



 ISPO spol. s r. o. inžinierske stavby Slovenská 86, 080 01 Prešov tel.: 051/74 636 95, 74 636 99	ZODP.PROJEKTANT: ING.J.ANTOL 	HL. PROJEKTANT: ING.M.DUBRAVSKÝ 
	VYPRACOVAL: ING.R.FOTTA 	KONTROLOVAL: ING.J.KURUC 
OBJEKT:	202-00 Most ev.č.591-005	
PRÍLOHA:	TECHNICKÁ SPRÁVA	
	MIERKA:	Č. PRÍLOHY: 1

OBSAH :

1	Všeobecné údaje.....	2
1.1	Identifikačné údaje mosta	2
1.2	Základné údaje o moste (podľa STN 73 6200: 1975)	2
1.3	Nadväznosť mostného objektu na predchádzajúcu dokumentáciu	3
1.4	Charakter prekážky a prevádzanej cesty	3
1.5	Územné podmienky	3
1.6	Podklady	3
2	Existujúci mostný objekt (jestvujúci stav)	3
2.1	Popis mosta	3
2.1.1	Zaťažiteľnosť pred rekonštrukciou	3
3	Technické riešenie zrekonštruovaného mosta.....	3
3.1	Charakteristika mosta	4
3.1.1	Zaťažiteľnosť po rekonštrukcii	4
3.1.2	Priestorové usporiadanie na moste	4
3.1.3	Smerové a výškové vedenie na moste	4
3.2	Popis konštrukcie mosta	4
3.2.1	Nosná konštrukcia	4
3.2.2	Spodná stavba	4
3.2.3	Zakladanie	5
3.2.4	Použité materiály	5
3.3	Vybavenie mosta	5
3.3.1	Rímasy	5
3.3.2	Izolácie	5
3.3.3	Odvodnenie mosta	6
3.3.4	Vozovka	6
3.3.5	Tesnenie škár	6
3.3.6	Úprava hrán železobetónových konštrukcií	7
3.3.7	Povrchová úprava betónových plôch	7
3.3.8	Bezpečnostné zariadenia na moste	7
3.4	Prechodová oblasť	7
3.5	Terénne úpravy v okolí mosta	7
3.5.1	Opevnenie svahu pri mostných krídlach	7
3.5.2	Opevnenie pri rímsach	7
3.6	Úprava koryta potoka	7
3.7	zvláštne zariadenie na moste	7
4	Rekonštrukcia mosta.....	8
4.1	Postup a technológia rekonštrukcie mosta	8
4.2	Súvisiace (dotknuté) objekty stavby	8
4.3	Vzťah k územiu	8
5	Požiadavky na merania počas výstavby mosta, zaťažkávacie skúšky a dlhodobé sledovanie mosta.....	8
6	Záver.....	8

1 Všeobecné údaje

1.1 Identifikačné údaje mosta

- *Názov objektu* : 202-00 Most ev.č.591-005
- *Názov mosta* : 000591-005 Most cez potok Zolná v obci Čerín
- *Katastrálne územie* : Čerín
- *Okres, kraj* : Banská Bystrica, Banskobystrický kraj
- *Uvažovaný správca mosta* : Banskobystrická regionálna správa ciest a.s.,
..... Prevádzka Banská Bystrica
- *Projektant* :
 - *Názov* : ISPO spol. s r.o. inžinierske stavby
 - *Adresa* : Slovenská 86, 080 01 Prešov
 - *Zodp. projektant* : Ing. Jozef Antol
- *Bod kríženia s* : potokom Zolná
- *Staničenie na* : km 13,033
- *Uhol kríženia* : 70°
- *Výška priechod. prierezu* : 2,6m

1.2 Základné údaje o moste (podľa STN 73 6200: 1975)

Charakteristika mosta (II Triedenie mostov),

a.) *Podľa druhu prevádzanej komunikácie, most* :

..... pozemnej komunikácie

b.) *Podľa pridruženia iných alebo k iným prevádzkovým zariadeniam, most* :

..... ---

c.) *Podľa prekračovanej prírodnej alebo umelej prekážky, popr. umelej stavby* :

..... most cez potok

d.) *Podľa počtu mostných otvorov alebo polí* :

..... most o jednom poli

e.) *Podľa počtu mostovkových podlaží umiestnených nad sebou, potom most* :

..... jednopodlažný

f.) *Podľa výškovej polohy alebo postradatelnosti mostovky (čl.138), most* :

