






| | | | |
|--|--|--|--|
| NÁZEV STAVBY: II/261 A III/26124 LIBĚCHOV - HRANICE KRAJE, REKONSTRUKCE; 1. ČÁST (INTRAVILÁN LIBĚCHOV) | | | |
| OBJEDNATEL: <div style="display: flex; align-items: center;">  <div> Středočeský kraj Středočeský kraj ZBOROVSKÁ 81/11 150 21 PRAHA 5 </div> </div> | | | |
| ZHOTOVITEL: SPOLEČNOST AFSAG-PRISMOTT | | | |
| VEDOUcí SPOLEČNOSTI:  AFRY AFRY CZ s.r.o. MAGISTRŮ 1275/13 140 00 PRAHA 4 | ÚČASTNÍK SPOLEČNOSTI:  SAGASTA SAGASTA s.r.o. NOVODVORSKÁ 1010/14 142 00 PRAHA 4 | ÚČASTNÍK SPOLEČNOSTI:  PRIS PROJEKČNÍ KANCELÁŘ PRIS spol. s r. o. OSO VÁ 20, 625 00 BRNO Projekční kancelář PRIS, spol. s r.o. OSO VÁ 717/20 625 00 BRNO | ÚČASTNÍK SPOLEČNOSTI:  MOTT MACDONALD Mott MacDonald CZ, spol. s r.o. NÁRODNÍ 984/15 110 00 PRAHA 1 |

SOUŘADNICOVÝ S-JTSK, VÝŠKOVÝ SYSTÉM BpV

| | | | | | |
|--|--|--|--------------------|--|--|
| HLAVNÍ INŽENÝR PROJEKTU:  Ing. JAN VANĚK | | VYPRACOVAL:  MAREK KUNIC | | ZHOTOVITEL:  AFRY AFRY CZ s.r.o. MAGISTRŮ 1275/13 140 00 PRAHA 4 tel.: +420 277 005 500 www.afry.cz | |
| ZODPOVĚDNÝ PROJEKTANT:  Ing. JOSEF HAJAŠ | | KONTROLOVAL:  Ing. JOSEF HAJAŠ | | | |
| ČÁST: | DOKUMENTACE OBJEKTŮ | | | | |
| STAVEBNÍ OBJEKT: | SO 301.1 - DEŠŤOVÁ KANALIZACE, SILNICE II/261 | | | | |
| PŘÍLOHA: | TECHNICKÁ ZPRÁVA | | | | |
| KRAJ: | STŘEDOČESKÝ KRAJ | ČÁST: | PŘÍLOHA Č.: | ČÍSLO PARE: | |
| DATUM: | 3/2024 | D.3.1 | 1 | | |
| STUPEŇ: | DUSP | | | | |
| MĚŘÍTKO: | - | | | | |
| Č. ZAKÁZKY: | 2020/0211 | | | | |

Zhotovitel:
AFSAG PRISMOTT

Datum:
08/2023

Zastoupený:
Ing. Petr Košan, jednatel

Číslo zakázky:
2020/0211

Hlavní inženýr projektu:
Ing. Jan Vaněk

Autorský kolektiv:
Ing. Josef Hajaš
Marek Kunic

Kontrola:
Ing. Josef Hajaš

Objednatel:
Středočeský kraj

Zastoupený:
Libor Lesák, radní pro oblast investic, majetku a veřejných zakázek

DSP NA AKCI:

II/261 A III/26124 LIBĚCHOV – HR. KRAJE, REKONSTRUKCE
1. ČÁST (INTRAVILÁN LIBĚCHOV)

SO 301 – DEŠŤOVÁ KANALIZACE II/261

OBSAH

| | | |
|-----------|--|-----------|
| 1 | IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE OBJEKTU | 3 |
| 1.1 | ÚDAJE O STAVBĚ | 3 |
| 2 | ZÁKLADNÍ ÚDAJE O STAVBĚ | 3 |
| | PRŮZKUMY A PODKLADY, VČETNĚ JEJICH UŽITÍ V DOKUMENTACI | 3 |
| 3 | POPIS TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ..... | 4 |
| 3.1 | NAPOJENÍ NA STÁVAJÍCÍ TECH. INFRASTRUKTURU | 6 |
| 4 | VYTYČENÍ | 6 |
| 5 | VLIV NA POVRCHOVÉ A PODZEMNÍ VODY | 7 |
| 6 | ÚDAJE O ZPRACOVANÝCH TECHNICKÝCH VÝPOČTECH A JEJICH DŮSLEDČÍCH PRO NAVRHOVANÉ ŘEŠENÍ..... | 7 |
| 7 | POŽADAVKY NA POSTUP STAVEBNÍCH A MONTÁŽNÍCH PRACÍ | 8 |
| 7.1 | ZEMNÍ PRÁCE..... | 8 |
| 7.2 | UKLÁDÁNÍ POTRUBÍ..... | 8 |
| 7.3 | HUTNĚNÍ | 9 |
| 7.4 | KŘÍŽENÍ S JINÝMI INŽENÝRSKÝMI SÍTĚMI | 10 |
| 7.5 | ÚVEDENÍ DO PROVOZU | 10 |
| 7.6 | PŘÍPUSTNÉ ODCHYLKY | 10 |
| 8 | POŽADAVKY NA PROVOZ ZAŘÍZENÍ, ÚDAJE O MATERIÁLECH, ENERGIÍCH, DOPRAVĚ, SKLADOVÁNÍ APOD. | 11 |
| 9 | ŘEŠENÍ KOMUNIKACÍ A PLOCH Z HLEDISKA PŘÍSTUPU A UŽÍVÁNÍ OSOBAMI S OMEZENOU SCHOPNOSTÍ POHYBU A ORIENTACE..... | 11 |
| 10 | DŮSLEDKY NA ŽIVOTNÍ PROSTŘEDÍ A BEZPEČNOST PRÁCE | 11 |
| 11 | HYDROTECHNICKÉ VÝPOČTY | 13 |

1 IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE OBJEKTU

1.1 ÚDAJE O STAVBĚ

| | |
|-----------------------------------|--|
| Název stavby: | II/261 a III/26124 Liběchov – hr. kraje, rekonstrukce, 1. Část (intravilán Liběchov) |
| Místo stavby: | město Liběchov |
| Kraj: | Středočeský, Ústecký |
| Katastrální území: | Liběchov [681920] |
| Parcelní čísla pozemků: | 1253/1, 1258/1, 1258/2, 1388 |
| Označení pozemní komunikace: | Silnice II/261, silnice III/26124 |
| Předmět dokumentace: | Rekonstrukce silnice II a III. třídy včetně souvisejících objektů. Rekonstrukce silnice II. třídy je spojena s homogenizací rekonstruovaného úseku |
| Název stavebního objektu: | SO 301 Dešťová kanalizace II/261 |
| Charakter prací: | Stavba vodohospodářské infrastruktury |
| Budoucí nabyvatel objektu: | město Liběchov |
| Budoucí správce objektu: | město Liběchov |

2 ZÁKLADNÍ ÚDAJE O STAVBĚ

Ve městě Liběchov na hlavním průtahu není v silnici vybudována síť veřejné kanalizace, resp. v úseku na křižovatce z obce Mělník na Počeplice je vybudována jednotná kameninová kanalizace na pravé straně silnice – v úseku cca 50 m. V komunikaci směrem ven z města na směr obce Počeplice se dešťová kanalizace nenachází. V rámci rekonstrukce a funkčnosti průtahu II/261 je navrženo nové odvodění komunikace (SO 101).

