vyhodnocení výsledků IGP [05a]:

Stávající i nové betonové konstrukce budou zakládány do odolných, avšak navětralých hornin třídy R2 a R3 (pískovce s výskytem břidličnatých poloh, nebo jílovitých vložek).

S ohledem na množství trhlin a diskontinuit zastižených průzkumnými vrty lze při vysokých úrovních hladiny v nádrži (cca na úrovni koruny přelivu) předpokládat relativně malou, nebo nulovou redukci piezometrických výšek, respektive vztlaků působících na konstrukci přelivu a spadiště na návodní straně injekční clony.

Průzkumem provedeným v roce 2016 [05b] bylo zjištěno následující:

Sondou K1 byla ověřena existence betonové těsnicí membrány za PB zdi spadiště, cca v prodloužení injekční štoly, v hloubce cca 0,54 m pod terénem, tzn. cca na úrovni 516,40 m n. m.

Sondy K2 až K4 byly hloubeny ve zpětném zásypu stávající ŽB konstrukce PB zdi skluzu, který má charakter štěrkovité až balvanité sutě s proměnlivým obsahem jemnozrnné písčité, zahliněné výplně, lze je považovat za již zkonsolidované - středně ulehlé. Podzemní voda nebyla zastižena. Horniny předkvartérního podloží ani předpokládaný stávající drén nebyly zastiženy, nachází se tedy v hloubce větší než 2 m pod terénem. Byl ověřen tvar a technický stav rubové strany konstrukce PB zdi skluzu. V hloubce 0,43 až 0,70 m bylo zdokumentováno rozšíření zdi o 0,18 až 0,25 m, rubová stěna je hladká, bez výrazných nerovností, beton je makroskopicky odolný, kompaktní.

B. Souhrnná technická zpráva

Otevřený výkop za rubem PB zdi skluzu lze realizovat ve sklonu 1:1 na výšku 3 m. Případné opady úlomkovité frakce ze stěny lze ošetřit kari sítí přikotvenou hřeby.

Zemní práce v souvrství navážky (zpětného zásyvu) náleží třídě těžitelnosti I. dle ČSN 73 6133. Stávající betonové konstrukce lze zatřídit do 5. / II. třídy. Horniny předkvartérního podloží - pískovce jsou jen velmi slabě navětralé až skoro zdravé, při těžbě odolné, náleží tak do 6. / II. až III. třídy těžitelnosti.

Poloha kopaných sond je doložena v situaci C.3 a v podélných řezech spadištěm a skluzem.

Výpočet stability svahů hráze [09]

Posouzení stability tělesa hráze [09] bylo VD - TBD, a. s. zpracováno v 12/2013 jako jeden z podkladů potřebných pro finalizaci posudku bezpečnosti za povodní [01]. Dále citujeme závěry posouzení [09]:

Smyslem posudku bylo přešetření stability svahů hráze z důvodu ověření bezpečnosti vodního díla za povodní. Bylo předpokládáno, že při průchodu extrémních povodní může dojít k naplnění nádrže VD Morávka až do úrovně koruny vlnolamu. Na základě předpokladů při řešení transformace extrémních povodňových vln, dosavadních zkušeností z výkonu TBD a vyhodnocení předchozích povodňových epizod byly navrženy různé zatěžovací stavy, při nichž byla přešetřována stabilita vzdušního líce.

Bylo prokázáno, že při předpokladu rovinného řešení dochází podložím hráze (resp. přes injekční clonu) k minimálním průsakům. Poloha hladiny podzemní vody v podloží a násypu hráze byla tedy modelována na základě vyhodnocení skutečných hydrologických stavů během povodní ze září 1996, července 1997 a z května 2010.

Nejnižších stupňů stability vzdušního svahu bylo dosaženo pro relativně mělké smykové plochy v oblasti mezi horní a dolní lavičkou s hodnotou neklesající pod 1,42. Pro hlubší a rozsáhlejší smykové plochy, zasahující větší část vzdušního líce, se nejnižší stupně stability svahu pohybovaly nad 1,62. Relevantní smykové plochy procházející skalním podložím nebyly zjištěny.

Bylo prokázáno, že pro všechny řešené zatěžovací stavy byly stupně stability návodního i vzdušního svahu hráze v souladu s požadavky ČSN 75 2310 a TNV 75 2935.

Bylo rovněž potvrzeno, že pro konfiguraci těsnících prvků na VD Morávka nemá poloha hladiny v nádrži, až do úrovně koruny vlnolamu, podstatný vliv na stabilitu vzdušního svahu. Nasycení násypu hráze při případném přelévání koruny hráze by ale mohlo vést k významnému snížení stability vzdušního svahu. Při riziku výskytu extrémních povodní je tedy třeba do případných nouzových opatření zahrnout zamezení přelévání koruny hráze, resp. koruny vlnolamu.

Biologický průzkum [11]

Biologický průzkum byl zpracován na základě místního šetření provedeného na začátku června 2016.

Zvláště chráněná území: Posuzovaný záměr je situován do velkoplošného CHKO a EVL Beskydy.

ÚSES: Hráz VD Morávka je z biologického hlediska migrační bariérou v obousměrné migraci vodních živočichů. Tato situace trvá více než 50 let a měla zásadní význam na vývoj ichtyocenóz na opačných stranách hráze. Pro terestrické zástupce fauny navazujícího prostředí je tento antropogenní útvar součástí jejich biotopu, na který jsou s vysokou pravděpodobností plně adaptovaní.

Zoologická část: Během průzkumu byl zjištěn pouze opakovaný výskyt jedinců ještěrky živorodé (ve skluzu). V levobřežním zavázání hráze lze předpokládat překonávání migrační překážky vydrou říční, jde však o nepravidelné a pravděpodobně velmi řídké aktivity. Jiné druhy živočichů nebyly zjištěny.

