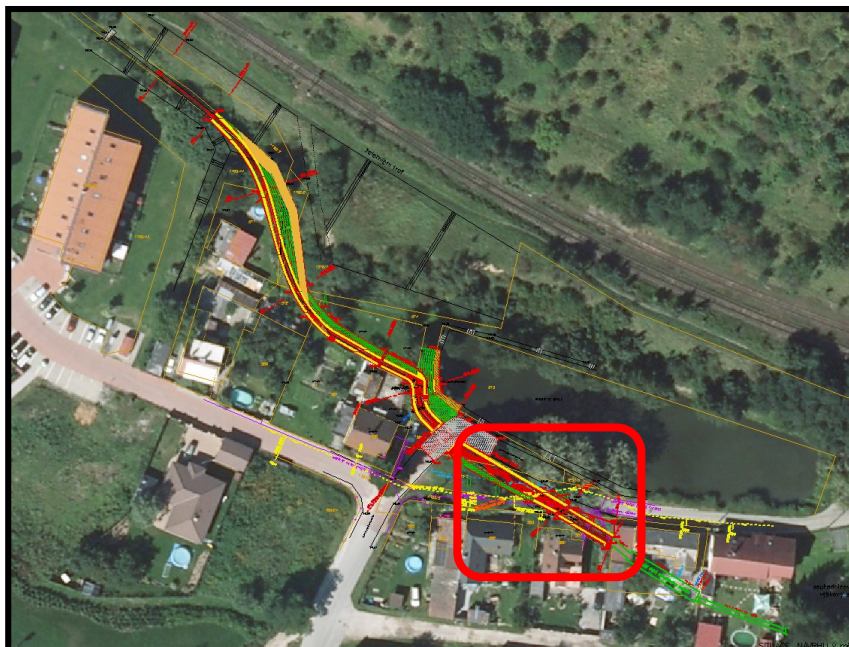


D.1. PROVÁDĚCÍ DOKUMENTACE SO 01

- Úprava koryta Jenečského potoka v ř.km 0,972-1,015

**akce: „JENEČSKÝ POTOK,
ř.km 0,980-1,130, ÚPRAVA KORYTA“**



paré č. **1**

SVIP
projektová kancelář

se sídlem Konečná 621, 252 16 Nučice

Zhotovitel	Ing. Zdeněk Viták, tel. 724 120 899, e-mail: zdenekvitak-svip@volny.cz			
Objednatel	Povodí Vltavy, státní podnik, Holečkova 3178/8, Smichov, 150 00 Praha 5			
Akce	JENEČSKÝ POTOK, ř.km 0,980 - 1,130, úprava koryta		Okres Praha západ	
			Stupeň DPPS	
			Datum 06/2019	
Příloha	DOKUMENTACE SO 01		Zak.číslo 04/2019	Příloha č. D.1.
			Měřítko	

OBSAH DOKUMENTACE SO 01 (dle přílohy č.13 k vyhlášce č.499/2006 Sb.)

D.1.1. TECHNICKÁ ZPRÁVA SO 01

- a) Technické řešení SO 01
- b) Hydrotechnické výpočty SO 01
- c) Vytyčení stavby SO 01
- d) Výkaz výměr SO 01
- e) Závěrečné zhodnocení stavebního objektu SO 01

D.1.2.1 DETAILNÍ SITUACE NÁVRHU (ř.km 0,950-0,980) v měř. 1 : 100

D.1.2.2 DETAILNÍ SITUACE NÁVRHU (ř.km 0,980-1,115) v měř. 1 : 100

D.1.3. PODÉLNÝ PROFIL SO 01 v měř. 1:500/100

D.1.4. PŘÍČNÉ ŘEZY SO 01 v měř. 1 : 75

D.1.5. VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ SO 01 v měř. 1 : 50

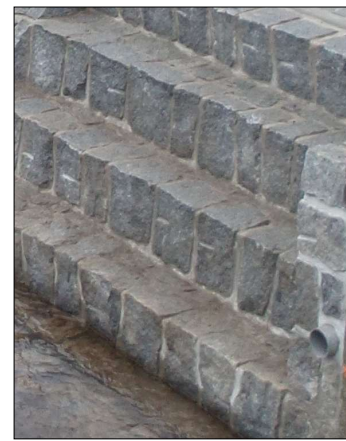
D.1.6. DETAIL LÁVKY A SCHODŮ v měř. 1 : 30

