

ČÁST B

SO 203

Objednatel stavby:



Krajská správa a údržba silnic
Středočeského kraje, p.o.

Se sídlem Zborovská 11
150 21, Praha 5 IČ: 000 66 001

Souřadnicový systém S-JTSK, Výškový systém Bpv

Zhotovitel PD: TUBES spol. s r.o., Nad Zátíším 345/12, 142 00 Praha 4, IČ: 25062255, www.tubes.cz, datová schránka: 6b98p5c
Zpracovatelský útvar: K Ryšánce 1668/16, 147 54 Praha 4, Tel.: 226 066 233, E-mail: tubes@tubes.cz

Navrhl/vypracoval: Ing. Marek PELANT podpis:	Zodpovědný projektant: Ing. Marek PELANT podpis:	Jednatel společnosti: Ing. Otakar FABIÁN	
Technická kontrola: Ing. Tomáš LANDA podpis:	Hlavní inženýr projektu: Ing. Marek PELANT podpis:		

Kraj:	STŘEDOČESKÝ	Číslo zakázky:	TU-17-002
Místo stavby:	STRUHAŘOV, POSTUPICE	Číslo akce:	17-220
Objednatel:	KRAJSKÁ SPRÁVA A ÚDRŽBA SILNIC STŘEDOČESKÉHO KRAJE, p.o.	Datum:	03/2018
Název stavby:	II/112 mosty ev.č. 112-007, 009 a 010 u obcí Dobříčkov a Jemniště - PD	Formát:	A4
Objekt:	Most ev. č. 112-010 přes Jemništský potok	Měřítko:	—
Příloha:	TECHNICKÁ ZPRÁVA	Stupeň:	PDPS
		Číslo přílohy:	1

OBSAH

1. IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE MOSTU	2
2. ZÁKLADNÍ ÚDAJE O MOSTU	2
2.1. STÁVAJÍCÍ MOST	2
2.2. MOST PO STAVEBNÍ ÚPRAVĚ	3
3. ZDŮVODNĚNÍ MOSTU A JEHO UMÍSTĚNÍ.....	3
3.1. NÁVAZNOST NA PŘEDCHOZÍ STUPEŇ, ÚČEL MOSTU A POŽADAVKY NA JEHO ŘEŠENÍ	3
3.2. CHARAKTER TRASY A PŘEMOŠTOVANÝCH PŘEKÁŽEK	4
3.2.1. Údaje o převáděné silnici	4
3.2.2. Údaje o přemostované vodoteči	4
3.3. ÚZEMNÍ PODMÍNKY	4
3.4. GEOTECHNICKÉ PODMÍNKY	4
3.5. PODKLADY	5
4. TECHNICKÉ ŘEŠENÍ MOSTU.....	5
4.1. POPIS KONSTRUKCE MOSTU	5
4.1.1. Popis stávajícího stavu	5
4.1.2. Hlavní poruchy a závady	5
4.2. STAVEBNÍ ÚPRAVY	5
4.2.1. Popis stavebních úprav mostu	5
4.2.2. Demolice a výkopy.....	5
4.2.3. Zakládání.....	6
4.2.4. Nosná prefabrikovaná konstrukce - klenba	6
4.2.5. Monolitická křídla a čela.....	6
4.2.6. Obsyp objektu v přechodové oblasti	6
4.2.7. Římsy.....	7
4.2.8. Svodidla.....	7
4.2.9. Odvodnění	7
4.2.10. Izolace	7
4.2.11. Vozovka	8
4.2.12. Úpravy pod a kolem mostu	8
4.2.13. Úprava koryta před mostem	9
4.3. ZVLÁŠTNÍ VYBAVENÍ MOSTU.....	9
4.4. CIZÍ ZAŘÍZENÍ NA MOSTĚ.....	9
4.5. ŘEŠENÍ PROTIKOROZNÍ OCHRANY A OCHRANA PROTI BLUDNÝM PROUDŮM.....	9
4.6. POŽADOVANÉ PODMÍNKY A MĚŘENÍ	10
4.7. POŽADOVANÉ ZATĚŽOVACÍ ZKOUŠKY	10
5. VÝSTAVBA MOSTU.....	10
5.1. POSTUP A TECHNOLOGIE STAVBY MOSTU	10
5.2. SPECIFICKÉ POŽADAVKY PRO PŘEDPOKLÁDANOU TECHNOLOGII STAVBY	11
5.3. SOUVISEJÍCÍ OBJEKTY STAVBY	11
5.4. VZTAH K ÚZEMÍ.....	11
5.4.1. Kácení stromů a křovin.....	11
5.4.2. Inženýrské sítě	11
5.5. ZAJIŠTĚNÍ SYSTÉMU JAKOSTI.....	11
5.6. DOPORUČENÍ PRO DALŠÍ STUPEŇ PD A REALIZACI	12
5.7. PROHLÍDKY A ÚDRŽBA MOSTU	12
6. PŘEHLED PROVEDENÝCH VÝPOČTŮ A KONSTATOVÁNÍ ROZHODUJÍCÍCH DIMENZÍ A PRŮŘEZŮ	12
6.1. VYTYČOVACÍ ÚDAJE	12
6.2. PROSTOROVÉ USPOŘÁDÁNÍ A GEOMETRIE MOSTU	12
6.3. STATICKÝ VÝPOČET.....	12
6.4. HYDROTECHNICKÉ VÝPOČTY	12
7. ŘEŠENÍ PŘÍSTUPU A UŽÍVÁNÍ STAVBY OSOBAMI S OMEZENOU SCHOPNOSTÍ POHYBU A ORIENTACE.....	12
8. ZÁVĚR.....	13

1. IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE MOSTU

Název stavby:	II/112 mosty ev. č. 112-007, 009 a 010 u obcí Dobříčkov a Jemniště		
Objekt č.:	203		
Název objektu:	Most ev. č. 112-010 přes Jemnišťský potok		
Evidenční číslo mostu:	112-010		
Katastrální území:	Jemniště [726231]		
Obec:	Postupice [530450]		
Kraj:	Středočeský		
Objednatel:	Krajská správa a údržba silnic Středočeského kraje, p. o. Praha 5 – Smíchov, Zborovská 11, 150 21 Praha 5 IČ: 00066001, DIČ: CZ00066001		
Stavebník:	Krajská správa a údržba silnic Středočeského kraje, p. o. Praha 5 – Smíchov, Zborovská 11, 150 21 Praha 5 IČ: 00066001, DIČ: CZ00066001		
Uvažovaný správce mostu:	Krajská správa a údržba silnic Středočeského kraje, p. o. Zborovská 11, 150 21 Praha 5 IČ: 00066001, DIČ: CZ00066001 TSÚ Benešov Křižíkova 1351, 256 01 Benešov		
Projektant:	TUBES spol. s.r.o. Nad Zátíším 345/12, 142 00 Praha 4 IČ: 25062255		
Hlavní inženýr projektu:	Ing. Marek Pelant, tel. 226 066 421		
Zodpovědný projektant objektu:	Ing. Marek Pelant (autorizovaný inženýr ČKAIT)		
Stupeň dokumentace:	PDPS		
Druh převáděné komunikace:	Silnice II/112		
Kategorie komunikace:	atypická, šířka mezi svodidly 8,0 m		
Druh přemostované překážky:	Jemnišťský potok		
Staničení křížení na II/112:	km 9,218 ¹⁴²		
Staničení mostu (stavební):	Zač. úpravy	km 9,206 ⁶⁴²	
	Křížení	km 9,218 ¹⁴²	
	Konec úpravy	km 9,229 ⁶⁴²	
Staničení křížení na překážce	--		
Úhel křížení:	90°		
Volná výška pod mostem:	2,20 m (ode dna k vrcholu klenby)		

