**"Modernizace trati Brno - Přerov, 5. stavba Kojetín - Přerov"**

**SO 25-19-01, Žst. Kojetín, žel. propustek v km 71,100**

**TECHNICKÁ ZPRÁVA**

*Projektová dokumentace pro provádění stavby (PDPS) část D.2.1.4 Mosty, propustky a zdi je zpracována v souladu se směrnicí SŽ SM011, Příloha P6.*

Obsah:

[1. Identifikační údaje objektu 5](#_Toc189231214)

[1.1. Údaje o stavbě a objektu 5](#_Toc189231215)

[1.2. Údaje o stavebníkovi 5](#_Toc189231216)

[1.3. Údaje o zhotoviteli dokumentace a části dokumentace 6](#_Toc189231217)

[1.4. Údaje o nabyvateli PS/SO 6](#_Toc189231218)

[1.5. Účel objektu 6](#_Toc189231219)

[1.6. Kategorie trati (dle TSI) 6](#_Toc189231220)

[2. Seznam vstupních podkladů 7](#_Toc189231221)

[2.1. Dokumentace 7](#_Toc189231222)

[2.2. Související dokumentace 7](#_Toc189231223)

[2.3. Mapové podklady 7](#_Toc189231224)

[2.4. Stávající sítě 7](#_Toc189231225)

[2.5. Geotechnické a stavebně technické průzkumy 7](#_Toc189231226)

[2.6. Podklady správce objektu 7](#_Toc189231227)

[3. Popis a zdůvodnění technického řešení 7](#_Toc189231228)

[3.1. Požadavky na technické řešení objektu 7](#_Toc189231229)

[3.2. Změny oproti DÚR 7](#_Toc189231230)

[3.3. Zhodnocení požadavků ve vztahu k technickým specifikacím pro interoperabilitu v subsystému infrastruktura železničního subsystému 8](#_Toc189231231)

[3.4. Zhodnocení územních podmínek 8](#_Toc189231232)

[3.4.1. Stávající sítě 8](#_Toc189231233)

[3.4.2. Parcely dotčené stavbou 8](#_Toc189231234)

[3.5. Zhodnocení geotechnických podmínek 8](#_Toc189231235)

[4. Popis a zdůvodnění navrženého technického řešení a hlavních technických parametrů 9](#_Toc189231236)

[4.1. Stávající stav – základní údaje o objektu 9](#_Toc189231237)

[4.2. Nový stav – základní údaje o objektu 10](#_Toc189231238)

[4.3. Celková koncepce řešení 11](#_Toc189231239)

[4.4. Základní údaje 11](#_Toc189231240)

[4.4.1. Návrhové zatížení 11](#_Toc189231241)

[4.4.2. Prostorové uspořádání na mostě 11](#_Toc189231242)

[4.4.3. Rozměry kolejového lože 12](#_Toc189231243)

[4.4.4. Prostorové uspořádání pod mostem 12](#_Toc189231244)

[4.5. Nosná konstrukce a spodní stavba 12](#_Toc189231245)

[4.5.1. Popis nosné konstrukce 12](#_Toc189231246)

[4.5.2. Nadvýšení nosné konstrukce 13](#_Toc189231247)

[4.5.3. Tolerance pro betonáž 13](#_Toc189231248)

[4.5.4. Kolmá čela 13](#_Toc189231249)

[4.6. Založení 13](#_Toc189231250)

[4.6.1. Podkladní betony, šablony pro vrtání, deska pro pojezd plošiny 13](#_Toc189231251)

[4.7. Zásypy 13](#_Toc189231252)

[4.8. Konsolidace 14](#_Toc189231253)

[4.9. Požadavky na materiály 14](#_Toc189231254)

[4.9.1. Betonářská výztuž 14](#_Toc189231255)

[4.9.2. Betony 14](#_Toc189231256)

[4.9.3. Povrchová úprava betonových povrchů 14](#_Toc189231257)

[4.10. Pracovní a dilatační spáry 15](#_Toc189231258)

[4.10.1. Pracovní spáry 15](#_Toc189231259)

[4.11. Vybavení mostu 15](#_Toc189231260)

[4.11.1. Římsy 15](#_Toc189231261)

[4.11.2. Zábradlí a PHS 15](#_Toc189231262)

[4.12. Izolace objektu 16](#_Toc189231263)

[4.12.1. Izolace nosné konstrukce - od kolejového lože: 16](#_Toc189231264)

[4.12.2. Izolace spodní stavby 16](#_Toc189231265)

[4.13. Protikorozní ochrana ocelových konstrukcí 16](#_Toc189231266)

[4.14. Ochrana proti bludným proudům 17](#_Toc189231267)

[4.15. Vytýčení objektu 17](#_Toc189231268)

[4.16. Tabulka s vyznačením letopočtu 17](#_Toc189231269)

[4.17. Terénní úpravy, odláždění, přístupové schodiště 18](#_Toc189231270)

[4.18. Údržba mostu 18](#_Toc189231271)

[4.19. Výjimky, odchylná či úlevová řešení z norem a předpisů 18](#_Toc189231272)

[5. Návaznost na ostatní objekty, související stavby 18](#_Toc189231273)

[5.1.1. Seznam souvisejících objektů 18](#_Toc189231274)

[5.1.2. Železniční svršek na mostním objektu 19](#_Toc189231275)

[5.1.3. Železniční spodek, přechody do trati 19](#_Toc189231276)

[5.1.4. Trakční vedení a ukolejnění 19](#_Toc189231277)

[5.2. Inženýrské sítě na mostě 19](#_Toc189231278)

[5.3. Inženýrské sítě pod mostem 19](#_Toc189231279)

[5.4. Komunikace pod mostem/vodní tok 19](#_Toc189231280)

[5.5. Protihluková stěna na mostě 19](#_Toc189231281)

[6. Stavebně montážní postupy výstavby 19](#_Toc189231282)

[6.1. Postup výstavby 19](#_Toc189231283)

[6.2. Zařízení staveniště 20](#_Toc189231284)

[6.3. Přístup k objektu 20](#_Toc189231285)

[6.4. Zemní práce 20](#_Toc189231286)

[6.5. Čerpání vody 20](#_Toc189231287)

[6.6. Bourací práce 20](#_Toc189231288)

[6.7. Pažení 20](#_Toc189231289)

[6.8. Tolerance pro výstavbu 20](#_Toc189231290)

[6.9. Uvedení do provozu 20](#_Toc189231291)

[6.10. Omezení provozu během výstavby a narušení cizích zájmů 20](#_Toc189231292)

[6.11. Požadavky na ostatní objekty 21](#_Toc189231293)

[6.12. Zatěžovací zkouška 21](#_Toc189231294)

[7. Výpočty a posouzení návrhu technického řešení 21](#_Toc189231295)

[8. Vazba na předchozí stupně dokumentace 21](#_Toc189231296)

[9. Požadavky do dalšího stádia přípravy a realizace 21](#_Toc189231297)

[10. Přehled použitých norem, předpisů, vzorových listů apod. 21](#_Toc189231298)

[10.1. Předpisy normy a MVL správy železnic: 21](#_Toc189231299)

[10.1.1. Evropské návrhové (Eurocode): 22](#_Toc189231300)

[10.2. Normy ostatní: 22](#_Toc189231301)

[10.3. Jiné předpisy 24](#_Toc189231302)

[11. Popis navrženého řešení ve vztahu k péči o životní prostředí a ve vztahu k užívání 24](#_Toc189231303)

[12. Bezpečnost práce 24](#_Toc189231304)

[13. Příloha 1 – Tabulka zatížitelnosti 26](#_Toc189231305)

[14. Příloha 2 - Zápisy z porad 27](#_Toc189231306)

[14.1. V rámci obecné diskuze: 30](#_Toc189231307)

[14.2. Úvod: 32](#_Toc189231308)

[14.3. Předmět jednání: 32](#_Toc189231309)

[15. Příloha 3 - Hydrotechnické posouzení 35](#_Toc189231310)

[16. Příloha 4 - Geotechnický a stavebnětechnický průzkum 37](#_Toc189231311)

# Identifikační údaje objektu

|  |  |
| --- | --- |
| Údaje o stavbě a objektu | |
| Název stavby: | "Modernizace trati Brno - Přerov, 5. stavba Kojetín - Přerov" ISPROFIN S621500937 |
| Objednatel: | Správa železniční dopravní cesty, státní organizace, Dlážděná 1003/7,110 00 Praha 1 - Nové Město |
| Stupeň dokumentace: | Projektová dokumentace pro provádění stavby (PDPS) |
| Dílčí část – objekt (PS/SO): | SO 25-19-01, Žst. Kojetín, žel. propustek v km 71,100 |
| Kilometráž objektu: | km 71,100 843 |
| Charakter dílčí části: | novostavba  trvalá |
| Katastrální území, pozemky: | Kojetín 667897 |
| Místo stavby dílčí části: | Kojetín, Olomoucký kraj |
| Překonávaná překážka | Bezejmenná vodoteč |
| Trať podle Prohlášení o dráze: | 752 00 |
| Traťový úsek TU: | 2101 Brno hl.n. (mimo) – Přerov (mimo) |
| Definiční úsek DU: | DU 210125 žst. Kojetín |
| Kategorie dráhy: | celostátní |
| Kategorie trati podle TSI: | P3/F2 |
| Období realizace: | 2025 – 2028 |

|  |  |
| --- | --- |
| Údaje o stavebníkovi | |
| Stavebník/Invetsor | Správa železnic, státní organizace  Dlážděná 1003/7  110 00 Praha 1 - Nové Město  IČO: 709 94 234 |
| Zastoupena | Stavební správa východ  Nerudova 773/1  779 00 Olomouc |

|  |  |
| --- | --- |
| Údaje o zhotoviteli dokumentace a části dokumentace | |
| Zhotovitel díla: | MORAVIA CONSULT Olomouc a.s.  Legionářská 1085/8, 779 00 Olomouc  IČO: 646 10 357 |
| Zhotovitel dílčí části díla: | Sagasta s.r.o.  Novodvorská 1010/14, 142 00 Praha 4  IČO: 045 985 55 |
| Hlavní projektant (HIP): | MORAVIA CONSULT Olomouc a.s.  Legionářská 1085/8, 779 00 Olomouc  hlavní projektant (HIP): Ing Jiří Malina  *1301840 – autorizovaný inženýr pro mosty a inženýrské stavby a dopravní stavby* |
| Specialista dílčí části: | MORAVIA CONSULT Olomouc a.s.  Legionářská 1085/8, 779 00 Olomouc  specialista: Ing. Jaroslav Sedláček  *1202205 – autorizovaný inženýr pro mosty a inženýrské stavby* |
| Odpovědný projektant dílčí části (SO/PS): | Sagasta s.r.o.  Novodvorská 1010/14, 142 00 Praha 4  hlavní projektant SO: Ing Martin Knytl  *0015157 – autorizovaný inženýr pro mosty a inženýrské konstrukce* |
| Zpracovatel přílohy dílčí části (SO/PS): | Sagasta s.r.o.  Novodvorská 1010/14, 142 00 Praha 4  Ing Martin Knytl |

|  |  |
| --- | --- |
| Údaje o nabyvateli PS/SO | |
| Vlastník objektu: | Správa železniční, státní organizace,  Dlážděná 1003/7  110 00 Praha 1 - Nové Město |
| Správce objektu: | Správa železnic, státní organizace  Oblastní ředitelství Ostrava, SMT |

## Účel objektu

Železniční mostní objekt převádějící žel. trať přes levostranný přítok řeky Moravy.