Stavba je rozdělena na 2 části:

1. Část intravilán Liběchov
2. Část extravilán Ješovice

Předmětná dokumentace DSP řeší 1. Část intravilánu Liběchov.

PRŮZKUMY A PODKLADY, VČETNĚ JEJICH UŽITÍ V DOKUMENTACI

Pro vypracování této dokumentace byly použity následující podklady:

- [1] Mapy katastru nemovitostí (k.ú. Liběchov, k.ú. Ješovice, k.ú. Počaplice)
- [2] Ortofotomapa ČR (Podkladová data © TopGis, s.r.o.)
- [3] Geodetické zaměření oblasti (AFRY CZ, s.r.o.; prosinec 2020)
- [4] Diagnostický průzkum vozovky (VIAKONTROL, s.r.o.; únor 2020)
- [5] Předběžný geotechnický průzkum (AFRY CZ, s.r.o.; prosinec 2021)
- [6] Pedologický průzkum (AFRY CZ, s.r.o.; březen 2020)

[7] Dendrologický průzkum (AFRY CZ, s.r.o.; únor 2021)

[8] Závěry s výrobních jednání

Stavbou budou respektována ochranná pásma inženýrských sítí. Při stavebních pracích budou respektovány všechny podmínky pro práci v ochranném pásmu a podmínky pro křížení tras tak, jak je stanoví jednotliví správci zařízení. Zhotovitel stavby se musí s těmito podmínkami seznámit.

3 POPIS TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ

Stoka „A“ odvádí vody z centra města, resp. od křižovatky Mělník / Počeplice / Želízy. Stoka „A“ bude zaústěná přes výústní objekt VO do recipientu Liběchovka (ve správě Povodí Ohře – ID toku 10100232 – závod Terezín), vedle rekonstruovaného mostu (SO 201) (levá strana, ve směru jízdy) přes stěnu mostu.

Na trase stoky „A“ mezi šachtami Š6 a Š11 bude osazen gravitačně koalescenční odlučovač ropných látek s usazovacím prostorem určen pro pojízdné plochy a vysokou hladinou podzemní vody. Průtok odlučovače bude 20 l/s. Technologie odlučovače na znečištění nátokových vod: $C_{10}-C_{40} < 4\,000\text{ mg/l}$. Parametry vyčištěné vody: $C_{10}-C_{40} = 2 - 5\text{ mg/l}$.

Odlučovač se osadí do výkopu na rovnou betonovou podkladní desku tloušťky dle únosnosti základové zeminy. Betonová směs pro vybetonování prostoru mezi pláští C 30/40 třída sednutí kužele S1 – míra sednutí 10 až 40 mm (ČSN ISO 4110).

Následně po přečištění budou mezi šachtami Š8 a Š9 vybudovány vsakovací boxy o rozměru 15x3,6x0,6 m uloženy na vyrovnávací vrstvě štěrku, obaleny ochrannou vrstvou geotextílie k zabránění pronikání zeminy do systému. Množství vod, které budou vsakovat činí 20,3 l/s. Instalace boxů musí odpovídat montážním předpisům výrobce.

Vsakovací objekt je navržen s retenční kapacitou **32,0 m³**. Dno vsakovacích boxů je navrženo na úrovni cca 157,56 m n.m.

Rozměry vsakovacího objektu – 15 x 3,6 x 0,6 m (LxŠxV) – 75 ks boxů.

Za vsakovacími boxy bude v šachtě Š7 DN1500 umístěn regulátor odtoku nastaven na odtok 3,0 l/s. V šachtě bude umístěn bezpečnostní přepad DN150 zaústěn 1,0 m od šachty do trasy potrubí DN300.

Na výústním objektu stěny mostu (SO201) bude umístěná zpětná klapka. V místě vyústění kanalizace bude dlažba upravena do miskovitého tvaru směrem do toku Liběchovka z dlažby z lomového kamene (úprava toho dle místa SO 201). Trasa Stoky „A“ je v celé délce umístěná v nově navrhované silnici II/261 (SO 101), až na úsek před zaústěním, kde se trasa stoky lomí a je umístěná v zeleném pásmu podél silnice a část stoky mezi šachtami Š6 a Š11, kdy se trasa odklání do nepevných ploch, v kterých jsou umístěny vsakovací boxy. Dešťová kanalizace bude umístěná v pravém jízdním pruhu – v ose pravého jízdního pásu.

V délce nového řešení stoky „A“ je navrženo 12 vpustí, které budou napojeny pomocí přípojek DN200 v materiálu potrubí plast SN16. Na stoce se nachází 13 šachet.

Kanalizační stokou „A“ bude odváděno celkové množství dešťových vod $Q = 20,4\text{ l/s}$.

Návrhový déšť pro dimenzování kanalizačního potrubí (dle TP 83 resp. ČSN 75 6101):

- | | |
|-----------------------|---|
| – periodičita | $n = 0,5$ |
| – doba trvání deště | $t = 15\text{ min}$ |
| – srážkoměrná stanice | Roudnice nad labem |
| – návrhová intenzita | $i = 143\text{ l/s.ha}$ (intravilán obce) |

Odvodnění silnice v úseku ve směru Počeplice – křižovatka Mělník / Počeplice / Želízy je zabezpečeno **stokou „B“**. Dešťová kanalizace bude umístěná v pravém jízdním pruhu – v ose pravého jízdního pasu. Stoka „B“ bude zaústěná přes výústní objekt VO do recipientu Liběchovka vedle rekonstruovaného mostu (SO 201) (pravá strana, ve směru jízdy) přes stěnu mostu. Na výústním objektu bude umístěná zpětná klapka. Trasa stoky je v celé délce umístěná v novo navrhované silnici II/261. Na trase stoky „B“ z prostorových důvodů není možné vody zdržet.

V trase stoky „B“ je navrženo 6 vpustí, které budou napojeny pomocí přípojek DN200 v materiálu potrubí plast SN16. Na stoce je navrženo 8 šachet.

Kanalizační stokou „B“ bude odváděno celkové množství dešťových vod $Q = 21,0$ l/s.

V rámci výstavby 1. části bude ze stoky „B“ vybudován úsek od VO na délce 21 m. Od šachty Š1 bude osazeno potrubí na délce 12 m zaslepeno pro příští napojení 2. části kanalizace. Do šachty Š1 bude zaústěna přípojka UV1 DN200 SN16.