Botanická část: Popsané porosty lze zhodnotit jako druhově různě pestré typy dřevinné a bylinné vegetace v různém sukcesním stadiu bez výskytu vzácných druhů.

Závěry průzkumu: Stavební činnost bude probíhat v antropogenně ovlivněném a biologicky i ekologicky silně degradovaném prostředí hydrotechnické stavby a jejího bezprostředního okolí (jen okrajově zasáhnou do rostlého terénu). Dotčené lokality nejsou biotopem trvalého ani pravidelného výskytu zvláště chráněných druhů fauny ani vegetace. Z biologického i ekologického hlediska jde proto o záměr, který není v konfliktu se zájmy ochrany přírody a krajiny.

Přímý vliv stavby bude spočívat pouze v narušení vegetačního krytu a v sukcesním zvratu ve vývoji aktuálně se vyskytujících společenstev rostlin. Není reálný předpoklad, že by práce mohly mít přímý významný vliv na faunu dotčené biocenózy. Nejsou předpokládány ani nepřímé významné vlivy na živé organismy.

B. Souhrnná technická zpráva

Z uvedených důvodů není předepsáno termínové omezení předpokládaných stavebních činností ani další opatření k minimalizaci dopadu stavby na živou složku dotčeného prostředí.

Inventarizace zeleně [12]

V květnu 2016 byla zpracována inventarizace zeleně na podkladu geodetického zaměření zájmového území vč. vyznačení umístění jednotlivých dřevin [02d].

Byly popsány všechny dřeviny, které projektant spolu s geodetem fyzicky v terénu označil. Neoznačené keře nebo skupiny dřevin s obvodem kmene menším než 80 cm byly vnímány jako keře resp. zapojené porosty dřevin (ZPD).

Zapojeným porostem dřevin (ZPD) se dle § 1 písm. a) dle Vyhlášky č. 189/2013 Sb., o ochraně dřevin a povolování jejich kácení, rozumí soubor dřevin, v němž se nadzemní části jednoho patra vzájemně dotýkají, prorůstají nebo překrývají, s výjimkou dřevin tvořících stromořadí, pokud obvod kmene jednotlivých dřevin měřený ve výšce 130 cm nad zemí nepřesahuje 80 cm. U zapojených porostů dřevin se namísto počtu kácených dřevin uvádí výměra kácené plochy s uvedením druhového zastoupení dřevin. Jestliže některá z dřevin v souboru přesahuje uvedené rozměry, posuzuje se vždy jako samostatná dřevina.

Samostatně rostoucí dřeviny bez keřového podrostu, které nejsou ZPD a mají průměr kmene ve výšce 1,30 m mezi 10-20 cm, jsou označeny jako skupina dřevin.

Na žádost objednatele byla inventarizace zeleně zpracována i na pozemku p. č. 3287/8, který je v katastru nemovitostí vedený jako lesní pozemek.

Zájmové území bylo rozděleno do třech částí, počet stromů a celkové výměry zapojených porostů jsou následující:

- část 1: 16 stromů, cca 370 m² zapojených porostů;
- část 2: 31 stromů, cca 124 m² zapojených porostů, 2 skupiny dřevin (26 ks);
- část 3: 57 stromů, cca 1 487 m² zapojených porostů, 10 skupin dřevin (317 ks);
- část 4: cca 60 m² zapojených porostů.

Soupis dřevin určených ke kácení je uveden v SO 05.

Pedologický průzkum [14] a podklady ke vztahu stavby k ZPF [15a], [15b]

Z důvodu dočasného záboru pozemků ZPF (KN 1319/1, 1319/2 a 1321) pro plánované zařízení staveniště byl pro uvedené území v červnu 2016 zpracován pedologický průzkum [14].

Území spadá do III. zóny CHKO Beskydy, ochranného pásma vodního zdroje I. stupně a chráněného ložiskového území. Z pohledu ochrany půdy do V. třídy.

Byly provedeny dvě kopané sondy, které bylo možno hloubit pouze do 25 - 30 cm. Nachází se zde vrstvy netříděného jemného a hrubého kameniva s drobnou jílovitou vrstvou zeminy, promíchanou s kamenivem různých frakcí. Svrchní kulturní vrstva ornice ani podorniční vrstvy se tu nenacházejí. Vzhledem k historickému vývoji lokality (v období 1997 - 2000 využíváno jako mezideponie pro uložení kameniva) lze konstatovat, že půdní profil dotčených zemědělských pozemků byl znehodnocen a proto je skrývka ornice vyloučena.

Plán rekultivace půdy dočasně odňaté ze ZPF [15a] navrhuje postup, který byl převzat do TZ SO 05 Terénní a vegetační úpravy.

Podklad Vyhodnocení důsledků na ZPF [15b] pak konstatuje, že při dodržení Plánu rekultivace dojde ke zlepšení fyzikálních a chemických vlastností půdy, zvýší se podíl humusu alepší se biologická činnost v zemině.