2. ZÁKLADNÍ ÚDAJE O MOSTU

2.1. Stávající most

<i>Charakteristika mostu</i>	Silniční trvalý most, v přímé, kolmý, klenbový z lomového kamene se šikmými křídly, přesýpaný, s neomezenou volnou výškou. Založení není známo.		
<i>Délka přemostění:</i>	3,8 m (světlá šířka otvoru)		
<i>Délka mostu:</i>	9,55 m (vzdálenost konců křídel)		
<i>Délka nosné konstrukce:</i>	5,0 m (největší vzdálenost rubů klenby)		
<i>Rozpětí jednotlivých polí:</i>	cca 4,5 m		

Šikmost mostu:	kolmý
Volná šířka mostu:	9,0 m
Šířka mezi zábradlími:	9,0 m
Šířka průchozího prostoru:	není
Šířka mostu:	9,8 m
Šířka nosné konstrukce:	9,6 m
Výška mostu nad terénem ¹ :	3,40 m
Stavební výška:	--
Plocha nosné konstrukce mostu ² :	9,8x5,0 = 49,0 m ²
Zatížitelnost mostu:	Vn = 26 t, Vr = 64 t, Ve = 156 t, použitelnost II

2.2. Most po stavební úpravě

Charakteristika mostu:	Silniční trvalý most, v přímé, kolmý, klenbový ze železobetonu s rovnoběžnými křídly, přesýpaný, s neomezenou volnou výškou. Založení plošné.
Délka přemostění ³ :	4,0 m (světlá šířka otvoru)
Délka mostu:	16,0 m (vzdálenost konců křídel)
Délka nosné konstrukce ³ :	4,6 m (největší vzdálenost rubů klenby)
Rozpětí jednotlivých polí ³ :	4,3 m
Šikmost mostu:	kolmý
Volná šířka mostu:	8,0 m
Šířka mezi zábradlími:	8,0 m
Šířka průchozího prostoru:	není
Šířka mostu:	9,6 m
Šířka nosné konstrukce:	9,1 m
Výška mostu nad terénem ¹ :	3,54 m
Stavební výška:	--
Plocha nosné konstrukce mostu ² :	9,1x4,6 = 41,9 m ²
Zatížení mostu:	Skupina pozemních komunikací 1 podle ČSN EN 1991-2 (tab. NA.2.1) Model zatížení LM1 a Model zatížení LM3 - 1800/200
Předp. min. zatížitelnost mostu:	Vn = 32 t, Vr = 80 t, Ve = 180 t
Důležitá upozornění:	Rekonstrukce navazujících úseků silnice II/112 je projektována v rámci související akce „II/112 Struhařov, rekonstrukce silnice provozní staničení km 6,70-9,48“.

3. ZDŮVODNĚNÍ MOSTU A JEHO UMÍSTĚNÍ

3.1. Návaznost na předchozí stupeň, účel mostu a požadavky na jeho řešení

Dokumentace navazuje na dokumentaci pro stavební povolení (DSP) vypracované společností TUBES v 01/2018.

Stavební stav stávajícího mostu z roku 1854 je hodnocen stupněm IV (uspokojivý) a most je za koncem své životnosti, bylo proto rozhodnuto o jeho demolici a náhradě mostem novým. Most převádí silnici II/112 přes horní tok Jemnišťského potoka, který odvádí vodu z malého povodí na sever od silnice se dvěma rybníky.

V rámci realizace objektu se provede odstranění stávající kamenné konstrukce včetně šikmých křídel a výstavbě nové železobetonové konstrukce s přesýpávkou a rovnoběžnými křídly. Dispozice nové

¹ rozdíl nivelety sil. II/112 vůči dnu vodoteče v bodě křížení

² šířka nosné konstrukce × délka nosné konstrukce

³ Údaje se mohou lišit podle konkrétního typu zvolené konstrukce o ± 0,25 m.

konstrukce je navržena tak, aby se minimalizovaly zásahy do cizích pozemků a zároveň se splnily bezpečnostní požadavky (především instalace svodidel na mostě a v oblasti před a za mostem). Koryto je umístěné symetricky k ose mostu, uprostřed je navržena kyneta š. 2,0 m a zvýšené bermy umožňují za normálního průtoku průchod pod mostem pro revizi a údržbu.

V rámci stavby se provede též úprava koryta v posledním meandru před mostem, kde je ve stávajícím stavu levý břeh značně podemletý.

3.2. Charakter trasy a přemost'ovaných překážek

3.2.1. Údaje o převáděné silnici

Směrové a výškové vedení nové a stávající silnice jsou téměř shodné. Dále jsou uvedeny parametry nové silnice:

Návrhová kategorie	atypická, šířka zpevnění 7,0 m
Směrové poměry v místě mostu	Přímá (PT 9,122 ³³ , KÚ 9,480 ⁰⁰)
Výškové poměry v místě mostu	Proměnný podélný sklon (údolnicový oblouk), v ose křížení 0,83 % stoupání ve směru Vlašim Příčný sklon oboustranný 2,5 %.
Výška nivelety v místě křížení	448,841 m n. m.

3.2.2. Údaje o přemost'ované vodoteči

Jemnišťský potok je levostranný přítok Líseckého potoka. Vytéká z rybníka Habřina a pokračuje přes rybník Záluží k mostu 112-010, délka toku před mostem je cca 1,5 km a plocha povodí 1,94 km². Za mostem potok protéká zámeckým parkem, kde napájí tři malé rybníky a po cca 2,0 km ústí do Líseckého potoka. Těsně před mostem byl v minulosti tok upraven dvěma meandry tak, aby jeho křížení se silnicí bylo kolmé. V průběhu času došlo k vymletí pravostranného meandru před mostem (sklon svahu na vnější straně více než 2:1).

Roční průtok $Q_1 = 1,5 \text{ m}^3/\text{s}$ při hloubce 0,37 m s hladinou 445,67 m n. m., stoletý průtok $Q_{100} = 6,7 \text{ m}^3/\text{s}$ při hloubce 0,93 m s hladinou 446,23 m n. m., který je i kontrolním návrhovým průtokem (KNP). Hladiny jsou udány v místě křížení vodoteče s osou II/112.

3.3. Územní podmínky

Mostní objekt se nachází v extravilánu na polích v katastrálním území Jemniště. Území se svažuje mírně k jihu. Trasa silnice II/112 je vedena na násypu v. cca 2,5 m. Územím protéká vodoteč, viz výše. Území v okolí mostu je zarostlé vegetací a náletovými dřevinami včetně vzrostlých stromů.

3.4. Geotechnické podmínky

Výchozím geotechnickým podkladem byl Inženýrsko-geologický průzkum stavby II/112 Mosty ev. č. 112-007, 009,010 u obcí Dobříčkov a Jemniště, TUBES, 08/2017.

V okolí mostu byla provedena sonda J3 (3,5 m od osy mostu).

Geologická charakteristika:

Kvartérní pokryv:

Nejsvrchnější patro kvartérních pokryvů je budováno polohou navážek o mocnosti 2,1 m (stávající násyp komunikace), převážně charakteru písčité hlíny, s drobnými úlomky cihel a hornin, měkké konzistence. Pod navážkou nebyl zastižen další kvartérní pokryv.