Oba výpustní objekty budou na žádost správce viditelně označeny (např. cedulkou) jeho správcem a s označením výústní objekt dešťové kanalizace.

Odváděné množství dešťových vod z předmětného území odváděné stokou „A“ a „B“ nebude oproti stávajícímu stavu navýšeno.

Přípojky od vpustí jsou napojeny do šachet kanalizace, nebo pomocí navrtávky do potrubí. Přípojky od vpustí budou z materiálu plast DN200, kruhové tuhosti SN16. Celková délka přípojek činí **64,0** m.

Místa napojení přípojek a trasa dešťové kanalizace je graficky patrná z výkresu Situace.

Rozsah řešení hlavních stok:

Stoka „A“

DN 300 – PLAST SN 12 – 185,60 m

Stoka „B“

DN 300 – PLAST SN 12 – celková délka 193,84 m z toho:

(1. část intravilán Liběchov) DN 300 – PLAST SN12 – 21,0 m

Poznámka:

V rozpočtu je použitý materiál hladké potrubí, ale přípustné je i korugované potrubí.

Následný správce:

město Liběchov

PLASTOVÉ POTRUBÍ

Potrubí hlavních stok s kruhovou tuhostí SN 12 bylo zvoleno dle TKP 03 ((s dodatkem č.1) v provedení s kompaktní stěnou dle normy ČSN EN 1401.

Manipulace, skladování, pokládka a spojování trub a tvarovek musí odpovídat montážním předpisům výrobce. Směrové a výškové lomy na přípojkách budou realizovány pomocí tvarovek.

Pro výstavbu je možno použít jen potrubí s platnou certifikací dle §10 zákona č. 22/1997 Sb. O technických požadavcích na výrobky a v souladu s Nařízením vlády č. 163/2002 Sb., kterým se stanoví technické požadavky na stavební výrobky, a s certifikací zdravotní nezávadnosti dle §5 zákona č. 258/2000 Sb. a vyhlášky MZD č. 37/2001 Sb.

Potrubí musí odolat tlaku vodního paprsku 180 barů při čištění kanalizace. Sklony přípojek od uličních vpustí mohou být maximálně 40%, minimálně podle příslušné ČSN 2% výjimečně 1%.

Materiál hlavní stoky plast SN12 resp. SN16 (DN250 – DN800) dle TKP 03 (s dodatkem č.1). Materiál kanalizačních přípojek plast SN12 resp. SN16 (DN200-DN250) dle TKP 03 (s dodatkem č.1).

Zaústění drenáží do šachet bude provedeno do skruže (pokud to spádové a výškové poměry dovolují) tak, aby nedocházelo zpětným vzdutím do drenáže k podmaččení podkladních vrstev komunikace. Do dna lze napojit pouze přípojky z krajních drenážních šachet, kde se předpokládá plné potrubí pod komunikací.

TYPOVÁ VSTUPNÍ ŠACHTA

Kanalizační revizní šachty budou z prefabrikovaných betonových dílců dle normy ČSN EN 1917, kompaktní jednolitě šachtové dno kruhového profilu DN1000mm, kyneta ve dně šachty bude betonová s ochranným nátěrem výšky 1DN. Toto dno bude z betonu tř. min. C 30/37 – XF4, XD3. Všechny použité prvky musí splňovat TKP18 a minimální třídu betonu C30/37-XF4. Uložení prefabrikovaného šachtového dna je na ŠP podsypu tl. 0,10 m. Spoje jednotlivých dílců jsou řešeny jako vodotěsné s pryžovým elastomerovým těsněním dodávaným výrobcem dle ČSN EN 681-1.

POKLOPY ŠACHET

Společně pro poklopy šachet a spadišť platí:

- v lomech dle ČSN EN 124 budou osazeny poklopy bez odvětrání
- ve vozovce budou poklopy tř. D400, z tvárné litiny se zabezpečením proti vyskočení, s pantem a zámkem
- poklopy mimo vozovku: min. B 125, nekovové poklopy se zámkem
- pro poklopy mimo hl. trasu: v rozsahu A15 - D400 (třída dle uvažovaného zatížení),
- pro šachty v příkrém svahu s pantem a aretací, lze i nekovové. Pokud jsou šachty zvýšeny nad úroveň terénu o 0,50 m, stačí poklopy třídy A

ULIČNÍ VPUSTI

Uliční vpusti budou z prefabrikovaných betonových dílců bez kónusu, dílce dle normy DIN 4052, těsněných gumovým těsněním. Vpusti budou obsahovat koš na bahno výšky 570 mm (v případě nízké konstrukce UV budou obsahovat nízký koš na bahno výšky 330 mm).

3.1 NAPOJENÍ NA STÁVAJÍCÍ TECH. INFRASTRUKTURU

Před zahájením výkopových prací na kanalizace bude nutné provést kopané sondy a zjistit přesnou polohu a hloubku stávající kanalizace. Napojení na stávající kanalizaci bude provedeno dle požadavků provozovatele. Místo napojení na stávající kanalizaci je graficky patrné ze Situace.

4 VYTYČENÍ

Podrobné body jsou vytyčeny z bodů vytyčovací sítě v souřadnicovém systému S - JTSK. Nadmořské výšky jsou uvedeny ve výškovém systému Balt po vyrovnání (Bpv). Přesnost vytyčení a přesnosti

provádění budou prováděny v souladu s platnými ČSN a TKP. Náležitosti a přesnosti odpovídá právním předpisům a podmínkám písemně dohodnutým s objednatelem.

Vytyčení stávajících podzemních inženýrských sítí bude provedeno před zahájením stavby za účasti správců jednotlivých zařízení, případně ověřeno kopanými sondami přímo na staveništi.

Geodetické vytyčování objektu bude prováděno z bodů základní měřičské sítě (ZMS) případně z bodů sekundárně zahuštěných zhotovitelem stavby.

Základní požadavky na přesnost vytyčení a kontrolní měření se řídí:

ČSN 73 0420-2/2002 přesnost vytyčování staveb (bod 6.10 Nadzemní a podzemní vedení) a ČSN 73 0212-4/2002 geometrická přesnost ve výstavbě - kontrola přesnosti, část 4: Liniové stavební objekty.

Předepsaná min. vzdálenost a výškové odchylky u souběžných vedení se řídí ČSN 73 6005. Provádět zeměměřické práce zhotovitele budou oprávněny pouze odborně způsobilé osoby. Výsledky musí být ověřeny osobou, které bylo uděleno úřední oprávnění, tj. úředně oprávněným zeměměřickým inženýrem (podle zák. č. 200/1994 Sb., ve znění pozdějších

předpisů § 13, odst. 1.písmeno c).

Pro uložení kanalizačních trub platí, že výšková odchylka při sklonu nivelety do 1 % může být nejvíce ± 10 mm a při sklonu nad 1 % ± 30 mm oproti kótě určené dokumentací. Současně nesmí vzniknout v niveletě dna protisklon. Pro přímé úseky stok platí, že mezi dvěma šachtami mohou mít směrovou odchylku od přímého směru při jmenovité světlosti do DN 500 včetně 50 mm a u vyšších průměrů nejvýše 80 mm.

