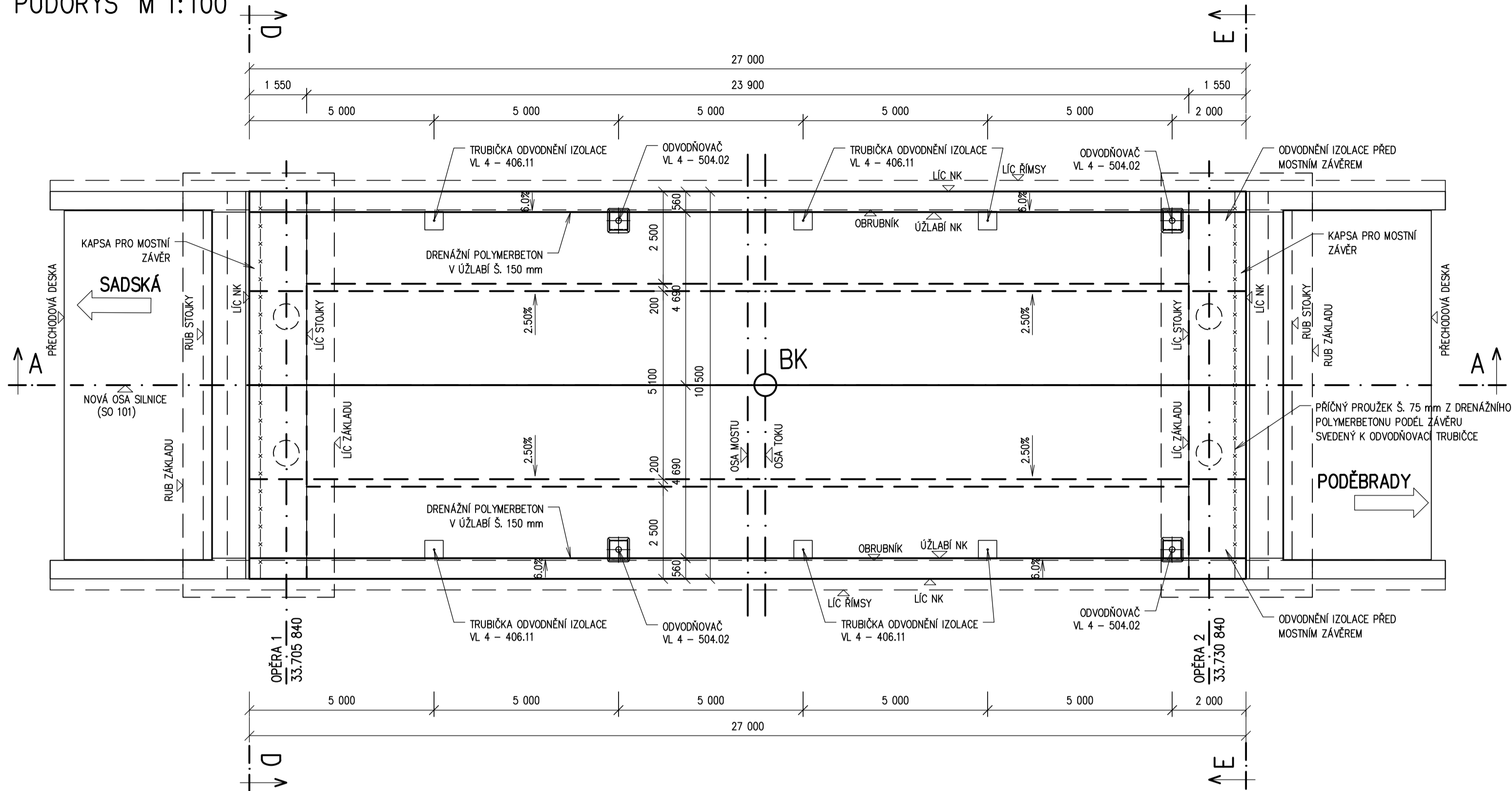
