

## TECHNICKÁ ZPRÁVA

### Obsah

1	Úvod.....	2
2	Výchozí podklady .....	2
3	Všeobecně.....	3
4	Současný stav a navrhované opatření.....	3
5	Technické řešení.....	3
6	Retenční nádrž a ORL .....	3
7	Provádění objektu .....	5
8	Zemní práce .....	5
9	Související stavební objekty.....	6
10	Požadavky na provádění.....	7
11	RDS .....	7
12	BOZP - Bezpečnost a ochrana zdraví při práci na staveništích .....	7

### Přílohy:

- protokol hydrotechnického výpočtu
- statický výpočet zajištění stavební jámy

## 1 Úvod

Název akce:	II/105-Severní obchvat Jílového u Prahy <b>I. ETAPA (km ZÚ – 0,400)</b>
Název objektu:	<b>SO 361 – Retenční nádrž v km 0,440</b>
Místo stavby:	Středočeský kraj
Katastrální území:	Jílové u Prahy
Stavebník/objednatel stavby:	Krajská správa a údržba silnic Středočeského kraje Zborovská 81/11, 150 21 Praha 5
Vlastník:	Město Jílové u Prahy, Masarykovo nám. 194, 254 01 Jílové u Prahy
Majetkový správce objektu:	Město Jílové u Prahy, Masarykovo nám. 194, 254 01 Jílové u Prahy
Projektový stupeň:	Dokumentace pro provádění stavby (PDPS)
Zhotovitel PD:	PRAGOPROJEKT, a.s., K Ryšance 1668/16, 147 54 Praha 4
Hlavní inženýr projektu:	Ing. Milan Strnad, AI pro dopravní stavby
Zpracovatel objektu:	Ing. Aleš Malínský, autorizovaný inženýr pro stavby vodního hospodářství a krajinného inženýrství ČKAIT – 0000146
Technická kontrola:	Petr Zloský, autorizovaný technik pro stavby vodního hospodářství a krajinného inženýrství ČKAIT
Číslo zakázky:	18-267-2-000
Rozsah řešení:	retenční nádrž + ORL ..... 1 ks

## 2 Výchozí podklady

- výškopisné a polohopisné zaměření (GRID,a.s., 2017)
- mapové podklady (KN, ortofoto, základní rastrová mapa 1:10 000)
- Závěr zjišťovacího řízení z 22.9.2011, č.j.185185/2011/KUKS
- Územní rozhodnutí vydané stavebním úřadem Městského úřadu Jílové u Prahy dne 26.1.2015 pod č.j.MjuP/00757/2015 sa nabytím právní moci 5.3.2015.
- Dokumentace DUR stavby „Severní část obchvatu v Jílovém u Prahy, Přeložka silnice II/105, Radlík - Šenflukova ul.“ Včetně Dodatku č.1 a č.2 od fy LUCIDA, s.r.o. z r.2010
- Dokumentace DSP stavby „II/105 – SEVERNÍ OBCHVAT JÍLOVÉHO U PRAHY“
- Územní plán města Jílové u Prahy
- Biologický průzkum od RNDr.Jiřího Vávry, CSc. z 07.2017 (tel.731 279 109)
- Podrobný geotechnický průzkum (PRAGOPROJEKT,a.s., 03/2017)
- Geofyzikální průzkum a vsakovací zkoušky (PRAGOPROJEKT,a.s., 03/2017)
- Báňské posudky (fy PUDIS, 06.2016)
- Pedologický průzkum (fy K+K průzkum, s r.o., 01/2016)
- Studie dopravních vztahů (fy LUCIDA, 08.2010)
- Akustická studie (fy ATEM s.r.o., 09.2010)

### 3 Všeobecně

Předmětem stavby je výstavba severního obchvatu města Jílové u Prahy. Jedná se o přeložku silnice II/105 v délce cca 1,7 km.