..... s hornou mostovkou

g.) *Podľa meniteľnosti základnej polohy hlavnej nosnej konštrukcie (čl.115), most* :

..... nepohyblivý

h.) *Podľa plánovanej doby trvania, most* :

..... trvalý

i.) *Podľa priebehu trasy na moste* :

..... v priamej

j.) *Podľa situačného usporiadania, most* :

..... šikmý

k.) *Podľa projektovanej zaťažiteľnosti, most* :

..... s normovanou zaťažiteľnosťou

l.) *Podľa hmotnostnej podstaty hlavnej nosnej konštrukcie (čl.115), most* :

..... masívny

m.) *Podľa členitosti hlavnej nosnej konštrukcie (čl.115), most* :

..... plnostenný

n.) *Podľa predvolenej charakteristiky alebo statickej funkcie mostnej konštrukcie, most* :

..... doskový, trámový

o.) *Podľa konštrukcie usporiadania priečneho rezu, most* :

..... otvorene usporiadaný

p.) *Podľa obmedzenia voľnej výšky na moste, most* :

..... s neobmedzenou voľnou výškou

Dĺžka premostenia (čl. 60):.....	14,51 m
Dĺžka mosta (čl. 61):.....	22,71 m
Šikmosť mosta (čl. 65):.....	ľavá
Šírka vozovky medzi obrubami:	7,50 m
Šírka chodníka:.....	vľavo 0,75 m
Šírka mosta medzi zábradlím a zvodidlom:	8,30 m
Výška mosta (čl. 74):.....	3,50 m
Stavebná výška (čl. 75):.....	0,90 m
Plocha mosta:.....	14,51 x 9,75 = 141,47 m ²
Zaťaženie mosta:.....	LM1, LM2, LM3 (STN EN 1991-2)

1.3 Nadväznosť mostného objektu na predchádzajúcu dokumentáciu

Pre predmetný mostný objekt nebol spracovaný predošlý stupeň projektovej dokumentácie.

1.4 Charakter prekážky a prevádzanej cesty

Prevádzaná cestná komunikácia II/591 je v danom úseku z hľadiska smerového vedenia v priamej a z hľadiska výškového vedenia v stúpaní. Pred mostom sa nachádza príjazdová cesta na lúku a za mostom je križenie cesty III/2420 s II/591.

1.5 Územné podmienky

Predmetný mostný objekt je umiestnený v intraviláne obce Čerín. Okolité terén je mierne členitý. Samotné okolie mostného objektu je zarastené krovinami a drevinami.

1.6 Podklady

Podkladom pre vypracovanie danej dokumentácie boli :

- Polohopisné a výškopisné zameranie mostných objektov (2019 ISPO s.r.o., Prešov)
- Mostný list, protokol z hlavnej prehliadky mosta (r.2015)
- Obhliadka mostov s vyhotovením fotodokumentácie
- Zápisy z pracovných rokovaní

2 Existujúci mostný objekt (jestvujúci stav)

2.1 Popis mosta

Mostný objekt bol postavený v roku 1962. Šírka medzi zvýšenými obrubami je cca 7,0m. Nosnú konštrukciu tvoria prefabrikované predpäté nosníky typu Vloššák 9kusov (dĺ.16m, výšky 700mm). Nosníky sú uložené na opory prostredníctvom lepenky. Opory sú železobetónové. Zakladanie mosta nie je známe a predpokladá sa plošné založenie.

Na mostnom objekte je osadené stále zariadenie.

2.1.1 Zaťažiteľnosť pred rekonštrukciou

Predpokladaná zaťažiteľnosť mostného objektu pred rekonštrukciou je prebratá z mostného listu, hlavnej prehliadky a portálu mapy CDB.

Zaťažiteľnosť na predmetnom mostnom objekte je stanovená nasledovne :

- Normálna zať.....50 t
- Výhradná zať.....60 t
- Výnimočná zať.....100 t

Normálna zaťažiteľnosť je vyššia ako 26t a výhradná zaťažiteľnosť je vyššia ako 48t. Preto nie je nutné inštalovať príslušné dopravné značky.

