

1. Obsah

1. Identifikační údaje	2
2. Základní údaje o zárubní zdi.....	2
3. Technické řešení objektu	2
3.1 Popis nosné konstrukce	2
3.1.1 Ocelové sítě	2
3.1.2 Kámen	3
3.2 Zemní práce.....	3
3.2.1 Založení spodní stavby	3
3.2.2 Zpětné zásypy	3
3.3 Vybavení objektu	3
3.3.1 Odvodnění	3
3.4 Monitoring	3
3.4.1 Vytyčení	3
3.4.2 Měření a monitoring	4
3.4.3 Geodetická měření	4
4. Postup výstavby.....	4

SO 250 – Technická zpráva

1. Identifikační údaje

- | | |
|-------------------------------------|---|
| - Název stavby: | II/126 – Propojení D1 se sil. I/2 akt. PD – 2. etapa |
| - Stavební objekt: | SO 250 – Zárubní zeď u OK Soutice |
| - Místo stavby: | Středočeský kraj, okres Benešov |
| - Katastrální území: | Soutice [752576] |
| - Stupeň PD: | PDPS (Projektová dokumentace pro provádění stavby) |
| - Objednatel: | Středočeský kraj
Zborovská 11
150 21 Praha 5 |
| - Zhotovitel: | Ateliér projektování inženýrských staveb, s.r.o.
Ohradní 24b
140 00 Praha 4 – Michle |
| - Budoucí nabyvatel objektu: | KSÚS Středočeského kraje, příspěvková organizace |
| - Délka a výška zdi: | délka 50,0 m, výška 1,0 – 4,0 m |

2. Základní údaje o zárubní zdi

Předmětná zárubní zeď je z technického hlediska navržena jako tížná gabionová zeď délky cca 50 m. Zářez pro stavební jámu bude zajištěn stříkaným betonem a sklolaminátovými svorníky nebo bude zvolen postup výstavby po takových částech, aby nedošlo ke ztrátě stability svahu. Zeď je směrově upravena podle hrany jízdního pásu nové okružní křižovatky a přilehlých větví. Náplní objektu SO 250 je zajištění zářezového svahu u nové okružní křižovatky a sestává z následujících stavebních částí:

- Výkopy a stabilizace základové spáry.
- Zajištění svahu stříkaným betonem a sklolaminátovými svorníky.
- Provedení gabionové zárubní zdi.
- Odvodňovací systém, zásyp a zábradlí

3. Technické řešení objektu

3.1 Popis nosné konstrukce

Zářez pro stavební jámu bude zajištěn stříkaným betonem a sklolaminátovými svorníky nebo bude zvolen postup výstavby po takových částech, aby nedošlo ke ztrátě stability svahu. Pro zajištění svahu stříkaným betonem se svorníky platí TKP 30.B – Hřebíkové svahy. Gabionová zeď bude provedena v souladu s TKP 30.C – Drátokamenné konstrukce. Zhotovitel před zahájením prací zajistí potřebné dokumenty z technologického předpisu a toto předloží ke schválení objednateli stavby.

3.1.1 Ocelové sítě

Ocelové sítě budou pozinkované s pravoúhlou osnovou a návrhovou tahovou pevností min. 40 kN/m. Alternativně je možné užití dvouzákrutového typu sítí. Ocelové sítě musí splňovat podmínky ustanovení 30.C.4.2.2 Ocelové sítě a drát z TKP 30.

3.1.2 Kámen

Pro výplň gabionů musí kamenivo dosahovat min. pevnosti v tlaku 50 MPa, max. nasákavosti 1,5% v souladu s TPK 30, část 30.C.4.2.1- Kámen.

3.2 Zemní práce

Výkopové práce budou realizovány společně s okružní křižovatkou u Soutic SO 120 v souladu s harmonogramem výstavby. Rozhodující objem zemních prací bude probíhat v zeminovém prostředí třídy těžitelnosti I a II.

3.2.1 Založení spodní stavby

Po odtěžení výkopu a úpravy podloží budou následovat zkoušky únosnosti podloží, Požadavky na minimální modul přetvárnosti na pláni $E_{def,2} = 45$ MPa. V případě neúnosného podloží stanoveného na základě zkoušek bude provedena sanace aktivní zóny v tl. min. 300 mm. V případě sanace se položí separační geotextilie na zemní paraplán pod sanační vrstvu. Po položení geotextilie následuje plošné založení, kdy na vrstvě štěrkodrti fr. 0-32 bude proveden podkladní beton tl. 15cm, na který budou následně osazeny koše s kamennou výplní.

3.2.2 Zpětné zásypy

U zpětného zásypu se předpokládá s využitím vytěženého materiálu. Hutnění proběhne po vrstvách cca 0,3 m na požadovaný stupeň zhutnění 92% PS. Zhotovitel zvolí takový postup hutnění, aby nebyla narušena stabilita gabionové zdi, případně zvolí taková opatření, aby tato stabilita byla zajištěna.

3.3 Vybavení objektu

3.3.1 Odvodnění

Zárubní zeď bude opatřena rubovým drenážním systémem, vyvedený na straně jedné do vývěřiště, na straně druhé do jímky u nového propustku. Zásyp bude proveden z propustných a nenamrzavých zemin dle vzorového řezu. V koruně zárubní zdi bude osazen bet. žlab šířky 0,6 m do betonového lože tl. 0,1 m, vyvedený pomocí skluzů na koncích zdi buď do vývěřiště nebo jímky u nového propustku.

3.3.2 Zábradlí

Zeď bude opatřena ocelovým silničním zábradlím výšky 1,1 m. Osazeno bude do předpřipravených plastových trub DN 200 s výplní pískem.

3.4 Monitoring

3.4.1 Vytyčení

Vytyčovací výkres zárubní zdi je zpracován v souřadnicovém systému S-JSTK a ve výškovém systému Bpv a je obsažen ve výkresové části tohoto objektu.

3.4.2 Měření a monitoring

Během výstavby tohoto SO musí být v rámci požadovaných měření zdokumentováno:

- celková geometrie opěrné zdi po řezech vždy v pěti bodech.
- míra zhutnění zásypů
- zhodnocení základové spáry z hlediska IG a dosažení požadovaných úprav

3.4.3 Geodetická měření

V průběhu výstavby:

1. měření po sestavení ½ výšky zárubní zdi
2. měření po dokončení zárubní zdi a ½ zásypů
3. měření po dokončení zásypů

Po provedení měření, před dalšími stavebními pracemi, je zapotřebí vždy měření vyhodnotit a provést záznam do stavebního deníku.

Monitoring po dokončení konstrukce:

1. měření v 2. roce po dokončení stavby
2. měření v 3. roce po dokončení stavby
3. měření v 4. roce po dokončení stavby
4. měření v 5. roce po dokončení stavby (před uplynutím záruční doby)

4. Postup výstavby

Výstavba bude prováděna v souladu s celkovou koordinací stavební akce II/126 – Propojení D1 se sil. I/2 akt. PD – 2. etapa. Především je rozhodující koordinace výstavby s okružní křižovatkou u Soutic SO 120. Dočasný svah bude zajištěn stříkaným betonem a sklolaminátovými svorníky nebo bude zvolen postup výstavby po takových částech, aby nedošlo ke ztrátě stability svahu. Následně bude realizována samotná gabionová stěna, která bude postupně vyplněna kamennou zakládkou. V poslední fázi se stěna opatří zábradlím.