

Súradnicový systém: S-JTSK v realizácii JTSK

Výškový systém: Balt po vyrovnaní

Náležitostami a presnosťou odpovedá predpisom

Zodpovedný projektant stavby:	Ing. Eva Gregová	<i>Gregová</i>	 Žriedlová 1, 040 01 KOŠICE
GENERÁLNY PROJEKTANT STAVBY			
Zákazkové číslo:	1917	Investor: Železnice Slovenskej republiky Klemensova 8 813 61 Bratislava	Riaditeľ:
Stupeň - účel:	DSPRS		Ing. Ján Tóth

Zodpovedný projektant stavby:	Ing. Eva Gregová	<i>Gregová</i>	MP Construct s.r.o. Obrancov Mieru 13 040 01 Košice		
Zodpovedný projektant časti:	Ing. Michal Matuška				
Navrhol, vypracoval:	Ing. Michal Matuška				
Kontroloval:	Ing. Vladimír Minarech	<i>Minarech</i>			
Miesto stavby:	Nižná Myšľa, Vyšná Myšľa, Bohdanovce, Blažice, Ruskov	Okres: Košice-okolie	Zákazkové číslo:	1917	
Investor - stavebník:	Železnice Slovenskej republiky Klemensova 8 813 61 Bratislava		Dátum:	03/2021	
Stavba:			Stupeň - účel:	DSPRS	
<b>Nižná Myšľa - Ruskov, komplexná rekonštrukcia k.č.2, dĺžka 6,596 km, so sanáciou železničného spodku, KR mostov a priepustov a nástupišť Bohdanovce, Vyšná Myšľa</b>			Počet A4	xA4	
			Časť:	Mierka:	
			E		-
			Súprava:		
Časť stavby:	SO 06.5 Priepust v km 82,807		Príloha:	01	
Názov prílohy:	Technická správa				

# TECHNICKÁ SPRÁVA

## O B S A H

<b>1. IDENTIFIKAČNÉ ÚDAJE.....</b>	<b>2</b>
<b>2. ZÁKLADNÉ ÚDAJE O PRIEPUSTE (PODĽA STN 73 6200) .....</b>	<b>2</b>
<b>3. POUŽITÉ MATERIÁLY .....</b>	<b>3</b>
<b>4. PREDMET RIEŠENIA.....</b>	<b>3</b>
<b>5. PREHĽAD POUŽITÝCH PODKLADOV .....</b>	<b>3</b>
<b>6. PLATNÉ NORMY A PREDPISY .....</b>	<b>4</b>
<b>7. VÄZBA NA SÚVISIACE SO A PS .....</b>	<b>4</b>
<b>8. UMIESTNENIE SO A PS .....</b>	<b>4</b>
<b>9. PRIESKUMY.....</b>	<b>5</b>
<b>10. TECHNICKÉ RIEŠENIE – POPIS REKONŠTRUKCIE PRIEPUSTU.....</b>	<b>5</b>
10.1 Charakteristika priepustu.....	5
10.2 Prípravné práce.....	5
10.3 Zakladanie .....	5
10.4 Spodná stavba .....	5
10.5 Nosná konštrukcia.....	5
10.6 Sanácia nosnej konštrukcie a spodnej stavby .....	6
10.7 Hydroizolácia nosnej konštrukcie .....	7
10.8 Rubové odvodnenie .....	7
10.9 Mostný zvršok .....	8
10.10 Protikorózna ochrana oceľových častí a povrchová úprava betónu.....	8
10.11 Bezpečnostné zariadenia.....	8
10.12 Opatrenia proti účinkom bludných prúdov .....	8
10.13 Káblové trasy.....	8
10.14 Tabuľky.....	9
10.15 Podzemné vedenia a inžinierske siete .....	9
10.16 Prechody do tratí, úprava dna vodného toku a svahov .....	9
10.17 Rôzne .....	9
10.17.1 Zaťažovacia skúška .....	9
10.17.2 Kontrola a meranie .....	9
10.17.3 Vytýčenie objektu .....	10
10.18 Požiadavky na postup stavebných prác, údržbu, bezpečnostné predpisy .....	10
10.18.1 Hlavné zásady postupu výstavby.....	10
10.18.1.1 Postup prác v I. etape.....	10
10.18.1.2 Postup prác v II. etape.....	10
10.18.2 Požiadavky na prevádzku a údržbu .....	11
10.18.3 Zemné práce a výkopy .....	11
10.18.4 Ochrana životného prostredia .....	12
10.18.5 Bezpečnostné požiadavky .....	12
<b>11. PRÍLOHY.....</b>	<b>12</b>