3 Technické riešenie zrekonštruovaného mosta

Na základe momentálnej zaťažiteľnosti jestvujúceho stavu mosta, zohľadnením roku zhotovenia mostného objektu, stavu nosníkov a požiadaviek objednávateľa navrhujeme výmenu jestvujúcej nosnej konštrukcie za novú tvorenú katalógovými mostnými tyčovými prefabrikátmi z predpätého betónu, zodpovedajúcich kritériám stanovených pre tento konštrukčný prvok v zmysle aktuálne platných noriem a predpisov. Touto úpravou bude zabezpečená zvýšená únosnosť, bezpečnosť a trvanlivosť mosta.

Stavebné práce, riešenia detailov a pod. musia byť plne v súlade s ministerskými TP a VL4-Mosty. Spôsob riešenia konštrukčných detailov, neuvedených v tejto projektovej dokumentácii, je obsiahnutý vo vzorových detailoch VL-4 Mosty.

3.1 Charakteristika mosta

Návrh typu a geometrického usporiadania vychádzal z :

- potreby zabezpečenia predpísanej mechanickej odolnosti
- zabezpečenia požadovaného mostného otvoru na prevedenie „storočnej vody“
- rešpektovania vedenia cestnej komunikácie a potoka
- požiadavky na minimálnu dobu výstavby
- potreby zabezpečenia premávky počas doby výstavby
- minimalizácie ekonomickej náročnosti

3.1.1 Zaťažiteľnosť po rekonštrukcii

Zaťažiteľnosť nie je možné stanoviť nakoľko nie je známe presné určenie typu a výrobcu nosníkov ako aj ich parametre.

3.1.2 Priestorové usporiadanie na moste

Na moste sú vedené dva protismerné jazdné pruhy so šírkou 3,75 m a celková šírka medzi zvýšenými obrubami je 7,50 m. Na voľných okrajoch mosta sú železobetónové rímasy šírky 1250 mm vľavo a 1000 mm vpravo. Na ľavej rímase je navrhnutý revízny chodník šírky 0,75 m s bezpečnostným odstupom 0,5 m.

3.1.3 Smerové a výškové vedenie na moste

Most je navrhnutý ako priamo pojazdny. Sklonové a výškové pomery sú vzhľadom k súčasnému stavu nemenné, resp. minimálne, umožňujúce bezproblémové výškové a smerové napojenia na úseky cesty, ktoré nebudú stavbou ovplyvnené. Niveleta na moste je vo výškovom stúpaní. Priechy sklon je jednostranný. Protisklon na pravej rímase je 2,5%-ný.

3.2 Popis konštrukcie mosta

3.2.1 Nosná konštrukcia

Navrhuje sa nová nosná konštrukcia pozostávajúca z katalógových mostných tyčových prefabrikátov z predpätého betónu, zodpovedajúcich kritériám stanovených pre tento konštrukčný prvok v zmysle aktuálne platných noriem a predpisov. Predpokladom je aj spriahajúca doska, ktorá bude kopírovať pozdĺžny a priečny sklon pri minimálnych rozdieloch s pôvodným vedením nivelety.

Predpoklad výšky novej nosnej konštrukcie je zachovanie pôvodnej výšky vrátane konštrukcie vozovky a to v priemere 900mm.

Úprava (predĺženie) nosnej konštrukcie na jej začiatku a konci je zrejmá z výkresovej časti projektovej dokumentácie. Táto úprava bude v sebe zahŕňať vytvorenie „odkvapového nosa“, aby sa predišlo zatekaniu vody na opory. Toto predĺženie pôvodnej nosnej konštrukcie je len v priestore medzi zvislými rubovými (zemnými) plochami mostných krídel. Škára medzi „odkvapovým nosom“ a rubom opory bude vyplnená pružným materiálom a po obvode utesnená trvalo pružným tmelom s predtesnením.

3.2.2 Spodná stavba

3.2.2.1 Sanácia nosnej konštrukcie a spodnej stavby

Skorodovaný betón na povrchu spodnej stavby nedokáže plniť svoju úlohu a preto je nutné pristúpiť k jeho odstráneniu. Odstránenie navrhujeme zrealizovať použitím vysokotlakovej vody do takej hĺbky konštrukčného prvku, kým nebude betón vykazovať pevnosti zodpovedajúce pevnostnej triede C25/30 v zmysle STN EN 1992-1-1. Diagnostika pevnosti betónu bude overená nedeštruktívnymi metódami (napr. Šmydové tvrdomery).

Odkrytá betonárska výstuž bude mechanicky očistená a ošetrená antikoróznym náterom na to určeným. Tento náter okrem ochrannej funkcie zabezpečí aj zvýšenie súdržnosti následne aplikovaného reprofilačného materiálu.