## Kategorie trati (dle TSI)

číslo tratě: 752

název začátku tratě: Přerov

název konce tratě: Holubice

kilometrická poloha začátku tratě: 87,901

kilometrická poloha konce tratě: 28,320

cílová kategorie trati podle TSI INF – osobní: P3

cílová kategorie trati podle TSI INF – nákladní: F2

hlavní nebo globální síť v osobní dopravě: H (hlavní)

hlavní nebo globální síť v nákladní dopravě: G (globální)

kategorie dráhy z pohledu zákona o drahách: C (celostátní)

# Seznam vstupních podkladů

Zadávací dokumentace investora zejména „ Zvláštní technické podmínky (ZTP)“

## Dokumentace

* Dokumentace pro územní rozhodnutí „Modernizace trati Brno-Přerov, 5. stavba Kojetín - Přerov“, zpracovatel MORAVIA CONSULT Olomouc a.s., datum 11/2019 vč. případných aktualizací,

## Související dokumentace

* Schvalovací protokol v přípravě „Modernizace trati Brno – Přerov, 5. Stavba Kojetín – Přerov“ ve stádiu 2, Č. J. 11513/2023–SŽ–GŘ–O6–Hor, z 20. 2. 2023

## Mapové podklady

* Mapové podklady JŽM
* Doměřený polohopis – Ing Smetana 01/2024

## Stávající sítě

* Aktualizace ing. sítí Moravia Consult Olomouc 2023

## Geotechnické a stavebně technické průzkumy

* Geotechnický průzkum 2019 - GeoTec-GS, a.s. pro DUR
* Geotechnický průzkum 2023 - GeoTec-GS, a.s. pro DSP

## Podklady správce objektu

* Archivní dokumentace
* Fotodokumentace

# Popis a zdůvodnění technického řešení

## Požadavky na technické řešení objektu

Požadavky vychází platných legislativních předpisů, technických norem (ČSN, ČSN EN, ČSN ISO), směrnic a oborových předpisů (TKP-SSD, TKP-SPK, MVL-SSD, VL-SPK aj.) k datu zahájení projekčních prací.

Dále technické řešení objektu plně zohledňuje požadavky, které vyplynuly z územního říze a dalšího projednávaní technického řešení objektu s budoucími vlastníky a správci.

## Změny oproti DÚR

Koncepce návrhu mostního objektu zůstává zachována.

## Zhodnocení požadavků ve vztahu k technickým specifikacím pro interoperabilitu v subsystému infrastruktura železničního subsystému

Dílčí část projektové dokumentace stavebního objektu nehodnotí vztah k technickým specifikacím pro interoperabilitu v subsystému infrastruktura železničního subsystému.

## Zhodnocení územních podmínek

Objekt je situován staničním obvodu žst. Kojetín. V stávajícím stavu převádí dvě koleje přes bezejmennou vodoteč. V novém stavu je poloha propustku s ohledem na přeložené koryto vodoteče posunuté o cca 50 m a převádí 3 koleje. V současnosti je v místě stavby rovinaté pole.

Přístup k propustku je možný po násypovém tělese železničního spodku.

### Stávající sítě

V prostoru mostu a jeho bezprostřední blízkosti jsou vedeny následující sítě:

* ČEZ, vn nadzemní

Přeložky, úpravy a případná ochrany sítí jsou řešené v samostatných SO.

### Parcely dotčené stavbou

Stavba se nachází na katastrálním území Kojetína [667897].

Seznam dotčených pozemků příslušným SO:

5784/128 Česká Republika – Správa železnic, státní organizace

5724/149 Poláčková Zuzana PhDr.

5784/154 Poláčková Jana

5784/155 Česká kongregace sester dominikánek, Veselá Božena

5784/156 Česká kongregace sester dominikánek, Veselá Božena

## Zhodnocení geotechnických podmínek

V rámci DSP nebyl u tohoto objektu proveden dodatečný IG průzkum. Základové poměry byly ověřené sondou J201

**Kvartérní pokryv:** Kvartérní pokryv je v zájmové oblasti propustku reprezentován fluviálními zeminami údolní terasy řeky Hané a Rybničního potoka. Bazální poloha pokryvu náleží fluviálním štěrkovitým zeminám terasy, její vznik je kladen do období holocénu-pleistocénu. Štěrky jsou proměnlivě písčité až hlinitopísčité, s poloostrohrannými, polozaoblenými až zaoblenými valouny převážně křemenných hornin. Velikost valounů se pohybuje v průměru 1- 3 cm, mezerní hmota štěrků tvoří převážně hrubý až střední písek. V jejich nadloží se nachází fluviální povodňové sedimenty. Ověřená mocnost kvartérního pokryvu je v prostoru cca 3,0 m.

**Předkvartérní podklad:** Prostor zájmového území propustku náleží karpatské předhlubni, která je vyplněna neogenními mořskými sedimenty - vápnité jíly spodnobadenské transgrese ve středním miocénu. Mocnost těchto jílovitých sedimentů dosahuje desítek až stovek metrů. Jíly jsou převážně monotónní, zelenavě a modravě šedé, místy s jemně písčitými polohami a laminami. Spodnobadenské jíly jsou překonsolidované, jejich konzistence je ve svrchních partiích na styku s nadložními kvartérními nasycenými zeminami převážně tuhá, směrem do větší hloubky se konzistence zvyšuje na pevnou až velmi pevnou. V hlubších partiích souvrství bývají neogenní jíly částečně zpevněné a vrstevnaté, kde pozvolna přechází do slabě zpevněných jílovců a slínovců. V prostoru propustku byl ověřen strop předkvartérního podkladu v hloubce 3,60 m, tj. na úrovni 193,07 m nad mořem.

**Voda:** Hladina podzemní vody byla ověřena v hloubce 2,70 pod povrchem (193,97 m n. m.) v průlinově propustných písčitých a štěrkovitých vrstev. Hladina se ustálila (po 24 hod.) v hloubce 2,00 m pod povrchem (194,67 m n. m.). Zvodeň je zde volná až mírně napjatá a je vázaná na vrstvu písčitých štěrků.

**Základové poměry:** Na základě provedeného průzkumu a dle jeho výsledků lze předpokládat, že úložné poměry se v rámci prostoru objektu výrazně nemění. Základová půda v celém rozsahu zájmového území je tvořena jemnozrnnými zeminami Q1, pevné konzistence. Tyto zeminy jsou po napojení vodou nestabilní, rozbřídavé, erodibilní a značně klesá jejich únosnost. V podloží jsou zeminy Q5 středně ulehlé písky a zeminy Q3 středně ulehlé štěrky. Inženýrskogeologické podmínky lze hodnotit jako složité, hlavním důvodem je přítomnost hladiny podzemní vody v podzákladí propustku..

**Geotechnická kategorie**: podle ČSN EN 1997-1: **2**.

**Typ podloží:** podle ČSN EN 1998-1: **E**.

**Agresivita podzemní vody podle ČSN EN 206+A2:** slabě agresivní prostředí

**Agresivita vody vůči kovovým konstrukcím dle ČSN 03 8375:** velmi vysoká (vodivost)

**Doporučený stupeň ochranných opatření dle TP124:** min.stupeň č. 3

**Doporučení:** Základová spára je navržena na úrovni 194,07 m n. m. ve vrstvě písčitých zemin, základové patky v úrovni štěrkovitých zemin, které považujeme za vhodné pro založení. Plošné založení objektu doporučujeme zachovat. Propustek doporučujeme založit plošně na vrstvu písčitých zemin v hloubce cca 2,0 m pod stávajícím terénem. Pod základ doporučujeme nahutnit podloží. Při výkopových pracích dojde k přítokům podzemní vody do stavební jámy - je nutné počítat se snižováním HPV čerpáním. Lze doporučit zapažit např. štětovnicemi vetknutými do neogenních jílů geotypu N1 v případě vydatných přítoků do stavební jámy. Podzemní voda bude nepříznivě ovlivňovat hloubení stavební jámy

Podrobné výsledky geotechnického průzkumu viz. přílohu této zprávy.

# Popis a zdůvodnění navrženého technického řešení a hlavních technických parametrů

*Stávající stav*

Stávající propustek v ev. km 72,340 převádí 2 koleje přes občasnou bezejmennou vodoteč. Nosnou konstrukci tvoří 2 roury DN 1250. Na koncích jsou železobetonové čela bez zábradlí. Stav konstrukce je dle poslední prohlídky z roku 2017 hodnocen na 2.

*Nový Stav*

Mostní objekt převádí žel. trať přes občasnou bezejmennou vodoteč. V rámci stavby " Modernizace trati Brno - Přerov, 5. stavba Kojetín - Přerov" dochází k úpravě koryta potoka (bezejmenná vodoteč, SO 25-34-01) a jeho přesunu do nové polohy. Z tohoto důvodu je navržena demolice stávajícího propustku a výstavba nového propustku v nové poloze. Současně je navrženo rozšíření železniční trati z 2 kolejí na 3.

Přemostění v novém stavu je řešeno pomocí železobetonových prefabrikovaných rámů typ Z4 dle MVL 110, světlosti 2 x 2,5 m, uložených na žb základové desce, ukončení objektu bude provedeno šikmým čelem na vtoku a kolmým čelem na výtoku. Založení je plošné. Délka propustku je 2,40 m a šířka 24,01 m. Na propustek navazuje silniční propustek pod polní cestou, který je součástí SO 25-18-06. Na vtoku i výtoku objektu je navrženo odláždění.

## Stávající stav – základní údaje o objektu

Jedná se o dvoukolejný železniční propustek. Objekt je ve stávajícím stavu tvořen dvojicí železobetonovými troubami DN1250. Propustek je ukončen železobetonovými svislými čely s betonovou římsou bez zábradlí. Vzdálenost líců čel je 16,585 m, násyp nad objektem je výšky cca 2,1 m.

