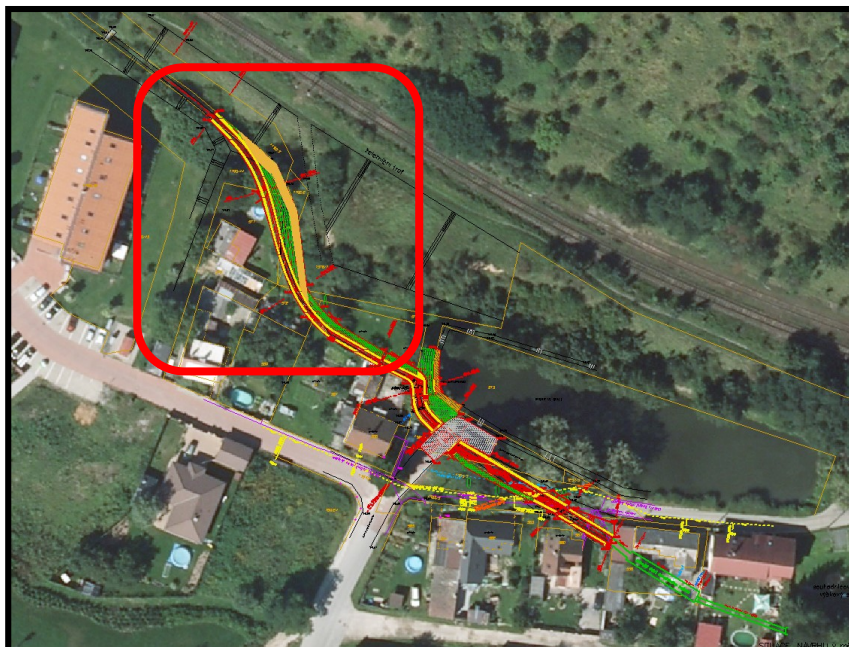


D.4. PROVÁDĚCÍ DOKUMENTACE SO 04

- Úprava koryta Jenečského potoka v ř.km 1,035 -1,130

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



paré č. **1**

SVIP
projektová kancelář

se sídlem Konečná 621, 252 16 Nučice

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 04		Zak.číslo 04/2019	Příloha č. D.4.
			Měřítko	

OBSAH DOKUMENTACE SO 04 (dle přílohy č.13 k vyhlášce č.499/2006 Sb.)

D.4.1. TECHNICKÁ ZPRÁVA SO 04

- a) Technické řešení SO 04
- b) Hydrotechnické výpočty SO 04
- c) Vytyčení stavby SO 04
- d) Výkaz výměr SO 04
- e) Zhodnocení stavebního objektu SO 04

D.4.2.1 DETAILNÍ SITUACE NÁVRHU (ř.km 1,035-1,075) v měř. 1 : 100

D.4.2.1 DETAILNÍ SITUACE NÁVRHU (ř.km 1,075-1,130) v měř. 1 : 150

D.4.3. PODÉLNÝ PROFIL SO 04 v měř. 1:500/100

D.4.4. PŘÍČNÉ ŘEZY SO 04 v měř. 1 : 75

D.4.5. VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ SO 04 v měř. 1 : 50

D.4.6. DETAIL LÁVKY A SCHODŮ v měř. 1 : 30

D.4.7. DETAIL SCHODŮ A ZASYPÁVÁNÍ KORYTA v měř. 1 : 50

D.4.1. TECHNICKÁ ZPRÁVA SO 04

a) TECHNICKÉ ŘEŠENÍ SO 04

V závěrečné zaplacené části (zahrady nemovitostí p.č.566, 567 a 572) se po dohodě s vlastníky předpokládá rozšíření koryta do levé strany (zatravněná berma). Šířka stávajícího koryta (kynety) min.1,0 m zůstane zachována (viz. foto). Stávající opevnění pravého břehu bude nahrazeno pobřežní kamennou zídou s korunou cca. v úrovni hladiny při průtoku Q20 (bude mít funkci tzv. protipovodňové zídky) chránící pravostranné nemovitosti před zaplavením.

V ř.km 1,043 bude rekonstruována lávka (pororošt š.1,0m) a před ní zřízeny kamenné schůdky pro možnost údržby koryta. Z důvodu rozšíření průtočného profilu dojde k odstranění smrků (4x d.10cm, 1x d.20cm) a modřínu d.20cm při levém břehu Jenečského potoka. Pro zajištění přístupu ke korytu a zajištění skládky kamene bude navíc odstraněna vzrostlá bříza d.60cm a smrk d.50cm pod el. vedením.