Doplnenie chýbajúceho betónu bude realizované aplikáciou certifikovanej reprofilačnej hmoty, ktorej použitie musí byť plne v súlade s TKP SSC a TKP výrobcu použitého materiálu.

Všetky vysprávky, vrátane ošetrenia betonárskej výstuže, musia byť zhotovené z materiálov s pevnostnými parametrami zodpovedajúcimi pevnostnej triede betónu min. C30/37.

Pred uložením novej vrstvy či už betónovej alebo zo sanačnej hmoty musí byť na povrch očisteného betónu aplikovaný adhézný mostík na zvýšenie priľnavosti reprofilačného materiálu s povrchom.

3.2.2.2 Opory

Opory ostávajú zo svojho geometrického hľadiska nemenné.

3.2.2.3 Mostné krídla

Všetky mostné krídla budú odbúrané až po úroveň úložného prahu opôr v príľahlom mieste príslušného krídla. Následne sa dobuduje mostné krídlo do požadovanej výšky a tvaru podľa výkresovej prílohy.

Odvodnenie prechodových oblastí za oporami pozdĺžnou drenážou si vyžiada vybúranie/ vyvrtanie otvorov s následným vyspravením. Drenáž bude vyvedená cez mostné krídla nad kamennú dlažbu svahu.

3.2.2.4 Dilatačné škáry spodnej stavby

Polohy zvislých dilatačných škár medzi oporami a mostnými krídlami zostanú nemenné.

Šírka každej z dilatačných škár je ± 20 mm. Priestor dilatačnej škáry bude vyplnený pružnou vložkou a po obvode utesnený trvalo pružným UV-odolným tmelom s predtesnením.

3.2.3 Zakladanie

Zakladanie (jeho tvar a pod.) vychádza len z uvedených podkladov a preto ostáva nemenné.

3.2.4 Použité materiály

3.2.4.1 Betón (podľa STN EN 206-1)

Konštrukčný prvok	Označenie betónu
Podkladný betón	C12/15 X0 (SK) - Cl 1,0 - D _{max} 25 - S3
Dobudované krídla	C30/37 XC2, XD1, XF2 (SK) - Cl 0,4 - D _{max} 22 - S3
Rímasy	C35/45 XC4, XD3, XF4 (SK) - Cl 0,4 - D _{max} 16 - S3 (P)
Zaistovacie prahy a pätky	C25/30 XF3 (SK) - Cl 1,0 - D _{max} 16 - S3

3.2.4.2 Betonárska výstuž

Pre účely vystužovania železobetónových konštrukčných prvkov bude použitá betonárska oceľ triedy B 500B (podľa STN EN 1992-1-1).

3.2.4.3 Predpínacia výstuž

Pre účely vystužovania prefabrikovaných predpätých tyčových nosníkov bude použitá predpínacia oceľ triedy FprEn 10138-3-Y-1860-S7.

3.2.4.4 Kamenná dlažba

Kamenná dlažba bude realizovaná z kameňa v zmysle STN EN 13383-1 (Kameň na vodné stavby, časť 1: požiadavky).

3.2.4.5 Geotextília

Výber geotextílie podľa účelu použitia musí zodpovedať STN 73 3040.

3.3 Vybavenie mosta

3.3.1 Rímasy

Na moste sú navrhnuté ŽB rímasy vľavo šírky 1,25 m s revíznym chodníkom šírky 0,75 m a vpravo 1,00 m bez použitia rímsových prefabrikátov. V prípade použitia prefabrikátov je nutná úprava rímasy. Dilatačné celky plne rešpektujú dilatácie medzi hornou a spodnou stavbou. Na spodnej hrane vyčnievajúcej časti rímasy mimo NK bude vyhotovený okapový nos vložením lišty v tvare trojuholníka 30/15 mm.

3.3.2 Izolácie

Všetky betónové plochy trvalo uložené pod úrovňou terénu budú opatrené izoláciou proti zemnej vlhkosti (1x penetračný + 2x asfaltový náter).

Na izoláciu mostovky bude použitý certifikovaný izolačný systém, určený k tomuto účelu, s použitím natavovacích asfaltových pásov hrúbky 4,5-6 mm. Povrch betónu nosnej konštrukcie, pred aplikáciou izolačného systému, bude obrokován a opatrený zapečatujúcou vrstvou. Izolačné pásy z mostovky budú zvedené až k spodnej hrane odkvapového nosa NK v zmysle VL4.