Hydrologické údaje

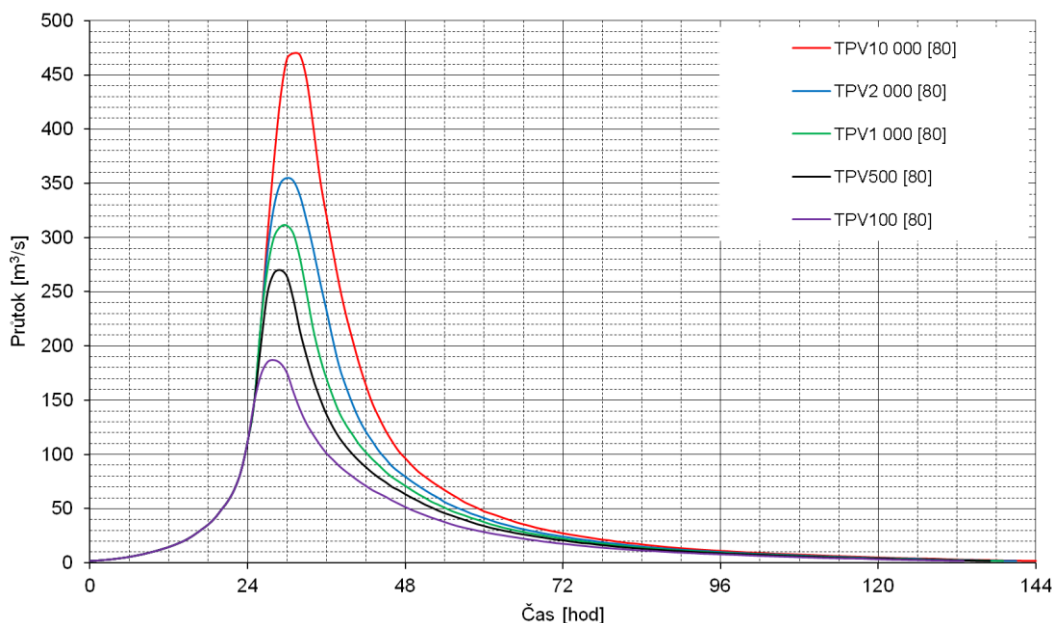
Vodní tok	Morávka
Číslo hydrologického pořadí	2-03-01-042
Profil	LMG stanice pod VD Morávka
Plocha povodí A	64,23 km ²
Třída spolehlivosti hydrologických údajů	II.

Tab. 10 Kulminační průtoky a objemy teoretických povodňových vln pro VD Morávka.

Podklad	[84]						[80]				
N [rok]	1	2	5	10	20	50	100	500	1000	2000	10 000
Q _N [m ³ /s]	21,8	39,4	67	90,7	117	155	187	270	311	355	470
W _{PV} [mil. m ³]	-	-	-	-	-	-	16,0	20,1	22,9	26,2	32,3

Tab. 11 Kulminační průtoky a objemy historických povodňových vln pro VD Morávka.

[82] – PV 1997	Q ₁₉₉₇ [m ³ /s]	130
	W ₁₉₉₇ [mil. m ³]	25,8
[83] – PV 2010	Q ₂₀₁₀ [m ³ /s]	120
	W ₂₀₁₀ [mil. m ³]	21,7



Obr. 1. Hydrogramy teoretických povodňových vln.

Hydraulické modelové výzkumy [06]

V rámci přípravných prací byly Laboratoří vodohospodářského výzkumu fakulty stavební VUT v Brně realizovány fyzikální modely bezpečnostního objektu (BO) - v 02/2014 [06a], doplněný matematickým modelem proudění ve skluzu [06b] a následně v 09/2014 [06c].

Smyslem uvedených výzkumů bylo:

- upřesnění měrné křivky BO v současném stavu;
- ověření možných úprav BO směřujících k navýšení kapacity, respektive ke snížení KMH;
- upřesnění, optimalizace, nebo návrh dalších úprav BO.

V obou fyzikálních výzkumech byl modelován vlastní přeliv (včetně předpolí), spadiště a skluz do staničení 0,070 (km 0,000 byl uvažován v průsečíku osy hráze a osy skluzu analogicky s předkládanou dokumentací).

První fyzikální model [06a] vyhodnotil současný stav a dále prověřoval tři základní varianty úprav přelivné hrany a předpolí BO, jednalo se o:

- Var. 0 - stanovení měrné křivky BO v současném stavu.
- Var. 1 - úprava vyvýšené části LB zdi spadiště (stávající úroveň 517,35 m n. m.). Bylo navrženo odstranění kamenné římsy na koruně zdi a odstranění trojúhelníkové části zdi tak, aby koruna zdi navazovala na korunu přelivu a ve sklonu 1:2,5 pokračovala směrem k návodnímu svahu hráze.
- Var. 2.1 - pro navýšení průtoku přepadajícího do spadiště přes jeho PB zeď bylo navrženo snížení PB zdi spadiště na úroveň 516,10 m n. m. (omezení nátoky do PB závazání během PV ≤ PV₁₀₀),

B. Souhrnná technická zpráva

úprava prostoru za PB zdi a snížení usměrňovací zdi v předpolí BO na kótu cca 515,10 m n. m., a vytvoření nátoky hydraulicky vhodného tvaru.

- Var. 3.1 - byla odvozena z Var. 2.1, PB zeď spadiště byla však snížena až na kótu 515,10 m n. m. Dále bylo navrženo vybudování přelivu s přelivnou hranou na kótě 516,10 m n. m. (omezení nátoky do PB závazání během $PV \leq PV_{100}$). Půdorysné situování uvedeného přelivu bylo navrženo v prodloužení přelivné hrany stávajícího přelivu.

Dále byly prověřovány různé modifikace a kombinace uvedených variant, ze kterých je vhodné zdůraznit řešení problematiky eliminace příčných vln ve skluzu:

- Var. 0_a - sjednocení příčného sklonu terénu (1:2,5) a realizace opevnění za stávající PB zdi poproudě pod km 0,050 a v úseku nad km 0,050 navýšení PB zdi.
- Var. 0_b - sjednocení příčného sklonu terénu (1:2,5) a realizace opevnění za stávající PB zdi v celé délce skluzu.