## 1. Identifikačné údaje

<i>Stavba:</i>	Nižná Myšľa - Ruskov, komplexná rekonštrukcia k.č.2, dĺžka 6,596 km, so sanáciou železničného spodku, KR mostov a priepustov a nástupíšť Bohdanovce, Vyšná Myšľa
<i>Miesto stavby:</i>	TÚ 3201 PPS Čierna nad Tisou št. hr. – ŽST Košice DÚ 28 ŽST Ruskov – ŽST Nižná Myšľa
<i>Okres:</i>	Košice okolie
<i>Kraj:</i>	Košický
<i>Katastrálne územie:</i>	Vyšná Myšľa
<i>Stavebník:</i>	<b>Železnice Slovenskej republiky</b> Klemensova 8, 813 61 Bratislava
<i>Budúci správca:</i>	<b>Železnice Slovenskej republiky</b> OR Košice Kasárenské námestie 11, 041 50 Košice
<i>Generálny projektant:</i>	<b>SUDOP Košice, a.s.</b> Žriedlová 1, 040 01 Košice
<i>Manažér projektu:</i>	Ing. Eva Gregová
<i>Zodp. projektant objektu:</i>	Ing. Michal Matuška
<i>Stupeň PD:</i>	<b>DSPRS</b>

## 2. Základné údaje o priepuste (podľa STN 73 6200)

- a) priepust dráhovej komunikácie, železničný
- b) –
- c) nad vodným tokom
- d) s jedným otvorom
- e) jednopodlažný
- f) presypaný
- g) nepohyblivý
- h) trvalý
- i) v oblúku
- j) šikmý
- k) zaťažiteľnosť neurčená
- l) masívny
- m) plnostenný
- n) rámový
- o) otvorene usporiadaný
- p) s neobmedzenou výškou

Základné technické parametre objektu:

<i>Smerové pomery:</i>	šíra trať v oblúku, R=950m
<i>Sklonové pomery:</i>	klesá 11,016 ‰
<i>Prekážka:</i>	občasný bezmenný vodný tok
<i>Šikmosť priepustu:</i>	87°, šikmý
<i>Uhol križovania s prekážkou:</i>	87°
<i>Počet polí:</i>	1
<i>Svetlosť otvoru:</i>	2,0 m
<i>Rozpätie poľa:</i>	2,5 m
<i>Dĺžka priepustu:</i>	10,880 m
<i>Voľná výška pod konštrukciou:</i>	0,800 m
<i>Nosná konštrukcia:</i>	železobetónový rám
<i>Spodná stavba:</i>	masívna gravitačná so šikmými krídlami
<i>Založenie:</i>	plošné
<i>Priestorové usporiadanie:</i>	prechodový prierez MPP2,5 v priamej podľa STN 73 6201

### 3. Použité materiály

**Betón:** (označenie betónov je v zmysle STN EN 206+A1)

Materiál nosnej konštrukcie:	C30/37–XC4, XF3 (SK)–CI 0,4–D <sub>max</sub> 16–S3
Materiál spodnej stavby:	C30/37–XC4, XF3 (SK)–CI 0,4–D <sub>max</sub> 16–S3
Materiál rímsy:	C30/37–XC4, XF3 (SK)–CI 0,4–D <sub>max</sub> 16–S3
Lôžko rubové odvodnenia:	C16/20–X0 (SK)–CI 1,0–D <sub>max</sub> 22–S3
Betonárska výstuž:	B 500B

Sanačná malta (trieda R4)

**POZNÁMKA:** Ďalej bude v texte použité zjednodušené označenie betónov.

### 4. Predmet riešenia

Rekonštrukcia koľaje č.2 v katastrálnom území Vyšná Myšľa si vyžiadala opravu (nestatického charakteru) existujúceho priepustu v km 82,807. Na existujúcom priepuste sa nachádza MPP 2,0 čo je v súčasnosti nedostatočné pre súčasné prevádzkovanie železničnej trate a preto je potrebné rozšírenie priepustu na oboch stranách. Rovnako sa v rámci stavebného objektu zrealizuje nová hydroizolácia, odvodnenie, prechodová oblasť a vydláždenie pod priepustom a v okolí priepustu.

### 5. Prehľad použitých podkladov

- Zadanie investora
- Geodetické zameranie v súradnicovom systéme JTSK, výškovom systéme Balt p.v.
- Prieskumy na mieste stavby
- Inžinierskogeologický prieskum zrealizovaný v 10/2020 s názvom „ŽST Nižná Myšľa – Ruskov, komplexná rekonštrukcia koľaje č.2, č.ú.333/2020/ZA“.

- Vyjadrenia k inžinierskym sieťam a ich vytýčenie za účasti správcov

## 6. Platné normy a predpisy

TS 3	Železničný zvršok,
TS 4	Železničný spodok,
TS 5	Správa mostných objektov,
Z10	Pravidlá technickej prevádzky železničnej infraštruktúry (PTPŽI)
TS14	Protikorózna ochrana ocelových konštrukcií - ŽSR,
TS15	Zásady pre stavbu, rekonštrukciu a prevádzku železničných mostov a tunelov z hľadiska ochrany pred koróziou bludnými prúdmi - ŽSR,
VTPKS	Všeobecné technické požiadavky kvality stavieb, Železnice SR

STN 28 0315 Prechodové prierezy celoštátnych dráh a vlečiek s rozchodom koľaje 1435mm,

STN 73 3050 Zemné práce, všeobecné ustanovenia,

STN 72 1006 Kontrola zhutnenia zemín a sypaním,

STN 73 6201 Projektovanie mostných objektov,

STN EN 1990 Zásady navrhovania konštrukcií

STN EN 13670 Zhotovovanie betónových konštrukcií

Súbor noriem a národné prílohy k STN EN 1990: Zásady navrhovania konštrukcií,

Súbor noriem a národné prílohy k STN EN 1991: Zaťaženie stavených konštrukcií,

Súbor noriem a národné prílohy k STN EN 1992: Navrhovanie betónových konštrukcií,