Pod rímsami je ochrana izolácie riešená voľne uloženým izolačným asfaltovým pásom hrúbky 4,5-6mm.

Ochrana izolácie na hornej ploche nosnej konštrukcie bude realizovaná ochrannou vrstvou z asfaltobetónu, na zvislej strane mostovky (odkvapová úprava) z ochrannej geotextílie s parametrami odpovedajúcimi STN 73 3040; tab.7 (500g/m², hrúbka >3,0mm atď.).

3.3.3 Odvodnenie mosta

Zrážková voda z vozovky bude odvádzaná priečnym sklonom k zvýšenej obrube rímsy a pozdĺžnym sklonom mimo most prípadne do mostných odvodňovačov.

Prípadné priesaky cez asfaltovú vozovku budú, priečnym sklonom horného povrchu mostovky, zvedené po izolácii do úžľabia, s drenážnym kanálkom šírky 100mm a výšky zodpovedajúcej ochrannej asfaltovej vrstve izolácie, a následne cez drenážne vpusty z nehrdzavejúceho materiálu (VL4 502.01) pod nosnú konštrukciu.

Priesaky cez prechodovú oblasť budú zvedené na HDPE fóliu na dne výkopu a následne k pozdĺžnej drenážnej rúrke Ø150mm za oporou umiestnenej za rubovou plochou opôr na ílovom tesnení príp. podkladovom betóne. Drenážne rúrky Ø150mm budú vedené v sklone min. 3% od hranice etáp (štetovnicová stena) smerom k mostným krídlam a cez ne na kamennú dlažbu opevneného svahu do premostovaného toku.

3.3.4 Vozovka

3.3.4.1 Vozovka na moste

Vozovka je navrhnutá pre triedu dopravného zaťaženia I v nasledujúcej skladbe:

• Asfaltový betón	AC 11 O; II	hr. 40mm
• Asfaltový spojovací postrek	PS	0,5kg/m ²
• Asfaltový betón	AC 11 L; PMB; II	hr. 45mm
• Asfaltový spojovací postrek	PS	0,5kg/m ²
• Certifikovaný hydroizolačný systém z NAIP		hr. 5mm
• Zapečatujúca vrstva		
• Mostovka (úprava obrokováním)		
• Spolu :		hr.90mm

3.3.4.2 Vozovka mimo mosta

Konštrukcia vozovky:

• Asfaltový betón	AC 11 O; II	hr. 40mm
• Asfaltový spojovací postrek	PS	0,5kg/m ²
• Asfaltový betón	AC 16 L; II	hr. 60mm
• Asfaltový spojovací postrek	PS	0,5kg/m ²
• Asfaltový betón	AC 22 P; II	hr. 60mm
• Asfaltový infiltračný postrek	PI	0,7kg/m ²
• Cementom stmelená zmes	CBGM C _{5/6}	hr. 200mm
• Nestmelená vrstva zo štrkodrviny UM ŠD; 0/63 Gp		min.hr. 250mm
• Spolu :		min. 610 mm

3.3.4.3 Prechodové/ dilatačné škáry na vozovke

V rovine ukončenia okapového nosu nosnej konštrukcie budú vytvorené dilatačné škáry. Tieto vzniknú narezaním obrusnej vrstvy vozovky na celej jej šírke. Takto vzniknutá škára šírky 20mm a výšky 40mm bude vyplnená trvalo pružnou asfaltovou zálievkou.

Medzi odkvapový nos nosnej konštrukcie a prechodovým klinom sa osadí oceľový krycí plech uložený na trvalo pružnom tmele v kapse.

Dilatačná škára je len predpokladom. Po určení presného typu nosníkov na vyhotovenie NK bude možné dopočítat' reálne pohyby NK a následne zvoliť aj typ mostného záveru resp. spôsob dilatácie.

3.3.5 Tesnenie škár

Škáry na styku rôznych materiálov na povrchu mosta budú utesnené proti prenikaniu vody. Obdobne budú utesnené i dilatačné škáry medzi rovnakými materiálmi.

Škáry medzi jednotlivými betónovými konštrukciami budú utesnené trvale pružným tesniacim tmelom (pracovné a dilatačné škáry ríms pozri detaily v PD príp. VL-4).