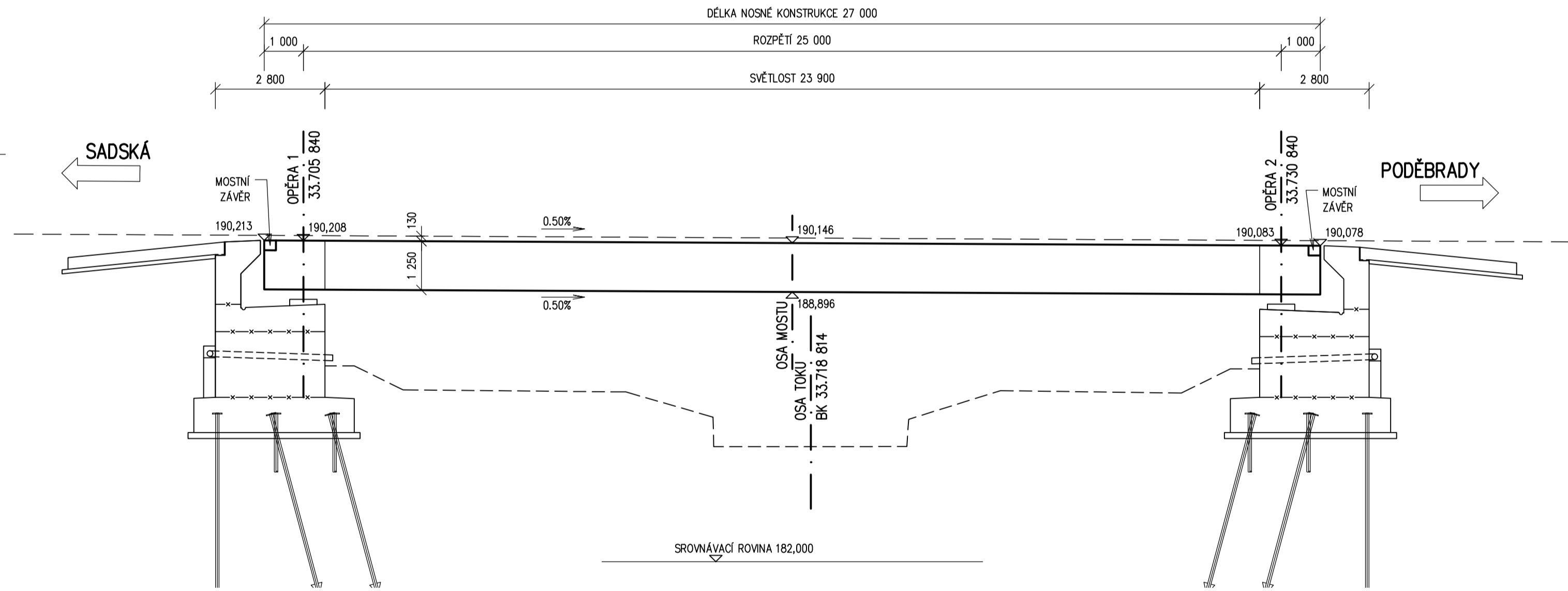