Súbor noriem a národné prílohy k STN EN 1993: Navrhovanie ocelových konštrukcií,

Súbor noriem a národné prílohy k STN EN 1994: Navrhovanie spriahnutých ocelobetónových konštrukcií

Súbor noriem a národné prílohy k STN EN 1997: Navrhovanie geotechnických konštrukcií,

Súbor noriem a národné prílohy k STN EN 1998: Navrhovanie konštrukcií na seizmickú odolnosť,

STN EN 206+A1 Betón. Špecifikácia, vlastnosti, výroba a zhoda,

STN 73 0037 Zemný tlak na stavebné konštrukcie, SUTN Bratislava ( v znení ČSN 73 0037, ÚNM Praha 1990)

STN 73 1001 Geotechnické konštrukcie. Zakladanie stavieb

TNŽ 73 6312 Navrhovanie konštrukčných vrstiev podvalového podlažia

STN 73 3040: Geotextílie a geotextíliam podobné výrobky na stavebné účely. Základné ustanovenia a technické požiadavky

## 7. Väzba na súvisiace SO a PS

SO 01	Železničný spodok
SO 02	Železničný zvršok
SO 03.1	Nástupište v zast. Bohdanovce
SO 04	Zastávka Vyšná Myšľa
SO 07	Ukoľajnenie
SO 08	Úprava trakčného vedenia

## 8. Umiestnenie SO a PS

Umiestnenie SO a PS je v medzistaničnom úseku TÚ 3201 PPS Čierna nad Tisou št. hr. – ŽST Košice, DÚ 28 ŽST Ruskov – ŽST Nižná Myšľa od km 77,415 po km 84,011 v celkovej dĺžke

6,596 km. Dvojkoľajná trať normálneho rozchodu je v časti úseku od km 77,415 do km 80,3 v súbehu na spoločnom zemnom telese s traťou širokého rozchodu Maťovce št.hr.ŠRT – Haniska pri Košiciach ŠRT, medzistaničného úseku medzi Výh. Slančík ŠRT – Výh. Hornád ŠRT v staničení ŠRT km 70,6 – km 74,0.

## **9. Prieskumy**

V rámci stavby bolo vykonané geodetické zameranie jestvujúceho stavu predmetnej lokality a osový geotechnický prieskum podvalového podložia včítane ekologického prieskumu koľajového lôžka. Okrem toho boli vykonané tieto prieskumy: miestne šetrenia projektantom a zistenie súčasného stavu.

## **10. Technické riešenie – popis rekonštrukcie priepustu**

### **10.1 Charakteristika priepustu**

Existujúca konštrukcia je jednoložový, dvojkoľajný rámový presypaný priepust. Otvor priepustu premostuje občasný bezmenný vodný tok. Svetlá výška priepustu je 0,8 m a svetlá šírka je 2,0 m. Rok výstavby bol 1890. Nosná konštrukcia je uložená na plošných základoch.

Rekonštrukcia stavebného objektu je podmienená degradáciou častí konštrukcie vystavených účinkom poveternostných vplyvov a potrebou rozšírenia konštrukcie na vtoku a výtoku. Podrobnejšie sú existujúci stav a rekonštruované časti opísané v nasledujúcich bodoch.

### **10.2 Prípravné práce**

Pred zahájením všetkých prác je nutné overiť výskyt všetkých inžinierskych sietí v záujmovom priestore. Inžinierske siete, ktoré sú v mozgnej kolízii so stavebným objektom, musia byť preložené, prípadne zabezpečené tak aby nedošlo k ich poškodeniu.

Zaistenie prístupu k objektu je na zodpovednosti zhotoviteľa.

### **10.3 Zakladanie**

Základy pôvodných opôr sú predpokladané ako plošné. Vzhľadom na stabilnú konštrukciu opôr sa predpokladá, že kvalita zakladania je dostatočná. Zakladanie rozšírených častí priepustu je navrhnuté ako plošné s výškou základovej škáry, ktorá sa prispôsobí existujúcej konštrukcii. Základ bude kotvený a spriahnutý s existujúcou konštrukciou.

### **10.4 Spodná stavba**

Na opory nadväzujú rovnobežné krídla. Povrch krídel je rovnako ako povrch nosnej konštrukcie narušený a bude ho potrebné sanovať. Postup a spôsob sanácie bude podrobne opísaný v ďalších bodoch technickej správy. Vzhľadom na nedostatočné šírkové usporiadanie na moste je potrebné existujúce krídla čiastočne odbúrať a vybetónovať nové krídla ktoré budú spriahnuté s existujúcou konštrukciou. Rozšírenie priepustu, spriahnutie, rozmery a vystuženie je podrobne popísané v prílohe 07.

### **10.5 Nosná konštrukcia**

Nosná konštrukcia je tvorená železobetónovým rámom bližšie neurčenej hrúbky. Povrch nosnej konštrukcie obsahuje lokálne oblasti s porušeným povrchom a s obnaženou výstužou.