D.1.7. DETAIL SCHODŮ POD MOSTKEM v měř. 1 : 30

D.1.1. TECHNICKÁ ZPRÁVA SO 01

a) TECHNICKÉ ŘEŠENÍ SO 01

Předmětem stavebního objektu je zkapacitnění Jenečského potoka nad vtokem do zakrytého úseku pod garáží na p.č.558 v k.ú. Hostivice a následně pod zahradou p.č.557 v k.ú. Hostivice. Po dohodě s vlastníkem pravostranné nemovitosti a správcem toku se v zaplaceném úseku v ř.km 0,972-0,987 (viz. foto po vodě) navrhuje úprava oboustranně z kamenných opěrných zídek v.1,5m (stávající pravostranná kamenná zídka bude kompletně opravena, levostranně bude zřízena nová kamenná pobřežní zídka stejné výšky jako zeď pravostranná a nad její korunou dojde k vysvahování a zatravnění až k plotu předmětné nemovitosti, viz. foto vlevo - vzor zdi obdobné lokality). Úprava bude navazovat na zakrytou část toku pod garáží. Úprava oboustranně z pobřežních zídek končí v ř.km 0,992 cca.5 m nad lávkou k nemovitosti p.č. 651 v k.ú. Hostivice. Z důvodu možnosti údržby jsou pod lávkou pro přístup do koryta navrženy v levostranné opěrné zdi kamenné schůdky š.1,2m, stejně jako pod výtokem z mostku (viz. foto vpravo – vzor).



Opěrné zdi budou založeny do rostlého terénu (min. hloubka založení 0,8m). Šířka v koruně byla navržena 0,6m. Výška zdi se pohybuje od 1,2 do 1,3m. Při dané šířce pobřežní zdi je její stabilita proti převržení, posunutí a zatížení základové spáry vyhovující.

Pro bezproblémové založení základové části zdí se navrhuje po dohodě s vlastníkem převod vody přes boční rybník Ve Skále, popř. převod vody (potrubí, žlab) – **práce na suchu!**

Vlastní technologie stavby opěrných zdí byla po konzultaci se zadavatelem zvolena takto:

- kompletní odstranění stávajících porušených opěrných konstrukcí obou břehů
- zřízení bednění pro základovou část opěrných zdí, příp. zapažení rubové části zdi
- zřízení základu pobřežní zdi kompletně v celém rozsahu (železobetonová konstrukce z vodostavebního betonu)
- postupné zdění opěrné zdi systémem tzv. ztraceného bednění (zdění kamenné konstrukce pobřežní zdi ze zdiva z lomového kamene na cementovou maltu s vyspárováním, lícová stěna ve sklonu cca. 7 : 1 a následné zhotovení železobetonové konstrukce pobřežní zdi, rubová část (zalití vodost. betonem C25/30 XF3 s uložením výztuže ze svařovaných sítí KARI, průměr drátu 8mm/8mm, rozteč drátu 100x100mm, přesahy 50mm)
- uložení kamenného záhozu v patě zdi jako ochrana základu pobřežní zdi proti boční erozi v korytě

Nad lávkou až k nekapacitnímu trubnímu propustku (ř.km 0,992 – 1,015) se zkapacitnění koryta provede rozšířením do levé strany (levobřežní kamenná opěrná zídka v.1,5m pod ulicí Za Mlýnem). je ponechána cca. na původním místě (v místě před lávkou budou odstraněny 4 vzrostlé stromy zasahující do průtočného profilu navrženého koryta - topoly o průměru 2x 60cm a 2x20cm) s délkou mostovky 3,5m a šířkou lávky 1,0m (viz. foto vpravo).



Po dohodě se zadavatelem se navrhuje z hlediska možného přelití lávky při povodni ocelová konstrukce s pororošty stejných rozměrů jako lávka původní. Opěry lávky bude z obou stran tvořit horní hrana navržených opěrných zdí. Ocelová lávka bude tvořena dvojicí hlavních nosníků IPE140 d.3,5m zakotvených do opěrných zdí, mezi které budou navařeny příčníky z IPE80 á 100cm. Na příčníky bude kotven pororošt, který bude tvořit pochůznou plochu lávky. Zábradlí je navrženo jednostranné ocelové (soupky i madla navrženy s trubek). Výška zábradlí bude 110cm. Uložení lávky bude kloubové a bude řešeno tak, aby neumožňovalo posun lávky při zvýšení hladiny nad úroveň lávky. Ocelová konstrukce lávky bude opatřena kompletním nátěrovým systémem.