Pozdĺž ríms bude v obrusnej vrstve vozovky vytvorená tesniaca škára šírky 20mm, ktorá sa opatrí na strane vozovky náterom na zlepšenie priľnavosti zálievky a na strane rímsy kotviacim impregnačným náterom do úrovne vozovky. Následne sa škára zaleje trvalo pružnou tesniacou zálievkou s predtesnením.

3.3.6 Úprava hrán železobetónových konštrukcií

Hrany betónových prvkov budú do debnenia vloženými latami skosené 15/15mm.

3.3.7 Povrchová úprava betónových plôch

Plochy mostných krídel a opôr v kontakte so vzduchom budú opatrené zjednocujúcim náterom na betónové plochy.

3.3.8 Bezpečnostné zariadenia na moste

Na ľavej strane je navrhnuté mostné oceľové zábradlie výšky 1,10 m so zvislou výplňou, na pravej strane je navrhnuté zábradľové zvodidlo so zvislou výplňou a úrovňou zachytenia H2 (zvodidlo musí spĺňať podmienky TP). Kotvenie zvodidla do rímsy bude pomocou oceľových kotiev. Dilatácia zvodidiel musí rešpektovať dilatáciu na rímse.

3.4 Prechodová oblasť

Výkop za existujúcimi oporami je nutné realizovať len v nevyhnutnom rozsahu pre dobetónovanie priečnikov, odkvapového nosa, uloženie pozdĺžnej drenáže za oporou a vytvorenia prechodového klinu z medzerovitého betónu v minimálnej hrúbke 500mm.

Dno výkopu bude opatrené izolačnou fóliou z HDPE chránenou z oboch strán ochrannou geotextíliou. Sklon uloženej fólie bude 10%. Prechodový klin bude vyhotovený z medzerovitého betónu podľa STN 73 6124-2 - MCB D - C11,0 - $D_{max}22$.

Úprava prechodových oblastí musí byť plne v súlade s STN 73 6133, VL4-Mosty a TP-113.

Mostné prechodové konštrukcie sa navrhujú v súlade so zákonom č.126/2006 Z.z. o verejnom zdravotníctve.

3.5 Terénne úpravy v okolí mosta

Okolie mosta sa vyčistí od náletových drevín a krovín. Ak sa pri moste nachádzajú sklzy na odvedenie zrážkovej vody prípadne schodisko je nutné ich vyčistiť a následne opraviť.

3.5.1 Opevnenie svahu pri mostných krídlach

Terén pri pohľadových plochách mostných krídel bude opevnený kamennou dlažbou ukladanou do betónu s identickou úpravou ako pri úprave potoka. Lemovanie kamennej dlažby bude pomocou betónových obrubníkov šírky 50 a výšky 250mm, ukladaných do betónového lôžka. Šírka úpravy je 500mm.

Popri pravom krídle opory č.1 bude miesto opevnenia vyhotovený sklz z betónových tvárnic.

3.5.2 Opevnenie pri rímсах

Vyhotoví sa opevnenie pred a za rímami na dĺžke 1,5m pričom šírka bude prispôbena vzhľadom k opevneniu kužeľa pri krídlach.

Dané opevnenie bude vyspádované tak, aby stekajúca voda bola odvedená resp. usmernená na opevnenie pri krídlach, odvodňovací rigol/sklz prípadne mimo most. Opevnenie kamennou dlažbou bude lemované obrubníkmi. Zo strany vozovky sa použijú cestné obrubníky 100/250mm a zo strany svahu budú použité betónové obrubníky 50/250mm.

3.6 Úprava koryta potoka

Jestvujúce koryto potoka sa vyčistí na dĺžke min. 5m na vtokovej a výtokovej strane. Ak sa pri čistení narazí na kamenné opevnenie je nutné toto opevnenie riadne vyčistiť a opraviť. Prípadné chýbajúce kusy kamenného opevnenia je nutné nahradiť približne zhodným lomovým kameňom.

Ak nejestvuje kamenné opevnenie koryta je nutné sa riadiť výkresovou časťou kde je uvedené akým spôsobom sa koryto opraví resp. upraví. Ak sa vo výkresovej časti uvádza vyhotovenie kamenného opevnenia koryta je nutné dané opevnenie ukončiť zaistovacím prahom. Dané opevnenie sa vyhotoví na dĺžke uvedenej v PD.