Předkvartérní podklad:

Dle průzkumu je tvořen dvojslídnatými žulami různého stupně zvětrání a rozpukání. Od hloubky 2,1 m pod terénem byla zastižena vrstva eluvia – zcela zvětralá žula, charakteru ulehleho hrubozrnného hlinitého písku s úlomky horniny. Níže (cca od 4,0 m pod terénem) byla navrtána mírně zvětralá až navětralá žula, silně a směrem do hloubky až středně rozpukaná, s úlomky nerozpojitelnými kladivem. V hloubce 4,7 m pod terénem a níže byly lokálně zastiženy úlomky velikosti průměru vrtného jádra až 5 cm mocné (R2). Sonda byla ukončena v hloubce 6,0 m v prostředí navětralé žuly, středně rozpukané.

Hydrogeologická charakteristika:

Hladina podzemní vody nebyla zastižena.

Korozní průzkum:

Základní korozní průzkum nebyl v rámci DSP zpracován, ale s ohledem na umístění mostu se

předběžně předpokládá stupeň korozního zatížení č. 3 a provedení příslušných ochranných opatření v souladu s TP 124. Ochranu proti blesku a přepětí nebude nutné navrhovat.

IGP doporučuje plošné založení v hloubce 2,0 m pod terénem.
Více informací viz související dokumentace.

3.5. Podklady

- Mostní list (tisk z BMS 07/2017)
- Hlavní prohlídka mostu (Junek Vladimír, Ing., PONTEX s.r.o., 10/2014)
- Inženýrskogeologický průzkum (TUBES, 08/2017)
- Zaměření mostu (PRAGOPROJEKT a.s., 06/2017)
- Průzkum stávajících inženýrských sítí (PRAGOPROJEKT a.s., 07/2017)
- Katastr nemovitostí (PRAGOPROJEKT a.s., 06/2017)
- Hydrologická data (ČHMÚ, 06/2017)
- Závěry z projednání
- Rekognoskace terénu

4. TECHNICKÉ ŘEŠENÍ MOSTU

4.1. Popis konstrukce mostu

4.1.1. Popis stávajícího stavu

Mostní objekt leží na pozemcích kraje a je ve správě KSÚS Středočeského kraje.

Silnice je v místě mostu směrově v přímé, výškově v údolnicovém oblouku. Silnice na mostě má mírný střešovitý sklon.

Stávající most je z roku 1854 (podle mostního listu). Jedná se o přesýpanou segmentovou klenbu o jednom poli zděnou z lomového kamene, jen v dolní části a u líců je použito kvádrové zdivo. Šikmá křídla jsou z nepravidelného kvádrového zdiva a čelní zdi z lomového kamene omítnuté. Založení mostu je neznámé, předpokládá se plošné. Římsy jsou monolitické betonové s osazeným dvoumadlovým zábradlím z ocelových trubek. Vozovka na mostě je asfaltová, předpokládá se shodná skladba jako na přilehlé silnici, vozovka je navýšena nad horní úroveň říms.

4.1.2. Hlavní poruchy a závady

Na základě hlavní prohlídky ze dne 15. 10. 2014 byl stavební stav spodní stavby ohodnocen stupněm **IV - uspokojivý** a nosné konstrukce stupněm **IV – uspokojivý**. Mezi hlavní závady prosakování vody skrz konstrukci, korodující zábradlí, vyjeté koleje ve vozovce. Podrobný popis závad mostu viz Hlavní prohlídka.

4.2. Stavební úpravy

4.2.1. Popis stavebních úprav mostu

S ohledem na stavební stav je navržena úplná demolice mostu a výstavba mostu nového ve stávající poloze.

Konstrukce nového mostu zachovává charakter a tvar mostu stávajícího, světlé rozměry otvoru budou jen o málo větší než stávající (viz kap. 2.1 vs. kap. 2.2). Vlastní konstrukci mostu tvoří prefabrikovaná železobetonová klenba na prefabrikovaném plošném základu. Na jejích koncích je konstrukce klenby spojena s rovnoběžnými monolitickými křídly založených na monolitických plošných základech. Křídla fungují staticky jako úhlové zdi a nad klenbou jsou spojena v čelo.

Koryto potoka pod mostem bude zpevněno dlažbou z lomového kamene do betonu ukončenou příčnými prahy. Koryto v posledním meandru před mostem bude upraveno a zpevněno rovnatinou z lomového kamene.

4.2.2. Demolice a výkopy

Před vlastní demolicí proběhne skrytka ornice, mycení křovin a kácení stromů křovin v okolí mostu. V průběhu demolice budou postupně otevírány výkopy u obou opěr.

Vlastní demolice se dá rozdělit do tří fází:

- 1) Odbourání vozovkových vrstev.
- 2) Odtěžení nadnáspy a násypu z boků klenby.

3) Rozebrání klenby

Při demolici je potřeba postupovat obezřetně, aby nedošlo k náhlému kolapsu konstrukce (symetrické odtěžování násypu). Při všech fázích demolice musí být zabráněno pohybu osob pod konstrukcí. V případě potřeby je nutné konstrukci zajistit proti ztrátě stability.

Stavební jámy jsou svahované ve sklonu 1:1. Stavební jáma má ve směru na Benešov širokou lavičku pro usazení provizorního zatrubnění – přeložky potoka.

Výkopový materiál se odveze na mezideponii a v případě vhodnosti bude použit pro úpravy terénu nebo obsypy. Nevhodný materiál se odveze na skládku. Prostory pro mezideponii zajišťuje zhotovitel.

Všechny stavební jámy musí být řádně odvodněny a ochráněny geotextilií.

Pro provádění výkopových prací a zásypů platí **TKP kap. 4** a ČSN, na které se TKP odvolávají.

4.2.3. Zakládání

Vzhledem ke geologickému profilu je navrženo plošné založení mostu. Pod prefabrikovanou částí konstrukce je navržen základ prefabrikovaný, pod monolitickou částí základ monolitický.

Podoba a rozměry prefabrikovaného základu se můžou lišit podle konkrétního použitého systému. Řešení zakreslené na výkresech je pouze ideové. Prefabrikované základy budou položeny na vrstvu ztuhlého ŠP tl. 200 mm. Prefabrikovaný základ je navržen z betonu minimálně **C25/30-XF1**. Při úpravě dna jámy pokládání prefabrikovaného základu se počítá s přeložkou vodoteče.

Monolitické základy pod křídly budou betonovány na vrstvě podkladního betonu tl. 100 mm. Monolitický základ je vyložený 0,5 m před křídlo a 1,45 m za křídlo, jeho šířka je tedy 2,5 m a délka pod každým křídlem je 3,05 m (ale podle šířky prefabrikovaného základu klenby). Monolitický základ je navržen z betonu **C25/30-XF1**, V čelní části je spojen pomocí vyčnívající výztuže (oka) s prefabrikovaným základem, na bocích je naopak separován dilatační spárou vytvořenou vložením XPS tl. 20 mm.

Pro veškeré betonářské práce a pro provádění výztuže platí **TKP, kap. 18** a příslušné normy, na které se tyto TKP odvolávají, zejména **ČSN EN 13670**. Pro základové pásy je dle **TKP, kap. 1** stanovena třída přesnosti **12**.

4.2.4. Nosná prefabrikovaná konstrukce - klenba

Světlá šířka klenby je 4,0 m a světlá výška nad horním povrchem základu je 2,50 m. Tyto rozměry se mohou lišit podle konkrétního typu použité konstrukce max. o 0,25 m. Tloušťka klenby záleží na konkrétním prefabrikátu. Dílce klenby jsou uloženy na prefabrikovaný základ (tvarový zámek). Krajní dílce jsou opájeny vyčnívající výztuží (oky) pro spojení s křídly. Jednotlivé prefabrikované díly jsou také vzájemně petlicově spojeny.