Pravý břeh nad lávkou zůstane zachován cca. ve stávajícím pozvolném sklonu. V místě pod výtokem z rekonstruovaného mostku dojde k odstranění 1ks vzrostlé olše (viz. foto proti vodě) bezprostředně pod výtokem z mostku (ostatní 3 vzrostlé olše zůstanou zachovány a budou chráněny před poškozením vlivem stavby). Dno i pravý svah Jenečského potoka do výšky cca.0,5m (hladina při průtoku Q5) bude opevněn kamenným záhozem hm. 80-200 kg s vyklínováním (těžká úprava zajišťující stabilitu svahu). Ve střední části je navržena opevněná toulavá kynetka z dlažby na sucho tl. 0,2m uložená na šterkopískový podsyp (detailně viz. grafická část DPPS). V patě opěrných zdí je pro zvýšení jejich stability navržen těžký kamenný zához hm. 200 kg.



Přístup k upravovanému korytu Jenečského potoka (SO 01):

V začátku úseku (zaplocený úsek) dojde k demontáži drátěného plotu nemovitosti č.p.197 v délce 15 m až k lávce v ř.km 0,987 (přístup ke korytu levostranně z přilehlé ulice Za Mlýnem). Nad lávkou je ke korytu možný přístup oboustranně (nutno chránit tři ponechané vzrostlé stromy před stavebním provozem).

Navržené a ponechávané objekty na toku:

- ř.km 0,985 navrženy levostranně schůdky š.1,2m (4 schody š.0,3m, v.0,25m)
- ř.km 0,986-0,987 bude ponechána lávka š.1,0m k přístupu do přilehlé nemovitosti
- ř.km 1,014 navrženy pravostranně schůdky š.1,2m (4 schody š.0,25m, v.0,25m)

Křížení stavby s jednotlivými inženýrskými sítěmi:

- ř.km 0,973, 0,978 a 0,987 – nadzemní vedení (CETIN, ČEZ)
- ř.km 0,994 – podchod chráničky plynovodního řadu (Pražská plynárenská)
- ř.km 0,999 – podchod chráničky vodovodního řadu (TS Hostivice)

b) Hydrotechnické výpočty

Podmínkou zadavatele je zkapacitnění koryta Jenečského potoka předmětného úseku na cca. kapacitu zakrytého úseku pod garáží na p.č.558 v k.ú. Hostivice (**bez vlivu nepovoleného zatrubení z nekapacitních betonových trub DN 1000 přes zahradu p.č.557 – vlastník SJM Goldammer Miroslav a Goldammerová Monika, Za Mlýnem 38, 25301 Hostivice – viz. foto).**

V minulém roce došlo při zvýšeném průtoku k částečnému ucpání vtoku do DN 1000. Toto rizikové místo by mělo být před plánovanou akcí vyřešeno (odstranění nepovoleného nekapacitního zatrubení pod zahradou p.č.557).

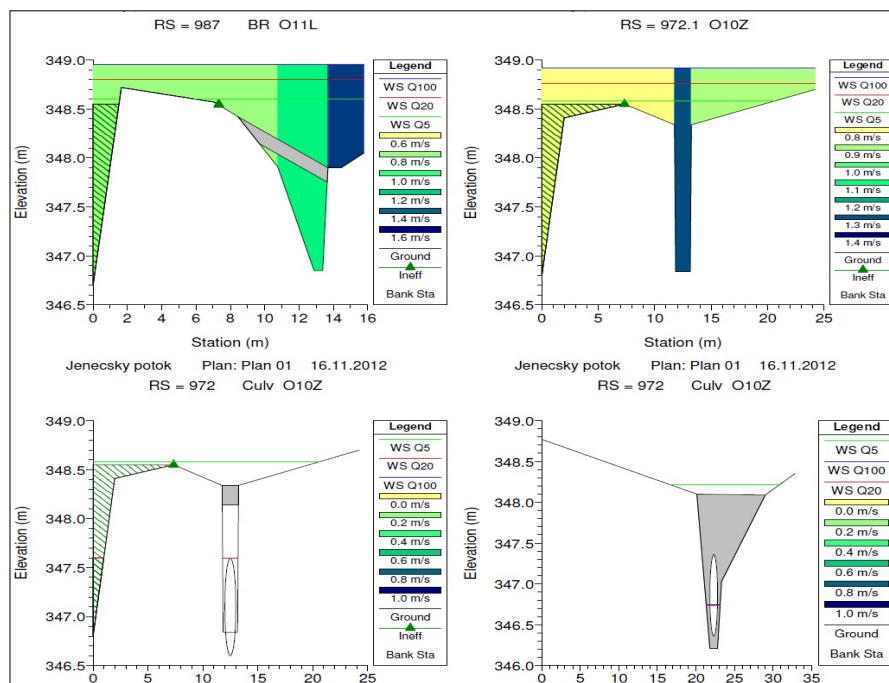


Kapacita zakrytého úseku koryta (viz. foto zakrytí proti vodě):