Po dohodě se správcem toku a vlastníky pozemků p.č.571 a 1190/44 dojde v ř.km 1,070-1,115 z důvodů podemílání břehů v lomech trasy k jejímu vyrovnaní (viz. foto). Z těchto důvodů dojde k odstranění vzrostlého ořechu d.50cm v navržené nové trase Jenečského potoka. V ř.km 1,091 jsou pravostranně navrženy kamenné schůdky pro údržbu koryta.

Po zřízení nové trasy potoka se původní koryto zasype a oseje travním krytem. V konci úseku pod náspem železniční trati až do ř.km 1,130 bude provedena pouze prohrábka a vyčištění koryta (viz. foto).

Vzor převádění vody během stavby potrubím (foto vlevo dole) a osazování přípravy na osazení nového oplocení obdobné akce (foto vpravo dole).



Opěrné zdi budou založeny do rostlého terénu (min. hloubka založení 0,8m). Šířka v koruně byla navržena 0,6m. Výška pravostranné protipovodňové zdi bude min. 1,2m (cca. úroveň hladiny při průtoku Q20). Výška levostranné zídky pod bermou bude min. 0,6m cca. úroveň hladiny při průtoku Q1) Při dané šířce protipovodňové zdi je její stabilita proti převržení, posunutí a zatížení základové spáry vyhovující.

Pro bezproblémové založení základové části zdí se navrhuje zajímkování opravovaného úseku 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 opěrných zdí 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)
- veškeré výusti dešťových sběračů z přilehlých nemovitostí budou opatřeny zpětnou klapkou, z důvodu možného zaplavení nemovitostí při povodňových průtocích

Po dohodě se zadavatelem bude levostranná berma opevněna dlažbou na sucho do šterkopískového lože a následně ohumusována a oseta travní směsí pro možnost údržby vlastníky přilehlých nemovitostí (návaznost na zatravněné zahrady – možnost sekání trávy).

Po dohodě se zadavatelem se navrhuje z hlediska možného přelítí lávky při povodni ocelová konstrukce s pororošty cca. stejných rozměrů jako lávka původní. Opěry lávky bude z pravé strany tvořit horní hrana navržené protipovodňové zdi, z levé strany kamenný pilíř 0,6x1,0m. 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.

Přístup k upravovanému korytu Jenečského potoka v zaplacené části:

Po dohodě s vlastníkem p.č.567 bude po demontáži drátěného plotu jihozápadní části zahrady v délce 4m zřízena přístupová komunikace po zahradě zpevněná silničními panely š.3m (návaznost na ulici Za Mlýnem). Pro zpřístupnění horní části úseku koryta Jenečského potoka dojde k demontáži drátěného plotu v délce 9m mezi p.č.567 a 572. Zpřístupnění koryta potoka v horní části bude z pravého břehu.

Navržené a ponechávané objekty na toku:

- ř.km 1,042-1,043 bude ponechána lávka (pororošt š.1,0m s jednostranným zábradlím)
- ř.km 1,043 navrženy pravostranně schůdky v opěrné zdi š.0,5m
- ř.km 1,091 navrženy pravostranně schůdky v opěrné zdi š.0,5m

Křížení stavby s jednotlivými inženýrskými sítěmi:

ř.km 1,047, 1,071 – nadzemní vedení (ČEZ)

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**).

HYDROTECHNICKÉ VÝPOČTY (při nerovnoměrném proudění)

Hydraulický model

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

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

HEC-RAS Plan: Plan 01 River: Jenecky 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 VODOTEČE – SO 04 (ř.km 1,035-1,070)

– charakteristický průtočný profil (pravostranně protipovodňová zeď $v=1,2\text{m}$, levostranně zídka $v=0,5\text{m}$ a zatravněná berma):

Šířka mezi zídkami ve dně min. 1,0 m

Šířka pravostranné bermy min. 1,0m

Sklon svahu bermy min. 1 : 3

Průměrný podélný sklon cca. 1,4 %

Zahloubení vodoteče min. 1,2 m (zeď levostranně), min. 0,8m (břeh pravostranně)

Drsnostní součinitel (dle Chowa) $n = 0,03(\text{kyneta}) - 0,04(\text{berma})$

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	0,200	1,400	0,143	0,0020	24,10	1,08	0,215
0,4	0,400	1,800	0,222	0,0031	25,94	1,44	0,58(0,5.Q1)
0,8	1,440	3,665	0,393	0,0055	24,45	1,81	2,61 (Q2-5)