### 4 Současný stav a navrhované opatření

V současném stavu se v řešené lokalitě nenalézají žádné dešťové odvodnění vozovek prostřednictvím dešťové kanalizace, a proto zde není řešena ani retence těchto vod před vypouštěním do recipientu.

V zájmovém území této části stavby je recipientem drobný tok nazývaný Sirotčí strouha, který ústí do Zahořanského potoka. Navrhovaná dešťová kanalizace SO 301.1 hlavní trasy Severního obchvatu přivádí návrhový průtok cca 200 l/s a z důvodu omezení velikosti nárazových odtoků z nově budovaných zpevněných ploch do uvedeného potoka je navržen předložený SO 361. Současně s retenční funkcí bude tento stavební objekt sloužit i jako záchytné zařízení pro případ úniku ropných látek v prostoru odvodňovaných komunikací.

### 5 Technické řešení

Veškerá voda spadlá na zpevněné povrchy komunikací je zachytávána uličními vpustmi nebo šterbinovými žlaby se svedením do kanalizace SO 301.1. Voda není nikde volně rozptylována do terénu, nikde nestéká volně po svazích násypu komunikace. Koncepce řešení odvodnění silnice vychází z řešení v dokumentaci pro územní rozhodnutí.

Navrhovaná nádrž má dvě funkce – první z nich je záchyt možných úniků ropných látek z provozu či havárie na komunikaci a další funkcí je snížení velikosti nárazového odtoku ze stoky do recipientu na únosnou mez. Proto je navržena dešťová usazovací nádrž (DUN), jež bude sloužit k ochraně toku, s retenčním objemem. DUN slouží též k zachycení rozhodujícího objemu splavenin tak, aby zbytečně nezanášely navazující vodoteč.

### 6 Retenční nádrž a ORL

Navrhuje se prefabrikovaná podzemní nádrž sestávající z části sedimentační a koalescenčního odlučovače ropných látek a navazující části s potřebným retenčním objemem. Výpočet potřebného objemu je patrný z hydrotechnického výpočtu (přílohou této TZ)

#### Návrhové parametry

návrhový průtok pro čištění: 200,0 l/s

návrhový odtok po redukci v RN: 26,75 l/s

třída odlučovače dle ČSN 75 6501<sup>1</sup>, tab.1: **I.**

- emisní hodnota zbytkového oleje na odtoku: < 5 mg / l

sestava dle ČSN EN 858-2<sup>2</sup>, tab. B.1: **S-I-P**

- minimální objem lapáku kalu musí odpovídat max. průtoku nádrží

přítok / odtok: DN 500/300 plast

odtok/přepad/: DN 500 plast

hloubka přívodního/odtokového potrubí: 2,60/4,46 m

<sup>1</sup> ČSN 75 6501 – Odvádění a čištění odpadních vod s obsahem ropných látek

<sup>2</sup> ČSN EN 858-2 – Odlučovače lehkých kapalin (např. oleje a benzínu), část 2

### Popis činnosti

Voda přitéká do prostoru kalojemu, kde snížením průtokové rychlosti dochází k sedimentaci nerozpuštěných látek a u dna se postupně vytváří vrstva zachycených kalů. Do odlučovače ropných látek voda natéká usměrňovacím dílem, který proud vede ke dnu nádrže. Zde na principu gravitace dochází k oddělování částic ropných látek, které se uvolňují a stoupají k hladině. Dále voda prochází koalescenční barierou, kde se koalescencí z vody odstraňují nejmenší částičky ropných látek a tak se významně zvyšuje čistící efekt zařízení. Všechny uvolněné ropné látky se postupně hromadí v plovoucí vrstvě na hladině, které v dalším postupu zabraňuje norná stěna. Pročištěná voda z odlučovače odchází pod nornou stěnou do retenční části a po redukci odtoku vírovým ventilem DN125 do odtokového potrubí DN300.