Z poslední prohlídky z roku 2017 je objekt hodnocen stupněm 2. Vtokový otvor je z částečně zasypán, kolem objektu je na obou stranách silná náletová vegetace.

|  |  |
| --- | --- |
| **Charakteristika objektu:** | 2 x Betonové roury DN1250  Železobetonová čela. |
| **Statické působení:** | Uzavřený rám. |
| **Úhel křížení:** | 90,0° |
| **Šikmost mostu:** | Kolmý |
| **Šikmost nosné konstrukce:** | Kolmé uložení. |
| **Počet otvorů:** | 1 |
| **Rozpětí mostu:** | 2 x 1,35 m |
| **Délka přemostění:** | 2 x 1,25 m |
| **Šířka mostu:** | 16,585 m |
| **Výška mostu:** | 3,725 m |
| **Volná výška otvoru:** | 1,25 m |
| **Stavební výška:** | 2745 mm |
| **Minimální tl. kolejového lože:** | 2130 mm (od spodní úrovně pražce k povrchu izolace v ose koleje č. 1) |
| **Volná šířka na mostě:** | neomezená |
| **Volný mostní průřez:** | VMP 3,5 |
| **Čísla kolejí:** | 1 |
| **Traťová rychlost** | 100 km/h |
| **Svršek:** | Bezstyková kolej, S49, betonové pražce B91S/1 |
| **Traťová třída zatížení** | C3-100 |
| **Poloměr oblouku:** | Trať je v přímé |
| **Sklonové poměry:** | Kolej č. 1 klesá 4,283‰ |
| **Trakce:** | Stejnosměrná, 3kV (Výhledově střídavá 25 kV) |

## Nový stav – základní údaje o objektu

|  |  |
| --- | --- |
| **Charakteristika objektu:** | Železobetonová prefabrikovaná rámová konstrukce s kolmým čelem na výtoku a šikmým čelem na vtoku. Založení plošné. |
| **Statické působení:** | rám |
| **Úhel křížení:** | 90° vodoteč |
| **Šikmost mostu:** | - |
| **Šikmost nosné konstrukce:** | 90° |
| **Počet otvorů:** | 1 |
| **Rozpětí:** | 2,20 m |
| **Délka přemostění:** | 2,00 m |
| **Délka:** | 8,50 m |
| **Šířka:** | 24,06 m |
| **Volná výška pod mostem:** | Min. 2,00 |
| **Stavební výška:** | k. č. 1 1.35 (po TK)  k. č. 2 1.35 (po TK)  k. č. 3a 1.35 (po TK) |
| **Volná šířka:** | 21,36 m |
| **Minimální tl. kolejového lože:** | Min 330mm pod pražcem (v šířce obrysu NKL) |
| **Volný mostní průřez:** | VMP 3.5 (kolej č. 1 a 2), VMP 3,0 (kolej č. 3a) |
| **Návrhové zatížení:** | LM71, α=1,21 |
| **Čísla kolejí:** | 1,2, 3a |
| **Traťová rychlost:** | 200 km/h (kolej č. 1 a 2), 80km/h (kolej č.3a) |
| **Svršek:** | 60E2, betonové pražce, bezpodkladnicové upevnění |
| **Poloměr oblouku:** | přímá |
| **Sklonové poměry:** | k. č. 1: klesá 0,843‰  k. č. 2: klesá 0,843‰  k. č. 3a: klesá 0,843‰ |
| **Trakce:** | střídavá 25 kV |

## Celková koncepce řešení

Konstrukce mostu odpovídá DUR včetně světlosti otvoru. Dimenze jednotlivých konstrukčních části byly optimalizovány. Volná výška pod mostem zabezpečuje převedení hladiny Q100. V mostním otvoru je vytvořeno koryto pro provedení vodoteče se suchými bermami pro zabezpečení migrace drobných živočichů.

## Základní údaje

### Návrhové zatížení

Dle ČSN EN 1991-2, Z4 je traťový úsek řazen do 2. třídy tratí. Pro návrh nových konstrukcí se uplatní model zatížení LM71 s klasifikačním součinitelem α=1,21. Model SW2 pro těžkou železniční dopravu se na objektu neuplatní

Dle Prohlášení o dráze, 2022 je úsek vzhledem k TSI INF zařazen do kategorie tratě P3 F2.

U spojitých nosníků se dále uplatní model SW0 dle ČSN EN 1991-2, což není případ tohoto SO

### Prostorové uspořádání na mostě

Most se nachází v přímé ve staničním obvodu. Traťová rychlost je 200 km/hod u kolejí č. 1 a 2, rychlost 80 km/h je u koleje č. 3a. Na základě toho se na mostě uplatní volný mostní průřez VMP 3.5 pro koleje č. 1,2 a VMP 3,0 pro kolej č. 3a dle ČSN 73 6201.

Min volná šířka k zábradlí vlevo je 5,85 m >3,5+0,125=3,625m.

Min volná šířka k zábradlí vpravo je 3,51 m >3,0+0,125=3,125m.

### Rozměry kolejového lože

Prostorové uspořádání kolejového lože respektuje jeho nutný obrys dle ČSN 73 6201. Minimální výška nutného obrysu kolejového lože od úložných ploch pražce činí 510 mm s rezervou 40 mm. Tloušťka štěrkového lože pod ložnou plochou pražce je minimálně 300 mm s rezervou 30 mm. Šířka obrysu nutného kolejového lože je 2200 mm s rezervou 60 mm.

### Prostorové uspořádání pod mostem

Pod mostem vede bezejmenná vodoteč. Prostor pod mostem je vytvarován do koryta se suchými bermami. Koryto je zpevněné kamennou dlažbou. Min. volná výška mezi spodní hranou NK a dnem koryta je 2,00 m. Na železniční propustek navazuje silniční propustek v rámci SO 25-18-06.

## Nosná konstrukce a spodní stavba

### Popis nosné konstrukce

Nosná konstrukce je navržena prefabrikovaná rámová. Tloušťka horní desky uprostřed je 200 mm ve středu rozpětí. Dřík podpěr (stojky) je konstantní tloušťky 200 mm. V rámových rozích je provedeno zkosení 200 x 200 mm. Na vtoku je navrženo zkosené šikmé čelo a na výtoku kolmé čelo. Sklon propustku je 0,62% z levé strany trati na pravou. Založení propustku je plošné. Profil propustku je navržen s ohledem na výsledky hydrotechnického výpočtu, délku objektu a nové výškové polohy koleje.

Monolitická základová deska je navržena pod konstrukcí rámu a je stejné navržena šířky 3,40 m, výška desky je 300 mm. Základová deska je vyztužena KARI Sítí průměru 8mm, OKA 100 x 100 mm a jsou navržena při obou površích základové desky.

Mostní objekt je kolmý. Světlost propustku je 2,00 m. Šířka nosné konstrukce je 24,00 m. Základní skladební délka prefabrikátů je 1,5 m, délka šikmého čela je 3,00 m.

Propustek bude budován ve dvou etapách dle ZOV, podrobně viz tvary. Příčné pracovní spáry jsou 50 mm nad základem. Pracovní spáry jsou navrženy v místě přechodu stojky na příčel a spodní desku, v napojení rovnoběžných křídel a mezi římsou a nosnou konstrukcí.

Betonáž základů proběhne na vrstvě podkladního betonu tl. 150 mm, pod základy bude provedena vrstva hubeného betonu v tl. min. 400 mm z důvodu umístění základové spáry pod úrovní UHPV.

Beton bude ošetřován v závislosti na klimatických podmínkách dle TKP 17 Beton pro konstrukce a ČSN EN 13670 třída ošetřování 3 (povrchová pevnost odpovídá 50% stanovené charakteristické pevnosti) s pomalým nárůstem pevnosti.

Viditelné hrany budou zkoseny 20/20 mm, hrana nad rámovým rohem bude 200/200mm se zabroušením.

**Rámová konstrukce:**

**Beton:** (dle EN 206+A2 ČSN P 73 2404 a kapitol 17 a 18 TKP staveb státních drah, max. průsak dle ČSN EN 12390-8)

římsy C30/37 - XC4, XF3, Cl 0,40, Dmax = 22, S3 max. průsak 20 mm

ochrana izolace C25/30 - XC2, XF1, Cl 0,40, Dmax = 16, S3

rám C30/37 - XC4, XF3, Cl 0,40, Dmax = 22, S3 max. průsak 20 mm

základová deska C30/37 - XA1, XC2, Cl 0,40, Dmax = 22, S3max. průsak 35 mm

podkladní beton C16/20-X0-Dmax=22; Cl =1,0; S3

**Výztuž:** B500B

### Nadvýšení nosné konstrukce

Není vzhledem k typové konstrukci propustku.

### Tolerance pro betonáž

Při provádění konstrukcí musí být dodrženy max. dovolené odchylky podle ČSN 730210-1 „Geometrická přesnost ve výstavbě a ČSN 730210-2 „Podmínky provádění část 2 přesnost monolitických betonových konstrukcí. Konkrétně hodnoty přílohy A. Pro jednotlivé prvky musí být dodrženy tyto tolerance.

Pro půdorysné rozměry mostu ±20 mm

Světlá výška stojek ±20 mm

Světlost konstrukce v půdorysu ±25 mm

Tloušťka příčle ±12 mm

Tloušťka stěny ±10 mm

Svislost stěn ±12 mm

### Kolmá čela

Na výtoku z objektu je navrženo kolmé čelo. Jedná se monolitickou železobetonovou konstrukci, která působí jako masivní opěra. Dřík čela je šířky 1,20 m, ve vrchu se zužuje na 0,31 m, kde je na ní osazena římsa přes pracovní spáru. Výška dříku je 3,60 m, délka čela je 8,50 m. Dřík je vetknutý do základového pasu šířky 1,90 m, výšky 1,0 m a délky 8,50 m.

**Křídla:**

**Beton:** (dle EN 206+A2 ČSN P 73 2404 a kapitol 17 a 18 TKP staveb státních drah, max. průsak dle ČSN EN 12390-8)

římsy C30/37 - XC4, XF3, Cl 0,40, Dmax = 16, S3 max. průsak 20 mm

kolmé čelo C30/37 - XC4, XF1, Cl 0,40, Dmax = 22, S3 max. průsak 35 mm

základové pasy C30/37 – XA1, XC2, Cl 0,40, Dmax = 22, S3 max. průsak 35 mm

podkladní beton C16/20-X0 -Dmax=22; Cl =1,0; S3

**Výztuž:** B500B

## Založení

Rámová konstrukce i čelo je založeno plošně. Základová spára se nachází pod hladinou HPV, proto je pod základovou deskou navržena vrstva hubeného betonu v tl. min. 400 mm.

### Podkladní betony, šablony pro vrtání, deska pro pojezd plošiny

Podkladní betony do úrovně základové spáry budou z prostého betonu.

Parametr hutnění pod základovou spárou musí vykazovat v případě soudržných zemin D=95% nebo Id=0.75 v případě nesoudržných zemin.

## Zásypy

Zásypy v rámci mostu budou provedeny v přechodové oblasti a v místě svahových kuželů. Ostatní zásypy jsou provedeny v rámci objektu železničního spodku. Přechodová oblast bude řešena dle Směrnice S4, kap. V předpolích mostu dochází k rozšíření pláně tělesa železničního spodku s ohledem na zdvoukolejnění železniční trati. Rozšíření je řešeno rámci objektu železničního spodku SO 26-16-01.

Zásypy **za opěrami pod tratí** budou provedené z materiálu vhodného do zpětného zásypu dle směrnice S4. V přechodové oblastí bude provedeno v rámci žel. spodku ZKPP délky min. 12 m..

Zásypy a obsyp základů na rubu budou provedeny ze štěrkodrtí fr. 0-63 hutněné na Id=0,90 nebo 100% PS.

## Konsolidace

Nový propustek je budován v místě kolejí č. 1 a č.2 ve stávající žel. trati, terén je v tomto místě dostatečně konsolidovaný. Pro kolej č.3 bude zřízené nové násypové těleso v objektu SO žel. spodku. Žádné dodatečné opatření se dále nenavrhuje.

## Požadavky na materiály

### Betonářská výztuž

Ve všech částech konstrukce bude použita betonářská žebírková výztuž z vysokotažné oceli se zaručenou svařitelností dle ČSN EN 10080, tzn. B500B dle ČSN EN 10027-1 a 2. Výztuž musí splňovat podmínky ČSN EN 1992-1-1, kap. 3.2.

Nosná výztuž musí být na základě kapitoly 18, TKP staveb státních drah dodaná s dokumentem kontroly 3.1 dle ČSN EN 10204.

Krycí vrstva betonu u jednotlivých povrchů musí odpovídat hodnotě příslušné danému stupni agresivity prostředí dle EN 206 a kapitol 17 a 18 TKP staveb státních drah. Tomu odpovídá nominální krycí vrstva tl. 50 mm.

Provaření výztuže na účinky bludných proudů musí být prováděno dle EN ISO 17660-2 a SŽDC SR 5/7.

### Betony

Vlastnosti betonu musí odpovídat požadavkům, ČSN EN 206+A2, ČSN EN 13 670, ČSN EN 1992 a kapitol 17 a 18 TKP staveb státních drah. Výrobce betonu musí mít zavedený systém řízení výroby dle ČSN EN 206+A2, případně ČSN EN ISO 9001.