1,0	2,140	4,300	0,498	0,0070	24,73	2,07	4,43 (Q5-10)
1,2	2,960	4,930	0,600	0,0084	24,83	2,28	6,73(Q10-20)

c) Vytyčení stavby SO 04

Vytyčení návrhu stavby SO 04 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)

000	755051.69	1041540.23	349.45	(osa toku, konec úpravy – pročištění)
001	755039.47	1041550.00	349.20	(osa toku, konec opěrných zdí)
002	755034.72	1041554.81	349.12	(osa toku, kyneta)
003	755030.89	1041559.86	349.05	(osa toku, kyneta)
004	755027.76	1041566.61	348.93	(osa toku, kyneta)
005	755026.50	1041570.97	348.85	(osa toku, kyneta)
006	755025.26	1041575.90	348.76	(osa toku, kyneta)
007	755024.19	1041579.89	348.68	(osa toku, kyneta)
008	755023.12	1041583.31	348.61	(osa toku, kyneta)
009	755021.98	1041586.43	348.55	(osa toku, kyneta)
010	755020.46	1041589.86	348.48	(osa toku, kyneta)
011	755019.60	1041591.49	348.44	(osa toku, kyneta)
012	755018.38	1041593.46	348.39	(osa toku, kyneta)
013	755016.82	1041595.50	348.34	(osa toku, kyneta)
014	755014.53	1041598.06	348.28	(osa toku, kyneta)
015	755012.38	1041599.81	348.22	(osa toku, kyneta)
016	755001.37	1041606.10	347.99	(osa toku, kyneta)
017	754994.81	1041609.42	347.96	(osa toku, kyneta)
037	755051.07	1041539.52	349.55	(LB, pročištění)
038	755052.33	1041541.02	349.55	(PB, pročištění)
039	755038.81	1041549.01	349.80	(LB, konec zídky)
040	755040.19	1041550.92	350.40	(PB, konec protipovodňové zdi)
041	755028.65	1041558.49	349.85	(LB, berma, zásyp původního koryta)
042	755029.79	1041559.42	349.45	(LB, zídka pod bermou)
043	755032.02	1041560.39	350.25	(PB, rub protipovodňové zdi)
044	755025.35	1041565.85	349.73	(LB, berma)
045	755026.75	1041566.39	349.33	(LB, zídka pod bermou)
046	755028.78	1041566.86	350.13	(PB, rub protipovodňové zdi)
047	755028.11	1041568.65	350.09	(PB, schůdky ve zdi)
048	755028.54	1041568.78	350.09	(PB, schůdky ve zdi)
049	755028.02	1041570.88	350.05	(PB, schůdky ve zdi)
050	755027.51	1041570.76	350.05	(PB, schůdky ve zdi)
051	755022.84	1041575.29	349.56	(LB, berma)
052	755024.28	1041575.71	349.16	(LB, zídka pod bermou)
053	755026.23	1041576.15	349.76	(PB, rub protipovodňové zdi)
054	755025.67	1041576.32	349.36	(výúst' PVC150 s klapkou)
055	755020.75	1041582.51	349.41	(LB, berma)
056	755022.17	1041583.00	349.01	(LB, zídka pod bermou)

057	755024.12	1041583.68	349.81	(PB, rub protipovodňové zdi)
058	755018.14	1041588.90	349.28	(LB, berma, začátek zasypávaného koryta)
059	755019.54	1041589.47	348.88	(LB, zídka pod bermou)
060	755021.39	1041590.22	349.68	(PB, rub protipovodňové zdi)
061	755020.63	1041590.61	349.28	(výúst PVC150 s klapkou)
062	755015.00	1041593.81	349.14	(LB, berma)
063	755016.05	1041594.90	348.74	(LB, zídka pod bermou)
064	755017.55	1041596.22	349.54	(PB, rub protipovodňové zdi)
065	755010.68	1041597.89	349.02	(LB, berma)
066	755011.61	1041599.10	348.62	(LB, zídka pod bermou)
067	755013.05	1041600.57	349.42	(PB, rub protipovodňové zdi)
068	755000.00	1041603.41	348.79	(LB, schůdky k lávce)
069	755000.27	1041603.95	349.19	(LB, ocelová lávka, pilíř)
070	755000.91	1041605.20	348.39	(LB, zídka pod bermou)
071	755001.82	1041606.99	349.19	(PB, konec lávky, schůdky)
072	755003.30	1041606.22	349.19	(PB, schůdky)
073	755003.50	1041606.63	349.19	(PB, schůdky)
074	755001.32	1041607.77	349.19	(PB, rub protipovodňové zídky)
076	754993.23	1041607.73	348.86	(LB, konec bermy)
077	754993.73	1041608.83	348.36	(LB, zídka pod bermou)
078	754995.02	1041609.86	347.99	(PB, pata protipovodňové opěrné zdi)
079	754994.64	1041610.69	349.16	(PB, rub protipovodňové zdi)
166	755031.62	1041555.05	349.90	(LB, konec zasypávaného koryta)
167	755032.40	1041555.70	349.50	(LB, zídka, konec zasypávaného koryta)