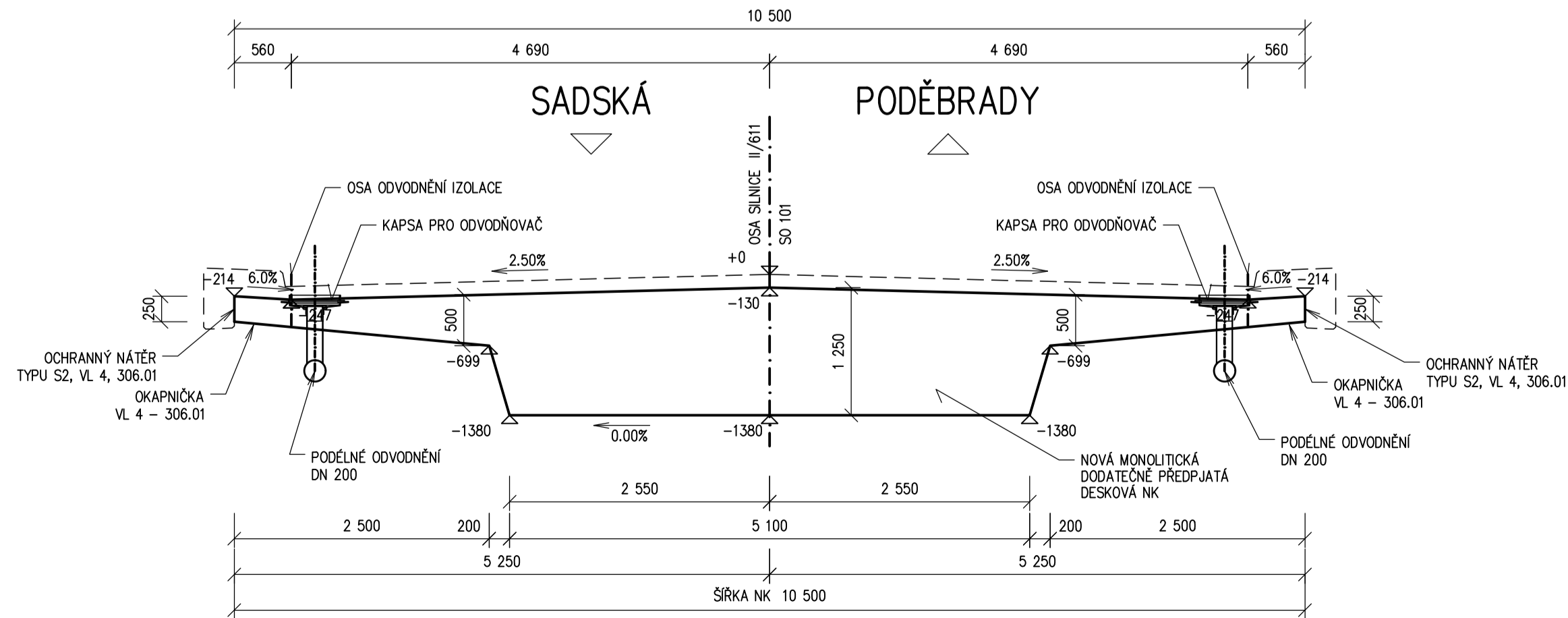
TVAR NOSNÉ KONSTRUKCE
PŮDORYS M 1:100



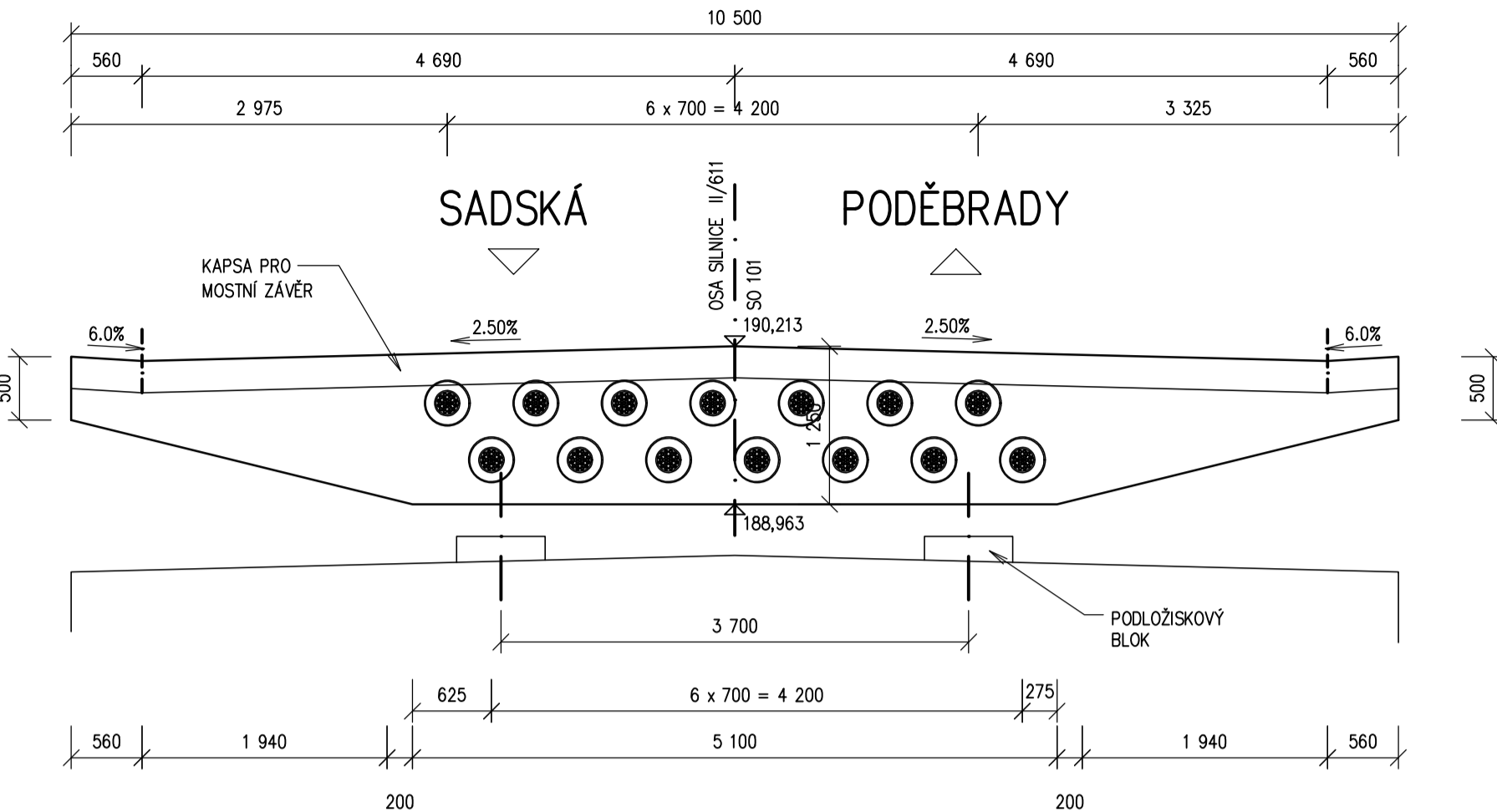