Zhotovitel fyzikálního modelu doporučil jako nejvhodnější úpravu PB zdi skluzu var. 0_b.

S ohledem na délku modelovaného úseku skluzu (70 m) a plnou délku skluzu (155 m) byl v rámci podkladu [06b] zpracován matematický 1D model skluzu.

Pro charakteristiky BO podle výsledků jednotlivých variant fyzikálního modelu byl proveden přepočít transformace kontrolní povodňové vlny (KPV). Žádná z řešených variant nezajistila dostatečné snížení kontrolní maximální hladiny (KMH). Následně byl v rámci podkladu [08] proveden rozbor dostupných archivních podkladů s cílem předběžného vyhodnocení možnosti zahloubení dna spadiště. Výsledkem bylo předběžné potvrzení možnosti zahloubení dna spadiště o cca 0,70 m.

Následně byl proveden druhý fyzikální model [06c] pro:

- Var. 4.1 - předpokládající paušální zahloubení dna spadiště v celé délce o 0,70 m, zachování stávajícího podélného sklonu a navázání na stávající dno cca ve staničení 0,017 5.
- Var. 4.2 - předpokládající zachování nivelety dna spadiště v úseku s podélným sklonem 7,7 %, následně zvýšení podélného sklonu na 9,0 % tak, aby v km 0,000 bylo dosaženo zahloubení o 0,70 m oproti současnému stavu. Podélný sklon 9,0 % pokračuje směrem po toku, ve staničení 21,5 je upravená niveleta navázána na stávající dno.

Varianty 4.1 a 4.2 byly modelovány v kombinaci s výše popsanou var. 3.1, při zachování pilíře na LB zdi spadiště (var. 1).

Vyhodnocení výsledků fyzikálních modelů:

Z posuzovaných variant úpravy předpolí byla jako nejvhodnější doporučena var. 3.1 v kombinaci s úpravou dna spadiště a horní části skluzu ve var. 4.1.

Stávající vyvýšená část LB zdi spadiště (dle terminologie fyzikálních modelů [06] - dělicí pilíř) bude zachována.

Usměrnovací pilíř v ose spadiště / skluzu bude navržen cca v parametrech odpovídajících současnému stavu.

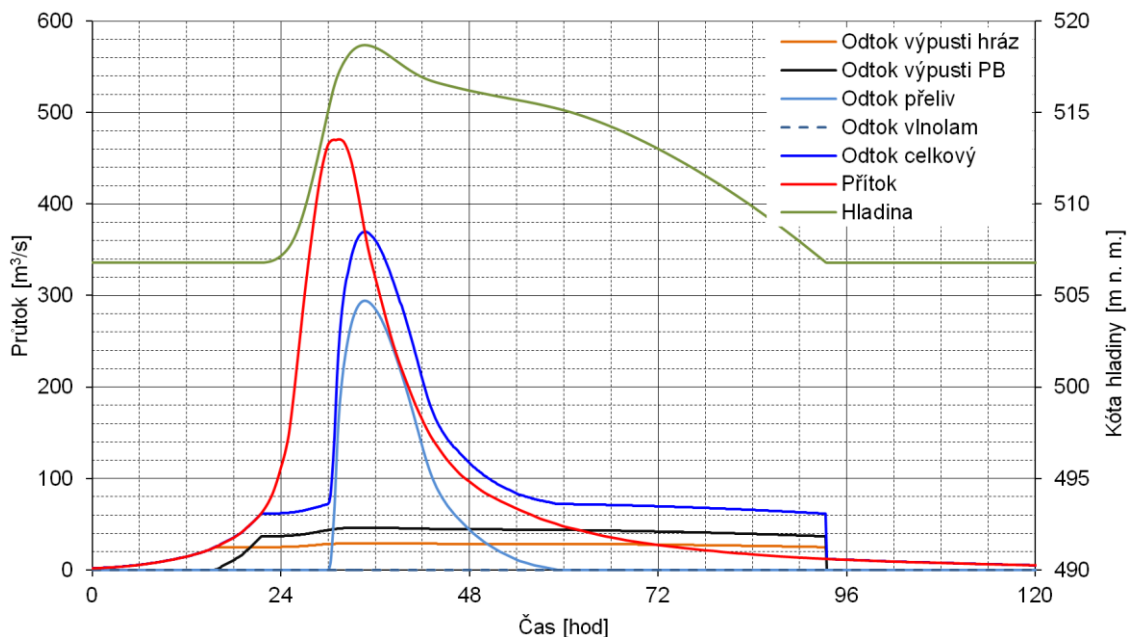
Nová opěrná zeď omezující snížený nátok za PB zdi spadiště bude půdorysně upravena do hydraulicky vhodného tvaru dle doporučení [06c]. Terén v tomto prostoru bude opevněn tak, aby odolával rychlostem do cca 7,5 m/s.

LB zeď skluzu bude zvýšena o 0,60 m nad provzdušněnou hladinu stanovenou dle výsledků fyzikálního modelu a 1D výpočtu. Pozn.: na projednání konceptu studie [00] bylo dohodnuto, že koruna zdi bude převýšena o 0,30 m nad uvedenou hladinu.

Terén za PB zdi skluzu bude vspádován ve sklonu 1:2,5 v celé délce skluzu.

V grafu na Obr. 2 je uvedena transformace $KPV_{10.000}$ prostřednictvím výsledné varianty úpravy bezpečnostního objektu (přelivu, spadiště a skluzu).