Rekonštrukcia nosnej konštrukcie mosta zahŕňa odstránenie existujúceho koľajového lôžka na moste a za mostom, prípadné odstránenie hydroizolácie a sanáciu poškodeného povrchu. Sanácia plôch je popísaná v ďalších bodoch.

Po realizácii sanácie sa horný povrch nosnej konštrukcie upraví dobetónovaním vyrovnávajúcej a spádovej vrstvy v 2,0% strechovitom pozdĺžnom sklone smerom k oporám. Táto vrstva sa vytvorí aplikáciou opravnej malty napr. Sika®MonoTop®-412N od 10mm do 50mm v jednom pracovnom kroku. V prípade že hrúbka koľajového lôžka a rozmery nosnej konštrukcie nezodpovedajú predpokladom, bude nutné upraviť rozmery a výstuž novej vyrovnávajúcej vrstvy a kontaktovať projektanta. Keďže vyrovnávacia a spádová doska slúži ako podkladná vrstva pre izoláciu, musí spĺňať kvalitatívne požiadavky stanovené STN 736242. Bezprostredne pred zahájením prác na pokládke izolačného systému, t.j. pred realizáciou zapečatujúcej vrstvy musí byť povrch betónu suchý, čistý, bez zvyškov akýchkoľvek usadenín (cementového mlieka, injektážnej malty a pod.), zbavený chemických nečistôt a olejov tak, aby nebola znížená v žiadnom mieste priľnavosť betónu.

Povrch musí byť rovný, bez trhlín a hlbších rýh. Všetky oceľové výčnelky z povrchu betónu je nutné odstrániť. Vlhkosť povrchu podkladu musí byť nižšia než 4% hmotnosti neviazanej vody (v povrchovej vrstve 20mm). Pevnosť povrchových vrstiev betónu v ťahu sa požaduje najmenej 1,5MPa. Povrch betónu musí vykazovať jemne drsnú (nie hladkú) makroštruktúru. K úprave povrchu betónu sa preto neodporúča používať hladítka betónu bez ďalšej úpravy. Hodnota drsnosti povrchu (hlbka makrotextúry) podľa STN 73 6177 je požadovaná 0,6 - 1,0 mm, najviac 1,2 mm, najmenej 0,4 mm. Ak povrch nemá požadovanú drsnosť je nutné betón otryskať napr. brokovaním, vodným lúčom.

Nerovnosti povrchu betónového podkladu v ľubovoľnom smere nesmú prekročiť 5 mm (meranie 2 m latou podľa STN 73 6175), pričom v každom mieste povrchu mostovky musí byť zaistený odtok vody, t.j. výsledný sklon najmenej 0,5 % .

V prípade, že povrch betónovej mostovky nespĺňa kritéria na rovnosť, drsnosť, prípadne sú na ňom zvyšky usadenín a nečistôt musí byť upravený abrasiou (pieskom, oceľovými pilinami, brokmi, vysokotlakovým vodným lúčom), zbrúsením (frézovaním), prípadne vyrovnaním lokálnych nerovností materiálmi, ktoré vykazujú dobrú priľnavosť k betónu - najmenej 1,2 MPa.

Po vybetónovaní vyrovnávajúcej a spádovej vrstvy sa realizuje systém vodotesných izolácií popísaných v ďalšom bode TS a vo výkresových prílohách.

Vzhľadom na nedostatočné šírkové usporiadanie na moste je potrebné existujúce čelá a rímasy čiastočne odbúrať a vybetónovať nové čelá a časti nosnej konštrukcie, ktoré budú spriahnuté s existujúcou konštrukciou. Rozšírenie nosnej konštrukcie, spriahnutie, rozmery a vystuženie je podrobne popísané v prílohe 07.

## **10.6 Sanácia nosnej konštrukcie a spodnej stavby**

Povrch spodnej stavby a nosnej konštrukcie obsahuje lokálne oblasti s porušeným povrchom a s obnaženou výstužou.

Príľahlý terén sanovanej konštrukcie bude odkopaný v hĺbke 0,2 m.

Následne bude celý povrch konštrukcie otryskaný vysokotlakým vodným lúčom do dosiahnutia požadovanej kvality povrchu sanovanej konštrukcie. Vzhľadom na nebezpečenstvo vzniku mikrotrhlín sú pri príprave konštrukcie vylúčené razantné dynamické metódy. Uvoľnené časti konštrukcie zistené poklepom budú odstránené ľahkými búracími kladivami. Princípom je odstránenie porušených resp. skorodovaných povrchových vrstiev až do „zdravého“ betónu s odtrhovou pevnosťou 1–1,5 MPa.

Po prečistení povrchu sa výstuž zbaví skorodovaných častí pričom sa musí stanoviť rozsah poškodenia resp. účinná plocha výstuže. V prípade väčšieho poškodenia sa doplní existujúca výstuž dodatočne lepenou a povrch sa následne upraví novou krycou vrstvou s dôkladným prepojením s existujúcou nosnou konštrukciou. Funkčné vlastnosti spojiva na zosilnenie lepenými príložkami musia spĺňať požiadavky uvedené v tabuľke 3.1 v norme STN EN 1504-4. Je potrebné dôsledne dodržiavať technologické predpisy výrobcu sanačnej technológie.