### Konstrukční systém nádrží

Navrhují se prefabrikované montované železobetonové nádrže sestavované z U-dílů, stropních desek, šachtové nástavby, vík a poklopů. Díly budou z betonu min.C35/45 XF4, typové statiky s továrně dozorovanou kvalitou. Montovaný systém musí být zaručeně nepropustný a použitelný i při vysoké hladině spodní vody. Konstrukce nádrže a víka bude staticky dimenzována na zatížení tř. D 400 kN. Z důvodu snadného čištění bude vnitřní povrch nádrže pro tyto účely příslušně upraven. K obsluze a přístupu bude objekt vybaven šachtovými vstupy s poklopy. Pro možnost vstupu je požadován žebřík (či stupadla). Vstupní poklopy jsou nekovové, uzamykatelné s osazením únikové cesty pro obojživelníky, a také hadice pro odběr vzorků vody z prostoru za nornou stěnou. Tato hadice musí být ukončena v držáku až těsně pod poklopem, s dostatečnou vůlí pro manipulaci (odběrné zařízení dodat k přejímce nádrže).

### Stavba a instalace nádrží

Dílce nádrže se osazují do připravené stavební jámy. Zemní práce se navrhují v pažené jámě. Vyhlobená stavební jáma bude zabezpečena štětovými stěnami typ III n s převážkami a rozpěrami HEB. Nádrž se ukládá na montážní štěrkové lože. Je to vrstva tříděného drceného kameniva frakce 4/8mm minimální tloušťky 100 mm (použito 350mm). Při urovnání tohoto podkladu pro celou plochu nádrže je nutno docílit rovinnosti povrchu s tolerancí 10mm (rozdíl mezi nejvyšším a nejnižším místem) a max. odchylkou pod 3m latí 3mm.

Železobetonové díly se dopraví automobilovými návěsy a montují se pomocí těžkého autojeřábu. Po sestavení vlastní nádrže se osadí vstupní šachty a poklopy. Předpokládá se, že stavbu provede formou kompletní dodávky vybraná firma.

### Součinnost objednatele, stavební připravenost

Na staveništi zajistí zhotovitel vhodné podmínky pro vjezd automobilových návěsů a autojeřábu včetně připravené pracovní plochy pro jeřáb. Pro osazení nádrže zhotovitel připraví vyhloubenou odvodněnou a zabezpečenou stavební jámu a štěrkové lože. V připravené stavební jámě zhotovitel vytýčí polohu nádrží (směrovou osu a krajní body).

### Vytyčení objektu

Podrobné body objektu 361 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.

Základní požadavky na přesnost vytyčení a kontrolní měření se řídí:

ČSN 73 0420-2/2002 přesnost vytyčování staveb

ČSN 73 0212-4/2002 geometrická přesnost ve výstavbě - kontrola přesnosti, část 4: liniové stavební objekty

Vytyčení RN a ORL, vtok, výtok je určeno v souřadnicích JTSK. Vytyčení stávajících podzemních inženýrských sítí bude provedeno před zahájením stavby za účasti správců jednotlivých zařízení, případně ověřeno kopanými sondami přímo na staveništi.

Body vytyčení nádrže (RN a ORL) SO 361:

	Y	X	Z
Vtok 1	740900.993	1063766.572	430.72
Výtok 2	740867.905	1063753.383	428.83
Okraj RN	740900.457	1063768.457	428.45
Okraj RN	740901.901	1063764.835	428.45
Okraj RN	740866.533	1063754.935	428.45
Okraj RN	740867.977	1063751.312	428.45

Před zahájením zemních prací je nutné vytyčení veškerých podzemních vedení od příslušných správců. Veškerá zjištěná podzemní vedení jsou orientačně vyznačena v koordinační situaci stavby, včetně vedení plánovaných jak této stavby, tak i souvisejících staveb.