Trasa stok je vytyčena bodem na středu dna vstupní šachty.

5 VLIV NA POVRCHOVÉ A PODZEMNÍ VODY

Stavba kanalizace včetně přípojek nemá negativní účinky na krajinu a přírodu. Stavba samotná nevyvolává znečištění vodních toků a vodních zdrojů. Odtokové poměry nebudou stavbou ovlivněny.

Veškeré plochy zařízení stavenišť musí být zajištěny proti únikům látek závadným vodám, resp. proti znečištění půdního a vodního prostředí ropnými látkami z úkapů stavební mechanizace dle §39 zákona č. 254/2001 Sb. (vodní zákon).

V případě havárie je nutné o tomto informovat správce vodního zdroje a příslušné orgány.

V případě výskytu podzemní vody ve stavební rýze se na základovou spáru uloží vrstva hutněného štěrku tloušťky 60 - 200 mm. Dále se provede drenážní rýha, do které se položí drenážní trubka DN 100. Předpokládá se povrchové čerpání z dočasných čerpacích šachet, zřízených v nejnižších místech rýhy.

6 ÚDAJE O ZPRACOVANÝCH TECHNICKÝCH VÝPOČTECH A JEJICH DŮSLEDČÍCH PRO NAVRHOVANÉ ŘEŠENÍ

Technické řešení je v souladu s platnými normami a předpisy. Objekt je navržen v nezbytném rozsahu.

7 POŽADAVKY NA POSTUP STAVEBNÍCH A MONTÁŽNÍCH PRACÍ

Před zahájením zemních prací musí zhotovitel zajistit přesné vytyčení veškerých inženýrských sítí, jak jsou orientačně zakresleny dle sdělení správců v situaci. V ochranných pásmech dotčených inženýrských sítí je nutno dodržovat předepsaná bezpečnostní ustanovení, zejména zákaz použití strojního výkopu. V době zpracování tohoto projektu pro SP stavby se na staveništi, resp. v jeho těsné blízkosti nacházejí tyto inženýrské sítě:

- plynovody STL
- sdělovací kabely
- vzdušné vedení VN
- vzdušné vedení NN
- vedení NN
- vodovod
- kanalizace

Při souběhu a křížení bude dodržena ČSN 73 6005 a budou respektovány podmínky jednotlivých správců. Práce v ochranných pásmech dotčených inž. sítí se musí provádět za odborného dozoru, aby nedošlo k poškození zařízení a aby byly dodržovány bezpečnostní předpisy.

7.1 ZEMNÍ PRÁCE

Vlastní zemní práce tohoto objektu začnou od úrovně pláň vozovky, případně při umístění ve volném terénu od úrovně po sejmutí ornice. Zemní práce budou prováděny v pažených rýhách normových šířek dle profilu potrubí, které budou zabezpečeny pažením. V případě pažení velkoplošnými prvky je požadováno mezery mezi pažením a stěnou výkopu vyplnit vhodným sypkým materiálem. Pažení se odstraňuje s postupujícím zásypem dle TKP 3.

Zemní práce budou prováděny v souladu s TKP 4. Výkopy se předpokládají převážně v zeminách třídy těžitelnosti I., zařazení podle ČSN 736133.

Stavební rýha musí být po dobu stavby bezpečně odvodněna (TKP 3). Může být dočasně s ohledem na výskyt podzemní vody odvodněna drenážním potrubím. Při nutnosti odvést vodu z výkopu bude ve dně umístěno drenážní potrubí DN 100 mm do drenážního štěrku zrnitosti 32-63 mm. Pro čerpání podzemní vody budou vždy v nejnižších místech prováděných úseků zřízeny čerpací šachty z betonových skruží DN 800 mm pro osazení čerpadla. Po ukončení výstavby bude drenáž ponechána v zemi jako nefunkční.

Zásyp rýhy bude proveden dle TKP3. Zásyp bude hutněný po vrstvách, míra zhutnění se předepisuje minimálně: mimo komunikaci na 95 % Proctor Standart (PS), v komunikaci na 95 % PS a v aktivní zóně komunikace na 100 % PS. Míra zhutnění v komunikaci musí být dále v souladu s ČSN 721006.

7.2 UKLÁDÁNÍ POTRUBÍ

Doprava, skladování, pokládka a montáž potrubí musí probíhat v souladu s technickými předpisy výrobce. Postup stavby musí probíhat výhradně proti spádu.

Požadavky na uložení a obsyp potrubí v běžných podmínkách:

Plastová potrubí budou uložena do hutněného lože z přírodního drceného kameniva tl. 0,10 m + 0,1xDN, max. frakce 0 – 4 mm. Boční obsyp potrubí bude prováděn štěrkopískem (alt. drceným lomovým kamenem) max. frakce 0 – 16 mm do výšky 0,1 m nad vnější hranu potrubí. Krycí obsyp potrubí bude prováděn štěrkopískem (alt. drceným lomovým kamenem) max. frakce 0 – 22 mm do výšky 0,30 m nad vnější hranu potrubí. Tyto obsypy budou hutněny ručně, alt. lehkou hutnicí technikou.

Lože a obsyp potrubí budou hutněny na 95% PS. Zásyp rýh s předepsaným zhutněním podle ČSN 72 1006 - Kontrola zhutnění zemin a sypanin po úroveň terénu nebo pláň komunikace. Míra hutnění dle TKP 4.

Musí být respektována kapitola 3 TKP, která uvádí kvalitu výrobků a stavebních materiálů, technologické postupy prací, skladování a zkoušky, přípustné odchylky.

V případě výskytu podzemní vody ve stavební rýze bude na dno rýhy provedena vrstva štěrku s podélnou drenáží, na ní bude položena separační geotextilie 300g/m². Na ní bude zřízen hutněný štěrkopískový podsyp tl. 10 cm. Na něj se položí trouba v daném spádu. Dále platí stejné zásady jako pro ukládání potrubí v suchu. Drenážní potrubí bude funkční jen po dobu výstavby.

7.3 HUTNĚNÍ

Dle všeobecných zásad daných výrobcí plastových potrubí. Pro zásyp rýh bude v max. míře použit vytěžený vhodný materiál.

Požadavky na obsypový materiál a míru zhutnění obsypu v zóně potrubí při běžném krytí potrubí 80 - 400cm

Materiál v zóně potrubí

Pro obsyp se doporučuje používat výhradně kvalitní nesoudržný materiál o smíšené frakci 0-20 mm (písek, štěrkopísek, lomová výsivka). Při používání lomové výsivky je nutné aby obsahovala i jemnou frakci pro snadnější hutnění, ideální je např. frakce 0-8 mm. Maximální frakce u drceného kameniva je 0-16 mm, tím by se mělo zamezit výskytu zrn větších než 20 mm což je maximální přípustná velikost drceného kameniva. Použité materiály (nestmelené směsi) musí být v souladu s ČSN EN 13285 a ČSN EN 13242.