Pro jednotlivé konstrukční části mostů byly stanoveny stupně vlivu prostředí a minimální třídy betonu dle EN 206+A2 a kapitol 17 a 18 TKP staveb státních drah.

Navržené betony pro jednotlivé části jsou uvedené v předcházejících kapitolách.

### Povrchová úprava betonových povrchů

Celá konstrukce bude betonována v kvalitě pohledového betonu. Požadavky na povrch pohledového betonu jsou stanoveny dle TP ČBS 03 – pohledový beton. Viditelné části budou provedeny ve třídě PB3 – pohledové betony s vysokými požadavky na vzhled. Rubové části konstrukcí ve třídě PB1.

Konkrétní systém povrchové úpravy betonu, včetně technologického postupu musí být podle zásad TKP a certifikován akreditovanou zkušebnou a schválen stavebním dozorem investora.

Pohledové betony budou provedeny tak, že nebude nutno provádět žádné dodatečné úpravy povrchu (stěrky, sjednocující nátěry, apod.).

Všechny hrany betonových konstrukcí budou zkoseny vložením lišty 20x20 mm do bednění, pokud není uvedeno jinak. Pohledové pracovní spáry s vložením lišty 10x10 mm a zatmelením.

Požadavky na povrch pohledového betonu dle PB3:

**PB3-C1-H1-S2-U1-Z1-B1-T1:**

Jednotlivé rozměry jsou patrné z Výkresů tvaru, druh betonu, pevnostní třídy a stupně prostředí jsou uvedeny u jednotlivých konstrukčních celků. Popis dilatačních a pracovních spár viz kapitola 12 této zprávy. Struktura povrchu betonu bude provedena pravidelným uspořádáním otisku bednění, pravidelným spínacím rastrem podle konkrétně použitého systémového bednění. Plocha pórů max. 0,6% testovaného povrchu dle ČBS 03.

Barva povrchu betonu **C1** – barva betonu. Rovinatost povrchu dle ČSN EN 13670, zpřísněné o 1/3, tj. povolená odchylka 6 mm na 2 m lati.

Řešení pracovních spár: výron cementového tmele z pracovních spár je přípustný do šířky 10 mm a hloubky 5 mm, přesazení povrchů dvou betonových pracovních záběrů přípustné do 5 mm, cementový tmel na předchozím pracovním záběru musí být včas odstraněn, nutné použití prvků pro utěsnění pracovních a dilatačních spár. Nahromadění hrubých zrn není přípustné, v místě spoje bednících dílců není přípustný výron cementového tmele do šířky 10 mm a hloubky 5 mm, přesazení ve spoji dílců je přípustné do 3 mm, otřep není přípustný.

Dotyk plášťů bednění se zvláštními opatřeními (např. nový plášť, těsnící pásek) s malým výronem cementového tmele, přesazení okrajů pláště bednění přípustné do 3 mm.

**H1 –** sražená hrana, **S2 –** spínací místo se zvláštním opatřením: bez spínacích míst pro zajištění voděnepropustnosti, **U1** – distanční trubky, kónusy a záslepky obvyklé na trhu, **Z1** – provedení a uspořádání závěsných míst odpovídající použitému systému bednění.

Stav pláště bednění musí odpovídat požadavkům viz výše, nevhodné jsou opotřebované pláště, přípustné jsou otisky v povrchu betonu způsobené normálním otěrem při vícenásobném použití, nepřípustné jsou otisky v betonovém povrchu způsobené opravnými místy pláště bednění, škrábanci, dírami po hřebících a šroubech.

Vhodnost separačního prostředku je nutno posoudit v závislosti na použitém plášti bednění a následně jej ověřit přímo na stavbě. **B1 –** systémové rámové bednění se vzhledem betonu s pravidelnými otisky rámu v rastru výrobce, spínací místa a plášť bednění dány výrobcem. Textura povrchu betonu **T1** – podle zvoleného typu bednícího systému – **překližka (potažená fólií nebo plastem).**

Zhotovitelé provádějící betonové a železobetonové konstrukce musí mít certifikovaný systém managementu jakosti dle ČSN EN ISO 9001.

## Pracovní a dilatační spáry

Spáry jsou uvedeny ve výkresech tvarů.

### Pracovní spáry

Pracovní spáry budou před další betonáží řádně ošetřeny a bude proveden propojovací můstek. Před provedením propojovacího můstku je nutné povrch stávající konstrukce záměrně zdrsnit (otryskat), zbavit nečistot a povlaku zatvrdlého cementového mléka s drsností odpovídající nejméně střední hloubce zaplnění 5000 μm dle ČSN 73 2520. Pásová izolace v místě spáry bude zdvojena na šířce 0,5 m. Viditelné hrany budou zkoseny 10/10 mm

Zatmelení bude provedeno z trvale pružným tmelem šedé barvy odolným proti UV záření.

## Vybavení mostu

### Římsy

Římsy na mostu jsou v principu stejné. Šířka je přizpůsobena kotvení zařízení, které jsou na mostě osazeny.

Římsy jsou šířky 600 mm vlevo a 450 mm vpravo. Na římsu vlevo je osazeno zábradlí výšky 1,1m.

Výška římsy je 300mm a sklon je jednostranný 4% směrem ke koleji.

**Římsy:**

**Beton:** (dle EN 206+A2 ČSN P 73 2404 a kapitol 17 a 18 TKP staveb státních drah, max. průsak dle ČSN EN 12390-8)

římsy C30/37 - XC4, XF3, Cl 0,40, Dmax = 22, S3 max. průsak 20 mm

**Výztuž:** B500B

### Zábradlí a PHS

Na mostní objekt není osazené PHS.

Zábradlí je osazeno na pravé i levé římse. Bude osazeno třímadlové zábradlí výšky min. 1.10 m (měřeno od vnější hrany římsy), kotvené chemickými kotvami přes patní plech s podlitím, provedení dle MVL 720. Sloupky zábradlí tvoří válcované profily L70/8, horní madlo z válcovaných profilů L60/5m horní i dolní příčel z válcovaných profilů L50/5m. Sloupky budou přivařeny na patní desky 240/200/20 mm. Na každé dilatační části římsy bude umístěn jeden díl zábradlí. Mezera mezi jednotlivými díly bude min. 30 mm. Zábradlí na mostě v prostoru nad přemosťovanou komunikací bude doplněno ochrannou výplní proti odlétávajícímu štěrku. Výplňový panel je tvořen svařovaným rámem z ocelových pásků P6x35 a vloženým vhodným výplňovým pletivem s velikostí ok maximálně 20x20 mm, nebo otvory max. Ø20 mm (např. tahokov, pletivo atd.).

Výkres zábradlí slouží jako podklad pro dílenskou dokumentaci.

Třída provedení dle ČSN EN 1090-2+A1 EXC2

Dokument kontroly dle ČSN 10204 - 2.2

## Izolace objektu

Vlastní hydroizolační systém bude proveden na základě nabídky dodavatele. Zhotovitel objektu předloží zástupci investora projekt izolací již pro konkrétní izolační materiály včetně technologických postupů jejich aplikací a dokladů o oprávněnosti používání tohoto systému. Hydroizolační systém musí být schválen stavebním dozorem investora.

Veškeré izolace musí být v souladu s aktualizovanými TKP, kapitolou 22, Izolace proti vodě a TNŽ 73 6280 Navrhování a provádění vodotěsných izolací mostních objektů. Materiály použité pro izolaci je nutno doložit „Osvědčení o ověření shody s požadavky stanovenými OTP pro systémy vodotěsných izolací“ včetně příslušného protokolu od příslušné autorizované zkušebny.

Jednotlivé vrstvy izolačního systému musí být provedeny z materiálů vzájemně slučitelných. Požadovaná záruční doba pro kompletní hydroizolační systém je požadována min. 10 let. Životnost je požadována velmi vysoká.

### Izolace nosné konstrukce - od kolejového lože:

Hydroizolace na mostovce bude provedena asfaltovým nátěrem proti zemní vlhkosti bez ochrany.

Skladba izolace:

* + 1x asfaltovým penetračním nátěrem + 2x asfaltový nátěr SA12 proti stékající vodě a zemní vlhkosti.
  + Ochrana izolace – bez ochrany

### Izolace spodní stavby

Hydroizolace na mostovce bude provedena asfaltovým nátěrem proti zemní vlhkosti bez ochrany.

Skladba izolace:

* + 1x asfaltovým penetračním nátěrem + 2x asfaltový nátěr SA12 proti stékající vodě a zemní vlhkosti.
  + Ochrana izolace – bez ochrany

## Protikorozní ochrana ocelových konstrukcí

Části mostního objektu vyžadující protikorozní ochranu:

* Zábradlí,

Protikorozní ochrana bude provedena v souladu s požadavky předpisu SŽDC S5/4 a ČSN ISO 12944. Životnost nátěru je požadována ve stupni – vysoká - tj. více jak 15-let pro stupeň korozní agresivity atmosféry C5-I.

Systém PKO pro zábradlí a je navržen následující :

* povrch mořen v kyselině na Be (dle ČSN ISO 8501-1)
* žárové zinkování ponorem, tloušťka Zn povlaku min 80 μm
* povrch se zinkem před nátěrem otryskat dle ČD S5/4 čl.136
* ochranný nátěrový systém **ONS 02** - základní nátěr min.1-vrství tl. 80 μm, podkladový nátěr min.2-vrství tl. 120 μm, nátěrový systém min. 3-vrství celkové tl. 200 μm.
* Jednotlivé vrstvy nátěrů musí mít odlišný barevný odstín.
* vrchní nátěr bude proveden v jednotném odstínu **DB 601**

## Ochrana proti bludným proudům

Korozním průzkumem byla stanovena agresivita prostředí dle ČSN 03 8375: zvýšená III. až velmi vysoká IV. - konduktivita (1580 μS/cm)

Závěr korozního průzkumu: Doporučený stupeň ochranných opatření dle TP124: č. 4. Bude provedena primární, sekundární ochrana a konstrukční opatření.

Při výstavbě provádět korozní měření dle SŽDC SR 5/7(S) a TP124 na jednotlivých stavebních objektech.

Primární ochranou je důsledné dodržování tloušťky betonových krycích vrstev výztuže, maximální omezení možnosti vzniku trhlin v betonu, vhodnou volbou kameniva, nižším vodním součinitelem betonových směsí, používáním portlandských cementů, minimalizováním obsahů chloridových iontů v záměsové vodě a v přísadách zlepšujících zpracovatelnost směsi, používáním min. 300 kg cementu na 1 m3 hotového betonu atp. Podrobněji viz TP 124.

Sekundární ochranou se rozumí ochranné systémy před agresivními vlivy zemin. Tj. všechny konstrukce ve styku se zeminou budou izolovány izolačními nátěry o hodnotě měrného odporu, minimálně 106 Ωm.

Konstrukčním opatřením se rozumí dodržení podmínek pro betonářskou výztuž. Výztuž se provaří po obvodu tělesa armokoše (v blízkosti hran stykování výztuže). Systém provaření výztuže podrobněji viz TP124 kapitola 5.4. Provařená výztuž se vyvede ke kontrolním vývodům pro měření bludných proudů.

Pro nevodivé oddělení patní desky zábradlí se použije polymerní malty o hodnotě měrného odporu, minimálně 106 Ωm.

Na rámové konstrukci budou umístěny 2 vývody pro měření bludných proudů uhlopříčně na každé stojce. Na každém svahovém křídle to bude 2 ks. Umístění je udáno ve výkresu tvaru.