ŘEZ A-A M 1:100



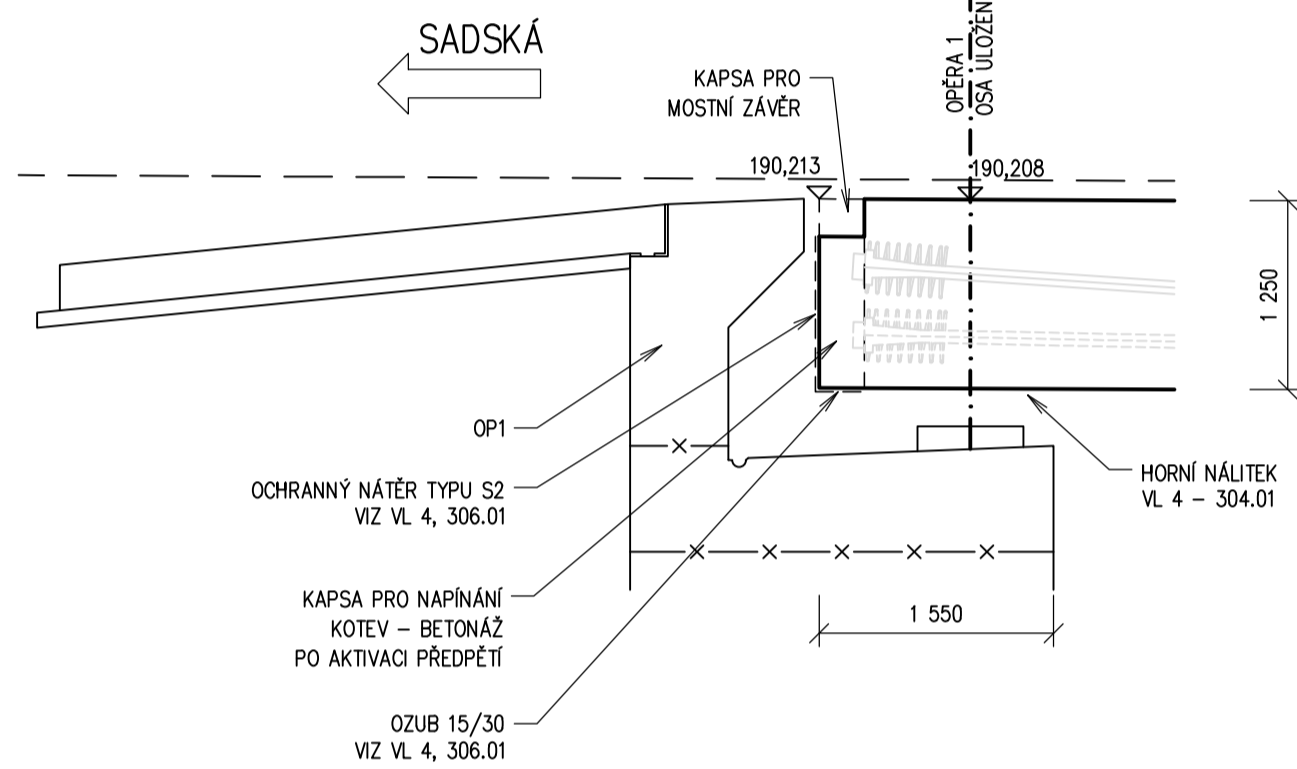
PŘÍČNÝ ŘEZ M 1:50