Hutnění obsypu.

U potrubí je nutné zabezpečit co největší roznášecí úhel uložení do lože a to vytvořením tzv. klínů pod potrubím. Pro dosažení předepsaného zhutnění obsypu na 95% PS, doporučujeme nejprve vytvořit technologický postup hutnění zohledňující používaný hutnící prostředek a druh obsypového materiálu. Obsyp potrubí se provádí dle TKP 4 a TKP 3 za současného hutnění po vrstvách nejvíce 0,15m.

Výška obsypu nad vrcholem potrubí

Nad vrcholem potrubí je nutná výška 30 cm.

Lože potrubí

Potrubí se ukládá na dno výkopu do lože z jemnozrnného nesoudržného materiálu o výšce 10 cm + 0,1xDN.

Obsyp potrubí

Potrubí bude uloženo do lože pod roznášecím úhlem a min 90° - nejprve se po stranách potrubí vytvoří tzv. klíny, které se ručně upěchují.

Od úrovně 10 cm nad vrcholem potrubí bude použita frakce lomové drti 0-32 mm pro docílení větší únosnosti podkladu pro konstrukci vozovky.

Způsob hutnění

Po stranách potrubí doporučujeme hutnit obsyp strojně např. pomocí vibrační desky tak, aby bylo dosaženo zhutnění na hodnotu min 98% PS (ID=0,80). V aktivní zóně komunikace (do hloubky 0,5 m pod plání) bude dle TKP4 obsyp resp. zásyp potrubí hutněn na hodnotu min 100 % PS (ID=0,90).

7.4 KŘÍŽENÍ S JINÝMI INŽENÝRSKÝMI SÍTĚMI

Během stavby bude nutné respektovat veškerá ochranná pásma stávajících a navrhovaných podzemních inženýrských sítí dle ČSN 73 6005. Trasy podzemních vedení inženýrských sítí jsou zakresleny orientačně dle údajů poskytnutých správcí inženýrských sítí. Při neznámém výškovém uložení inženýrské sítě předpokládáme uložení dle ČSN 73 6005.

Před zahájením výkopových prací nechá dodavatel vytyčit veškeré podzemní inženýrské sítě a o tomto vytyčení bude vyhotoven protokol. Stávající IS je nutno po odkrytí zabezpečit tak, aby nedošlo k jejich poškození. Při křížení a souběhu s jinými inženýrskými sítěmi je nutno dodržet ČSN 73 6005 Prostorové uspořádání sítí technického vybavení.

Podmínky jednotlivých správců a dotčených účastníků stavby určené jejich písemným stanoviskem musí být dodrženy.

7.5 UVEDENÍ DO PROVOZU

Na dokončeném kanalizačním potrubí, včetně šachet a přípojek bude provedena zkouška vodotěsnosti dle ČSN EN 1610 (75 6909) – podle TKP, kap. 3. Zkoušku provádět po úsecích po zásypech a odstranění pažení.

Na potrubí je nutno provést jako součást předávací dokumentace průzkum televizní kamerou. Je třeba provést 2 x kamerovou prohlídku potrubí, a to jednou jako podklad pro přejímku objektu, podruhé před skončením záruční lhůty – viz TKP kap. 3. Druhá kamerová prohlídka bude provedena objednatelem. Před provedením kamerové prohlídky a předáním objednateli bude nutné provést vyčištění kanalizace. Záznam, protokoly a vyhodnocení předložit investorovi (pro přejímku jako součást závěrečné zprávy o jakosti díla). Další aktuální podrobné informace ohledně TV inspekcí jsou k vyžádání na útvaru provozu ŘSD ČR.

TV monitoring a videoinspekce - společná ustanovení

Pro trubní kanalizace a propustky musí být z důvodů potřeby jednotné archivace TV prohlídek data exportována podle rozhraní ISYBAU 2006 či novější verzí. Součástí videoinspekce je také protokolární popis.

7.6 PŘÍPUSTNÉ ODCHYLKY

Pro uložení kanalizačních trub obecně platí, že výšková odchylka při sklonu nivelety do 1% může být nejvíce ± 10 mm a při sklonu nad 1% ± 30 mm oproti kótě určené dokumentací. Současně nesmí vzniknout v niveletě dna protisklon. Pro přímé úseky stok platí, že mezi dvěma šachtami mohou mít směrovou odchylku od přímého směru při jmenovité světlosti do DN 500 včetně nejvýše 50 mm, u vyšších průměrů nejvýše 80 mm.

Tolerance ve výškovém osazení poklopu a vtokové mříže ve vozovce nebo v chodníku musí vyhovovat tolerancím dle ČSN 75 6101 a ČSN EN 752, a dále podmínkám ČSN 73 6101 a ČSN 73 6110. U mříží vpustí a poklopů šachet umístěných v komunikačních plochách se připouští odchylka max. - 5 mm a + 0 mm nad okolní úroveň (v souladu s ČSN 75 6101 a ČSN EN 752).

Maximální povolená deformace ovality potrubí po zásypu (při dokončení/převzetí stavby) bude vyhovovat podmínkám TKP 03 (včetně dodatku č.1) a dlouhodobá maximální přípustná odchylka ovality bude vyhovovat podmínkám TNV 75 0211, tato hodnota bude ověřena před koncem záruky díla.

8 POŽADAVKY NA PROVOZ ZAŘÍZENÍ, ÚDAJE O MATERIÁLECH, ENERGIÍCH, DOPRAVĚ, SKLADOVÁNÍ APOD.

Jakékoliv změny oproti této projektové dokumentaci musí být předem odsouhlaseny se zodpovědným projektantem.

9 ŘEŠENÍ KOMUNIKACÍ A PLOCH Z HLEDISKA PŘÍSTUPU A UŽÍVÁNÍ OSOBAMI S OMEZENOU SCHOPNOSTÍ POHYBU A ORIENTACE

Stavba ani její provoz nejsou určeny k užívání osobami s omezenou schopností pohybu a orientace.

10 DŮSLEDKY NA ŽIVOTNÍ PROSTŘEDÍ A BEZPEČNOST PRÁCE

S ohledem na ochranu životního prostředí musí stavební práce probíhat maximálně šetrně. Musí být dodržen trvalý a dočasný zábor. Realizací stavby nedojde k narušení zájmů ochrany přírody a krajiny a nebude mít vliv na krajinný ráz v uvedené lokalitě. Při provozu vodovodu nevznikají žádné škodliviny ani odpadní látky.

Během stavby dojde pochopitelně v důsledku stavební činnosti k dočasnému zvýšení prašnosti a hlučnosti v předmětné lokalitě. Tento negativní průvodní jev nelze nikdy zcela vyloučit. Stavební dodavatel musí ovšem učinit všechna opatření, aby se tyto negativní jevy minimalizovaly a nedocházelo k nadměrnému obtěžování občanů bydlících v přilehlých objektech. Při výstavbě bude dbáno na dodržování předpisů jak bezpečnostních, tak i provozních - hlavně při manipulaci s pohonnými hmotami. Vzniklý hluk, vibrace, otřesy a prach při realizaci stavby nepřekročí limitní hodnoty uvedené v příslušných předpisech.