## Vytýčení objektu

Vytýčení objektu bude provedeno podle souřadnic bodů dle vytyčovacího výkresu. Další body mohou být vytyčeny na základě kót, uvedených ve výkresové dokumentaci.

Veškeré souřadnice jsou uvedeny v globálním systému S-JTSK, výšky v systému B. p. v.

Přesnost vytýčení dle:

* ČSN 73 0420-1 Přesnost vytyčování staveb – část 1: Základní ustanovení.
* ČSN 73 0420-2 Přesnost vytyčování staveb – část 2: Vytyčovací odchylky.

Pro vytyčení bude použita vytyčovací síť dle Geodetické dokumentace.

Poloha stávajících kolejí ve výkresech je zakreslena podle geodetického zaměření a nemusí zcela odpovídat stavu v době realizace. Vytyčení proto nesmí být bez dalšího ověření vztaženo ke stávající koleji.

## Tabulka s vyznačením letopočtu

Na římsách nosné konstrukce na čelních plochách pod okapnicí bude otiskem matrice do betonu vyznačen rok výstavby objektu. Výška písma 175 mm.

## Terénní úpravy, odláždění, přístupové schodiště

**Zpevnění pod mostem**

Koryto vodoteče pod mostem je do vzdálenosti 3 m na vtoku a do vzdálenosti 3,275 m od výtoku zpevněn dlažbou z lomového kamene do betonového lože.

Odláždění bude provedeno z kamenné dlažby tl. 200 mm loženého do betonu 100 mm na vrstvě štěrkového podsypu tl. 50 mm.

V příčném směru je koryto vytvařováno tak, aby nad kynetou byly provedené suché bermy pro zabezpečení migrace malých živočichů. Podélný sklon koryta je 0,62 %. Kamenná dlažba bude na vtoku ukončena koncovým betonovým prahem.

**Úprava svahů**

Svahem kolem šikmého čela bude do vzdálenosti 1,0 m zpevněn.

Rozsah odláždění je zřejmý z obrazových příloh (půdorys, podélný řez, pohledy), které jsou součástí projektu. Kamenné dlažby budou provedeny v souladu s MVL 649 (ikdyž se nejedná o trubní propustek). Odláždění bude provedeno z kamenné dlažby tl. 200 mm loženého do betonu 100 mm na vrstvě štěrkového podsypu tl. 50 mm.

Beton: (dle EN 206+A2 ČSN P 73 2404 a kapitol 17 a 18 TKP staveb státních drah, max. průsak dle ČSN EN 12390-8)

bet. odláždění, C20/25n (T50) - Cl 0,40, Dmax = 22, S3

**Kámen** použitý pro opevnění musí být trvanlivý, odolný proti obrusu a mrazu. Má být použit kámen o pevnost v tlaku min 50 MPa, maximální nasákavosti 1,5 %. . Šířka spár mezi kameny je max. 30 mm (lokálně lze připustit až 45 mm). Minimální rozměr kamene musí být 150 mm. Dlažba bude lemována prostým betonem šířky 200mm v kvalitě podkladního betonu a prahem 300/600mm. Alternativně lze jako lemování použít betonovou obrubu 100/250 jako u revizního schodiště.

## Údržba mostu

Veškerá údržba mostu je u integrované konstrukce omezena na obnovu PKO zábradlí kde je požadovaná životnost >15let.

Dále je potřeba v periodě cca 5let pročistit rubovou drenáž mostu.

Přístup k mostu je z tělesa žel. spodku a podél násypového tělesa po polní cestě.

## Výjimky, odchylná či úlevová řešení z norem a předpisů

Výjimky z norem ani odchylná řešení na mostě nejsou uplatněny.

# Návaznost na ostatní objekty, související stavby

### Seznam souvisejících objektů

SO 25-16-01 Žst. Kojetín, železniční spodek

SO 25-17-01 Žst. Kojetín, železniční svršek

PS 25-28-01 Žst. Kojetín, SZZ

PS 25-28-02 Žst. Kojetín, TZZ

SO 25-34-01 Žst. Kojetín, úprava vodního toku IDVT 10205227 podél komunikace II/367

SO 25-18-06 Žst. Kojetín, přeložky ÚK v km 70,9 - 71,4

SO 25-01-01 Žst. Kojetín, trakční vedení

SO 25-50-01 Žst. Kojetín, přeložky vn ČEZ – km 72,500

### Železniční svršek na mostním objektu

Žel. Svršek na mostě je součástí SO 25-17-01. Železniční svršek na mostu je 60E2 na B91 bezpodkladnicové upevnění + 20mm pražcové podložky USP z pryže, štěrkové lože, frakce 32/63 mm.

### Železniční spodek, přechody do trati

Spodek na mostě je součástí SO 25-16-01. Přechody z částečně uzavřeného lože na otevřené je v drážní stezce vlevo ve sklonu 12% , vpravo ve sklonu 12%, provedeno v délce říms viz půdorys.

Přechodové oblasti jsou navrženy dle S4 příloha 24, obr. 3. Navržené je ZKPP délky min. 12,0 m.

### Trakční vedení a ukolejnění

Trakční vedení na mostě je předmětem SO 25-01-01. Trakční podpěry jsou umístěny mimo most. Vzhledem k postupu výstavby a budování náspu nebudou základy trakce budovány v předstihu ale je nutné je vybudovat až po křídlech mostu.

Ukolejnění je předmětem SO 25-01-04. Z hlediska příslušenství mostu se ukolejňuje pouze zábradlí.

## Inženýrské sítě na mostě

Níže uvedené kabely budou umístěny v pochozích kabelových žlabech, které jsou součástí železničního spodku SO 25-16-01. Chráničky budou na mostě umístěny v souladu s ČSN 73 6201, tedy min. 50 mm nad betonovou ochranou izolace a mimo obrys NKL, tedy min. 2.26 m od osy koleje.

## Inženýrské sítě pod mostem

nejsou

## Komunikace pod mostem/vodní tok

Pod mostem je provedení zpevnění koryta vodoteče. Podrobně je zpevnění popsáno v kap. 4.19

## Protihluková stěna na mostě

Protihluková stěna není na mostním objektu osazena.

# Stavebně montážní postupy výstavby

## Postup výstavby

Objekt bude vybudovaný v rámci stavebního postupu stavby SP0 od 08/2025 do 12/2026 v celkové délce 510 dnů. Stávající trať bude po tuto dobu výstavby postupně vylučována.

**Práce v rámci SP0 zahrnují:**

**Fáze výstavby I:**

* umístění pažení
* výkopy
* bednění, armování a betonáž základové desky

**Fáze výstavby II:**

* Osazení betonových prefabrikátů
* bednění, armování a betonáž kolmého čela

**Fáze výstavby III:**

* zásyp opěr vč. drenáže za rubem
* vybudování svahů
* betonáž říms
* montáž příslušenství
* umístění železničního svršku na most + dokončovací práce

## Zařízení staveniště

Zařízení staveniště bude zřízeno u mostu na dočasně nebo trvale zabraných pozemcích. Dočasný zábor je naznačen na výkrese stavebních postupů nebo v dokumentaci POV B.8 Zásady organizace výstavby.

## Přístup k objektu

Přístup k propustku je možný po násypovém tělese železničního spodku.

## Zemní práce

Dle geologického průzkumu budou zemní práce probíhat v zeminách I. třídy těžitelnosti dle ČSN 736133. Zeminy vyšších tříd se nepředpokládají. Výkopy budou provedeny ve sklonu 1:1, pokud geolog stavby neurčí jinak. Okraje všech výkopů budou zabezpečeny provizorním dřevěným zábradlím.

Výkopová zemina, která nebude dále použita pro zásypy, bude odvezena na skládku odpadu určenou pro tento SO částí dokumentace *E.1.2.6 Odpadové hospodářství*.

## Čerpání vody

Stavební jámy jsou zasaženy hladinou podzemní vody. V projektu je uvažováno s čerpáním vody u stavebních jam.

## Bourací práce

V rámci objektu dojde k demolici stávající mostní konstrukce pozůstávající z dvojice železobetonových rour se šikmými čely.

## Pažení

Navržené pažení bude mezi 2 hlavními etapami pro zajištění stavební jámy a tělesa stávajícího žel. spodku a svršku, následně tělesa nově budované části objektu. Pažení bude provedeno jak v místě demolice stávajícího propustku, tak v místě navrženého nového propustku.

Pažení je navrženo jako kotvená pažící stěna hloubky 10,0 m s pramencovými kotvami po 2,0 m. Pažení v místě výstavby nového propustku bude provedeno min. na délku ZKPP 12,0 m.

|  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- |
| Umístění pažení | Délka [m] | Hloubka [m] | Plocha pažení [m2] |
| Původní propustek | 16,955 | 10,000 | 169,550 |
| Nový propustek - etapa 1 | 27,225 | 10,000 | 272,250 |
| Nový propustek - etapa 2 | 34,575 | 10,000 | 345,750 |

## Tolerance pro výstavbu

Při provádění konstrukcí musí být dodrženy max. dovolené odchylky podle ČSN 73 0210-1 „Geometrická přesnost ve výstavbě a ČSN 730210-2 „Podmínky provádění část 2 přesnost monolitických betonových konstrukcí. Konkrétně hodnoty přílohy A.

## Uvedení do provozu

Před uvedením mostu do provozu proběhne technickobezpečnostní zkouška TBZ a hlavní prohlídka mostu.

## Omezení provozu během výstavby a narušení cizích zájmů

Stávající komunikace v místě mostu bude zcela vyloučena..

## Požadavky na ostatní objekty

U objektů uvedených v seznamu příloh je třeba dbát na vzájemnou koordinaci staveb.. Komunikace pod mostem musí být stavěna až po výstavbě mostu.

## Zatěžovací zkouška

S ohledem na typ konstrukce se nenavrhují.

# Výpočty a posouzení návrhu technického řešení

V rámci objektu byly provedeny následující výpočty:

Statický výpočet rámové konstrukce

Výpočet sedání

Postup statického výpočtu je uveden v technické zprávě statického výpočtu.

# Vazba na předchozí stupně dokumentace

Objekt až na detaily respektuje předchozí stupeň DUR viz.2.1.

# Požadavky do dalšího stádia přípravy a realizace

Dokumentace pro provádění stavby (PDPS) je zpracovávána bez znalosti konkrétního Zhotovitele stavby. V rámci projektové přípravy definují požadavky budoucího Zhotovitele odborné složky Objednatele. To může vyvolat případné změny, které by dokumentaci přizpůsobily technickému vybavení a možnostem konkrétního Zhotovitele po uzavření hospodářské soutěže. Tyto změny musí být odsouhlaseny odpovědným projektantem objektu a schváleny Objednatelem. Konkrétní specifikace této skutečnosti je uvedena v ZTP na realizaci díla (stavby) a může vycházet přímo z technické zprávy PDPS a zadávací dokumentace (ZTP, VTP, TKP) pro daný objekt. Z výše uvedeného se zhotovitel v rámci realizace stavby nechá zpracovat dokumentaci pro provádění stavby (RDS) v rozsahu dle směrnice SŽ SM011 Příloha P8, část D.2.1.4 Mosty, propustky a zdi.

# Přehled použitých norem, předpisů, vzorových listů apod.

## Předpisy normy a MVL správy železnic:

Technické kvalitativní podmínky staveb státních drah, 3. aktualizované vydání,

SŽ SM011 - Dokumentace staveb Správy železnic, státní organizace

SŽC Směrnice GŘ č. 16/2005 Zásady modernizace a optimalizace vybrané železniční sítě České republiky.