B. Souhrnná technická zpráva

Obr. 2. Transformace KPV_{10 000}, pro výslednou variantu úpravy bezpečnostního objektu.**Archivní projektová dokumentace [103]**

V archivu objednatele byla dohledána dostupná projektová dokumentace z období výstavby VD Morávka [103]. Pro prostor přelivu, spadiště a skluzu byly k dispozici pouze kusé výkresové přílohy, u většiny příloh nebylo možné s jistotou určit, jestli se jedná o projektovaný stav, nebo o výkres skutečného provedení.

Výkresové přílohy APD byly zpracovány ve výškovém systému Jadran a pro další práce bylo nutné nadmořské výšky konstrukcí převést na systém B. p. v. (uvažováno B. p. v. = Jadran - 0,41 m).

Část výkresů z APD projektu neodpovídá skutečnému provedení konstrukcí, např. úroveň přelivné hrany je v současném stavu dle zaměření odlišná (současný stav 515,22 na místo 515,39 m n. m. B. p. v. dle [103]). Obdobně se liší i podélný sklon dna spadiště a skluzu. Za závazné byly považovány tloušťka dna spadiště a skluzu a dále sklony betonových konstrukcí. Další rozměry podzemních betonových konstrukcí a průběh skalního podloží byly určeny orientačně interpolací ze vzájemné polohy nových a archivních řezů [103].

Zákresy neviditelných částí konstrukcí, průběh skalního podloží, výlomů atd. je tedy třeba považovat za orientační.

Hydrotechnické výpočty [00]

Byly provedeny v rámci studie proveditelnosti [00] z roku 2015.

Ve vazbě na výsledky předchozích prací byl jako kontrolní průtok přelivu (Q_{KONTROL}) spadiště a skluzu uvažován maximální odtok přelivem při transformaci KPV_{10 000}, tzn. 297 m³/s. Jako návrhový průtok (Q_{NAV}) byl uvažován maximální odtok přelivem při transformaci PV_{1 000}, tzn. 149 m³/s.

Byl sestaven 1D model (HEC-RAS) skluzu v úseku od mostního profilu po začátek vývaru, model byl kalibrován podle výsledků posouzení [06b]. Byl posouzen maximální průtok skluzem pro finální variantu, pro stanovené úrovně hladiny a střední profilové rychlosti bylo stanoveno provzdušnění - tato hladina byla následně použita pro návrh úrovně LB zdi skluzu.

Na základě rychlostí proudění za PB zdi skluzu stanovených 1D modelem bylo podle směrnice [108] s přihlédnutím k metodice návrhu kamenného opevnění publikovaným v [110] navrženo balvanité opevnění kladené na štět $D = 0,8$ m. Alternativně může být použito bloků z vybouraného opevnění $D = 0,6$ m s prolitím betonem.

Dle doporučení zpracovatele fyzikálních modelů [06] by bylo vhodné opevnit prostor pod sekundárním přelivem, kde maximální rychlosti lokálně dosahují cca 7,4 m/s. Vzhledem k minimální hloubce skalního podloží pod finálním terénem (v podstatné části pouze překrytí 0,15 m ohumusováním

B. Souhrnná technická zpráva

a ošetím) bylo opevnění navrženo pouze v prostoru rubu PB zdi spadiště půdorysně nad výkopem / výlomem odvodňovacího drénu. Opevnění bylo navrženo analogicky s prostorem za PB zdi skluzu, zpracovatel PD se však kloní k využití bloků vybouraného opevnění $D = 0,6$ m s prolitím betonem. Případné balvanité opevnění kladené na štět s vyklínováním a proštěrkováním vyhoví pro $D = 0,8$ m.

Stabilitní a statické posouzení navržených konstrukcí [00b]

V rámci předcházejících stupňů projektové přípravy byla provedena řada dílčích a upřesňujících statických výpočtů. Výsledné stabilitní posouzení a statický výpočet jsou součástí příloh D.02_2.1 a D.02_2.2.

B.1.g) Ochrana území podle jiných právních předpisů

Stavba se nachází v ochranném pásmu vodního zdroje I. stupně (dle zákona č. 273/2010 Sb.), stavební práce budou prováděny v souladu s Havarijním plánem.

V prostoru zátohy nádrže (na návodní straně provizorního přelivu a dočasné hrázky, pod úrovní 518,00 m n. m.) není přípustný pohyb pracovníků zhotovitele stavby, skladování stavebních materiálů, pojezd nebo odstavování stavební mechanizace. V uvedeném prostoru je zakázána manipulace s nebezpečnými látkami ve smyslu zákona o vodách.

Časově omezený vstup pracovníků a vjezd stavební techniky je možný pouze na základě písemného souhlasu TDI v době realizace provizorního přelivu a souvisejících zabezpečovacích opatření a dále v době jeho odstraňování a dokončování zemních prací SO 01.

Pro potřeby provádění technicko bezpečnostního dohledu a posouzení bezpečnosti za povodní je VD zařazeno do I. kategorie [17] dle vyhlášky č. 471/2001 Sb., respektive do skupiny A dle vyhlášky č. 590/2002 Sb.

Významné krajinné prvky (VKP)

Dle biol. průzkumu [11] porosty dotčené lokality lze hodnotit jako druhově různě pestré typy dřevinné a bylinné vegetace v různém sukcesním stadiu bez výskytu vzácných druhů.

Zvláště chráněná území (ZCHÚ), Památné stromy

Záměr je situován do velkoplošného chráněného území CHKO Beskydy a EVL Beskydy [11].

Zvláště chráněné druhy (ZCHD)

Dotčené lokality nejsou biotopem trvalého ani pravidelného výskytu zvláště chráněných druhů fauny ani vegetace [11].