Klenba je navržena z betonu min. **C30/37-XF3+XC4**. Pro vyztužení je použita betonářská výztuž **B500B** dle **ČSN 42 0139**.

Pro veškeré betonářské práce a pro provádění výztuže platí **TKP, kap. 18** a příslušné normy, na které se tyto TKP odvolávají, zejména **ČSN EN 13670**. Pro nosnou konstrukci je dle **TKP, kap. 1** stanovena třída přesnosti **10**.

4.2.5. Monolitická křídla a čela

Křídla jsou rovnoběžná, vetknutá do základů a monoliticky spojená s klenbou, v oblasti nad klenbou jsou spojeny v čela. Části křídel na základu jsou délky 3,5 m, nad klenbou 4,0 m a převislé konce 2,5 m, tl. křídla je 0,55 m. Do dolních částí křídel se osadí celkem 4 nivelační měřicí značky v nerezovém provedení cca 0,5 m nad upravený terén.

Křídla jsou navržena z betonu **C30/37-XF4+XD3**. Pro vyztužení je použita betonářská výztuž **B500B** dle **ČSN 42 0139**.

Pro veškeré betonářské práce a pro provádění výztuže platí **TKP, kap. 18** a příslušné normy, na které se tyto TKP odvolávají, zejména **ČSN EN 13670**. Pro spodní stavbu je dle **TKP, kap. 1** stanovena třída přesnosti **11**.

4.2.6. Obsyp objektu v přechodové oblasti

Přechodová oblast přespaného mostu je navržena podle ČSN 73 6244 a vzorových listů VL4 / 2015 a její rozsah je vyznačen na výkrese č. 4.

Za rubem klenby po obou stranách je zřízeno odvodnění drenážní trubkou DN150 uloženou na

podkladním betonem v podélném spádu min. 3 %. Trubka se obetonuje drenážním betonem a na několika místech se vyústí skrz klenbu. Poloha vyústění je min. 0,5 m nad hladinou Q_{10} .

V úrovni drenáže se jako těsnicí vrstva uloží těsnicí folie (pevnosti min. 20 kN/m a průtažnosti min. 20 % v obou směrech) ve sklonu 3% s oboustrannou ochranou ze štěrkopísku tl. 150+150 mm.

Přechodová oblast pod těsnicí vrstvou bude vyplněna zásypem základu podle čl. 5.1 ČSN 73 6244. Zásyp přesypaného objektu nad těsnicí vrstvou až po zemní pláň bude z materiálu podle čl. 5.4 ČSN 73 6244 hutněného po vrstvách max. 300 mm. Nad těsnicí vrstvou do vzdálenosti 0,6 m od rubu klenby a nad klenbou až do úrovně zemní pláně se provede ochranný zásyp z nenamrzavého materiálu s drenážní funkcí podle čl. 5.3 ČSN 73 6244.

Rubová plocha rámu bude celoplošně izolována položením AIP a ochráněna drenážním geokompozitem, ostatní zasypané plochy líce budou natřeny ALP + 2x ALN.

4.2.7. Římsy

Po obou stranách mostu jsou navrženy železobetonové monolitické římsy z betonu **C30/37-XF4+XD3**. Obrubník je navržen ve sklonu 5:1, přičemž obrubníková hrana je výšky 150 mm nad úrovní vozovky.

Horní povrch říms má šířku 0,8 m a příčný sklon 4 %. Výška převislé části je 600 mm a šířka 250 mm. Spodní povrch převislé části říms je ve sklonu 4%. Římsy nemají vzhledem k jejich délce dilatační spáry, smršťovací spáry jsou po 4 m. Smršťovací spáry budou vytvořeny proříznutím horního povrchu římsy v tl. 10-15 mm a vložením lišty tl. 15 mm do bočních ploch říms. Všechny spáry jsou těsněné po celém horním a bočním obvodu trvale pružným těsnicím tmelem šedé barvy (typ F-25-HM-M1p dle ČSN EN ISO 11600). Veškeré hrany se zkosí 15/15 vložením lišty do bednění.

Římsy na mostě budou kotveny pomocí betonářské výztuže.

Výztuž říms je vázaná z oceli **B500B** (ČSN 42 0139). Podélná výztuž je v místě mezilehlých smršťovacích spár nepřerušena.

Do říms jsou kotveny sloupky svodidel. Kotvení bude provedeno pomocí kotev certifikovaných do betonu s trhlinami. Do horního povrchu říms se osadí nivelační měřicí značky v nerezovém provedení vždy uprostřed (nad vrcholem klenby) a na koncích křídel.

V římsách nebudou umístěny chráničky.

Pro provádění říms platí **TKP kap. 18**. Všechny pohledové plochy říms jsou provedeny do bednění v kvalitě **C2d**. Obrubníková hrana říms bude do vzdálenosti 250 mm od hrany natřena pružným polymerovým povlakem typ S4 dle TKP 31 a TP 89.

Pro římsy je dle **TKP, kap. 1** stanovena třída přesnosti **9**.

4.2.8. Svodidla

Na římsy se osadí ocelové zábradelní svodidlo s úrovní zadržení H2 s vodorovnou výplní s výškou svodnice min. 0,75 m. Výška svodidla včetně obrubníku je min. 1,1 m. Délka zábradelního svodidla je po obou stranách 16 m. Na zábradelní svodidla navazují části silničních svodidel s úrovní zadržení H1 délky 12 m ukončené za mostem (po obou stranách) krátkými náběhy, před mostem navazuje na svodidlo H1 (po obou stranách) svodidlo s úrovní zadržení N1 (viz související akce).

Povrchová ochrana svodidel musí vyhovovat pro stupeň korozní agresivity prostředí C4+K8 (speciální) dle TKP, kap. 19B s životností ochranného nátěru 15 let a životností konstrukce 30 let. Požadovaný odstín nátěru určí investor. Svodnice se nenatírají.

4.2.9. Odvodnění

Vozovka je odvodněna příčným sklonem do odvodňovacích proužků z MA š. 0,5 m podél říms. Proužky jsou zapuštěny s proměnnou hloubkou tak, aby jejich výsledný podélný sklon byl min. 0,5 %. Dále je voda svedena nátoky v odláždění za konci říms do svahu násypu, kde se rozlije, což je vzhledem k malému množství vody přijatelné. V místě rozlivu je vytvořena plocha z kamenné rovnániny viz kap. 4.2.13.

Na vozovce mimo římsy bude zachován stávající způsob odvodnění vozovky, tj. odvodnění do svahu násypu.

4.2.10. Izolace

Rub klenby bude celoplošně izolován nepřítavenými AIP. Izolace bude ochráněna drenážním geokompozitem a vrstvou podkladního betonu.

Pro izolaci pracovních spár natav. AIP platí VL4/2015.

Pro provádění izolace a vlastnosti povrchu platí TKP kap. 21, příslušné ČSN, na které se uvedené

TKP odkazují a TP zhotovitele izolace.

Pevnost povrchových vrstev v odtrhu u natavených pásů musí být min 1,5 MPa.

4.2.11. Vozovka

Vozovka na mostě má shodnou skladbu jako vozovka v hlavní trase (**SO 121**), který je řešen v rámci související akce (viz výše). Celková tloušťka konstrukce vozovky je 500 mm a je navržena na úroveň porušení D1, TDZ III. Pro provádění platí TKP kap. 7 a TKP kap. 8 a příslušné normy, na které se TKP odvolávají, zejména pak ČSN 73 6121, ČSN 73 6129 a ČSN EN 13108-1.