- průtočný profil ř.km 0,966-0,972: cca. 1,35 x 1,5 m
- průtočný profil ř.km 0,948 – 0,966 : cca. 2,5 x 1,1 m
- v ř.km 0,927-0,948 nepovolené zatrubení potoka bet. potrubím DN 1000



Výsledky výpočtu z modelu Hec-Ras při určení ZÚ Jenečského potoka (výpočtové řezy):



Pozn. Při uvažovaném odstranění zatruběného úseku (potrubí DN 1000) v ř.km 0,927-0,948 vychází kapacita zakryté části potoka v ř.km 0,966-0,972 při volné hladině (sklon cca.1%) a pročištění cca.Q10 (4,9 m3/s).

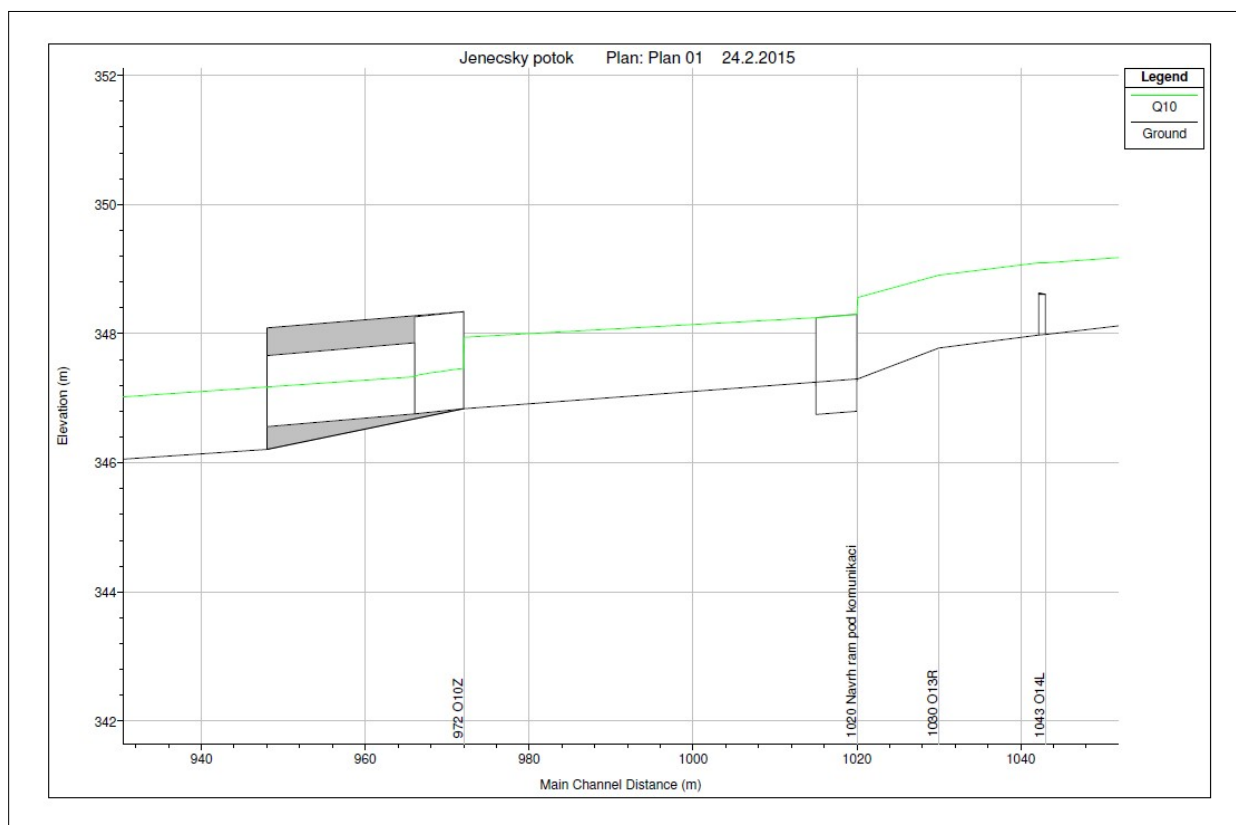
HYDROTECHNICKÉ VÝPOČTY (při nerovnoměrném proudění)

Hydraulický model

Pro hydraulické modelování zájmového území byl použit výpočetní software USACE HEC-RAS v. 4.0.