MVL 511 Nosné konstrukce žel. mostů se zabetonovanými ocelovými nosníky,

SŽDC TNŽ 73 6280 Navrhování a provádění vodotěsných izolací železničních mostních objektů

SŽ Bp1 Předpis o bezpečnosti a ochraně zdraví při práci

SŽDC S 3 Železniční svršek,

SŽDC S 4 Železniční spodek,

SŽDC S 5 Správa mostních objektů,

SŽDC (ČD) S 5/4 Předpis Protikorozní ochrana ocelových konstrukcí

SŽDC (ČD) S 66 Základní předpis pro prostorovou průchodnost a přechodnost vozů na tratích celostátních drah v České republice

SŽDC (ČD) SR 5/7(S) Služební rukověť. Ochrana železničních mostních objektů proti účinkům bludných proudů

SŽ S5/1 Diagnostika, zatížitelnost a přechodnost železničních mostních objektů

### Evropské návrhové (Eurocode):

ČSN EN 1990 Eurokód : Zásady navrhování konstrukcí,

ČSN EN 1991 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí,

ČSN EN 1992 Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí,

ČSN EN 1993 Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí,

ČSN EN 1997 Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí,

ČSN EN 206+A2 Beton: Specifikace vlastnosti, výroba a shoda

## Normy ostatní:

ČSN 42 0139 Ocel pro výztuž do betonu - Svařitelná betonářská ocel žebírková a hladká,

ČSN 73 0037 Zemní tlak na stavební konstrukce,

ČSN 73 0420-1 Přesnost vytyčování staveb – část 1: Základní ustanovení,

ČSN 73 0420-2 Přesnost vytyčování staveb – část 2: Vytyčovací odchylky,

ČSN 73 2603 Ocelové mostní konstrukce - Doplňující specifikace pro provádění, kontrolu kvality a prohlídky,

ČSN 73 6200 Mosty - Terminologie a třídění,

ČSN 73 6201 Projektování mostních objektů,

ČSN 73 6209 Zatěžovací zkoušky mostů,

ČSN 73 0210-1 Geometrická přesnost ve výstavbě. Podmínky provádění. Část 1: Přesnost osazení,

ČSN 75 2130 Křížení a souběhy vodních toků s dráhami, pozemními komunikacemi a vedeními

ČSN EN 1090-1+A1 Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí - Část 1: Požadavky na posouzení shody konstrukčních dílců,

ČSN EN 1090-2+A1 Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí - Část 2: Technické požadavky na ocelové konstrukce,

ČSN EN 1337-1 Stavební ložiska - Část 1: Všeobecná pravidla navrhování,

ČSN EN 1337-7 Stavební ložiska - Část 7: PTFE kalotová a PTFE cylindrická ložiska,

ČSN EN 1337-9 Stavební ložiska - Část 9: Ochrana,

ČSN EN 1337-10 Stavební ložiska - Část 10: Prohlídka a údržba,

ČSN EN 1337-11 Stavební ložiska - Část 11: Doprava, skladování a osazování,

ČSN EN 1536 Provádění speciálních geotechnických prací - Vrtané piloty,

ČSN EN ISO 6892-1 Kovové materiály - Zkoušení tahem - Část 1: Zkušební metoda za pokojové teploty,

ČSN EN ISO 6892-2 Kovové materiály - Zkoušení tahem - Část 2: Zkušební metoda za zvýšené teploty,

ČSN EN 10164 Výrobky z ocelí se zlepšenými deformačními vlastnostmi kolmo k povrchu výrobku - Technické dodací podmínky,

ČSN EN 10221 Třídy jakosti povrchu pro tyče a dráty válcované za tepla - Technické dodací podmínky

ČSN EN 10025-1 Výrobky válcované za tepla z konstrukčních ocelí - Část 1: Všeobecné technické dodací podmínky,

ČSN EN 10025-2 Výrobky válcované za tepla z konstrukčních ocelí - Část 2: Technické dodací podmínky pro nelegované konstrukční oceli,

ČSN EN 10025-3 Výrobky válcované za tepla z konstrukčních ocelí - Část 3: Technické dodací podmínky pro normalizačně žíhané/normalizačně válcované svařitelné jemnozrnné konstrukční oceli,

ČSN EN 10027-1 Systémy označování ocelí - Část 1: Stavba značek ocelí,

ČSN EN 10027-2 Systémy označování ocelí - Část 2: Systém číselného označování,

ČSN EN 10029 Plechy ocelové válcované za tepla, tloušťky od 3 mm. Mezní úchylky rozměrů, tvaru a hmotnosti,

ČSN EN 10034 Tyče průřezu I a H z konstrukčních ocelí. Mezní úchylky rozměrů a tolerance tvaru,

ČSN EN 10051 Kontinuálně za tepla válcované pásy a plechy stříhané z širokého pásu z nelegovaných a legovaných ocelí - Mezní úchylky rozměrů a tolerance tvaru,

ČSN EN 10056-2 Tyče průřezu rovnoramenného a nerovnoramenného L z konstrukčních ocelí. Část 2: Mezní úchylky rozměrů a tolerance tvaru,

ČSN EN 10060 Ocelové tyče kruhové válcované za tepla - Rozměry, mezní úchylky rozměrů a tolerance tvaru,

ČSN EN 10160 Zkoušení ocelových plochých výrobků o tloušťce 6 mm nebo větší ultrazvukem (odrazová metoda),

ČSN EN 10080 Ocel pro výztuž do betonu - Svařitelná betonářská ocel - Všeobecně

ČSN EN 10163-1 Dodací podmínky pro jakost povrchu za tepla válcovaných ocelových plechů, široké oceli a tyčí tvarových - Část 1: Všeobecné požadavky,

ČSN EN 10163-2 Dodací podmínky pro jakost povrchu za tepla válcovaných ocelových plechů, široké oceli a tyčí tvarových - Část 2: Plechy a široká ocel,

ČSN EN 10163-3 Dodací podmínky pro jakost povrchu za tepla válcovaných ocelových plechů, široké oceli a tyčí tvarových - Část 3: Tyče tvarové,

ČSN EN 10204 Kovové výrobky - Druhy dokumentů kontroly,

ČSN EN 10221 Třídy jakosti povrchu pro tyče a dráty válcované za tepla - Technické dodací podmínky,

ČSN EN 10308 Nedestruktivní zkoušení - Zkoušení ocelových tyčí ultrazvukem,

ČSN EN 12063 Provádění speciálních geotechnických prací - Štětové stěny,

ČSN EN 12944-1 Nátěrové hmoty - Protikorozní ochrana ocelových konstrukcí ochrannými nátěrovými systémy - Část 1: Obecné zásady,

ČSN EN 12944-2 Nátěrové hmoty - Protikorozní ochrana ocelových konstrukcí ochrannými nátěrovými systémy - Část 2: Klasifikace vnějšího prostředí,

ČSN EN 12944-3 Nátěrové hmoty - Protikorozní ochrana ocelových konstrukcí ochrannými nátěrovými systémy - Část 3: Navrhování,

ČSN EN 12944-4 Nátěrové hmoty - Protikorozní ochrana ocelových konstrukcí ochrannými nátěrovými systémy - Část 4: Typy povrchů podkladů a jejich příprava,

ČSN EN 12944-5 Nátěrové hmoty - Protikorozní ochrana ocelových konstrukcí ochrannými nátěrovými systémy - Část 5: Ochranné nátěrové systémy,

ČSN EN 12944-7 Nátěrové hmoty - Protikorozní ochrana ocelových konstrukcí ochrannými nátěrovými systémy - Část 7: Provádění a dozor při zhotovování nátěrů,

ČSN EN 12944-8 Nátěrové hmoty - Protikorozní ochrana ocelových konstrukcí ochrannými nátěrovými systémy - Část 8: Zpracování specifikací pro nové a údržbové nátěry

ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí,

ČSN ISO 148-1Kovové materiály - Zkouška rázem v ohybu metodou Charpy - Část 1: Zkušební metoda,

ČSN EN ISO 3834-1 Požadavky na jakost při tavném svařování kovových materiálů - Část 1: Kritéria pro volbu odpovídajících požadavků na jakost

ČSN EN ISO 5817 Svařování - Svarové spoje oceli, niklu, titanu a jejich slitin zhotovené tavným svařováním (kromě elektronového a laserového svařování) - Určování stupňů kvality,

[ČSN EN ISO 10863](javascript:detail(90423);) Nedestruktivní zkoušení svarů - Zkoušení ultrazvukem - Použití difrakční techniky měření doby průchodu (TOFD),

ČSN EN ISO 11666 Nedestruktivní zkoušení svarů - Zkoušení ultrazvukem - Stupně přípustnosti,

ČSN EN ISO 17635 Nedestruktivní zkoušení svarů - Všeobecná pravidla pro kovové materiály,

ČSN EN ISO 17640 Nedestruktivní zkoušení svarů - Zkoušení ultrazvukem - Techniky, třídy zkoušení a hodnocení,

ČSN EN ISO 17636-1 Nedestruktivní zkoušení svarů - Radiografické zkoušení - Část 1: Metody rentgenového a gama záření využívající film

ČSN EN ISO 17636-2 Nedestruktivní zkoušení svarů - Radiografické zkoušení - Část 2: Metody rentgenového a gama záření využívající digitální detektory

ČSN EN ISO 17660-1 Svařování - Svařování betonářské oceli - Část 1: Nosné svarové spoje,

ČSN EN ISO 17660-2 Svařování - Svařování betonářské oceli - Část 2: Nenosné svarové spoje,

TP 124 PK Ochrana objektu proti účinkům bludných proudů,

## Jiné předpisy

MVL 649 Železobetonové trubní propustky

# Popis navrženého řešení ve vztahu k péči o životní prostředí a ve vztahu k užívání

Ve vztahu k užívání: je navržena rámová železobetonová konstrukce, která údržbu prakticky nevyžaduje. Jsou eliminovány ložiska i dilatační spáry tedy místa možných poruch a údržby. Udržovat je tak třeba pouze PKO na zábradlí.

Ve vztahu k životnímu prostředí: Jedná se o most přes vodoteč, kde jsou splněny podmínky dotčeného odboru ŽP a Povodí Moravy. Z hlediska životního prostředí objekt zabezpečuje migraci malých živočichů pod tělesem železniční tratě.

# Bezpečnost práce

Veškeré práce musí být prováděny v souladu s obecně platnými zákony, vnitřními předpisy zhotovitele stavby a provozovatele dráhy. Všichni pracovníci zhotovitele budou s předpisy prokazatelně seznámeni.

Vedoucí práce musí být držitelem Vysvědčení o odborné zkoušce pro vedoucího práce dle směrnice SŽDC č. 50.

Dotčené předpisy:

* Zákon č. 262/2006 Sb. - Zákoník práce
* Zákon č. 309/2006 Sb. o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci
* Nařízení vlády č. 361/2007 Sb., kterým se stanoví podmínky ochrany zdraví při práci
* SŽDC Bp1 Předpis o bezpečnosti a ochraně zdraví při práci
* Směrnice SŽDC č. 50 Požadavky na odbornou způsobilost dodavatelů při činnostech na dráhách provozovaných státní organizací Správa železniční dopravní cesty

Technickou zprávu zpracoval: Ing. Dávid Kuczik

Sagasta s.r.o.

Mob: +420 720 053 341

E-mail: david.kuczik@sagasta.cz

# Příloha 1 – Tabulka zatížitelnosti



Pozn.: Zatížitelnost doloží zhotovitel dle specifikace výrobce prefabrikovaných dílců.