Zrealizuje sa aplikácia kryštallického izolačného náteru/ nástreku, na realkalizáciu karbonatizovaného betónu /síranovej korózie/ a ako ochranu proti pôsobeniu chloridov na báze cementovej kryštalizácie.

V prípade potreby sa nanesie spojovací mostík v závislosti od použitej sanačnej malty a aplikuje sa sanačný systém - (sanačná malta R4) jednovrstvový systém pre poškodenie do 30 mm, dvojevrstvový systém pre poškodenie do 50 mm

Na záver sa nanesie ochranný a zjednocujúci náter.

## **10.7 Hydroizolácia nosnej konštrukcie**

Na izoláciu nosnej konštrukcie sa môžu použiť len kompletne izolačné systémy odskúšané a schválené povereným akreditačným pracoviskom.

Izolácia nosnej konštrukcie je navrhnutá ako celoplošné izolačné súvrstvie hr. 10mm na báze fólií PVC. Súvrstvie tvorí impregnačný náter napr. 2xSIKAFLOOR 156, dve vrstvy geotextílií (500g/m<sup>2</sup>, porušujúca sila pri pretláčaní valcovým razníkom  $\geq 3,0$  kN, veľkosť otvoru prerazeného razníkom  $\leq 6,0$  mm, ťahová pevnosť  $\geq 15$  kN/m, hrúbka  $\geq 4,2$  mm) medzi ktorými je vložená izolačná fólia s min. pevnosťou v ťahu 15MPa (Sikaplan WP1100-15HL hr. 1,5mm). Izolačné súvrstvie sa zachytí do rímse pod ozubom a zaistí sa nekorodujúcim profilom 40x5mm, ktorý sa pomocou vrutov zavŕtanými do betónu, alebo pomocou hmoždínok, pripevní k rímse. Vrchná hrana nekorodujúceho pásu bude ukončená trvale pružným tmelom. Ochranu izolácie tvorí betónová mazanina z betónu C20/25, vystužená drôteným pletivom  $\phi 1 \times 1$  mm s okami 20x20mm v celkovej hrúbke 40mm.

Izolácia zvislých povrchov nosnej konštrukcie a spodnej stavby je navrhnutá ako celoplošné izolačné súvrstvie hr. 10mm na báze fólií PVC. Súvrstvie tvorí impregnačný náter napr. 2xSIKAFLOOR 156, dve vrstvy geotextílií (500g/m<sup>2</sup>, porušujúca sila pri pretláčaní valcovým razníkom  $\geq 3,0$  kN, veľkosť otvoru prerazeného razníkom  $\leq 6,0$  mm, ťahová pevnosť  $\geq 15$  kN/m, hrúbka  $\geq 4,2$  mm) medzi ktorými je vložená izolačná fólia s min. pevnosťou v ťahu 15MPa (Sikaplan WP1100-15HL hr. 1,5mm).

Všetky plochy betónových konštrukcií spodnej stavby, ktoré budú trvale v styku so zeminou, sa opatria izoláciou proti zemnej vlhkosti v skladbe 1x penetračný náter na báze asfaltu + 2x asfaltový náter.

Systém vodotesných izolácií a vyznačenie umiestnenia je vyznačený vo výkresovej prílohe.

## **10.8 Rubové odvodnenie**

Odvodnenie horného povrchu nosnej konštrukcie je zabezpečené spádom klenby smerom k oporám. Voda sa odvedie za rubovú stranu opôr, kde sa zachytí do perforovanej PE-HD rúrky min. svetlosti  $\phi 150$  mm (napr. RAUPLIN PE-HD  $\phi 150$ ). Rúrka sa osadí do profilového lôžka z betónu C16/20 hrúbky min. 200mm opatreného systémom vodotesnej izolácie a zásypom z hrubozrnného štrku frakcie 32–64mm  $I_d=0,8$ . Perforovaná rúrka sa obalí netkanou PP geotextíliou z primárnej suroviny (Porušujúca sila pri pretláčaní valcovým razníkom  $\geq 1,3$  kN,



ťahová pevnosť  $\geq 10 \text{ kN/m}$ , veľkosť otvoru O90 0,05-0,15mm, veľkosť otvoru prerazeného kužeľom  $\leq 15 \text{ mm}$ , indexová rýchlosť (VH50), priepustnosť vody kolmo k rovine  $\geq 50 \text{ mm/s}$ ).

Perforovaná rúrka odvodnenia je vedená v 5% pozdĺžnom spáde a je vyvedená cez vývrt v oporách do koryta pod priepustom.

### **10.9 Mostný zvršok**

Na nosnej konštrukcii je koľajové lôžko so železničným zvrškom na betónových podvaloch riešené v časti SO 02 Výška koľajového lôžka je navrhnutá tak, že pri výške podvalov 220mm zabezpečuje požadovanú hrúbku koľajového lôžka 350 mm pod spodnou hranou podvalov. Železničný spodok riešený v časti SO 01 má nad priepustom hrúbku 450 mm.