Základní výpočetní schéma ustáleného proudění je založeno na výpočtu nerovnoměrného proudění vody v korytech metodou po úsecích. Výpočet rozděluje příčný profil na vlastní koryto a levou či pravou inundaci (základní schéma) případně na uživatelsky volené oblasti. Výpočet průběhu hladin je založen na jednorozměrném řešení Bernoulliovy rovnice (energy equation).

VÝPOČET HLADIN PŘI PRŮTOKU $Q = 4,9 \text{ m}^3/\text{s}$ (cca.Q10)



HEC-RAS Plan: Plan 01 River: Jenecský potok Reach: Jenec Profile: Q10=4,9								
Staničení	Průtok (m ³ /s)	dno (m)	hladina (m)	hloubka (m)	rychlost (m/s)	profil (m ²)	Froude	Manning
1246	4,9	350,2	351,35	1,15	1,67	2,93	0,62	0,033
1146,1	4,9	349,61	350,98	1,37	1,46	3,68	0,46	0,033
1146	Bridge							
1099	4,9	348,99	349,99	1	1,65	3,98	0,65	0,033
1061	4,9	348,26	349,26	1	1,69	5,2	0,58	0,033
1043,1	4,9	347,99	349,1	1,11	1,15	6,15	0,36	0,031
1043	Bridge							
1030	4,9	347,78	348,79	1,01	1,86	3,44	0,57	0,026
1020,1	4,9	347,3	348,46	1,16	2,84	1,73	1,02	0,025
1020	Culvert	0,96	1,94		0,71	0,033		
972,1	4,9	346,75	348,1	1,35	3,23	1,52	1,01	0,03
972	Culvert							
856	4,9	345,41	346,37	0,96	1,94	3,89	0,71	0,033

KONZUMČNÍ KŘIVKA ZAKRYTÉHO ÚSEKU (ř.km 0,966-0,972)- obdélníkový profil 1,35mx1,5m, sklon 1%, drsnost $n = 0,025$ (po pročištění dna)

h hloubka vody m	F průtočná plocha m ²	O omočený obvod m	R hydraul. poloměr m	RI	C rychl. souč.	v rychlost m/s	Q průtok m ³ /s
0,25	0,3375	1,85	0,182	0,0018	30,11	1,28	0,43
0,5	0,675	2,35	0,287	0,0029	32,49	1,75	1,18 (Q1)
0,75	1,0125	2,85	0,355	0,00355	33,66	2,005	2,03 (Q2)
1,0	1,35	3,35	0,403	0,0040	34,38	2,17	2,94
1,25	1,6875	3,85	0,438	0,0044	34,85	2,31	3,90 (Q5)
1,5	2,025	4,35	0,466	0,0047	35,22	2,415	4,89 (Q10)

KONZUMČNÍ KŘIVKA NAVRŽENÉ ÚPRAVY – SO 01 (ř.km 0,972-0,992)

– charakteristický průtočný profil (oboustranně kamenné pobřežní zídky):

Šířka ve dně cca. 2,0 m

Podélný sklon úseku 1,5 %

Zahloubení vodoteče (výška opěrných zdí) min. 1,35 m

Drsnostní součinitel (dle Chowa) $n = 0,03$

Úsek je ovlivněn kapacitou navazujícího zakrytého úseku (převede max. průtok Q10 s volnou hladinou, Q20 se zahlceným vtokem).

h hloubka vody m	F průtočná plocha m ²	O omočený obvod m	R hydraul. poloměr m	RI	C rychl. souč.	v rychlost m/s	Q průtok m ³ /s
0,2	0,400	2,400	0,166	0,0025	24,73	1,24	0,49
0,6	1,200	3,200	0,375	0,0056	28,31	2,12	2,54 (Q2)
1,0	2,000	4,000	0,500	0,0075	29,70	2,57	5,14 (Q10)
1,35	2,700	4,700	0,574	0,0086	30,38	2,82	7,60 (Q20)
1,5	3,000	5,000	0,600	0,0090	30,61	2,90	8,71 (Q20-50)