# Příloha 2 - Zápisy z porad

|  |
| --- |
| ***SO 25-19-01 Žst. Kojetín, žel. propustek v km 71,100*** |
| Stávající stav:  Jedná se o dvoukolejný železniční propustek. Objekt je ve stávajícím stavu tvořen dvojicí železobetonovými troubami DN1250. Propustek je ukončen železobetonovými svislými čely s betonovou římsou bez zábradlí |
| Navrhovaný stav:  Typ propustku: žb. prefabrikovaný rám  Počet kolejí/převáděná kategorie PK: 3 koleje, koleje v přímé  Překračovaná překážka: bezejmenná vodoteč  Šířka propustku: 24,01 m  Délka propustku: 2,40 m  Šikmost propustku: 90°  Volná šířka na propustku/VMP: VMP 3,5/3,0  Rozpětí: 2,20 m  Volná šířka/volná výška pod propustek: 2,00/2,00 m, propustek vyhoví pro provedení NP a KNP  Záchytné zařízeni/PHS: ocelové zábradlí H=1,10 m  Cizí zařízení na propustku: kabelové trasy ZZ a SZ  *Stručný popis propustku:*  Původní konstrukce bude zcela zdemolovaná. Přemostěni v novém stavu je řešeno pomocí železobetonových prefabrikovaných rámů uložených na žb. základové desce, ukončeni objektu bude provedeno šikmým čelem na vtoku a kolmým čelem na výtoku. Na propustek navazuje silniční propustek pod polní cestou, který je součásti SO 25-18-06. Na vtoku i výtoku objektu je navrženo odlážděni.  *Stručný popis založení a případných požadavků na prekonsolidační opatření:*  Založení je plošné |
| ***Navrhované změny oproti DÚR***:   * Způsob a rozsah založení bude upřesněn na základě nového podrobného IG průzkumu * Prověřit možnost střetu s vedením VN v průběhu výstavby – koordinovat postup výstavby s přeložkou vedení * Přednostně navrhnout typové prefabrikáty dle ověřeného výrobního programu, případně atypické prefabrikáty - ověřit jejich tvar a možnosti výroby |
| Technické řešení odsouhlaseno/~~neodsouhlaseno~~ |
| ***Budoucí správce objektu:***  Správa železnic, s.o. |

***SO 25-19-01 Žst. Kojetín, žel. propustek v km 71,100***

**Porada 28. 6. 2023**

**Porada 25. 10. 2023 a 30. 10. 2023**

|  |
| --- |
| ***Navrhované změny oproti DÚR/oproti odsouhlasenému technickému řešení z porady ze dne 26. 8. 2023***:   1. Doplnit štěrkový polštář min tl. 300 mm pro případ zastižení jílů. |
| ***Zdůvodnění změny:***  Ad. A. Dle geologického průzkumu je založení objektu na hranici s jílovými zeminami. V dokumentaci bude navržen štěrkový polštář pro případ zastižení jílů. V případě zastižení vhodné zeminy se polštář nebude provádět. |
| ***Založení a nekonsolidační opatření na podkladě doplňkového IG průzkumu:***  *Doplnění štěrkového polštáře.* |
| ***Připomínky ke stavebnímu objektu ze strany účastníků jednání:***  *Připomínky nebyly vzneseny.* |
| Technické řešení odsouhlaseno/~~neodsouhlaseno~~ |
| ***Budoucí správce objektu:***  Správa železnic, s.o. |

**Porada 7. 2. 2024**

|  |
| --- |
| ***Navrhované změny oproti DÚR/oproti odsouhlasenému technickému řešení z porady ze dne 25. 10. 2023***:  Bude provedena koordinace se souvisejícími SO  Před římsami bude zřízen žlábek v kamenné dlažbě šířky 300mm pro odvodnění |
| ***Zdůvodnění změny:***  - Požadavek správce  - Požadavek správce |
| ***Založení a nekonsolidační opatření na podkladě doplňkového IG průzkumu:***  *Zůstává plošné založení.* |
| ***Připomínky ke stavebnímu objektu ze strany účastníků jednání:***  *-* |
| Technické řešení odsouhlaseno/~~neodsouhlaseno~~ |
| ***Budoucí správce objektu:***  Správa železnic, s.o. |

**Porada 15.7. A 26.7. 2024 – Záznam ze vstupní výrobní profesní porady ve věci zpracování dokumentace pro stavební povolení**

## V rámci obecné diskuze:

V rámci obecné diskuse k jednotlivým stavebním objektům byly vzneseny následující připomínky a požadavky *(Ing. Lenka Sidlová SŽ O13, Ing. Václav Podlipný SŽ O13)*:

1. Aktualizované předpisy SŽ:
   * ***S13*** Ochranná opatření pro omezení vlivu bludných proudů pro stavby na železnici
   * ***MVL 102***
   * ***VL žel. spodku*** (nástupiště, zábradlí, výtahové šachty, zastřešení atd.)
   * ***SM009*** Pravidla pro uplatnění výstupů projektu Moderní design a architektura nádraží a zastávek ČR
2. Znační betonu a odkaz na normy:
   * PDPS v rámci betonů se bude primárně odkazovat na:

*ČSN EN 206-A2 Beton - Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda*

*ČSN P 73 2404 Beton - Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda - Doplňující informace*

*TKP- SSD, kap. 17 Beton pro nosné konstrukce*

<https://typdok.tudc.cz/files/tkp/TKP17_2022_04.pdf>

*TKP- SSD, kap. 18 Betonové mosty a konstrukce*

<https://typdok.tudc.cz/files/tkp/TKP18_2022_05.pdf>

* + Značení betonu bude proveden dle výše uvedených předpisů bez specifikace průsaků a konzistence bet. směsi dle TKP-SSD, kap. 17 čl. 17.2.14.4 např.:

***C 30/37 – XC4, XF3 (F.1.2) - Cl 0,4 - Dmax16***

1. Izolace bet. konstrukcí, SVI:

Izolace budou navrženy v souladu s TNŽ 73 6280 Navrhování a provádění vodotěsných izolací železničních mostních objektů a dle TKP-SSD kap. 22 Izolace proti vodě

* + Izolace proti zemní vlhkosti propustky a obecně:
    - * nátěry 1xALP+2xALN
      * ***nebude použita ochranná geotextíle***
      * ochrana nátěrů proti zemní vlhkostí geotextilií se nepožaduje, vyjma propustků navrhovaných s nadvýšením – tam buď geotextilie nebo přelepení spár pásy NAIP (aby spáry zůstaly „čisté“ při snižování se nadvýšení,
      * římsa propustků izolovaných nátěrem bude bez ozubu.
  + Proti stékající vodě
    - * bezešvé SVI – jen na OK a za dodržení „Aktuální informace v oblast bezešvých systémů vod. izolací“ <https://www.spravazeleznic.cz/dodavatele-odberatele/technicke-pozadavky-na-vyrobky-zarizeni-a-technologie-pro-zdc/zeleznicni-mosty-a-tunely/3.1.systemy-izolaci>
  + Ochrana pracovní spáry základ/dřík, základ/stojka podpěry v případě užití celoplošné izolace proti zemní vlhkosti nátěry bude přeizolována z pásků NaIp š. 0,5m s přetažením na každou stranu min. 250mm
  + Izolace v místě rubové drenáže bude přetažena 1,00m od drenáže ve směru do trati

1. Zakládaní a piloty
   * Výměna neúnosného podloží/zeminy v úrovni základové spáry pod úrovní podkladního betonu se provede individuálně dle inženýrsko – geologických poměrů:
     + v případě zakládání v úrovni nebo pod HPV se provede z betonu (mezerovitý/hubený beton) nebo stabilizace
     + z případě zakládaní na úrovní HPV s nízkým rizikem zvýšení úrovně HPV se provede z vrstvy ŠD, ŠP dle návrhu projektanta
   * Piloty budou zapuštěny min. 50mm do základu a nebude naznačena přebetonávka
   * Základ kolem pilot bude přesahovat jen o 150 mm
   * Pažení mezi kolejemi bude navrženo na celou dílku ZKPP
2. Vyústění rubové drenáže
   * Vyústění drenáže bude provedeno do svahu, sklon drenáže jednostranný.
   * Detail vyústění rubové drenáže prostupem přes konstrukci bude proveden pomocí nerezové trubky s celo-obvodovým svarem k přírubě/límci dle detailu:



**Obr. 1** Detail nerezové chráničky (dle obecných pokynů v rámci stavby 5. Těsnění spáry římsy



**Obr. 2** Detail těsnění spáry římsy (dle podkladu Ing. Lenky Seidlové a Ing. Tomáše Šlaise)

1. Úpravy terénu žel. mosty dle MVL 107 čl. 5.3.4 a u propustků:
   * Skladba odláždění bude 200 mm kámen do betonového lože C20/25 n (T50) min. tl. 100 mm vyztuženého ocelovou svařovanou sítí nebo sítí kompozitní. Vyspárováním spár bude provedeno cementovou maltou s šířkou spár max. 30 mm. Minimální rozměr kamene musí být 200 mm.
   * Odláždění nebude lemováno obrubníkem bude ukončeno bet. prahem.

stavba)

1. Montáž prefa propustků dle místních poměrů
   * Pracovní prostor kolem prefa propustků **min. 500 mm**, spínání prvků – hřebenový hever alt. ráčnový napínák
2. Nivelační značky a měřící body:
   * Nivelační značky a měřící body budou navrženy dle SŽDC M20/MP007 Železniční bodové pole
3. Výkresy výkopů budou obsahovat schéma demolic vč. specifikace kubatur

**Porada 15.7. A 26.7. 2024 - Záznam ze vstupní výrobní profesní porady ve věci zpracování dokumentace PDPS**

## Úvod:

***Předmětem porady bylo projednání technického řešení k projektové dokumentaci ve stupni PDPS, části D.2.1.4 Mosty, propustky a zdi ze strany GŘ SŽ s.o., odboru O13 a OŘ Ostrava SŽ s.o.***

## Předmět jednání:

**Obecné připomínky ke všem objektům:**

Obecné připomínky je třeba zkontrolovat a zapracovat u všech objektů. Zejména se jedná o:

1. Pod hladinou pozemní vody bude místo štěrkového polštáře zřizován hubený beton
2. Dlažby budou bez obrubníků, budou ukončeny prahy po celém obvodu
3. Podkladní beton dlažby bude vyztužen kari-sítí
4. Budou zpracovány výkresy stavebních postupů
5. Pažení bude posouzené a bude zřízené na celou délku ZKPP
6. K trativodům a vodotečím budou vždy uvedeny šipky směru toku
7. Izolace proti zemní vlhkosti na prefabrikovaných propustcích bude bez ochrany geotextílií
8. V případě izolací pouze nátěry proti zemní vlhkosti bude římsa bez ozubu
9. Daný mostní objekt bude vykreslen červeně, související objekty jinou barvou, žs. spodek a svršek po dohodě tmavě fialová (cad 190)
10. Přechody do pláně, dlažby, atd. budou řešeny dle nového MVL 102
11. Pokud je konstrukce zřizována ve vaně, konstrukce vany bude mít min. tl. desky a stěn 350 mm a mezi vanou a NK bude mezera 20 mm na izolaci
12. Těsnění spár v podchodu pro NK i vanu – dilatační spáry – watersopy, pracovní spáry na zákl. deskou – těsnící plechy
13. Vývody pro měření bludných proudů budou vždy dva na každý dil. celek
14. Drenážní trubky za opěrami budou jednostranné, nebudou tak střechovitě s kontrolními otvory skrz dříky opěr
15. Izolace bude na rubu opěr přetažena za drenáží 1,0 m, zároveň bude i prodlouženo betonové lůžko pod drenáž
16. Základ kolem pilot bude přesazen jen o 150 mm
17. Betony budou dle ČSN EN 206+A2 a ČSN P 73 2404
18. U betonů nebudou uváděny průsaky a konzistence
19. Na pilotách nebude kreslena přebetonávka
20. Na výkres výkopů budou v případě demolic doplněny kubatury bourání