d) Výkaz výměr SO 04

1 - Zemní práce

- Odstranění a likvidace dřevin včetně pařezů z průtočného profilu
nálet křovin 100 m²
smrk (5x d. 0,2m, 1x d. 0,5m). . . . 6 ks
bříza (1x d.0,6m) 1 ks
modřín (1x d.0,2m) 1 ks
ořech (1x d.0,5m) 1 ks
- Výkop s hrubým urovnáním PP upravovaného koryta (V) 323,1 m³
- Vytvarování svahů koryta (SV – svahování) 235,5 m²
- Vytvarování koryta se zhutněním (ÚP) 207,2 m²
- Zásyp původního koryta, jam po pařezích apod. . . . 323,1 x 0,5 = 161,55 m³
- Vodorovné přemístění výkopku do 500 m (zásyp původního koryta) 161,55 m³
- Vodorovné přemístění přebytečného výkopku a jeho uložení zákonným způsobem
. . . 161,55 m⁵

7. Sejmutí ornice s přemístěním do 50m 121,7 m³
8. Ohumusování (OH) a osetí břehů včetně přilehlých ploch . . . 608,4m² (121,7m³)
9. Založení trávníku lučního výsevem včetně dodávky a hnojení 128,5 m²
10. Ochrana stávajících porostů bedněním před stav. provozem 10 m²
11. Převedení vody během stavby, popř. čerpání vody 95,0 m

Pozn. Přebytek výkopového materiálu může být použit na proštěrkování popř. zatěsnění koryta.

2 – Základy

1. Zhutnění podloží základu opěrných zdí 160 m²
2. Základová část bet. opěrných zdí C 25/30 . . $(0,7 \times 0,6) \times 80\text{m} + (0,5 \times 0,6) \times 80\text{m} = 57,6 \text{ m}^3$

3 – Svislé konstrukce

1. Konstrukce opěrných zdí ze ŽB mrazuvzdorného tř. C 25/30 $100,8 - 57,6 = 43,2 \text{ m}^3$
2. Zdivo nadzákladové z lom. kamene lomařsky upraveného se zatřením spár, na maltu cementovou MC 25 (opěrné zdi – pohledová strana) . . . 54,0 m³
3. Bednění konstrukcí opěrných zdí zřízení a odstranění . . $80,0 \text{ m} \times 4,0\text{m} = 320 \text{ m}^2$
4. Výztuž železobetonových konstrukcí opěrných zdí ze svařovaných sítí (průměr drátu 8mm, rozteč 100x100mm, přesah 50mm). . . . $80,0 \times 6,0\text{m} \times 0,079 = 3,79 \text{ t}$

4 – Vodorovné konstrukce

1. Zřízení podkladní vrstvy (lože) ze štěrkopísku (ŠP) tl. 100 mm. . . . 168,0 m²
2. Podkladní beton tl. 150 mm 84,0 m²
3. Dlažba z lomového kamene tl.250 mm na sucho s proštěrkováním a vyklínováním 168,0 m²
4. Dlažba z lomového kamene tl.200 mm do betonu s vyspárováním MC25 84,0 m²
5. Kamenný zához s proštěrkováním a urovnáním 10,0 m³
6. Kamenné schůdky k přístupu do koryta 2 ks (10m)