KONZUMČNÍ KŘIVKA NAVRŽENÉ ÚPRAVY – SO 01 (ř.km 0,992-1,015)

– charakteristický průtočný profil (levostranně kamenná pobřežní zídka, pravostranně svah ve sklonu min.1:1):

Šířka ve dně min. 2,0 m

Podélný sklon úseku 1,0 %

Zahloubení vodoteče (výška opěrné zdi) min.1,35 m

Drsnostní součinitel (dle Chowa) $n = 0,035$

Úsek je ovlivněn kapacitou navazujícího zakrytého úseku (převede max. průtok Q20)

h hloubka vody m	F průtočná plocha m ²	O omočený obvod m	R hydraul. poloměr m	RI	C rychl. souč.	v rychlost m/s	Q průtok m ³ /s
0,2	0,420	2,483	0,169	0,0017	21,24	0,88	0,37
0,6	1,380	3,449	0,400	0,0040	24,52	1,55	2,14 (Q2)
1,0	2,500	4,414	0,566	0,0057	25,99	1,96	4,90 (Q10)
1,35	3,611	5,259	0,687	0,0069	26,84	2,225	8,03(Q20)

c) Vytyčení stavby SO 01

Vytyčení návrhu stavby SO 01 bude vytyčeno ze souřadnic před zahájením stavebních prací (viz. popis).

Vytyčení stavby (souřadnice JTSK, nadmořská výška Balt p.v.), číslování po vodě: číslo bodu, Y(m), X(m) Z(m n.m.), pozn. – viz. grafická část (Detailní situace stavby)

026	754983.96	1041625.57	347.25	(osa toku, výtok z mostku)
027	754982.86	1041626.57	347.23	(osa toku, zajišťovací práh)
028	754979.49	1041628.51	347.19	(osa toku, kyneta)
029	754977.35	1041629.28	347.16	(osa toku, kyneta)
030	754975.87	1041630.99	347.13	(osa toku, kyneta)
031	754972.97	1041631.93	347.10	(osa toku, kyneta)
032	754970.71	1041634.14	347.08	(osa toku, kyneta)
033	754965.97	1041636.49	347.05	(osa toku, kyneta)
034	754959.48	1041639.96	346.85	(osa toku, lávka vtok)
035	754958.91	1041640.78	346.84	(osa toku, lávka výtok)
036	754947.91	1041647.35	346.75	(osa toku, vtok do zakryté části)
111	754981.57	1041625.37	348.75	(LB, rub opěrné zdi)
112	754982.03	1041625.80	347.48	(LB, zajišťovací práh)
113	754982.47	1041626.20	347.43	(LB, kyneta)
114	754983.24	1041626.93	347.43	(PB, kyneta)
115	754983.60	1041627.27	347.48	(PB, schůdky, zajišťovací práh, pata svahu)
116	754984.37	1041627.99	348.85	(PB, schůdky, zajišťovací práh, břeh)
117	754976.46	1041628.33	348.65	(LB, rub opěrné zdi)
118	754977.00	1041628.90	347.41	(LB, kyneta)
119	754977.75	1041629.65	347.41	(PB, kyneta)
120	754979.02	1041630.49	347.46	(PB, pata záhozu)
121	754979.82	1041631.43	348.70	(PB, břeh)
122	754975.45	1041630.71	347.38	(LB, kyneta)
123	754976.21	1041631.37	347.38	(PB, kyneta)
124	754972.66	1041631.54	347.35	(LB, kyneta)
125	754973.26	1041632.35	347.35	(PB, kyneta)
126	754969.80	1041632.18	347.50	(LB, rub opěrné zdi)
127	754970.49	1041633.70	347.33	(LB, kyneta)
128	754970.93	1041634.59	347.33	(PB, kyneta)
129	754971.52	1041635.81	348.50	(PB, břeh)
130	754963.91	1041635.58	348.40	(LB, rub opěrné zdi)
131	754965.73	1041636.05	347.30	(LB, kyneta)
132	754966.23	1041636.92	347.30	(PB, kyneta)
133	754965.76	1041637.71	347.35	(PB, zához, pata opěrné zdi)
134	754966.05	1041638.25	348.40	(PB, rub opěrné zdi)
135	754958.01	1041639.01	348.35	(LB, rub opěrné zdi, ocel. lávka vtok)
136	754958.58	1041639.37	347.05	(LB, pata opěrné zdi, ocel. lávka)
137	754960.50	1041640.54	347.05	(PB, pata opěrné zdi, ocel. lávka)
138	754961.02	1041640.86	348.35	(PB, rub opěrné zdi, ocel. lávka)
139	754957.42	1041639.83	348.35	(LB, rub opěrné zdi, ocel. lávka výtok)
140	754958.00	1041640.20	347.04	(LB, pata opěrné zdi, ocel. lávka)