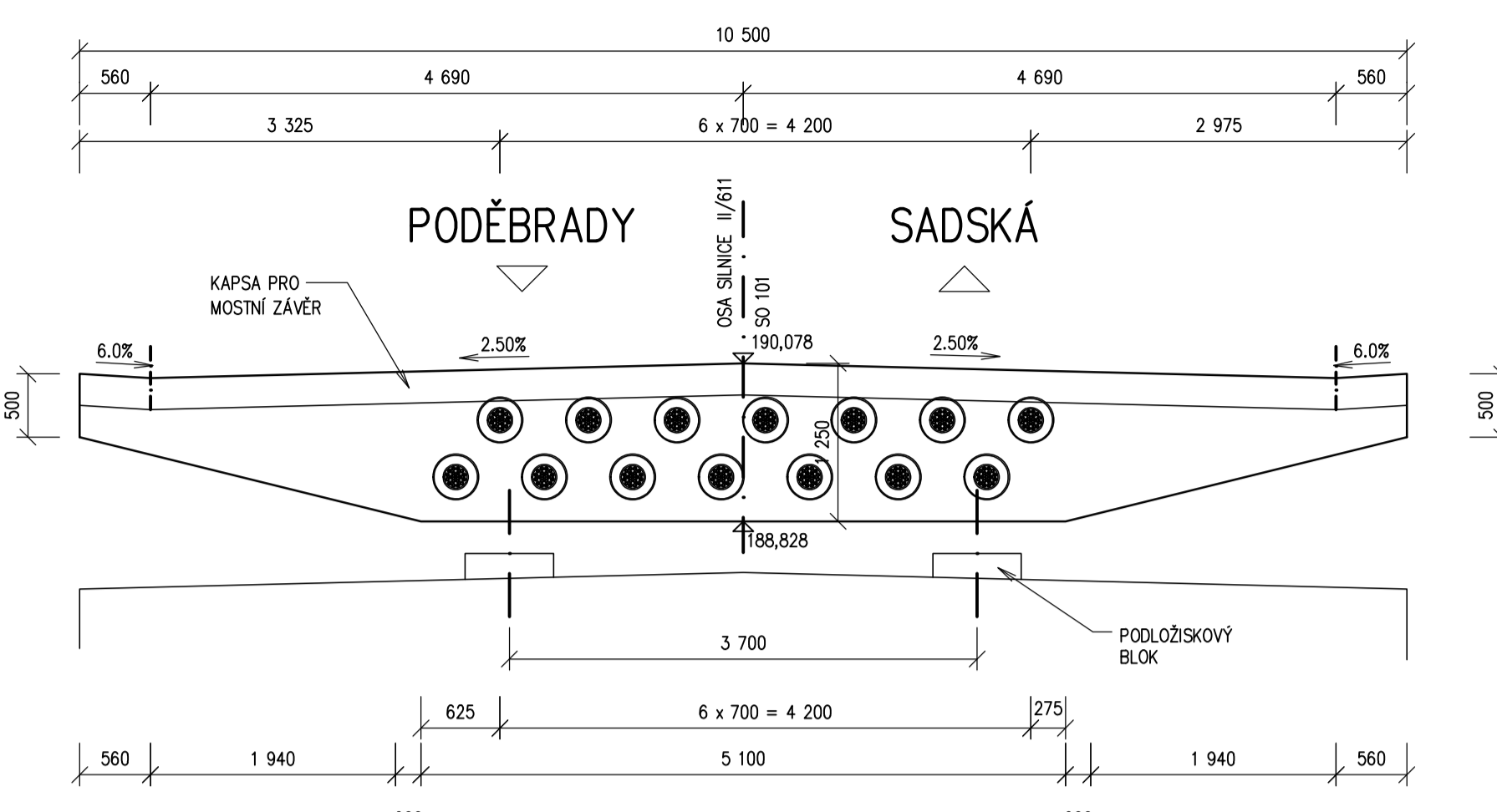
PŘÍČNÝ ŘEZ M 1:50 – KONCOVÝ PŘÍČNÍK OP1
(POHLED NA RUB D-D)