3.7 zvláštne zariadenie na moste

Na moste sa nachádza jestvujúce stále zariadenie, ktoré je potrebné zachovať. Je umiestnené za oporami. Po odkrytí vrstiev vozovky a odkrytí poklopu šachty stáleho zariadenia sa upresní úprava koncového priečnika nosnej konštrukcie.

4 Rekonštrukcia mosta

Pred zahájením stavebných prác na danom mostnom objekte je nevyhnutné vytýčenie všetkých inžinierskych sietí kolidujúcich so stavebným objektom, resp. jeho výstavbou. Akákoľvek činnosť v ochrannom pásme príslušného vedenia je možná len s písomným súhlasom jej majiteľa resp. správcu a to iba za vopred stanovených podmienok!

Presný tvar a geometria nosnej konštrukcie (t.j. spriahajúca doska, príp. nová NK) sa spresní až po odbúraní mostného zvršku a odkrytí oblasti za oporami s následným zameraním jestvujúcej NK/opôr. Pri návrhu boli použité určité predpoklady (inžinierskogeologický profil a parametre zastúpených zemín, poloha hladiny spodnej vody, trieda betónu a ocele železobetónových prvkov mostného objektu a pod.). Tieto predpoklady je nutné konfrontovať so skutočnosťou zistených pri realizácii výkopových a rekonštrukčných prác. Aktualizované informácie budú poskytnuté projektantovi, ktorý potvrdí alebo reviduje navrhované riešenia (sklony výkopov, dĺžky štetovnicových stien, prepočet únosnosti NK a pod.)

Z dôvodu zabezpečenia striedavej obojsmernej premávky v jednom jazdnom pruhu počas výstavby, vzišla potreba návrhu dvoch štetovnicových stien umiestnených v línii na hranici etáp výstavby pred a za mostom. Použité budú oceľové štetovnice typu Larsen III.

Návrh pažiacich konštrukcií vychádzal z predpokladaných IG parametrov, ktoré je nutné overiť priamo na stavbe.

4.1 Postup a technológia rekonštrukcie mosta

Stavebné práce na predmetnom mostnom objekte musia byť skoordínované s ostatnými objektmi stavby. Schematický popis postupu pri rekonštrukcii mosta :

- Zameranie polohy inžinierskych sietí
- Zriadenie DDZ a presmerovanie dopravy na voľnú stranu mosta v rámci II. etapy
- Vybudovanie štetovnicovej steny na hranici etáp
- Búracie práce na existujúcom moste v I. etape
- Vybudovanie nosnej konštrukcie, dobudovanie spodnej stavby, prechodovej oblasti a mostného zvršku bez obrusnej vrstvy v I. etape.
- Zriadenie DDZ a presmerovanie dopravy na už zrekonštruovanú stranu mosta
- Odstránenie štetovnicovej steny na hranici etáp
- Búracie práce na existujúcom moste v II. etape
- Vybudovanie nosnej konštrukcie, dobudovanie spodnej stavby, prechodovej oblasti a mostného zvršku bez obrusnej vrstvy v II. etape
- Odstránenie DDZ
- Realizácie obrusnej vrstvy vozovky a dilatácie na vozovke
- Opevnenie vodného toku, terénne úpravy

4.2 Súvisiace (dotknuté) objekty stavby

- 105-00 Cesta II/591, úsek 5.1 a 5.2

4.3 Vzťah k územiu

Pri rekonštrukcii mostného objektu dôjde k obmedzeniu premávky na čas potrebný k uskutočneniu celkovej rekonštrukcie.

Prekládka inžinierskych sietí nie je potrebná a preto by nemalo dôjsť k ich výpadku.

5 Požiadavky na merania počas výstavby mosta, zaťažkávacie skúšky a dlhodobé sledovanie mosta

Vzhľadom k dĺžke rozpätia mosta, v zmysle STN 736209, nie je nutná jeho zaťažkávacia skúška.

6 Záver

PD rekonštrukcie mostného objektu je vypracovaná v súlade s platnou legislatívou, normovými požiadavkami a s informáciami o objekte známymi v čase spracovania PD. Technické riešenie zohľadňuje požiadavky efektívnosti financovania iba za predpokladu realizácie uskutočnenej do doby záruky technického riešenia PD, t.j. max 5 rokov, bez legislatívnych zmien aj zmien stavebno-technického stavu objektu. V opačnom prípade bude potrebná aktualizácia PD.

V Prešove, september 2020

Vypracoval: Ing. Radoslav Fotta