141	754959.94	1041641.36	347.04	(PB, pata opěrné zdi, ocel. lávka)
142	754960.43	1041641.66	348.35	(PB, rub opěrné zdi, ocel. lávka)
143	754956.79	1041639.19	348.35	(LB, schůdky nahoře)
144	754957.59	1041640.46	347.35	(LB, schůdky dole)
145	754955.51	1041639.96	348.35	(LB, schůdky nahoře)
146	754956.02	1041640.79	348.35	(LB, rub opěrné zdi)
147	754956.57	1041641.10	347.00	(LB, schůdky dole)
148	754947.12	1041643.31	348.55	(konec upravovaného terénu)
149	754947.40	1041645.99	348.25	(LB, konec opěrné zdi, napojení na zakrytou část toku)
150	754948.29	1041648.67	348.25	(PB, konec opěrné zdi, napojení na zakrytou část toku)

d) Výkaz výměr SO 01

1 - Zemní práce

1. Odstranění a likvidace dřevin včetně pařezů z průtočného profilu
nálet . . . 50 m²
topol (2x d. 0,6m, 2x d. 0,2m). . . 4 ks
olše (1x d.0,5m) . . . 1 ks
 2. Výkop s hrubým urovnáním PP upravovaného koryta (V) . . . 37,5 m³
 3. Vytvarování svahů koryta (SV – svahování) . . . 26,0 m²
 4. Vytvarování miskovitého dna se zhutněním (ÚP) . . . 109,95 m²
 5. Zásyp jam po pařezech apod. . . 10,0 m³
 6. Vodorovné přemístění a uložení přebytečného výkopku . . . 27,5 m³
 7. Rozprostření zemin tl. do 0,1m (přebytečná zemina rozprostřená v nejbližším okolí)
. . . 27,5 m²
 8. Sejmutí ornice s přemístěním do 50m . . . 25,7 m³
 9. Ohumusování (OH) a osetí břehů včetně přilehlých ploch . . 128,5m² (25,7m³)
 10. Založení trávníku lučního výsevem včetně dodávky a ošetření. . . 128,5 m²
 11. Ochrana stávajících porostů bedněním před stav. provozem . . . 10 m²
 12. Převedení vody během stavby, popř. čerpání vody . . . 43,0 m
(možnost převádění vody přes rybník Ve Skále)
 13. Zajištění inženýrských sítí (plynovodní a vodovodní řad) . . . 12,0 m
- Pozn. Přebytek výkopového materiálu může být použit na proštěrkování popř. zatěsnění koryta.

2 – Základy

1. Zhutnění podloží základu opěrných zdí 63 m²

3 – Svislé konstrukce

1. Konstrukce opěrných zdí ze ŽB mrazuvzdorného tř. C 25/30 53 m³
2. Zdivo nadzákladové z lom. kamene lomařsky upraveného se zatřením spár, na maltu cementovou MC 25 (opěrné zdi – pohledová strana) . . . 26,5 m³
3. Bednění konstrukcí opěrných zdí zřízení a odstranění . . (2x20m + 23m) x 4,0m = 252 m²
4. Výztuž železobetonových konstrukcí opěrných zdí ze svařovaných sítí (průměr drátu 8mm, rozteč 100x100mm, přesah 50mm). . . . 63,0 x 6,0m x 0,079 = 2,52 t

4 – Vodorovné konstrukce

1. Zřízení podkladní vrstvy (lože) pod dlažbu ze štěrkopísku (ŠP) tl. 66,1 m²
2. Filtrační vrstvy z hrubého kameniva bez zhutnění fr. 16-63 až 32-63 63,0 m³
3. Dlažba z lomového kamene tl.250 mm na sucho (popř. rovinanina 80-200kg) s proštěrkováním a vyklínováním. . . . 66,1 m² (16,5 m³)
4. Kamenný zához 80-200kg s proštěrkováním a urovnáním 20,2 m³
5. Kamenné schůdky k přístupu do koryta 2 ks (10m)
6. Zajišťovací prahy z lom. kamene na MC ve dně koryta. . . . 4,0 m³