Složení vozovky:

• Obrusná vrstva krytu vozovky	ACO 11+	tl. 40 mm	ČSN EN 13108-1
• Spojovací postřik emulzní	PS-C	0,20 kg/m ² *	ČSN 73 6129
• Ložná vrstva	ACL 16+	tl. 60 mm	ČSN EN 13108-1
• Spojovací postřik emulzní	PS-C	0,20 kg/m ² *	ČSN 73 6129
• Podkladní vrstva	ACP 16+	tl. 50 mm	ČSN EN 13108-1
• Infiltrační postřik asfaltový	PI-C	1,00 kg/m ² *	ČSN 73 6129
• Podkladní vrstva	ŠD _A	tl. 150 mm	ČSN 73 6126-1
• Podkl. vrstva z asf. recykl.	R 0/32 C _{3/4}	tl. 200 mm	ČSN 73 6124-1
Celková tloušťka		min. tl. 500 mm	

*postřiky jsou uváděny v množství zbytkového pojiva

E_{def,2} na pláni = min. 45 MPa

Podél obrubníků je navržen odvodňovací proužek z MA 11 IV (viz výše) a mezi ním a římsou záhlavka z modifikovaného asfaltu s předtěstněním šířky min. 15 mm. Mezi obrusnou vrstvou a odvodňovacím proužkem se provede záhlavka z modifikovaného asfaltu šířky min. 10 mm.

4.2.12. Úpravy pod a kolem mostu

Úprava svahů:

Okolí mostu a pod mostem se po dokončení stavebních úprav mostu vyčistí od nečistot, odstraní se vegetační nálety (křoviny). Na neodlážděné části obsypu se rozprostře ornice a osejí se travou.

Svahové kužely se sklonem strmějším než 1:1,5 se opevní dlažbou, svahy ve sklonu 1:1,5 se opevní dlažbou pouze do výšky hladiny Q₁₀₀. Dlažby na svazích budou zhotoveny z lomového kamene tl. 200 mm do betonového lože z betonu **C20/25n-XF3** tl. 100 mm. Vrstva pod dlažbou se srovná podsypem tl. do 100 mm ze šterkopísku. Spáry budou vyplněny cementovou maltou **MC25-XF4** 30-50 mm pod horní povrch. Dlažba bude lemována betonovými obrubníky 100/250 do prostředí **XF4** uloženými do betonu **C20/25n-XF3**. V patě svahů bude dlažba opřena do prahů o rozměrech 0,4x0,8 m z betonu **C25/30-XF3**. Po posouzení jeho vhodnosti může být na odláždění použit kámen ze stávající klenby.

Na koncích odláždění jsou nátoky z kamenných kostek do betonu **C20/25n-XF3** tl. 150 mm. Svahy pod těmito nátoky jsou opevněny kamennou rovnáninou na sucho tl. 200 mm na podsyp ze ŠD tl. 100 mm. V podloží rovnániny je vytvořeno drenážní žebro z propustného materiálu (zemina dle čl. 5.3 ČSN 73 6244). Opevnění má v koruně šířku 0,8 m, v patě 2,0 m a je v patě opřeno do betonového prahu 0,4x0,8 m dl. 2,0 m z betonu **C25/30-XF3**.

Za konci římsy se po obou stranách osadí obruba ze silničních obrubníků šířky 150 mm do prostředí **XF4**. Dlažby se olemují betonovými obrubníky šířky 100 mm. Spáry mezi obrubníky se vyplní cementovou maltou **MC25-XF4**. Základy obrubníků z betonu **C20/25n-XF3**. Požadavky na dlažby podle ČSN EN 1338.

Na odlážděné svahy se sklonem větším než 1:1,5 navazují svahy z vyztužených zemin a to i pod kamennou rovnáninou, které pokračují i za rozhraní objektů v rámci SO 121. Konstrukce armovaných svahů se převezme z SO 121 související akce.

Úprava koryta vodního toku:

Koryto v prostoru pod mostem bude upraveno do navrženého tvaru – kyneta š. 2,0 m zahloubena 100 mm oproti bermám a bermy š. 1,0 m se sklonem 5% ke kyneti - a opevněno lomovým kamenem do betonu. Provedení dlažby je shodné s odlážděním svahů.

Pro dlažbu bude použit lomový kámen do 40 kg bez požadavku na barvu. Kategorie odolnosti pro porušení je navržena CS60. Kámen by neměl mít viditelné nespojitosti, jako jsou trhlinky, žilky, vrstevnatost, břídlíkatost, jednotlivé styky nebo jiné jako jsou puklinky, které mohlo být příčinou rozlomení při nakládání, vysypání nebo ukládání. Kategorie odolnosti proti otěru je stanovena na MDE30, což představuje mírně obrušující prostředí, např. příležitostnou činnost proudu se vznášející se usazeninou.

Nasákavost se stanovuje menší než $WA_{0,5}$ a tím se předpokládá, že kámen bude odolný proti zmrazování a rozmrazování i vůči krystalizaci soli. Veškeré podmínky musí být v souladu s ČSN EN 13383-1. Do odláždění koryta může být použit kámen ze stávajícího opevnění, které bude rozebráno, pokud vyhovuje daným parametrům.

Dlažba koryta je na obou stranách mostu ukončena příčným prahem šířky 0,5 m a výšky 1,0 m z betonu **C25/30-XF3**. Poloha prahu je 1,0 m od svislého průmětu líce římsy.

Výškou a tvarem naváže úprava plynule na stávající tvar koryta, tak aby se nevytvářely žádné hrany a výškové skoky v přechodu mezi stávajícím a upraveným korytem. Při pracích na úpravě koryta bude vodoteč vedena v provizorním zatrubnění mimo koryto.

Na návodní i povodní straně se v rámci napojení odláždění na stávající koryto provede jeho pročištění.

Pro provádění dlažeb a obrubníků platí **TKP, kap. 9 a 10**, a další předpisy, na které se výše uvedené TKP odvolávají.

4.2.13. Úprava koryta před mostem

Úprava pravostranného meandru koryta před mostem spočívá v posunutí osy koryta dovnitř oblouku (do její pravděpodobné původní polohy) a to tak, že se sklon svahu na vnější straně zmírní na sklon 1:1,5 a sklon na vnitřní straně naopak zestrší na 1:1,5. Aby se docílilo trvanlivosti řešení, bude dno koryta i jeho břehy opevněno kamennou rovnatinou na sucho. Rozsah opatření je naznačen na výkr. č. 3. Hlavní část této úpravy bude provedena při zatrubnění potoka mimo koryto.

4.3. Zvláštní vybavení mostu

Nivelační značky: V souladu s ČSN 73 6201 čl. 13.14.1 budou osazeny na spodní stavbě a na římsách nivelační značky. Měřičské značky jsou podle ČSN ISO 4463-2 pro měření deformací během výstavby a provozu mostu. Značky jsou z nerezové oceli vhodné do prostředí s CHRL (ocel jakosti 1.4404 nebo 1.4571 dle ČSN EN 10027-2).

Podrobnosti viz kapitola 4.2.5 a 4.2.7.

Chráničky: Na mostě nejsou navrženy chráničky (viz 4.2.7).

Označení letopočtu rekonstrukce mostu: V souladu s ČSN 73 6201 čl. 13.15.2 bude na obou čelech vyznačen trvalým způsobem (nejlépe vložením šablony do bednění) letopočet výstavby mostu. Přesná poloha bude stanovena technickým dozorem investora.

Označení evidenčního čísla mostu: Na obou koncích mostu budou na pravém okraji (ve směru jízdy) osazeny značky s evidenčním číslem mostu. Provedení a kvalita bude odpovídat TKP, kap. 14 – “Dopravní značky a dopravní značení”.