PODÉLNÝ ŘEZ V OSE MOSTU M 1:50
DETAIL OPERA 1



PŘÍČNÝ ŘEZ M 1:50 – KONCOVÝ PŘÍČNÍK OP2
(POHLED NA RUB E-E)



POUŽITÉ MATERIÁLY

BETON	
Konstrukční prvek	Třída betonu
nosná konstrukce	C 35/45 ssp XC4 + XD1 + XF2
dobetonovka kapes MZ	C 35/45 ssp XC4 + XD3 + XF4

BETONÁŘSKÁ VÝZTUŽ
B 500 B
PŘEDPÍNAČÍ VÝZTUŽ
Y1860 S7–15.7 (150 mm2) – OCEL S VELMI NÍZKOU RELAXACÍ, CERTIFIKOVANÝ PŘEDPÍNAČÍ SYSTÉM SE SOUDRŽNOSTÍ

PŘEDPISY PLATNÉ PRO PROVEDENÍ JEDNOTLIVÝCH KONSTRUKČNÍCH ČÁSTÍ, VLASTNOSTI A KVALITU POUŽITÝCH MATERIÁLŮ A VÝROBKŮ

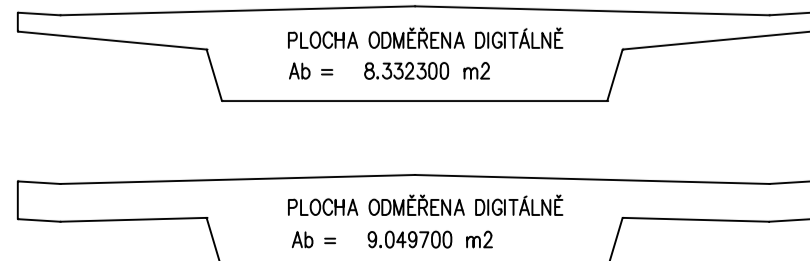
BETONOVÉ KONSTRUKCE
• TKP, kapitola 18 Betonové konstrukce a mosty
• ČSN EN 206 Beton – Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda

BETONÁŘSKÁ VÝZTUŽ
• ČSN 42 0139 Ocel pro výztuž do betonu – Svařitelná betonářská ocel žebřiková a hladká
• ČSN EN 10080 Ocel pro výztuž do betonu –Svařitelná betonářská ocel –Všeobecně

PŘEDPÍNAČÍ VÝZTUŽ
• prEN 10138–3
OCHRANNÁ OPATŘENÍ PROTI PŮSOBENÍ BLUDNÝCH PROUDŮ
• TP 124 Základní ochranná opatření pro omezení vlivu bludných proudů na mostní objekty a ostatní betonové konstrukce pozemních komunikací
• TP 193 Svařování betonářské výztuže a jiné drůtz spojí ČSN EN ISO 17660–2 Svařování – Svařování betonářské ocelí – část 2: Nenásné svarové spoje