Provádění prací nesmí negativně ovlivnit kvalitu podzemních a povrchových vod ani odtokové poměry v dané lokalitě. Přebytková zemina bude skladována tak, aby nedocházelo k jejímu erozivnímu smyvu. Používané mechanizační prostředky musí být v dobrém technickém stavu a musí být dodržována preventivní opatření k zabránění případným úkapům či únikům ropných látek.

Nakládání s odpady bude v souladu se zákonem č. 185/2001 Sb., o odpadech. Vzniklé odpady je nutné třídit, evidovat jejich množství dle jednotlivých druhů, zabezpečit je před jejich znehodnocením a předat je oprávněné osobě, tj. osobě, která provozuje schválené zařízení ke sběru a výkupu odpadů, nebo k využívání odpadů resp. k odstraňování odpadů dle zákona o odpadech. Dle § 9a tohoto zákona musí být dodržována hierarchie způsobu nakládání s odpady. V této hierarchii předchází vlastnímu odstranění odpadů vhodnější recyklace odpadů (např. stavebních a demoličních odpadů na recyklačních linkách). Vytěžená zemina použitá v přirozeném stavu v místě stavby není ze zákona odpadem.

Otázky bezpečnosti a ochrany zdraví při práci musí být řešeny v souladu s ustanovením Zákoníku práce č. 262/2006 v platném znění. Při stavebních pracích je nutno respektovat platné zákony, vyhlášky, nařízení, předpisy a normy bezpečnosti práce, zejména nařízení vlády č. 362/2005 Sb. o bližších požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na pracovištích s nebezpečím pádu z výšky nebo do hloubky, nařízení vlády č. 591/2006 Sb. o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích, zákon 309/2006 Sb. o zajištění dalších

podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci. Podmínkou uvedení pracoviště do provozu a užívání je splnění požadavků uvedených v § 3 odst. 3 NV 101/2005 Sb.

Osobní ochranné pracovní prostředky (OOPP) viz. nařízení vlády č. 495/2001 Sb.

Za vytváření a dodržování podmínek bezpečnosti a zdravotní nezávadnosti práce jsou odpovědní vedoucí pracovníci na všech stupních řízení v rozsahu svých pravomocí a funkcí. Povinností stavbyvedoucího je zajistit seznámení svých podřízených s bezpečnostními předpisy. Je odpovědný za dodržování pořádku na staveništi a musí trvat na tom, aby jeho podřízení nosili ochranné pomůcky.

Pracovní stroje nebo jejich části se nesmí přiblížit k el. vedení do 35 kV na vzdálenost menší jak 3 m, k el. vedení nad 35 kV na vzdálenost menší jak 6,5 m. Manipulace s materiálem musí být bezpečná.

V případě ohrožení osob nebo majetku je nutno stavební práce ihned přerušit.

Požární ochrana

Z hlediska požární ochrany u prací probíhajících na stavbě a činností s nimi souvisejících je třeba postupovat a dodržet zejména:

Zákon č. 133/1985 Sb., o požární ochraně ve znění pozdějších předpisů

- § 5, 6 - povinnosti právnických osob a podnikajících fyzických osob
- § 15 - dokumentace požární ochrany
- § 16 - školení a odborná příprava zaměstnanců o požární ochraně

Vyhláška MV č. 246/2001 Sb., o stanovení podmínek požární bezpečnosti

- § 3 ,9 - umístění hasících přístrojů, hasící přístroje
- § 11 - podmínky pro hašení požárů a pro záchranné práce
- § 30-40- dokumentace požární ochrany

Vyhláška MV č. 87/2000 Sb., kterou se stanoví podmínky požární bezpečnosti při svařování, nahřívání živců v tavných nádobách

- § 3 - podmínky pro zahájení svařování a po skončení svařování

A další platné ČSN:

- ČSN 26 9030 Zásady bezpečné manipulace
- ČSN 33 1610 Revize a kontroly elektrického a ručního nářadí
- ČSN 74 3305 Ochranná zábradlí
- ČSN EN 131-2 Žebříky
- ČSN 65 0201 Hořlavé kapaliny
- ČSN 73 0845 Požární bezpečnost staveb - Sklady

Z hlediska bezpečného pracovního postupu je nutno dodržovat zejména:

- Vyhlášku Českého úřadu bezpečnosti práce a Českého báňského úřadu č. 601/2006 Sb. O bezpečnosti práce a technických zařízení při stavebních pracích.
- Vyhlášku FMV č. 99/1989 Sb. o pravidlech provozu na pozemních komunikacích.
- Zákon č. 167/2008 Sb. předcházení ekologické újmy a o její nápravě.
- Zákon č. 223/2015 Sb. o odpadech.
- Zákon č. 17/92 Sb. o životním prostředí ve znění zákona č.123/98 Sb.

11 HYDROTECHNICKÉ VÝPOČTY

Odtokové součinitele

Dle TP 83 (Odvodnění pozemních komunikací) se pro komunikace v extravilánu užívá parametrů dle ČSN 73 6101

Návrhová hodnota intenzity deště

V celém odvodňovaném úseku byla pro návrh stok použita intenzita $i=143 \text{ l/s/ha}$ ($p=0,5$, $t=15 \text{ min.}$) pro dešťoměrnou stanici Roudnice nad Labem.

V Praze, 03/2024

Vypracoval: Marek Kunic

Příloha č. 1 - Vytyčovací souřadnice

Příloha č. 2 - Hydrotechnický výpočet stok

Příloha č. 3 - Návrh plošného vsakovacího zařízení

VYTYČOVACÍ SOUŘADNICE STOK „A“, „B“

| STOKA "A" | | | |
|-----------|-----------|------------|--------|
| ŠACHTA | Y | X | Z |
| VO | 736217.62 | 1007739.43 | 157,08 |
| Š1 | 736214.26 | 1007741.89 | 157,10 |
| Š2 | 736206.02 | 1007744.26 | 157,14 |
| Š3 | 736184.57 | 1007769.84 | 157,31 |
| Š4 | 736174.61 | 1007787.18 | 157,41 |
| Š5 | 736168.38 | 1007806.18 | 157,51 |
| Š6 | 736163.21 | 1007827.96 | 157,62 |
| Š7 - REG | 736168.26 | 1007830.98 | 157,65 |
| Š8 | 736173.24 | 1007833.96 | 157,68 |
| Š9 | 736169.39 | 1007853.06 | 157,77 |
| Š10 - ORL | 736166.03 | 1007854.17 | - |
| Š11 | 736157.05 | 1007857.15 | 157,88 |
| Š12 | 736155.66 | 1007863.96 | 157,91 |
| Š13 | 736151.36 | 1007903.73 | 158,12 |

| |
|-----------|
| STOKA "B" |
|-----------|

| ŠACHTA | Y | X | Z |
|---------------------|-----------|------------|--------|
| VO | 736223.62 | 1007732.57 | 158,20 |
| Š1 | 736227.20 | 1007724.34 | 158,80 |
| KÚ - ZASLEPENÍ POT. | 736238.35 | 1007719.90 | 158,89 |