Územní systém ekologické stability (ÚSES)

Hráz VD Morávka je z biologického hlediska migrační bariérou v obousměrné migraci vodních živočichů. Tato situace trvá více než 50 let a měla zásadní význam na vývoj ichtyocenóz na opačných stranách hráze. Pro terestrické zástupce fauny navazujícího prostředí je tento antropogenní útvar součástí jejich biotopu, na který jsou s vysokou pravděpodobností plně adaptovaní [11].

Měřicí bod Z19a3-16.1 (NI-62-11)

Stávající měřicí bod umístěný na římsce mostu na korunu hráze, bude v rámci rekonstrukce mostu SO 07 odstraněn. Fyzicky se jedná o jeden bod, každý z uvedených úřadů jej eviduje pod jiným označením, Vodní díla - TBD, a. s. jej eviduje jako nivelační značku NI-61-11. Zhotovitel bude 30 dní před odstraněním bodu písemně informovat:

- Zeměměřický úřad Praha, odbor geodetických základů, Ing. Petr Lambert tel: 284 041 534, petr.lambert.cuzk.cz Dle evidence ZÚP se jedná o bod ZVBP Z19a3-16.1.
- Katastrální úřad pro Moravskoslezský kraj, Katastrální pracoviště Frýdek-Místek, tř. T. G. Masaryka 453, Frýdek, 73801 Frýdek-Místek, e-mail: kp.fmistek@cuzk.cz Dle evidence KÚ se jedná o bod PPBP 550.

B.1.h) Poloha vzhledem k záplavovému území, poddolovanému území, apod.

Stavba se nenachází v záplavovém území toku ve smyslu zákona 273/2010 Sb. Část staveniště v okolí spadiště se dle MŘ [90] nachází v retenčním ovladatelném prostoru nádrže, nejnižší na úrovni

B. Souhrnná technická zpráva

cca 511,00 m n. m. (založení vyústění odvodňovacího drénu na návodní straně PB zdi spadiště).
Stavba se nenachází v poddolovaném území.

B.1.i) Vliv stavby na okolní stavby a pozemky, ochrana okolí, vliv stavby na odtokové poměry v území

Stavba bude realizována na stávajícím vodním díle Morávka, konstrukčně bude zasahovat do bezpečnostního přelivu, spadiště a skluzu a jejich okolí v pravém zavázání hráze a dále v menším měřítku do konstrukcí v levém zavázání hráze (vstup do injekční štoly, vlnolam) a na celé délce koruny hráze (vlnolam). Účelem stavby je zvýšení bezpečnosti díla při převádění extrémních povodní.

Práce v ochranných a bezpečnostních pásmech inženýrských sítí budou prováděny se zvýšenou opatrností v souladu s požadavky správce a s platnými technickými předpisy.

K příjezdu na staveniště bude používána silniční komunikace III/4774, místní veřejně přístupná komunikace na pozemku č. 4087/2, případně obslužná neveřejně přístupná komunikace na p. č. 3287/35 a 3287/9, viz např. přílohu C.3.

Po dokončení stavby budou pozemky ZPF (pokud budou zhotovitelem využity) p. č. 1319/1, 1319/2, 1321 ohumusovány dle Plánu rekultivace [15a], čímž dojde ke zlepšení současného stavu.

Po dokončení stavby dojde k pozitivnímu ovlivnění odtokových poměrů - bude zajištěno bezpečné převedení extrémních povodní až do velikosti KPV.

B.1.j) Požadavky na asanace, demolice, kácení dřevin

Asanace nejsou v rámci stavby navrhovány.

Demolice jsou přímou součástí jednotlivých stavebních objektů a jsou spojeny s navýšením kapacity stávajících objektů, případně s jejich zajištěním před působením extrémních povodní (podrobněji viz TZ SO 01 až 05 a SO 07).

Kácení dřevin je součástí SO 05, viz přílohu D.05_2.1.

B.1.k) Požadavky na maximální zábory zemědělského půdního fondu nebo pozemků určených k plnění funkce lesa

Souhlas s dočasným odnětím zemědělské půdy ze ZPF byl vydán Magistrátem města Frýdku-Místku viz ÚR [130a] o celkové výměře 4 911 m² na pozemcích v níže uvedené tabulce, pro termín trvání od 1. 6. 2017 do 31. 5. 2021.

Dle ÚR [130a] Orgán ochrany ZPF plán technické a dvouleté biologické rekultivace [15a] dočasně odňatých pozemků parcela číslo 1319/1, 1319/2, 1321 ocelkové výměře 4 911m².

Bude-li zhotovitel využívat pozemky ZPF 1319/1, 1319/2, 1321 pro plochy zařízení staveniště, zajistí na vlastní náklady splnění podmínek ZD Raškovice, viz vyjádření [160], respektive ÚR [130a].

Tab. 12 Seznam dotčených pozemků zemědělského půdního fondu (všechny v k. ú. Morávka).

Parcela č.	LV	Výměra parcely [m ²]	Výměra trvalého záboru [m ²]	Výměra dočasného záboru [m ²]	Druh pozemku	Vlastník
1319/1	588	574	0	574	TTP	Družstvo Raškovice, č. p. 317, 73951 Vyšší Lhoty
1319/2		1 522	0	1 522	TTP	
1321		2 815	0	1 951	TTP	

Pozn.: Pokud je zábohem dotčena celá parcela, je převzata výměra uvedená v evidenci ČÚZK.

Stavba se částečně nachází v ochranném pásmu lesa a na pozemcích určených k plnění funkce lesa.

Tab. 13 Seznam dotčených pozemků určených k plnění funkce lesa (všechny v k. ú. Morávka).