Dopravní značení: Přechodné dopravní značení je součástí SO 190. Trvalé dopravní značení bude provedeno v rámci vodorovného značení v trase (SO 193 související akce). Vodičí proužky jsou typu V4/0,25 střední dělicí čára je typu V2b/3/1,5/0,125.

4.4. Cizí zařízení na mostě

Na mostě není žádné cizí zařízení.

4.5. Řešení protikoroze ochrany a ochrana proti bludným proudům

Řešení protikoroze ochrany viz kapitola 4.2.8.

Protikoroze ochrana ocelových součástí mostu musí být v souladu s požadavky **TKP, kap. 19**. Konkrétní požadavky u jednotlivých konstrukcí jsou uvedeny v přechozích částech této zprávy.

Koroze agresivita z hlediska měrných odporů dle **ČSN 03 8372** se předpokládá ve stupni č. I -II a z hlediska hustoty proudu v cizím proudovém poli ve stupni č. III. Doporučený stupeň ochranných opatření dle **TP 124** je **3**. Navržená opatření na ochranu proti bludným proudům spočívají v primární a sekundární ochraně a příslušných konstrukčních opatřeních. Primární ochrana, která se provede dle čl. 5.1 v TP 124, spočívá v navrženém druhu betonu a použitém typu cementu (obsah chloridových iontů v železobetonu nesmí přesáhnout 0,4% Cl^- z hmotnosti cementu, u předpjatého betonu 0,2% Cl^- z hmotnosti cementu a obsah sulfidů a siřičitanů 0,2% hmotnosti cementu, záměsová voda nesmí obsahovat více chloridů než 500 $mg\ Cl.l^{-1}$ pro výrobu železobetonu, chlorid vápenatý a přísady na bázi chloridů se nesmějí použít do betonu železobetonových konstrukcí), vodní součinitel musí být v rozsahu dle TKP, kap. 18. Beton v kontaktu se zemínou se navrhuje vodotěsný, distanční podložky nesmí být elektricky vodivé, připouští se pouze distanční podložky na bázi betonu podle TKP, kap. 18, příl. P10. Jako sekundární ochrana slouží ochranné nátěry spodní stavby proti zemní vlhkosti a agresivním vlivům zeminy. Základním konstrukčním opatřením je dodržení minimálního krytí dle TKP, kap. 18 dle stupně agresivity prostředí. Pro 3. stupeň ochranných

opatření se nenavrhují elektricky vodivé propojení betonářské výztuže ani měřicí vývody.

4.6. Požadované podmínky a měření

Vytyčovací schéma mostu je uvedeno v souřadnicích systému S-JTSK, výškový systém je B.p.v. Pro vytyčení během výstavby bude zřízena v rámci objektu mostu vytyčovací mikrosíť bodů v blízkosti mostu.

V rámci výstavby mostu se nepředepisuje žádné speciální sledování a monitoring kromě běžných měření a sledování předepsaných a definovaných souhrnem smluvních dohod. Po odkrytí základové spáry bude přivolán geotechnik, který určí, zda se budou nebo nebudou provádět zkoušky.

Po dobu stavebních úprav mostu je třeba provádět geodetická sledování výšek mostu na osazených geodetických značkách na spodní stavbě a římsách, resp. na povrchu nosné konstrukce v tomto rozsahu:

- | | |
|-------------------|--------------------------------------------|
| na spodní stavbě: | – po osazení značek před provedením zásypu |
| | – po provedení zásypu |
| | – po dokončení mostu |
| na římsách: | – po dokončení mostu |

Další měření během provozu se provedou v intervalech stanovených správcem mostu.

Geodetické práce budou prováděny v souladu s ČSN 73 6242 a TKP, kap. 21.

Kontrolní zkoušky použitých materiálů se provedou dle požadavků příslušných TKP, popř. norem a jiných předpisů, na které se TKP odvolávají.

Po dokončení stavby se provede celkové zaměření skutečného provedení stavby.

4.7. Požadované zatěžovací zkoušky

Projektant objektu nepožaduje provedení statické ani dynamické zatěžovací zkoušky (v případě, že se po dobu stavby nevyskytnou nepředvídané okolnosti).

5. VÝSTAVBA MOSTU

5.1. Postup a technologie stavby mostu

Přístup na staveniště je zajištěn po trase silnice II/112 a okolních komunikacích. Postup výstavby a použité technologie odpovídají navržené konstrukci mostu.

Pro výstavbu je zpracované DIO a ZOV, které zohledňují jednotlivé návaznosti. Délka výstavby mostního objektu se předpokládá 4 měsíce, tj. 16 týdnů. Z toho délka úplné uzavírky bude tvořit 15 týdnů. Stavební práce započnou po zřízení dopravních opatření. Nejprve se provede příprava území a vytyčení inženýrských sítí v okolí mostu.

Zahájení celé stavby se předpokládá v 2. čtvrtletí 2019. Dokončení a předání stavby se předpokládá na 3. čtvrtletí 2019 (bude se lišit dle data zahájení).

Postup výstavby mostního objektu je vykreslen a popsán na výkrese č. 10. Zde jsou shrnuty základní etapy pro rekonstrukci mostu:

- zřízení dopravně inženýrských opatření – převedení provozu na objízdnu trasu
- zajištění ochrany a vymezení případných inženýrských sítí
- příprava území (odstranění křovin, kácení, zřízení staveniště)
- frézování a demolice vozovky v rozsahu její výměny (součástí SO 121)
- odstranění zábradlí
- výkopové práce
- demolice kamenné klenby
- zřízení provizorního zatrubnění vč. zemních hrázek
- výroba prefabrikovaných dílů klenby a základu a jejich doprava
- montáž prefabrikovaných základů vč. úpravy dna jámy (hutněný ŠP podsyp)
- montáž prefabrikované klenby
- betonáž základů křídel
- betonáž monolitických křídel
- zbudování koryta odlážděného lomovým kamenem vč. koncových prahů
- provedení úpravy koryta před mostem, včetně opevnění lomovým kamenem na sucho
- demontáž provizorního zatrubnění
- provedení izolace AIP nepřítavenými i přítavenými
- zásypy pod i nad těsnicí vrstvou včetně ochranného zásypu

- zřízení drenáže a těsnicí vrstvy
- betonáž říms
- výstavba a pokládka vozovkových vrstev
- osazení svodidel na mostě i na silnici
- opevnění svahů dlažbou a dlažba za konci říms
- zbudování opevnění svahů z kamenné rovnániny
- obnovení obousměrného provozu na mostě a zrušení dopravně inženýrských opatření
- uvedení území do původního stavu (vyčištění, srovnání)

5.2. Specifické požadavky pro předpokládanou technologii stavby

V rámci provádění stavebních úprav mostu je nezbytně nutné vypracovat RDS (realizační dokumentaci). Způsob rekonstrukce mostu vyžaduje určité speciální technologie provádění daných činností, jako jsou odstraňování konstrukcí včetně zpracování vyzískaného materiálu v souladu s projektem nakládání s odpady, montáž prefabrikovaných dílců a různé činnosti při betonáži a osazování konstrukcí.

Detailní postupy provádění jednotlivých činností (Technologické předpisy pro provádění) a jejich návaznost předloží zhotovitel stavby k odsouhlasení investorovi před zahájením stavebních prací. V rámci těchto TePř se předpokládá, že veškeré pomocné podpůrné konstrukce a práce pro konkrétní činnosti vyspecifikovanými podrobnými prováděcími technologickými předpisy budou v rámci soupisu prací rozpuštěny v jednotkových cenách hlavních položek (např. demolice NK, nová NK apod.).