KOMPOZITNÍ MATERIÁLY
• TP 194 Kompozitní materiály pro vybavení objektů PK

VÝPOČET PLOCHY PŘÍČNÉHO ŘEZU NK



PŘESNOST VYTÝČENÍ

PLATNÉ PŘEDPISY
• TKP, kapitola 1 Všeobecná, příloha 9
• ČSN 73 0420–1 Přesnost vytýčování staveb – Část 1: Základní požadavky
• ČSN 73 0420–2 Přesnost vytýčování staveb – Část 2: Vytýčovací odchylky

MEZNI VYTÝČOVACÍ ODCHYLKY			
Konstrukční část	Podélná [mm]	Příčná [mm]	Výšková [mm]
Spodní stavba	± 30	± 20	± 15
Nosná konstrukce	± 20	± 15	± 10
Mostní svršek	± 15	± 10	± 4

PŘESNOST PROVÁDĚNÍ

PLATNÉ PŘEDPISY
• TKP, kapitola 1 Všeobecná, příloha 9
• TKP, kapitola 16 Pláty a podzemní stěny
• TKP, kapitola 18 Betonové konstrukce a mosty, příloha 10
• ČSN 73 0202 Geometrická přesnost ve výstavbě. Základní ustanovení
• ČSN 73 0205 Geometrická přesnost ve výstavbě. Navrhování geometrické přesnosti
• ČSN 73 0210 Geometrická přesnost ve výstavbě. Podmínky provádění
• ČSN 73 0212 Geometrická přesnost ve výstavbě. Kontrola přesnosti
• ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí

TŘÍDY PŘESNOSTI			
Konstrukční část	Třída přesnosti		
Založení (pláty)	11		
Zaklady	11		
Spodní stavba	10		
Nosná konstrukce	9		
Mostní svršek	9		

PŘESNOST PROVÁDĚNÍ			
Konstrukční část	Směrová [mm]	Výšková [mm]	Svislosti [mm]
Založení (pláty)	± 70	± 20	± 2%
Zaklady	± 40	± 20	–
Spodní stavba (krajní opěry)	± 20	± 10	± 0,2%
Spodní stavba (vnitřní podpěry)	± 10	± 10	± 0,1%
Nosná konstrukce	± 15	± 10	–
Mostní svršek	± 10	± 10	–