**SO 25-19-01 – Žst. Kojetín, žel. propustek v km 71,100** (*Ing. M. Hacaperka*)

1. Odláždění kolem propustku bude jen za křídly (ne nad propustkem z důvodu propustných vrstev ž. spodku)
2. Místo kabelů v příčném řezu bude zobrazen kabelový žlab

Připomínky k PDPS

O13 – Ing. Seidlová

|  |  |  |
| --- | --- | --- |
|  | Seznam příloh neodpovídá odevzdání. | Bude zapracováno |
| TZ kap. 4 | Doplňte zdůvodnění přestavby. | Bude zapracováno |
| TZ kap. 4 | Tl. kl chybně - přesypaný objekt má tl kl dle vyhlášky, tedy jako v širé trati. Údaje uvedené v kap. 4.2 a 4.4.3 jsou chybně. | Bude zapracováno |
| TZ kap. 4.9.3 | Požadujeme zdůvodnit PB3 na propustku. Nesouhlasíme. | Bude opraveno |
| TZ kap. 4.12 | Popis neodpovídá výkresům. Zdůvodněte nutnost NAIP s tvrdou ochranou, doložte rozsah. Zdůvodněte drenáže. | Bude opraveno |
| TZ kap. 4.12 | SVI spodní stavby - rozpor mezi jednotlivými odstavci- NAIP x nátěry proti zemní vlhkosti. | Bude opraveno |
| TZ kap. 4.12 | Nesouhlasíme s ochranou nátěrů proti zemní vlhkosti. Standardní je u rámových prefa (pero/drážka) bez navýšení pouze nátěr proti zemní vlhkosti, bez ochrany. | Bude opraveno |
| TZ kap. 4.14 | Požadujeme dle platných předpisů. | Bude zapracováno |
| TZ kap. 4.16 | Výška písma bude 175mm - opravte. | Bude opraveno |
| TZ kap. 10 | Požadujeme dokumentaci dle platných norem a předpisů. Požadujeme dokumentaci dle VL ŽS (ne PK) | Bude zapracováno |
| TZ kap. 13 | Uvádějte pouze výtah ze zápisů - společné a týkající se daného SO. | Bude zapracováno |
| TZ kap. 15 | Nedoloženo. | BUde doloženo. |
| TZ | Chybí tabulka zatížitelnosti, pažení. | BUde doplněno. |
| 2.001 | Vykreslete a popište veškeré související SO a PS. | BUde doplněno. |
| 2.003 | Půdorys požadujeme na samostatném výkrese a v rozsahu dle soupisu prací předmětného SO. | Bude zapracováno |
| 2.003 | Půdorys - požadujeme vykreslit svahy, terénní úpravy, VMP, vzdálenosti osa x překážka ve všech rozhodujících bodech. | Bude zapracováno |
| 2.003 | Podélný řez - ŠP chybí v TZ, požadujeme jeho zdůvodnění, rozpor se zápisem z porad. | Bude opraveno |
| 2.003 | Pod. řez - nátěry nesouhlasí s TZ. | Bude opraveno |
| 2.003 | Pohledy - vykreslete terény. | Bude zapracováno |
| 2.003 | Chybí zábradlí na kolmých křídlech. | Bude zapracováno |
| 2.101 | Chybí výkaz a výkres pažení, chybí přepažení. Chybí kubatury výkopů. Pažení požadujeme na celou délku ZKPP. | Bude zapracováno |
| 2.401 | Požadujeme doložit vzdálenost první kotvy dle MVL 720., | Bude zapracováno |
| 2.401 | Barva neodpovídá TZ. Požadujeme sjednotit v rámci celé stavby. | Bude zapracováno |
| 2.501 | Nechápeme význam přílohy. Chybí minimálně popisy odpovídající PDPS, výkazy, kubatury, řezy. Dlažby požadujeme ukončit prahy/obrubníky po celém obvodu. | Příloha bude odstraěna, vše bude na přehledném výkrese. |
| 2.502 | Nerozumíme dělení prací. Nerozumíme ZKPP. Standardně je celé ZKPP součástí SO žss. | Bude opraveno. |
| 2.601 | Neodpovídá výkresům ani TZ - izolace, přepažení, tvar kl atd. | Bude sjednoceno. |
| 3.101 | Chybí výpočet pažení. | Bude doplněno. |
|  | Dokumentace je neúplná, připomínky nejsou konečné a nejsou úplné. | Bude doplněno. |
|  | Chybí demolice stávajícího propustku v ev. km 72,355. Chybí nový stav v místě demolice. | Bude doplněno. |

# Příloha 3 - Hydrotechnické posouzení

**Všeobecně**

Jedná se o úpravu stávajícího zdvojeného kruhového propustku (2\*DN1200) na rámový propustek, tvořený rámem typu „Beneš“ šířky 2000 mm, výšky 2000 mm a délky 16,5 m. Předpokládá se převedení návrhového průtoku při proudění s volnou hladinou (beztlakový režim). Tlakový režim proudění může nastat při vyšším než návrhovém průtoku, není proto nutné uvažovat volnou výšku nad návrhovou hladinou. Návrhovým stavem je kontrolní návrhový průtok odvozený od Q100. Výpočet byl proveden s ohledem na odhadnutou konzumpční křivku koryta pod propustkem.

**Čára překročení N-letých průtoků dle ČHMI (8/2017) – třída dat IV:**

|  |  |  |  |  |  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- |
| N - roky | 1 | 2 | 5 | 10 | 20 | 50 | **100** | **KNP** |
| QN - m3/s | 0,20 | 0,35 | 0,77 | 1,3 | 2,2 | 4,0 | **6,0** | **9,0** |

Variační rozpětí Q100/Q1 = 30 -> kontrolní návrhový průtok je stanoven dle ČSN 73 6201 tab. 12.1 na 1,5xQ100.

**Charakteristiky koryta pod propustkem**

ik = 0,008 [-] podélný sklon dna koryta pod propustkem (odhad ze ZM)

nd = 0,025 [-] manningův drsnostní součinitel ve dně z hydraulických tabulek

nb = 0,030 [-] manningův drsnostní součinitel v březích z hydraulických tabulek

b = 1,2 [m] šířka koryta ve dně

sklon břehů = 1:1,5

**Odhad konzumpční křivky souvisejícího koryta pro stanovení hladiny pod propustkem:**

|  |  |  |  |  |  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- |
| **H** | **S** | **O** | **n** | **R** | **C** | **v** | **Q** |  |
| [m] | [m2] | [m] |  | [m] |  | [m/s] | [m3/s] |  |
| **0.100** | 0.135 | 1.561 | 0.0262 | 0.087 | 25.426 | 0.669 | **0.090** |  |
| **0.200** | 0.300 | 1.921 | 0.0269 | 0.156 | 27.303 | 0.965 | **0.290** |  |
| **0.300** | 0.495 | 2.282 | 0.0274 | 0.217 | 28.321 | 1.180 | **0.584** |  |
| **0.400** | 0.720 | 2.642 | 0.0277 | 0.272 | 29.037 | 1.356 | **0.976** |  |
| **0.500** | 0.975 | 3.003 | 0.0280 | 0.325 | 29.607 | 1.509 | **1.471** |  |
| **0.600** | 1.260 | 3.363 | 0.0282 | 0.375 | 30.091 | 1.647 | **2.076** |  |
| **0.700** | 1.575 | 3.724 | 0.0284 | 0.423 | 30.519 | 1.775 | **2.796** |  |
| **0.800** | 1.920 | 4.084 | 0.0285 | 0.470 | 30.906 | 1.895 | **3.639** |  |
| **0.900** | 2.295 | 4.445 | 0.0287 | 0.516 | 31.263 | 2.009 | **4.611** |  |
| **1.000** | 2.700 | 4.806 | 0.0288 | 0.562 | 31.594 | 2.118 | **5.719** |  |
| **1.020** | 2.785 | 4.878 | 0.0288 | 0.571 | 31.658 | 2.139 | **5.958** | **Q100** |
| **1.100** | 3.135 | 5.166 | 0.0288 | 0.607 | 31.906 | 2.223 | **6.969** |  |
| **1.200** | 3.600 | 5.527 | 0.0289 | 0.651 | 32.200 | 2.324 | **8.368** |  |
| **1.240** | 3.794 | 5.671 | 0.0289 | 0.669 | 32.314 | 2.364 | **8.971** | **KNP** |
| **1.300** | 4.095 | 5.887 | 0.0290 | 0.696 | 32.480 | 2.423 | **9.922** |  |
| **1.400** | 4.620 | 6.248 | 0.0290 | 0.739 | 32.746 | 2.519 | **11.636** |  |
| **1.500** | 5.175 | 6.608 | 0.0291 | 0.783 | 33.001 | 2.612 | **13.517** |  |
| **1.600** | 5.760 | 6.969 | 0.0291 | 0.827 | 33.246 | 2.703 | **15.572** |  |

**Parametry navrženého rámového propustku:**

Benešův rám světlá výška 2,0 m (nepředpokládá se výstelka/dlažba), šířka 2,0 m.

Posouzení propustku bude provedeno pomocí upravené Bernoulliho rovnice s uvážením vlivu tvaru konstrukce na nátoku. Jedná se o proudění s volnou hladinou. Výpočet hloubky vody na nátoku bude při neovlivnění dolní vodou proveden pomocí rovnice přepadu. V korytě se předpokládá říční proudění.

Výpočtové schéma:



Nepředpokládá se ovlivnění dolní vodou, úpravou Bernoulliho rovnice s využitím rovnice pro nezatopený přepad:

yd = 1,24 [m] *hloubka dolní vody na výtoku do propustku (z konzumpční křivky výše)*

Q = 9,0 [m3/s] *kontrolní návrhový průtok (KNP = 1,5xQ100 – hydrologická data)*

m = 0,35 [-] *přepadový součinitel pro kolmá křídla na nátoku (hydraulické tabulky)*

b = 2,0 [m] *šířka rámového propustku/mostu*

g = 9,81 [m/s2] *gravitační zrychlení*

vh = 1,10 [m/s] *rychlost proudu nad propustkem (stanovena iteračně z vh=Q/Sh kde Sh*

*je odečteno z konzumpční křivky pro příslušnou yh*

**yh = 1,97 [m]** *hloubka horní vody na nátoku do propustku*

Ověření, zda nedojde k ovlivnění dolní vodou (zpětné vzdutí) není nutné provádět, protože za propustkem dojde v případě průtoků v úrovni kontrolního návrhového průtoku dojde k rozlivu mimo koryto.

Hloubka vody na nátoku do propustku při kontrolním návrhovém průtoku (KNP) byla stanovena na 1,97 m. Rám šířky 2,0 m a světlé výšky 2,0 m vyhovuje. Výpočet hloubky vody pro Q100 pro zajištění volné výšky není nutný, protože lze připustit zahlcení vtoku s tlakovým režimem.

# Příloha 4 - Geotechnický a stavebnětechnický průzkum