7. Zajišťovací prahy z lom. kamene de dně koryta. . . . 6,0 m³

5- Komunikace

1. Zřízení panelové přístupové komunikace 20m x 3,0m = 60,0 m²

9 – Ostatní konstrukce a práce

1. Výplň dilatačních spár z extrudovaného polystyrenu tl.20 mm . 30ks x 3m x 0,3m = 27 m²

2. Těsnění dilatační spáry betonové konstrukce vnitřním těsnícím pásem 15 m

3. Těsnění dilatační spáry bet. konstrukce silikonovým tmelem do pl.4cm² 15 m

4. Zřízení kamenných výustí dešťových sběračů 2 ks

5. Demontáž a zpětná montáž oplocení zaplaceného úseku 40,0 m

6. Demontáž a zpětné osazení lávky (polorošt š.1m se zábradlím) 1 ks

7. Příprava na montáž oplocení v koruně pobřežní zdi (zapuštěné PVC80) 80m

8. Odstranění stávajícího opevnění potoka s odvozem na skládku (vodorovná doprava suti s hrubým urovnáním na skládce a poplatkem za skládku). . . . 32 m³ (16,0 t)

VÝKAZ KUBATUR – zemní práce (SO 04)

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)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	(m)	(m)	(m ²)	(m)	(m)	(m ²)	(m)	(m)	(m ²)
5'	1,035		3,5			2,0			2,0			9,0		
		12		3,5	42,0		2,0	24,0		2,0	24,0		9,0	108,0
6	1,043		3,5			2,0			2,0			9,0		
		27		3,35	90,45		2,0	54,0		2,0	54,0		7,25	195,8
7	1,070		3,2			2,0			2,0			5,5		
		24		3,85	92,4		2,0	48,0		2,0	48,0		4,85	116,4
8	1,094		4,5			2,0			4,5			4,2		
		21		4,5	94,5		2,15	45,2		4,5	94,5		4,2	88,2
9	1,115		0,5			2,3			1,0			0,0		
		15		0,25	3,75		2,4	36,0		1,0	15,0		0,0	0,0
KÚ	1,130		0,0			2,5			1,0			přístup, ZS - 100m ²		
CELKEM			V Ý K O P 323,1 m³			ÚPRAVA PLÁŇ 207,2 m²			svahování 235,5 m²			OHUMUSOVÁNÍ A OSETÍ 608,4 m²(121,7m³)		

VÝKAZ KUBATUR – konstrukce (SO 04)

Příčné řezy			Konstrukce opěrných zdí ze ŽB mrazuvzd. tř. C 25/30 (B)			Zdivo z lom. kamene pobřežních zdí se zatřením spár (LK)			Dlažba na sucho tl. 25cm s proštěrk. a vyklín. (DLs)			Dlažba do betonu tl. 20cm s vyspárováním (DLb)		
Číslo řezu	Staničení	Vzdálenost	plocha	Střed. plocha	objem	plocha	Střed. plocha	objem	délka	Střed. délka	plocha	délka	Střed. délka	plocha
	(km)	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	(m)	(m)	(m ²)	(m)	(m)	(m ²)
5'	1,035		1,2			0,6			2,0			1,0		
		12		1,2	14,4		0,6	7,2		2,0	24,0		1,0	12,0
6	1,043		1,2			0,6			2,0			1,0		
		27		1,2	32,4		0,6	16,2		2,0	54,0		1,0	27,0
7	1,070		1,2			0,6			2,0			1,0		
		24		1,2	28,8		0,6	14,4		2,0	48,0		1,0	24,0
8	1,094		1,2			0,6			2,0			1,0		
		21		1,2	25,2		0,6	12,6		2,0	42,0		1,0	21,0
9	1,115		1,2			0,6			0,0			1,0		
		15		0,0	0,0		0,0	0,0		0,0	0,0		0,0	0,0
KÚ	1,130		-			-			-			-		
CELKEM			ŽELEZOBETON C 25/30 100,8 m³ z toho: zákl. konstr. 57,6m³ svislá konstr. 43,2m³			ZDIVO ZDÍ Z LOM. KAMENE 50,4 m³			DLAŽBA NA SUCHO 168,0 m²			DLAŽBA DO BETONU 84,0 m²		

e) Závěrečné zhodnocení stavebního objektu SO 04

Uvedené technické řešení SO 04 vychází z projednání navrženého technického řešení s dotčenými subjekty a orgány státní správy. Cílem úpravy je zvýšení průtočné kapacity koryta Jenečského potoka při max. možném zachování jeho přírodního charakteru a ochrana pravostranných nemovitostí (protipovodňová zídka). Stěžejními pracemi při provádění stavby je především kvalitní provedení kamenem obložených opěrných zdí a dlažby ve dně a levostranné bermě Jenečského potoka dle požadavků uvedených v kap. B.9. PD.

V Nučicích, červen 2019

vypracoval: Ing. Zdeněk Viták