PERIODICITA p=0,5 , 15 min. dážd' - intenzita dažd'a q=143 l/s.ha (intravilán obce) stanice Roudnice nad Labem

| VODY (odváděné stokou "A") VÝUSTNÍM OBJEKTEM DO TOKU LIBĚCHOVKA | | | | | | | | |
|---|------------------|-------|-------------|-------|---------|-------------|---------|-----------|
| | odvodněná plocha | S(m2) | q (l/s.ha) | Ψ (-) | Q (l/s) | Qr (m3/rok) | Q (l/s) | plocha |
| | silnice | 1202 | 143 | 0,8 | 13,8 | 0,6 | 13,8 | |
| | zeleň | 179 | 143 | 0,1 | 0,3 | 0,0 | 0,3 | |
| | chodníky | 270 | 143 | 0,8 | 3,1 | 0,1 | 2,1 | |
| | spevněné plochy | 105 | 143 | 0,9 | 1,4 | 0,1 | 1,4 | |
| | celkem | 1756 | | | 18,4 | 0,9 | 17,4 | |
| VYPOŠTĚNÍ VOD STOKA "A" CELKEM | | | | | | | 20,4 | stoka "A" |

| VODY (odváděné stokou "B") | | | | | | | | |
|------------------------------|------------------|-------|-------------|-------|---------|-------------|---------|-----------|
| | odvodněná plocha | S(m2) | q (l/s.ha) | Ψ (-) | Q (l/s) | Qr (m3/rok) | Q (l/s) | plocha |
| | silnice | 1647 | 143 | 0,8 | 18,8 | 0,9 | 18,8 | |
| | zeleň | 614 | 143 | 0,1 | 0,9 | 0,0 | 0,9 | |
| | chodníky | 41 | 143 | 0,8 | 0,5 | 0,0 | 0,5 | |
| | spevněné plochy | 60 | 143 | 0,9 | 0,8 | 0,0 | 0,8 | |
| | celkem | 2362 | | | 21,0 | 1,0 | 21,0 | |
| | | | | | | | 21,0 | stoka "B" |

| Návrh plošného podzemního vsakovacího zařízení dle ČSN 75 9010 | | | | |
|--|---------------------|--------------------------------------|-------------------------------------|-----------------------------------|
| na základě úhrnu srážek s dobou trvání 5 min až 72 hod | | | | |
| odvodňovaná plocha | | A [m ²] | 1941,00 | |
| průměrný součinitel odtoku | | ψ | 0,84 | |
| redukováná odvodňovaná plocha | | A _{red} [m ²] | 1630,44 | |
| konstantní přítok do vsak. zařízení | | Q _{přít.} [l/s] | 0,00 | |
| vsakovací plocha | | A _{vsak} [m ²] | 54,00 | |
| koeficient vsaku | | k _v [m/s] | 1,00E-05 | |
| součinitel bezpečnosti vsaku | | f | 2,00 | |
| vsakovaný odtok | | Q _{vsak} [l/s] | 0,270 | |
| regulovaný odtok do recipientu | | Q _{odt} [l/s] | 3,00 | |
| celkový odtok ze vsak. zařízení | | Q [l/s] | 3,270 | |
| srážkoměrná stanice | | | Mšeno | |
| návrhová periodičita srážek | | p [1/rok] | 0,2 | |
| pravděpodobnost překročení návrh. srážky | | [roky] | 5 | |
| | | | | |
| přítok | | balance objemů | | |
| t _c [min] | h _d [mm] | V _{přít.} [m ³] | V _{odt.} [m ³] | V _{vz} [m ³] |
| 5 | 10,9 | 17,77 | 0,98 | 16,79 |
| 10 | 14,9 | 24,29 | 1,96 | 22,33 |
| 15 | 17,4 | 28,37 | 2,94 | 25,43 |
| 20 | 19,1 | 31,14 | 3,92 | 27,22 |
| 30 | 21,4 | 34,89 | 5,89 | 29,01 |
| 40 | 23,2 | 37,83 | 7,85 | 29,98 |
| 60 | 25,6 | 41,74 | 11,77 | 29,97 |
| 120 | 29,7 | 48,42 | 23,54 | 24,88 |
| t _c [hod] | | | | |
| 4 | 33,8 | 55,11 | 47,09 | 8,02 |
| 6 | 36,3 | 59,18 | 70,63 | -11,45 |
| 8 | 38,0 | 61,96 | 94,18 | -32,22 |
| 10 | 39,0 | 63,59 | 117,72 | -54,13 |
| 12 | 39,6 | 64,57 | 141,26 | -76,70 |
| 18 | 41,4 | 67,50 | 211,90 | -144,40 |
| 24 | 42,2 | 68,80 | 282,53 | -213,72 |
| 48 | 52,3 | 85,27 | 565,06 | -479,78 |
| 72 | 56,4 | 91,96 | 847,58 | -755,63 |
| Retenční objem vsak. zařízení | | V _{vz} [m ³] | 29,98 | |
| Retenční schopnost vsak. zařízení | | m | 0,95 | |
| Celkový objem vsak. zařízení | | W [m ³] | 31,56 | |
| Doba prázdnění vsak. zařízení | | T _{pr} [hod] | 2,55 | |
| | | | VYHOVUJE | |
| Poznámka: | | | | |
| Vsakovací plochu zjednodušeně uvažujeme shodnou s půdorysným průmětem vsak. zařízení. Toto zjednodušení oproti ČSN 75 9010 je na stranu bezpečnou. | | | | |
| Skutečné rozměry vsakovacího objektu: | | | | |
| l | b (d) | h | vsak. plocha | objem |
| 15,00 | 3,60 | 0,60 | 54 | 32,40 |
| Celkem | | | 54 | 32,40 |
| | | | VYHOVUJE | VYHOVUJE |

Váš dopis zn.: OP1241/2023
Ze dne: 10.08.2023
Naše zn.: POH/41943/2023-2/032100

Vyřizuje: Ing. Radek Sušienka
Tel.: 474 636 215
Mobil:
E-mail: susienka@poh.cz

Datum: 06.09.2023

AFRY CZ s.r.o.
Magistrů 1275/13
140 00 Praha

ay4ur5q

II/261 a III/26124 Liběchov – hranice kraje, rekonstrukce, 1. část (intravilán Liběchov)

K Vaší žádosti o vyjádření k výše uvedené akci ze dne 10. srpna 2023, kterou jsme obdrželi elektronickou formou, Vám sdělujeme naše stanovisko, které platí dva roky ode dne vydání.