9 – Ostatní konstrukce a práce

1. Výplň dilatačních spár z extrudovaného polystyrenu tl.20 mm 15ks x 4m x 0,3m = 18 m²
2. Těsnění dilatační spáry betonové konstrukce vnitřním těsnícím pásem 10 m
3. Otvory pro odvodnění v opěrné zdi (drenáž) 15 ks (15m)
4. Zřízení výustí dešťových sběračů 2 ks
5. Demontáž a zpětná montáž oplocení zaplaceného úseku 15,0 m
6. Demontáž a zpětné osazení lávky (polorošt s jednostranným zábradlím) 1 ks
7. Odstranění stávajícího opevnění potoka s odvozem na skládku (vodorovná doprava suti s hrubým urovnáním na skládce a poplatkem za skládku). . . . 8m³ (16,0 t)

VÝKAZ KUBATUR – zemní práce (SO 01)

Příčné řezy			Výkop (V)			Úprava pláň (ÚP)			Svahování PP (SV)			Ohumusování a osetí (H)		
Číslo řezu	Staničení	Vzdálenost	plocha	Střed. plocha	objem	délka	Střed. délka	plocha	délka	Střed. délka	plocha	délka	Střed. délka	plocha
	(ř.km)	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	(m)	(m)	(m2)	(m)	(m)	(m2)	(m)	(m)	(m2)
1	0,972		0,5			2,75			-			4,0		
		15		1,0	15,0		3,13	46,95		-	-		2,85	42,75
2	0,987		1,0			3,5			-			1,7		
		5		1,25	6,25		3,5	17,5		-	-		2,35	11,75
2'	0,992		1,5			3,5			2,0			3,0		
		2		1,25	2,5		3,5	7,0		2,0	4,0		4,0	8,0
3	0,994		1,0			3,5			2,0			5,0		
		11		1,25	13,75		3,5	38,5		2,0	22,0		6,0	66,0
3''	1,015		1,5			3,5			2,0			7,0		
CELKEM			V Ý K O P 37,5 m3			ÚPRAVA PLÁŇ 109,95 m2			svahování 26,0 m2			OHUMUSOVÁNÍ A OSETÍ 128,5 m2 (25,7 m3)		

VÝKAZ KUBATUR – konstrukce (SO 01)

Příčné řezy			Konstrukce opěrných zdí ze ŽB mrazuvzd. tř. C 25/20 (B)			Zdivo z lom. kamene pobřežních zdí se zatřením spár (LK)			Dlažba na sucho tl. 25cm s proštěrk. a vyklín. (DLs)			Kamenný zához 80-200kg (KZ)		
Číslo řezu	Staničení	Vzdálenost	plocha	Střed. plocha	objem	plocha	Střed. plocha	objem	délka	Střed. délka	plocha	plocha	Střed. plocha	objem
	(km)	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	(m2)	(m2)	(m3)	(m)	(m)	(m2)	(m2)	(m2)	(m3)
0	0,972		2,0			1,0			1,2			0,2		
		15		2,0	30,0		1,0	15,0		1,2	44,5		0,25	3,75
2	0,987		2,0			1,0			1,2			0,3		
		5		2,0	10,0		1,0	5,0		1,2	6,0		0,65	3,25
2	0,992		2,0			1,0			1,2			1,0		
		2		1,0	2,0		0,5	1,0		1,2	2,4		1,0	2,0
3	0,994		1,0			0,5			1,2			1,0		
		11		1,0	11,0		0,5	5,5		1,2	13,2		1,0	11,0
4	1,015		1,0			0,5			1,2			1,0		
CELKEM			ŽELEZOBETON C 25/20 53,0 m3			ZDIVO ZDÍ Z LOM. KAMENE 26,5 m3			DLAŽBA NA SUCHO 66,1 m2			KAMENNÝ ZÁHOZ 80-200kg 20,2 m3		

e) Závěrečné zhodnocení stavebního objektu SO 01

Uvedené technické řešení SO 01 vychází z projednání navrženého technického řešení s dotčenými subjekty a orgány státní správy. Cílem úpravy je zvýšení průtočné kapacity koryta Jenečského potoka v intravilánu města Hostivice včetně ochrana okolních nemovitostí.

V Nučicích, červen 2019

vypracoval: Ing. Zdeněk Viták