#### Zkoušky vodotěsnosti

Na smontované nádrži bude provedena zkouška vodotěsnosti dle ČSN 75 6905 – podle TKP kap. 3. před zásypem, po provedené zkoušce nebude nádrž již vyčerpávána.

Výsledek zkoušky vodotěsnosti doložit jako součást závěrečné zprávy pro přejímku.

## **7 Provádění objektu**

Tento stavební objekt bude prováděn v koordinaci se stavbou komunikace SO102.2 a dešťové kanalizace SO301.1, přeložku plynovodu SO522.1.

## **8 Zemní práce**

Odstranění současného krytu vozovky a objektu bývalé váhy v rozsahu zásahu stavební jámy.

Zemní práce se navrhují v pažené jámě. Jáma rozměrů 6,90 x 39,50 m. Zemní práce se předpokládají v zeminách třídy těžitelnosti I. – 60 %, třídy těžitelnosti II. – 40%. Druh výkopu bude upřesněn při provádění prací na podkladě ověření kvality vytěžených zemin. Zatřídění podle TKP 4 Zemní práce, zatřídění podle ČSN 73 6133 (dle zrušené ČSN 73 3050). Zatřídění je provedeno na základě průzkumného vrtu J105 - viz příloha.

Jáma bude provizorně zajištěna ocelovými štetovnicemi Larssen IIIIn, které budou rozepřeny pomocí rámů z ocelových válcovaných profilů HEB č.280. S postupným hloubením jámy se budou rámy zavěšovat a důkladně klínovat. Rámy budou navíc opatřeny rozpěrami z tr.168/14 event. Z (HEB č.220) a rohovými výztuhami. Závěsný rám bude proveden z HEB č.240 – nastojato. Rohy rámů budou sešroubovány. Při hloubení je třeba dodržovat délku dílčího kroku, kterou je osová vzdálenost jednotlivých rámů.

Štetovnice budou vytaženy min. 0,3 m nad terén a budou tvořit zábranu proti vniknutí dešťové vody.

#### Pracovní postup

- 1) Bude osazen závěsný rám č.0 a postupně budou osazeny rámy č. 1 - 3, včetně rozpěr.

- 2) Po důkladném uklínování spodního rámu č.3 lze postupně odstranit rám č.2, kolidující s vlastní konstrukcí komory.
- 3) Bude usazena konstrukce komory.
- 4) S postupným zasypáváním a hutněním bude odstraněn rám č.1.  
Rám č.1 lze vyjmout tehdy, je-li volná hloubka výkopu (zásypu) pod ním max. 0,5 m.

V případě výskytu zvýšené HPV či při předpokladu intenzivních srážek bude dočasně odvodněno dno jámy pracovní drenáží (plast DN100 flexibilní) do čerpací jímky.

Nádrž bude zasypávána nesoudržným (nenamrzavým) materiálem. Pro zasypávání smí být použit materiál s úhlem vnitřního tření min. 24°. Zasypávání musí probíhat rovnoměrně po celém obvodu. Hutnění musí probíhat lehkou technikou, aby při hutnění nedošlo k poškození nádrží či potrubí.

- obsyp propojovacího potrubí musí být proveden vhodným materiálem zrna fr. max 0-22.

Zásyp se zhutňuje průběžně po vrstvách max. 300 mm silných, okolo nádrže je třeba hutnit na hodnoty koef. kvality zhutnění dle Proctor Standard:

- min **95%** PS, Id 0,7.
- 0,50 m pod úroveň pláně budoucí komunikace okolo nádrže a výše zásyp  
v závislosti na druhu zeminy, min. 1600 kg/m<sup>3</sup>, tvořen z materiálu minimálně podmínečně vhodného dle ČSN 73 6133. Míra zhutnění zemin v aktivní zóně je požadována 100 % PS, únosnost minimálně 15% CBR a současně musí být dosažena nejmenší hodnota modulu přetvárnosti z druhého zatěžovacího cyklu Edef,2 = 45 MPa.