Parcela č.	LV	Výměra parcely [m ²]	Výměra trvalého záb. [m ²]	Výměra dočasného záb. [m ²]	Druh pozemku	Vlastník
3287/8	1 687	62 837	86	0	lesní pozemek	Lesy České republiky, s.p., Přemyslova 1106/19, Nový Hradec Králové, 50008 Hradec Králové
3287/35		2 052 845	pozemek v ochranném pásmu PUPFL		lesní pozemek	
3287/9		19 592	pozemek v ochranném pásmu PUPFL		ostatní plocha	
1761/9		444	pozemek v ochranném pásmu PUPFL		lesní pozemek	

Dle ÚR [130a] MMFM OŽPZ vydal souhlas k vydání rozhodnutí o umístění stavby, která se má dotknout pozemku určeného k plnění funkcí lesa p. č. 3287/8 (část), LV 1687, cca 0,0086ha, ve vzdálenosti do 50 m od okraje pozemků určených k plnění funkcí lesa p. č. 3287/35, 3287/9 a 1761/9 v k. ú. Morávka.

Dle ÚR [130a] MMFM OŽPZ se souhlas se uděluje za těchto podmínek:

1. Stavba bude umístěna na části parcely, jak je zřejmé ze zákresu v kopii celkového a koordinačního situačního výkresu, který je součástí spisu uloženého u správního úřadu.
2. Před zahájením stavby po pravomocném územním rozhodnutí, které vydá místně příslušný stavební úřad, bude požádáno o dočasné odnětí pozemku plnění funkcí lesa na dobu realizace stavby.
3. Část dotčeného lesního pozemku, která bude trvale zastavěná výše uvedenou stavbou, bude po ukončení stavebních prací zaměřena geometrickým plánem odsouhlaseným Katastrálním úřadem pro Moravskoslezský kraj, katastrální pracoviště Frýdek-Místek a následně bude požádáno o trvalé odnětí pozemku plnění funkcí lesa.

Dle ÚR [130a] LČR s. p. udělují souhlas za těchto podmínek:

1. Na dobu užívání části lesního pozemku je nutno zajistit rozhodnutí státní správy lesů o dočasném odnětí a to dle rozsahu určeného projektem (86 m²).
2. Investor předloží lesní správě znalecký posudek na úbytek produkční funkce lesa, který zpracuje soudní znalec v oboru oceňování lesních pozemků.
3. Na dobu dočasného odnětí z PUPFL uzavře investor stavby úplatnou nájemní smlouvu s LČR, s. p., LS Frýdek-Místek (musí se krýt s dočasným odnětím).
4. Před započítáním prací je nutné pozemky protokolárně převzít od revírníka daného revíru tj. Ing. Jiří Jalůvka tel. 724 523 602.
5. Po ukončení stavby investor nebo jím pověřený subjekt uvede pozemek do původního stavu a protokolárně předá zaměstnanci Lesní správy.
6. Škody na pozemku a porostu vzniklé na větším území než bylo určeno projektem a dočasným odnětím v důsledku činnosti, je investor povinen uhradit a to na základě znaleckého posudku, který rovněž vyhotoví soudní znalec.
7. Po ukončení stavby a předání pozemku investor předloží geometrický plán pro zaměření stavby a dále požádá orgán státní správy lesů o trvalé odnětí části lesního pozemku p. č. 3287/8 v k. ú. Morávka
8. Dle § 22 zák. č. 289/95 Sb. V platném znění je povinností investora provést nezbytná opatření k zabezpečení stavby před škodami, jako je sesuv půdy, padání kamenů, pád stromů, zastínění apod. z pozemků určených k plnění funkcí lesa

B.1.1) Územně technické podmínky

Stavba po dokončení nebude napojena na žádné nové inženýrské sítě. Všechny navrhované přeložky pouze mění trasu stávajících vedení, avšak nevytvářejí nové přípojné body.

B. Souhrnná technická zpráva

Po dobu výstavby budou potřeby zhotovitele kryty mobilními zařízeními (elektro agregát, cisterna, mobilní WC atd.), příp. budou využita stávající vedení a zařízení v majetku investora stavby.

Po dobu realizace stavby bude příjezd zajištěn po komunikaci III/4774, příp. po místní komunikaci na pozemku p. č. 4087/2. Pro dopravu k levobřežnímu zavázání hráze bude využívána stávající komunikace na koruně hráze, případně obslužná neveřejně přístupná komunikace na p. č. 3287/35 a 3287/9.

B.1.m) Věcné a časové vazby stavby, podmiňující, vyvolané, související investice

Stavba není podmíněna, ani nevyvolává potřebu realizace jiných investic, stavba nemá časové vazby na jiné investice.

Proběhla příprava kabelových chrániček vpravo od spadiště pro budoucí přeložení kabelů dotčených úpravami na nátoky k přelivu (viz podklady [109] a [111]).

Zároveň jsou dle [109] a [111] položeny nové optické kabely křížící skluz v km 0,073 tak, že v nové šachtě S3 je ponechána délková rezerva kabelu pro umožnění jeho přeložení do chráničky pod skluzem.

Věcné a časové vazby jednotlivých SO v rámci stavby jsou popsány v kapitole B.2.i.

B.1.n) Seznam pozemků podle KN, na kterých se stavba provádí

Tab. 14 Seznam pozemků a staveb dotčených umístěním stavby (všechny v k. ú. Morávka).