### **10.10 Protikorózna ochrana ocel'ových častí a povrchová úprava betónu**

Betónové časti nosnej konštrukcie a spodnej stavby musia byť zhotovené v dostatočnej kvalite pohľadových plôch, ktoré budú chránené v plnom rozsahu náterom s hydrofóbnymi a protikarbonatnými účinkami, ktorý betón zároveň farebne zjednotí (napr. Sikagard 680-S). Farebný odtieň bude v rámci úseku jednotný. Konkrétny systém povrchovej úpravy betónu vrátane technologického postupu musí byť certifikovaný akreditovanou skúšobňou a schválený technickým dozorom investora.

### **10.11 Bezpečnostné zariadenia**

Vzhľadom na výšku ríms nad priľahlým terénom menšiu ako 2,0 m, bezpečnostné zariadenia nie je potrebné realizovať.

### **10.12 Opatrenia proti účinkom bludných prúdov**

Opatrenia proti účinkom bludných prúdov pozostávajú z primárnej a sekundárnej ochrany a konštrukčných opatrení. Primárne ochranné opatrenia zahŕňujú splnenie požadovanej krycej vrstvy výstuže betónom, požadovaná kvalita betónu vzhľadom k triede prostredia, použitie betónových podložiek pod armatúru, vodonepriepustnosť a trhliny.

Vzhľadom na charakter rekonštrukcie sa realizujú sekundárne opatrenia.

Sekundárne opatrenia spočívajú v použití systému vodotesnej izolácie. Pre daný stavebný objekt je použitá sekundárna ochrana pre izoláciu nosnej konštrukcie a vo funkcii sekundárnej ochrany je sanačný systém spodnej stavby.

Ukoľajnenie bude prevedené podľa TS 15, kap. H.4; budú použité iba prierazky s opakovateľnou funkciou, a to iba v nutnom prípade, keď neživá časť zasahuje do priestoru ZTVZ<sup>1</sup>.

### **10.13 Káblové trasy**

Priestor pre vedenie káblovej trasy je vyhradený v existujúcej trase.

---

<sup>1</sup> STN EN 50122-1

### **10.14 Tabuľky**

Na nosnej konštrukcii bude umiestnená informačná tabuľka 450x150mm, kde sa vyznačí rok ukončenia opravy objektu. Na zhotovenie letopočtu sa použije tabuľa z leštenej mosadze hr. 5mm a bude prichytená nastreľovacími klincami (príp. sa môžu použiť plastové vložky do debnenia) na strane vtoku na klenbu pri koľaji č.1. Informačná tabuľa bude obsahovať nasledovné údaje:

ROK OPRAVY:	XXXX
PROJEKTANT:	SUDOP Košice a.s.
ZHOTOVITEĽ:	XXXX
OBJEDNÁVATEĽ:	Železnice Slovenskej republiky

### **10.15 Podzemné vedenia a inžinierske siete**

Existujúce podzemné vedenia a inžinierske siete sú zakreslené v prílohe 2. Všetky inžinierske siete musia byť pred začatím výstavby preložené. V prípade výskytu sietí, ktoré neboli počas projekčných prác známe je potrebné upozorniť stavebný dozor a vykonať prípadné úpravy príp. preloženie.

### **10.16 Prechody do trati, úprava dna vodného toku a svahov**

Prechody z objektu do trati sú navrhnuté podľa normy STN 73 6201, TNŽ 73 6212 a odporúčaní ŽSR, oddelenia ŽTS.

Zosilnenie prechodovej časti zemného spodku a podvalového podlažia je riešené v súlade s TNŽ 73 6212. Je použitý štrkopieskový zásyp hutnený po vrstvách 500mm s  $I_d=0,80$ . Horizont 500mm pod pláňou podvalového podlažia je zhotovený z jemnozrnnej štrkopieskovej zeminy s  $I_D=0,85$  a  $E_{kv}=60\text{MPa}$ . Dĺžka takto zosilnenej konštrukcie sa predpokladá v súlade s TNŽ 73 6212. Zosilnenie konštrukcie podvalového podlažia je riešené použitím štrkodrviny hrúbky 500mm s  $I_D=0,90$  a  $E_{pl}=80\text{MPa}$ . Dĺžka takto zosilnenej konštrukcie telesa zemného spodku sa predpokladá v súlade s TNŽ 73 6212. Materiál prechodového klinu musí byť priepustný, nenamázavý a dobre zhutniteľný. Odporúčajú sa zabudovať štrkopiesky a frakciované drvené kamenivo (štrkodrviny) s číslom rovnozrnnosti  $C_u>15$  alebo frakciovaný prírodný materiál podobných vlastností.

Terén okolo priepustu ovplyvnený výstavbou sa upraví do pôvodného stavu. Terén koryta toku pod priepustom a v príľahlej časti 5 m pred aj za priepustom sa prečistí od nánosov a vydláždi kameňom do betónového lôžka. Hrúbka betónového lôžka je 100 mm, hrúbka dlažby 200 mm. Vydláždenie koryta sa ukončí betónovým prahom výšky 0,8 m a šírky 0,4 m.