Pro výstavbu mostu je nutné zajištění konstrukcí proti ztrátě stability a to zejména při demolici mostu stávajícího. Výstavba základů, opěr, nosné konstrukce, čel, křídel a říms vyžaduje bednicí prvky a pomocné podpěry. V místě postavení jeřábu musí být dostatečně únosná zpevněná plocha.

5.3. Související objekty stavby

V následujícím výčtu jsou uvedeny základní související objekty, ale pro podrobnou specifikaci veškerých objektů slouží koordinační situace stavby.

SO 190	Dopravně inženýrská opatření
SO 201	Most ev. č. 112-007 přes suchou strouhu u osady Dobříčkov
SO 202	Most ev. č. 112-009 přes strouhu u obce Jemniště

Rekonstrukce vozovky (**SO 121**), vodorovné dopravní značení (**SO 193**) a další související SO jsou součástí akce **II/112 Struhařov, rekonstrukce silnice provozní staničení km 6,70-9,48**, projektant: Atelier PROMIKA s.r.o.

5.4. Vztah k území

Rekonstrukce mostu bude probíhat za zcela vyloučeného silničního provozu na daném úseku silnice II/112. Zařízení staveniště a dočasné skládky materiálu jsou uvažovány na uzavřených částech silnice a na mezideponiích, které zajistí zhotovitel. Potřebná dopravně inženýrská opatření jsou řešena v SO 190.

Během prací je nutno dbát na ochranu vodoteče proti znečištění.

Most se nenachází v CHKO ani jiné chráněné oblasti. Most není památkově chráněn.

5.4.1. Kácení stromů a křovin

Kvůli realizaci prací na rekonstrukci mostu je nutné vykácet celkem 11 stromů (1x dub, 3x olše, 7x smrk), vše průměrné sadařské hodnoty a jedno blíže neurčené torzo stromu. Podrobnosti viz dendrologický průzkum v související dokumentaci.

5.4.2. Inženýrské sítě

V zájmovém území se podle průzkumu (viz související dokumentace) nenacházejí žádné inženýrské sítě.

5.5. Zajištění systému jakosti

Všechny materiály a hmoty navržené zhotovitelem a na stavbě použité musí splňovat podmínky materiálových listů dle certifikace, musí mít prohlášení o shodě v souladu se Zákonem č. 22/1997 Sb. v platném znění, nařízením vlády č. 163/2002 a nařízením vlády č. 100/2013 ve znění pozdějších předpisů a smí být použity pouze ve schváleném systému (souvrství). To se týká zejména izolačních materiálů a systémů ochrany ocelových konstrukcí, kde jednotlivé vrstvy musí být navzájem kompatibilní. Zkoušky materiálů musí být prováděny a výsledky posuzovány ve shodě s příslušnými ČSN a ČSN EN. Volba a návrh závisí na zhotoviteli, který si výrobek nechá projektantem a investorem odsouhlasit.

Dále je nutno při stavbě důsledně zachovávat technologické postupy prací. Tyto technologické postupy musí zhotovitel stavby před započítím prací předložit ke schválení investorovi akce. Investor si může smluvně vyžádat provedení referenčních ploch pro konečné posouzení finální povrchové úpravy nebo barevnosti jednotlivých sanačních a ochranných systémů.

Navržené materiály i postupy prací musí respektovat požadavky TKP, zejména kap. 18 Beton pro konstrukce, kap. 19 Ocelové mosty a konstrukce, kap. 21 Izolace proti vodě, TP a další předpisy, na které se výše uvedené dokumenty odkazují.

5.6. Doporučení pro další stupeň PD a realizaci

Před zahájením stavby je nutno vypracovat RDS a v rámci zpracování DSPS je nutné v souladu s ČSN 73 6220 vypracovat mostní list včetně výpočtu zatížitelnosti.

5.7. Prohlídky a údržba mostu

Prohlídky mostu je třeba provádět v souladu s ČSN 73 6221. Před uvedením do provozu se provede 1. hlavní prohlídka. Před skončením záruční doby se provede mimořádná prohlídka. Běžnou prohlídku vykonává správce mostu dle jeho stavu nejméně 1x ročně. Hlavní prohlídku provede oprávněná osoba dle stavu mostu v intervalu nejdéle 6 let.

Údržbu a opravy mostu je povinen zabezpečit správce mostu. Při údržbě mostu se přednostně realizují opatření plynoucí z požadavků bezpečnosti provozu na mostě, obrany státu a dopravního významu převáděné komunikace. Účelem údržby mostu je zachování mostu v řádném technickém stavu.

Zvýšenou pozornost při prohlídkách a včasnou údržbu pro zachování bezpečnosti a správné funkčnosti je třeba věnovat především těmto konstrukčním částem mostu: těsnící zálivky, těsnění dilatačních a smršťovacích spár a PKO ocelových prvků mostního vybavení.

Podrobný rozsah údržby stanoví „Plán údržby“ vypracovaný v rámci RDS.

6. PŘEHLED PROVEDENÝCH VÝPOČTŮ A KONSTATOVÁNÍ ROZHODUJÍCÍCH DIMENZÍ A PRŮŘEZŮ

6.1. Vytyčovací údaje

Vytyčované body jsou uvedeny na příloze č. 06.

6.2. Prostorové uspořádání a geometrie mostu

Prostorové uspořádání mostu je navrženo v souladu s požadavky ČSN 73 6201.

6.3. Statický výpočet

V rámci statického posouzení mostu byly stanoveny rozhodující dimenze pilot, základů, spodní stavby a nosné konstrukce. Posouzení bylo provedeno podle norem řady ČSN EN 1990 až 1998, tzv. Eurokódů. Hodnoty regulačních součinitelů α pro stanovení zatížení mostu dopravou byly uvažovány pro skupinu pozemních komunikací 1 dle tab. NA 2.1 v ČSN EN 1991-2/Z3. Zvláštní vozidla byla uvažována dle tab. NA 2.3 (pro silnice II. třídy) v ČSN EN 1991-2/Z3. Statický výpočet je přílohou č. 11 dokumentace.

6.4. Hydrotechnické výpočty

Byl zpracován podrobný hydrotechnický výpočet pro mostní otvor, který prokázal, že most je kapacitní na $Q_{KNP} = Q_{100}$ při rezervě 1,27 m k vrcholu klenby. Hladina vody při Q_{KNP} je ve výšce 446,230 m (odpovídá cca 0,93 m hluboké vodě). Podrobné informace o výpočtu viz příloha této TZ.

7. ŘEŠENÍ PŘÍSTUPU A UŽÍVÁNÍ STAVBY OSOBAMI S OMEZENOU SCHOPNOSTÍ POHYBU A ORIENTACE

Most je součástí silniční sítě s neomezeným přístupem. Na mostě není veřejný chodník. Na mostě nejsou navržena žádná zvláštní opatření pro pohyb osob s omezenou schopností pohybu a orientace.

8. ZÁVĚR

Předložená dokumentace slouží pro výběr zhotovitele a v žádném případě nenahrazuje realizační dokumentaci stavby. Zpracovaná dokumentace objektu byla projednána a zkoordinována s ostatními souvisejícími objekty stavby a související akcí „II/112 Struhařov, rekonstrukce silnice provozní staničení km 6,70-9,48“ a odsouhlasena dotčenými orgány a organizacemi. Projektant doporučuje, aby před zahájením stavby bylo svoláno jednání za účasti investora, vybraného zhotovitele stavby, následného správce a projektanta PDPS.