Parcela č.	LV	Výměra parcely [m ²]	Výměra trvalého záb. [m ²]	Výměra doč. záb. [m ²]	Druh pozemku	Stavební objekt na pozemku	Vlastník
4087/2	1	8 987	0	668	ostatní plocha	05, 08.2	Obec Morávka, č. p. 599, 73904 Morávka
1307/1	353	20 884	1 212	6 708	ostatní plocha	03, 05, 06.1, 06.2, 07, 08.1	Povodí Odry, státní podnik, Varenská 3101/49, 70200, Ostrava
1344/3		19 584	0	7 134	ostatní plocha	05	
1344/4		6 011	0	4 214	ostatní plocha	05	
1345/1		341	0	341	ostatní plocha	05	
1355/1		2 390	0	733	ostatní plocha	05	
1355/2		171	37	134	ostatní plocha	02, 05, 06.2, 07	
1359/2		6 409	582	5 827	ostatní plocha	03, 05, 06.1, 06.2	
1370		743 121	401	2 424	vodní plocha	01, 02, 04, 05	
1391/1		11 667	1 091	1 498	vodní plocha	01, 02, 05, 06.2	
1391/2		359	68	291	ostatní plocha	01, 05	
st. 2187		73	71	2	zast. plocha a nádvoří	01, 05	
st. 2361		54 079	5 359	7 354	zast. plocha a nádvoří	01, 02, 03, 04, 05, 06.1, 06.2, 07	
4087/4		115	0	115	ostatní plocha	05	
4087/7		1 238	0	1 238	ostatní plocha	05, 08.1	
1319/1	588	574	0	574	TTP	05	Družstvo Raškovice, č. p. 317,
1319/2		1 522	0	1 522	TTP	05	

Parcela č.	LV	Výměra parcely [m ²]	Výměra trvalého záb. [m ²]	Výměra doč. záb. [m ²]	Druh pozemku	Stavební objekt na pozemku	Vlastník
1321		2 815	0	1 951	TTP	05, 08.1, 08.2	73951 Vyšní Lhoty
3287/8	1 687	62 837	86	0	lesní pozemek	04, 05	LČR, s. p., Přemyslova 1106/19, 500 08 Hradec Králové

Pozn.: Pokud je záborem dotčena celá parcela, je převzata výměra uvedená v evidenci ČÚZK.

B.1.o) Seznam pozemků podle KN, na kterých vznikne ochranné nebo bezpečnostní pásmo

Pro stavbu není navrženo ochranné ani bezpečnostní pásmo, stavba nevyžaduje ochranu podle jiných právních předpisů.

Stávající ochranná a bezpečnostní pásma budou zachována.

B.2 Celkový popis stavby

B.2.a) Nová stavba nebo změna dokončené stavby; u změny stavby údaje o jejich současném stavu, závěry stavebně technického, případně stavebně historického průzkumu a výsledky statického posouzení nosných konstrukcí

SO 01 a SO 08 jsou novostavbou, SO 02 – 07 jsou změnou dokončené stavby.

B.2.b) Účel užívání stavby

Účelem stavby je zvýšení bezpečnosti stávajícího VD při převádění extrémních povodňových průtoků.

B.2.c) Trvalá nebo dočasná stavba

SO 01 až SO 07 jsou navrženy jako trvalá stavba.

SO 08.1 a SO 08.2 jsou navrženy jako dočasná stavba.

B.2.d) Informace o vydaných rozhodnutích o povolení výjimky z technických požadavků na stavby a technických požadavků zabezpečujících bezbariérové užívání stavby

Rozhodnutí o povolení výjimky z technických požadavků na stavby nebylo vydáno.

S ohledem na charakter stavby není bezbariérové užívání řešeno.

B.2.e) Informace o tom, zda a v jakých částech dokumentace jsou zohledněny podmínky závazných stanovisek dotčených orgánů

Viz kapitolu B.1.e.

B.2.f) Ochrana stavby podle jiných právních předpisů

Stavba není chráněna ve smyslu zákona 20/1987 Sb., ani jiných právních předpisů.

B.2.g) Navrhované parametry stavby - zastavěná plocha, obestavěný prostor, užitná plocha, počet funkčních jednotek a jejich velikosti apod.

S ohledem na charakter stavby není možné stanovit žádný z uvedených parametrů.

B.2.h) Základní bilance stavby - potřeby a spotřeby médií a hmot, hospodaření s dešťovou vodou, celkové produkované množství a druhy odpadů a emisí, třída energetické náročnosti budov apod.

Základní bilance stavby ve smyslu vyhlášky 405/2017 Sb. není možné stanovit, stavba ke svému provozu nespotebovává žádná média, hmoty apod. Hospodářství s dešťovou vodou není řešeno, stavba neprodukuje žádné odpady, nebo emise.

B. Souhrnná technická zpráva

B.2.i) Základní předpoklady výstavby – časové údaje o realizaci stavby, členění na etapy

Předpokládaná délka realizace: 23 měsíců

Plánované zahájení výstavby: 2020

Plánované ukončení výstavby: 2022

Orientační harmonogram výstavby je uveden v příloze B.1, harmonogram bude upřesněn zhotovitelem před zahájením výstavby.

HMG zhotovitele musí respektovat tyto milníky:

- Zkušební betonáže a související činnosti budou zahájeny neprodleně po zahájení realizace stavby.
- Provizorní přeliv a hrázka budou zachovány po celou dobu realizace ŽB a kamenných konstrukcí SO 01, 02 a 03.
- Rozsah bouracích prací v jedné stavební sezóně (SS) bude takový, aby bylo možné i při zohlednění nepříznivých klimatických podmínek a dalších vlivů zajistit, že betonáže nových konstrukcí proběhnou v této SS.

B.2.j) Orientační náklady stavby

Orientační náklady stavby (hl. III): 175 mil. Kč (bez DPH, cenová úroveň II/2019)

V Babicích nad Svitavou

Září 2019

Ing. Pavel Golík
golik@golikvh.cz