GEODETICKÉ SLEDOVÁNÍ

PLATNÉ PŘEDPISY
• ČSN 73 0405 Měření posunů stavebních objektů

POVRCHOVÁ ÚPRAVA BETONU


KATEGORIE POVRCHOVÉ ÚPRAVY BEDNĚNÝCH PLOCH
• neviditelné plochy obsypaných základů, dřívá opěr a pilířů, křidel a přechodových desek: nehoblovaná prkna na sraz (typ Aa) nebo systémové bednění z tvrzenných překližek se šroubovými spoji a vyzubami nebo ocelové bednění (typ C1a).
• viditelné plochy opěr, křidel a pilířů: třívrstvá překližka zpevněná pečetií pryskyřičnou vrstvou (typ C2d) a hoblovaná prkna svíse kladená na palodrážku (typ Bd) fixovaná vruty se zapuštěnou hlavou bez přírnaných pracovních spár. Rozsah oblastí C2d a Bd je specifikován na výkrese.
• viditelné plochy nosné konstrukce: hladká třívrstvá překližka zpevněná pečetií pryskyřičnou vrstvou (typ C2d) a hoblovaná prkna v podélném směru maslu kladená na palodrážku (typ Bd) fixovaná vruty se zapuštěnou hlavou bez přírnaných pracovních spár. Rozsah oblastí C2d a Bd je specifikován na výkrese.
• viditelné plochy fms: hoblované palubky max. šířky 120 mm kladené na svída, spojované vruty se zapuštěnou hlavou (typ Bd).
• index dosažené kvality povrchu betonu po zhotovení přitom znát:
a: povrch s drobnými vadami – z povrchu jsou po odbednění odstraněny drobné odštěpky a přetoky, avšak není tm zeslabena krycí vrstva betonu; větší prohlubně, různé otvory a nerovnosti jsou na náklady zhotovitele reprofilovány speciálními hmotami; odchylky barvy, odstínu a struktury betonu nejsou na závadu
d: pohledový beton s dále definovanými povrchovými vlastnostmi:
– povrch po odbednění je nevýžaduje žádnou další úpravu, duřiny, hnízda a kaverny se nepřipouštějí
– povrch s jednotnou barvou, odstínem a strukturou
– žebřika vzniklá ve spárách mezi prvky bednění mohou mít max. šířku 3 mm
– přípouští se sroažení hran, žebřik ze spár mezi prvky
– požaduje se vodočesná vyplň míst propustů rádivolových tyčí, prohlubní zapuštěných montážních závěsů a kotev opad. Vepovzanými systémovými vlčky, kuželky apod. anebo vyplň neprofilací maltou s přebroušením vysokotlačkovou brusicíou
– povrchy musejí být souasé, jednotné, uzavřené, rovne a bez větších porů. Přípustný plošný výskyt vzduchových porů nebo bublin o ploše od 0,5 do 0,8 cm2 v betonu je max. 10 ks na 1 m2 povrchu; takto pohledově narušený povrch může mít však max. 10% pohledových ploch objektu.
• před betonáž bude odsouhlaseno rozmištění a úprava spár na pohledových plochách.
• všechny hrany budou zkoseny min. 15/15 mm, pokud není uvedeno jinak.

OŠETŘOVÁNÍ NEBEDNĚNÝCH PLOCH
• pro omezení vzniku trhlin je nutné nebedněné betonové plochy řádne ošetřovat. Způsob ošetřování betonu a časové údaje o děle ošetřování a doby možnosti odbednění po betonáž budou uvedeny v technologickém předpisu zhotovitele.

POZNÁMKY

• rozměry nátlků nad ložisky je nutné upravit na základě skutečné použitých ložisek.
• poloha dočasných měřických značek bude stanovena v RDS. Po celou dobu provádění geodetického monitoringu však musí být zajištěna jejich přístupnost a viditelnost.
• náklady spojené se zřazením a odstraněním dočasných měřických značek jsou součástí ocenění nosné konstrukce.
• uvedení tvar a rozměry kapsy pro kotvení mostního závěru jsou orientační. V případě potřeby je nutné je upravit na základě skutečné použité konstrukce mostního závěru.
• navržené rozmištění kotev kabelů podélného předpětí je nutné v případě potřeby upravit podle skutečné použitého systému předpětí.
• bednění NK bude navýšeno o přehyby stálých ztížení, reologických změn a sednutí skruže.

OBEDNITEL:







KRAJSKÁ SPRÁVA A DOPRAVNÍ SLUŽBA
Středočeský úřad

KSÚS STŘEDOČESKÉHO KRAJE, p.o.
Zborovská 11, 150 21 Praha 5
**II/611 Kostelní Lhota - Přední Lhota,
Letapá km 30.859-37.074**

ZHOTOVITEL:

HBH / LINK / GEOTEST / GEOSTAR

zastoupené:
Hlavní inženýr projektu: Ing. Marek KAČENÁK
Číslo zhotovitele: 2020/0036



ZODPOVĚDNÝ PROJEKTANT

Ing. Radim Špaček

VYPRACOVÁVAL

Ing. Václav Mšlek

KONTROLOVAL

Ing. Jiří Procházka

PROJEKTANT

Ing. Radim Špaček

PROJEKTANT

Ing. Václav Mšlek

PROJEKTANT

Ing. Jiří Procházka

DATUM

11/2023

FORMÁT

12 A4

MĚŘÍTKO

1 : 100, 1 : 50

OČEL

PDPS

ČÍS. ZÁKAZKY

2020/0036

ČÍS. SOUPRAVY

ČÍS. PŘELOHY

SO 201 – REKONSTRUKCE MOSTU

ev.č. 611-012

TVAR NOSNÉ KONSTRUKCE

16