K dokumentaci k územnímu řízení jsme vydali stanovisko zn.: POH/20069/2021-2/032100, podmínky stanoviska byly přeneseny do územního rozhodnutí čj.: MUME-5534/VYS/22/HETE. Podmínky jsou v dokumentaci pro stavební povolení (DSP) zohledněny (připomínáme povinnost zpracování havarijního a povodňového plánu).

S DSP souhlasíme za předpokladu dodržení následujících připomínek:

1. Oba výústní objekty budou v terénu viditelně a trvale označeny (např. cedulka) jeho správcem a s označením výústní objekt dešťové kanalizace.
2. Nakládání se srážkovými vodami bude povoleno příslušným vodoprávním úřadem dle § 8 odst. 1 písm. a) bod 5 – jiné nakládání (odvádění srážkových vod do koryta Liběchovky) zákonem č. 254/2001 Sb., o vodách a o změně některých zákonů, ve znění pozdějších předpisů. Parametry pro povolení nakládání s vodami budou odpovídat projektové dokumentaci pro stavební povolení.
3. Dno pod mostem bude provedeno do střelky. Min. hloubka pasů bude 800, šířka bude 400 mm, budou použity kameny o hmotnosti cca 250 kg.
4. Mostní objekt bude vybaven zařízením pro umístování inženýrských sítí.
5. Žádné stavební objekty nepřevzme do své správy.
6. Zařízení staveniště a lehce odpavitelné materiály nebudou umístovány do povodňových proudnic, tj. v blízkosti koryta Liběchovky a v pruhu délky cca 60 m ve středu obce u p. p. č. 1387.
7. Začátek a konec stavebních prací budou min. 7 dní předem oznámeny Povodí Ohře, státní podnik, provozu Terezín – Ing. Petr Pětík, tel.: 606 757 553, petik@poh.cz.
8. Po kompletním ukončení prací bude přizván provozní pracovník ke kontrole provedené stavby, konečný stav bude tímto pracovníkem protokolárně odsouhlasen.
9. Požadujeme být účastníkem kolaudačního řízení.

Předmětem vyjádření je rekonstrukce komunikace II/261 a III/26124, 1. část v intravilánu obce Liběchov. Součástí akce je rekonstrukce mostního objektu přes koryto vodního toku Liběchovka. Ze stávající komunikace dojde k odstranění vozovky včetně chodníků a sousedních dotčených ploch. Dojde k výstavbě (výměně) dešťové kanalizace „A“ DN 300. Nově bude cca ½ plochy trasy (23,3 l/s při návrhovém dešti 143 l/s/ha) odvedena do vsakovacích boxů s regulovaným odtokem 3 l/s. Zbytek plochy komunikace (20,4 l/s) bude dešťová kanalizace odvádět do koryta Liběchovky. Nový výústní objekt stoky „A“ je navržen v levém břehu těsně za mostem. Výústní objekt je opatřen zpětnou klapkou. Další výústní objekt stoky „B“ je navržen v pravém břehu, který bude částečně odvodňovat 2. část stavby (zatím řešeno v této PD). Stávající klenbový most přes koryto Liběchovky bude kompletně odstraněn. Dojde k výstavbě nových železobetonových opěr. Základ opěr je umístován na řadu mikropilot. Most tvoří jednoplová konstrukce. V místě vetknutí do opěr má mostovka tloušťku 800 mm, uprostřed rozpětí 400 mm. Betonování bude probíhat

na místě. Po realizaci opěr je v korytě Liběchovky navrženo dočasné podepření (dvojice stojek a příčlí uložených na panelové konstrukci). Mezi podepřením je navržen převod vody dvojicí potrubí DN 1200. Po stabilizaci mostu budou trouby a panely odstraněny. Opevnění koryta je navrženo z kamenné dlažby 250 mm do betonu. Pod mostem je navržena kyneta šířky cca 6 m, zbytek prostoru k opěrám tvoří berma. Opevnění koryta je z obou stran zaprahováno betonovými prahy.

Součástí mostu je na návodní straně chodník (náhrada za stávající). Chodník pokračuje i podél komunikace u p. p. č. 46/2, kde je od zahrady oddělen vyvýšenou betonovou konstrukcí. Délka tohoto úseku je cca 35 m. Jedná se stavbu napříč územím, které se nachází v záplavovém území. Dle porovnání DMR a hladiny při Q_{100} nedochází k aktivnímu proudění přes komunikaci. Nad intravilánem Liběchova dochází k rozdělení proudnic, levá proudnice protéká korytem, pravá (větší) proudnice protéká středem obce. Navýšený úsek chodníku není proudnicemi dotčen.

Nový most byl hydrotechnicky posouzen. Teoreticky most převede průtok Q_{100} při hloubce vody cca 1 m. Průtočná plocha mostu je $16,8 \text{ m}^2$. Spodní kóta mostovky je 2,7 m nad úrovní dna.

Podklady ke stanovisku: DSP – AFRY CZ s. r. o., 08/2023.

Investor: Středočeský kraj.

HGR: 4720. ČHP: 1-12-03-0360-0-00. Vodní útvar povrchových vod: OHL_0030, Labe od toku Vltava po tok Ohře.

Ing. Václav Svejkský
vedoucí odboru VR

Ing. Martin Krupka, Ph.D.
vedoucí oddělení hydrotechniky
v zastoupení elektronicky podepsal

Rozdělovník

POh, s. p., provoz Terezín
244 2843 -736217, -1007728



Datová schránka: ay4ur5q, AFRY CZ s.r.o.

Uživatel: Adéla Dianová

Přijatá zpráva - Detail zprávy

Předmět: II/261 a III/26124 Liběchov – hranice kraje, rekonstrukce, 1. část
(intravilán Liběchov)

ID zprávy: 1239355161

Typ zprávy: Přijatá PDZ

Stav zprávy: Doručená

Datum a čas: 8. 9. 2023 v 15:08:23

Odesílatel: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 43003 Chomutov, CZ

ID schránky: 7ptt8gm

Typ schránky: Právnícká osoba

Odesílající osoba: Oprávněná osoba

Zmocnění: 0/0 Sb. § - odst. - písm. -

Naše čís. jednací: POH/41943/2023-2

Naše spisová zn.: Nežadáno

Vaše čís. jednací: Nežadáno

Vaše spisová zn.: Nežadáno

K rukám: Nežadáno

Do vlastních rukou: Ne

Přílohy:

AP_41943_DS.pdf (195,08 kB)

Události zprávy:

8. 9. 2023 v 15:04:33 EV0: Datová zpráva byla podána.

8. 9. 2023 v 15:04:33 EV5: Datová zpráva byla dodána do datové schránky příjemce.

8. 9. 2023 v 15:08:23 EV12: Přihlásila se pověřená osoba s právem přístupu ke zprávě ve smyslu § 8, odst. 6 zákona č. 300/2008 Sb., v platném znění. Datová zpráva je nyní doručena. Případné dřívější datum doručení fikcí není dotčeno.