### **10.17 Rôzne**

#### **10.17.1 Zaťažovacia skúška**

Zaťažovaciu skúšku stavebného objektu nie je potrebné podľa STN 73 6209 vykonať, nakoľko rozpätie poľa objektu je menšie ako 18,0m.

#### **10.17.2 Kontrola a meranie**

Kontrolné skúšky použitých materiálov sa prevedú podľa požiadaviek TKP. Vzhľadom na charakter a stav objektu projektant nepožaduje previesť sledovanie trvalých deformácií konštrukcie.

### 10.17.3 Vytýčenie objektu

Vytýčenie stavebného objektu sa uskutoční z pevných bodov vytyčovacej siete pomocou charakteristických bodov a vytyčovacích bodov ríms a základov nosnej konštrukcie s využitím vytyčovacieho výkresu, ktorý je prílohou č. 05 tejto projektovej dokumentácie. Presnosť vytyčovacích prác definuje STN 73 0422.

Konštrukčné riešenie jednotlivých častí stavebného objektu popisujú výkresy, kde základne rozmery vyplývajú z vytýčenia v súradniciach (súradnicový systém JTSC, výškový systém BpV). Presnosť vytýčenia v zmysle STN 73 0422 Presnosť vytyčovania líniových a plošných objektov, požadujeme s medznou odchýlkou v jednej súradnici  $\pm 10$  mm, pokiaľ nie je v ďalšom stanovené inak. Obdobnú presnosť požadujeme obecné aj pre dĺžkové rozmery.

## 10.18 Požiadavky na postup stavebných prác, údržbu, bezpečnostné predpisy

### 10.18.1 Hlavné zásady postupu výstavby

Stavebné postupy sa budú odvíjať od celkového harmonogramu prác na rekonštrukcii medzistaničného úseku. Nakoľko sa jedná o rekonštrukciu prieputu, bude celý postup výstavby prispôbený týmto skutočnostiam. Pred začatím stavebných prác je nutné vytýčiť všetky inžinierske siete, overiť ich funkčnosť a zabezpečiť ich ochranu, preloženie, prípadne ich asanáciu. Všetky inžinierske siete je nutné odkopať ručne. Práce na stavebnom objekte musia prebiehať spolu v koordinácii s jednotlivými súvisiacimi objektami. Ich vzájomnú koordináciu zabezpečujú dodávatelia jednotlivých konštrukcií.

Stavebné práce pri výstavbe objektu SO 06.5 sa budú realizovať v dvoch etapách, nakoľko objekt prieputu sa bude realizovať v čase výluk jednotlivých koľají.

#### 10.18.1.1 Postup prác v I. etape

1. Sprístupnenie staveniska účelovou komunikáciou pre potreby staveniskovej dopravy (rieši dodávateľ stavby);
2. Vytýčenie a preložka existujúcich sietí;
3. Vylúčenie dopravy na koľaji č.2 a presmerovanie dopravy na koľaj č.1;
4. Zhotovenie dočasného paženia medzi stavebnými etapami výstavby;
5. Demontáž existujúceho koľajového zvršku. Výkopové práce po požadovanú úroveň.
6. Sanácia horného povrchu NK;
7. Hydroizolácia nosnej konštrukcie, vybudovanie odvodnenia rubových častí;
8. Vybudovanie prechodov z prieputu do širšej trate, zhotovenie koľajového lôžka, montáž žel. zvršku;
9. Dokončovacie práce (povrchové úpravy, ...);
10. Úprava okolia, spojzdenie koľaje č.2.

#### 10.18.1.2 Postup prác v II. etape

1. Vylúčenie dopravy na koľaji č.1 a presmerovanie dopravy na koľaj č.2;
2. Zhotovenie dočasného paženia medzi stavebnými etapami výstavby;
3. Demontáž existujúceho koľajového zvršku. Výkopové práce po požadovanú úroveň.
4. Dobetónovanie spodnej stavby, nosnej konštrukcie, krídel a ríms.
5. Sanácia horného povrchu NK;
6. Hydroizolácia nosnej konštrukcie, vybudovanie odvodnenia rubových častí;

7. Vybudovanie prechodov z priepustu do širšej trate, zhotovenie koľajového lôžka, montáž žel. zvršku;
8. Dokončovacie práce (povrchové úpravy, vydláždenie koryta toku, odbúranie a betonáž rímsy na výtokovej strane, ...);
9. Úprava okolia, spojzdenie koľaje č.1 a uvedenie priepustu do prevádzky.

### 10.18.2 Požiadavky na prevádzku a údržbu

Vypracovanie projektu optimálneho udržiavania konštrukcií počas ich životnosti a manuálu pre údržbu a obsluhu je povinnosťou zhotoviteľa stavby. Počas prevádzky je správca objektu povinný vykonávať pravidelnú údržbu a periodické prehliadky v súlade s príslušnými platnými predpismi a metodických pokynov správcu. Na prevádzku a údržbu sa nekladú žiadne osobitné požiadavky. Požiadavka je na dodržiavanie čistenia odvodňovacích zariadení a vykonávanie pravidelnej údržby pochôdných plôch.