Praha, březen 2018

Ing. Marek PELANT
TUBES spol. s r.o.,
Nad Zátisím 345/12, 142 00 Praha 4
tel: 226 066 421; fax: 226 066 118

Příloha:

Hydrotechnické posouzení mostu

Hydrotechnické posouzení odvodnění vozovky

Objekt: 203 Most ev. č. 112-010 přes Jemništský potok
Profil č.: 030 Nový mostní objekt - osa silnice

Tabulka č. 1 - vstupní hodnoty

Charakteristika koryta:

Mostní objekt silnice II/112 přes Jemništský potok, geometrické charakteristiky koryta odečteny z výkresu mostního objektu. Uvažován průtok při bez rozlivu.
Výpočet proveden jednotně pro celé koryto, most tvořen kruhovou klenbou.

Zadání

a) kyneta

Sklonitost levého svahu:	dle PF	
Sklonitost pravého svahu:	dle PF	
Podélný sklon dna:	10,00	[o/oo]
Šířka koryta ve dně:	dle PF	[m]
Hloubka koryta:	dle PF	[m]
Drsnost koryta:	0,033	
Drsnost inundace:	0,065	
Kóta dna koryta:	445,300	[m n.m.]

c) plný profil

Světlná výška konstrukce ode dna kynety:	-	[m]
------------------------------------------	---	-----

Stanovení návrhového průtoku:

Data pro profil stanovila pobočka ČHMÚ Praha dne 30. května 2017, označení zadaného profilu PF
vodoteč Jemništský potok, stanoveno v profilu most ev. Č. 112-010

Návrhová kategorie vozovky dle ČSN 73 6201, tab. 12.1

2

Průměrný dlouhodobý roční průtok $Q_a = x$ [l/s]

Povodňový průtok:	Q_1	Q_{10}	Q_{20}	Q_{50}	Q_{100}	
	1,50	3,80	4,60	5,70	6,70	[m ³ /s]

Variační rozpětí kříženého vodního toku = poměr $Q_{100} : Q_1 = 4,5$

Hrozí ucpání profilu - ANO/NE? ne

Výpočet - návrhového průtoku (NP)

- návrhového průtoku (NP)	=	Q100	=	6,7	[m ³ /s]
- kontrolního návrhového průtoku (KNP)	=	1,00 x Q100	=	6,70	[m ³ /s]

Tabulka č. 2 - konzumční křivka

Průtok korytem dle zadání										Celkem
H	S	O	R	Okor	Oin	nprům	C	v	Q	Q
[m]	[m ²]	[m]	[m]					[m/s]	[m ³ /s]	[m ³ /s]
0,000			-			0,033	-	-	0,000	0,000
0,100	0,190	2,083	0,091	2,083	0,000	0,033	20,332	0,614	0,117	0,117
0,200	0,537	4,141	0,130	4,141	0,000	0,033	21,560	0,776	0,417	0,417
0,300	0,929	4,346	0,214	4,346	0,000	0,033	23,431	1,083	1,006	1,006
0,400	1,315	4,552	0,289	4,552	0,000	0,033	24,639	1,324	1,742	1,742
0,500	1,696	4,762	0,356	4,762	0,000	0,033	25,513	1,523	2,583	2,583
0,600	2,070	4,976	0,416	4,976	0,000	0,033	26,182	1,689	3,496	3,496
0,700	2,436	5,195	0,469	5,195	0,000	0,033	26,709	1,829	4,455	4,455
0,800	2,792	5,420	0,515	5,420	0,000	0,033	27,131	1,947	5,437	5,437
0,900	3,137	5,652	0,555	5,652	0,000	0,033	27,471	2,047	6,421	6,421
1,000	3,470	5,892	0,589	5,892	0,000	0,033	27,743	2,129	7,387	7,387
1,100	3,788	6,143	0,617	6,143	0,000	0,033	27,957	2,195	8,316	8,316
1,200	4,090	6,408	0,638	6,408	0,000	0,033	28,118	2,246	9,189	9,189
1,300	4,374	6,691	0,654	6,691	0,000	0,033	28,231	2,283	9,984	9,984
1,400	4,636	6,996	0,663	6,996	0,000	0,033	28,295	2,303	10,678	10,678
1,500	4,873	7,334	0,664	7,334	0,000	0,033	28,307	2,308	11,245	11,245
1,600	5,080	7,721	0,658	7,721	0,000	0,033	28,261	2,292	11,647	11,647
1,700	5,250	8,195	0,641	7,195	1,000	0,037	25,158	2,014	10,572	10,572

Výsledné hodnoty:

Návrhový průtok povodně Q1 o velikosti **1,50 m³/s**
 proteče posuzovaným profilem při hloubce **0,37 m**,
 hladina tohoto průtoku bude pak na kótě **445,67 m n.m.**

Výsledné hodnoty:

Návrhový průtok povodně Q10 o velikosti **3,80 m³/s**
 proteče posuzovaným profilem při hloubce **0,63 m**,
 hladina tohoto průtoku bude pak na kótě **445,93 m n.m.**

Výsledné hodnoty:

Návrhový průtok povodně Q100 o velikosti **6,70 m³/s**
 proteče posuzovaným profilem při hloubce **0,93 m**,
 hladina tohoto průtoku bude pak na kótě **446,23 m n.m.**

Výsledné hodnoty:

Kontrolní návrhový průtok o velikosti **6,70 m³/s**
 proteče posuzovaným profilem při hloubce **0,93 m**,
 hladina tohoto průtoku bude pak na kótě **446,23 m n.m.**

VÝPOČET ŠÍŘKY ROZLITÍ

SO 203

Skluz

VSTUPNÍ ÚDAJE	Jednotka	Odvod. 1
Délka úseku	m	21,00
Sběrná šířka	m	4,00
Intenzita deště	l/s/m ²	0,02
Sběrná plocha	m ²	84
Přítok z předchozího úseku	l/s	0,00
Celkový přítok	l/s	1,68
Podélný sklon	%	0,50%
Součinitel drsnosti	-	0,016
Příčný sklon vozovky	%	2,50%
Protisklon žlábků	%	4,00%
Zapuštění žlábků	m	0,015
Vzdál. osy žlábků od obrub.	m	0,25
Typ odvodňovače	-	Skluz
Celkový počet štěrbin	ks	8
Šířka vtoku odvodňovače	m	1
Připustná šířka rozlití	m	0,75
Vzdál. vtoku od obrubníku	m	0,1
VÝPOČTY		
Řádek		88
Hloubka vody v ose odvod. -h1	m	0,018
Omočený obvod -O	m	0,520
Průtočná plocha -F	m ²	0,007
Šířka rozlití	m	0,50
Posouzení šířky rozlití		OK
Hydraulický poloměr -R	m	0,013
Rychlost proudění -v	m/s	0,248
Průtok -Q	l/s	1,717
Posouzení průtoku		102%
Rychlost vody na povrchu -v'	m/s	0,285
Test rychlosti (max 1,5 m/s)		OK
Využitelná rychlost		0,248
Připust. hloubka vody Hmax	m	0,055
Test hloubky vody k Hmax)		OK
Využitelná hloubka		0,018
Počet využitých štěrbin	ks	2
Test využití štěrbin	%	25%
Součinitel bočního nátoky -k	5/v	20,14
Spolupůsobící šířka od obruby -a1	m	1,461
Test obtoku přes odvodňovač		neobtéká
Hltnost odvodňovače -H	l/s	1,717
Obtok odvodňovače	l/s	0,000
Účinnost odvodňovače	%	100%