V ploše stavební jámy bude po zásypu nádrže zřízena v rámci SO 361 provizorní zpevněná manipulační plocha pro obsluhu nádrže. Skladba konstrukce provizorní plochy:

- vozovkové vrstvy ze štěrkodrti (tl. 300mm)
- infiltrační postřik z emulze do 1,0kg/m<sup>2</sup> - (množství 0,7kg/m<sup>2</sup>)
- asfaltový beton pro ložní vrstvy modifik acl 16+, 16s (tl. 50mm)

Definitivní úprava povrchu manipulační plochy pro obsluhu nádrže bude provedena v rámci SO 102.1. Návrh konstrukce vozovky je proveden dle Katalogu vozovek TP 170, katalogového listu D1-N-2, TDZ IV, PIII tloušťky 450 mm s krytem z asfaltového betonu pro obrusné vrstvy ACO 11.

## 9 Související stavební objekty

- SO 102.1 Severní obchvat Jílového u Prahy, I. etapa
- SO 102.2 Severní obchvat Jílového u Prahy, II. etapa
- SO 104 - MK - napojení ulice Na slunci v km 0,330
- SO 206 - Dělicí stěna Radlík, km 0,080-0,395 vpravo
- SO 301.1 – Odvodnění Severního obchvatu Jílového u Prahy, I. etapa
- SO 301.2 – Odvodnění Severního obchvatu Jílového u Prahy, II. etapa
- SO 321 – Pročištění koryta Sirotčí strouhy
- SO 522.1 – Přeložka STL plynovodu PE 90 podél ul.Na Slunci, km 0,300-0,750, I. etapa
- SO 441.1 - Veřejné osvětlení, I. etapa
- SO 453.1 - Přeložka kabelů CETIN v km 0,300-0,660, I. etapa

## **10 Požadavky na provádění**

Všechny výrobky a zařízení, pracovní postupy, použité při realizaci stavby, musí splňovat technické požadavky jakosti výrobků v souladu, s harmonizovanými českými technickými normami, technickými kvalitativními podmínkami (TKP), které jsou platné pro výstavbu.

Technologické postupy prací – viz „Technické a kvalitativní podmínky staveb pozemních komunikací“.

## **11 RDS**

Tuto dokumentaci nelze použít jako realizační dokumentaci stavby.

## **12 BOZP - Bezpečnost a ochrana zdraví při práci na staveništích**

Při provádění prací na staveništích je třeba dodržovat právní a ostatní předpisy k zajištění bezpečnosti a ochrany zdraví při práci, ustanovení technických norem (ČSN), bezpečnostních a hygienických předpisů platných v době provádění stavby.

Právní a ostatní předpisy k zajištění bezpečnosti a ochrany zdraví při práci (vymezení pojmu je uvedeno v ustanovení § 349 odst. 1 zákona č. 262/2006 Sb., zákoníku práce) jsou předpisy na ochranu života a zdraví, předpisy hygienické a protiepidemické, technické předpisy, technické dokumenty a technické normy, stavební předpisy, dopravní předpisy, předpisy o požární ochraně a předpisy o zacházení s hořlavinami, výbušninami, zbraněmi, radioaktivními látkami, chemickými látkami a chemickými přípravky a jinými látkami škodlivými zdraví, pokud upravují otázky týkající se ochrany života a zdraví.

Pokud při stavební činnosti dochází ke střetu se silniční, železniční, pěší nebo vodní dopravou, je nutné identifikovat tato rizika a přijmout potřebná opatření k zabránění ohrožení veřejnosti. Při stavebních a udržovacích pracích na dálnicích a silnicích za provozu nebo na provozované železniční dopravní cestě je nutné přijmout potřebná preventivní opatření k zabránění ohrožení osob pohybujících se na staveništi (pracovišti) veřejnou dopravou. Zhotovitel je povinen postupovat podle příslušných bezpečnostních předpisů vydaných správcem dopravní cesty.