Zariadenia priepustu, ktoré sú predmetom riešenia iných objektov a súborov, sa prevádzkujú (+revízie) a udržujú podľa požiadaviek stanovených v PD týchto objektov.

### 10.18.3 Zemné práce a výkopy

Pred zemnými prácami a zhotovením pažiacich konštrukcií musia byť všetky podzemné vedenia bezpodmienečne vytýčené ich jednotlivými správcami (t.j. vytýčenie smerové, polohové, hĺbky uloženia pod terénom). Pri križovaní podzemných vedení (káblov, potrubí) je nutné rešpektovať ručný výkop a počas stavebných prác tieto vedenia zaistiť (podoprieť, zavesiť). Pred začiatkom prác zhotoviteľ odstráni z plochy staveniska prípadný nevhodný materiál, trávny porast a krovie. Po hrubom výkope sa strojne alebo ručne odstránia nerovnosti dna. Ak je zemina v niektorom mieste porušená (napr. vodou, mrazom), musí sa táto vrstva odstrániť a nahradiť vhodným materiálom (napr. štrkopiesok).

Búracie práce v rámci tohto objektu budú spočívať v odbúraní existujúcich zábradlí.

Konštrukcia železničného zvršku ako aj koľajové lôžko a zemina po zemnú pláň sa odstráni v rámci SO 01 a SO 02.

Zemné práce pozostávajú z odstránenia zeminy až po projektovanú úroveň výkopu.

Podľa STN 73 3050 sa vykopávky z objektu podľa spôsobu rozpájania a odoberania zatriedujú do 4. triedy. Z hľadiska spôsobu rozpojiteľnosti zeminy sa jedná o bežný výkop, z hľadiska bezpečnosti a zaistenia stavebnej jamy ide o pažený a čiastočne svahový výkop. Na zaistenie stability výkopov sa navrhuje použitie pažiacich stien. Sklony šikmých svahov dočasných výkopov budú 1:1. Pri dočasných výkopoch by mali byť dodržané šírky pracovného priestoru pri zhotovení debnenia, resp. izolácie objektu (fóliové izolácie) podľa STN 73 3050 Zemné práce, všeobecné ustanovenia, zmena a. Minimálna šírka pracovného priestoru od líca pažiacej konštrukcie sa požaduje 0,6m.

Paženie je navrhované dočasnými ocelovými štetovnicovými stenami, typu LARSEN IIIIn. Spájanie zvislých štetovnic bude do zámku, pažnice (pozdĺžne štetovnice) budú dočasne pribodnuté zvarmi k zvislým stenám. V prípade nežiadujúcich deformácií budú kotvené tiahlymi resp. rozopreté vzperami. Štetovnice sa zarazia (baranením, vibrobaranením) počas stavebných prác v závislosti od pracovných postupov a podľa POV. Po zrealizovaní nosnej konštrukcie a čiastočného zásypu sa štetovnice vytiahnu s možnosťou využitia na inom stavebnom objekte.

Ak sa vo výkope bude nachádzať zrážková voda, zhotoviteľ je povinný urobiť opatrenia na odvodnenie dna výkopu. Počas výstavby mosta sa nepredpokladá odčerpávanie vody v prípade nevyhnutnosti sa navrhuje použitie ponorných kalových čerpadiel a hasičských hadíc.

Výkopový materiál sa uskladní v priestore staveniska a v prípade vhodnosti sa použije pre neskorší zásyp. O vhodnosti použitia materiálu do zásypu rozhodne geológ. Nevhodná zemina do spätných zásypov sa nahradí zásypom balvanmi fr. >200kg, ktoré budú presypané štrkopieskom. Spätné zásypy a násypy budú prevedené zo zeminy vhodnej pre zásyp a násyp a riadne zhutnené.

#### **10.18.4 Ochrana životného prostredia**

Podrobne je pojednávané v časti projektovej dokumentácie B.1 „Súhrnná technická správa“.

#### **10.18.5 Bezpečnostné požiadavky**

Pravidlá na vykonávanie prác na stavenisku, osobitné opatrenia pre jednotlivé práce s osobitným nebezpečenstvom a príslušné informácie o bezpečnosti a ochrane zdravia pri práci, ktoré je potrebné zohľadňovať pri všetkých ďalších prácach sú riešené v samostatnej časti celej projektovej dokumentácie B.2 „Plán bezpečnosti a ochrany zdravia pri práci“ (vypracovaný v zmysle NV SR č. 396/2006 Z.z.).

Tento dokument obsahuje aj vyhodnotenie neodstrániteľných nebezpečenstiev a neodstrániteľných ohrození, ktoré vyplývajú z navrhovaných riešení v určených prevádzkových a užívateľských podmienkach, posúdenie rizika pri ich používaní a návrh ochranných opatrení proti týmto nebezpečenstvám a ohrozeniam.

### **11. Prílohy**

- Príloha č.1 Rozhodujúce ukazovatele objektu
- Príloha č.2 Vyhodnotenie neodstrániteľných nebezpečenstiev a neodstrániteľných ohrození
- Príloha č.3 Záznam o nebezpečenstve podľa ŽSR R3
- Príloha č.4 Hydrotechnický výpočet

V Košiciach, 03/2021

Vypracoval: Ing. Michal Matuška