|  |  |  |  |  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- |
| Projektant: | Ing. Věroslav Vopat | | | Vedoucí zakázky: | Ing. Jan Dušek | | |
| DPT | | Objednatel: | Město Mariánské Lázně | | | Zakázka č.: | 2025/39 |
| Stupeň: | DSP |
| Zakázka: | **Chodník Skláře** | | | Datum: | 31.08.2025 |
| Měřítko: |  |
| projekty | | Dokumentace/část: | **Dokumentace pro provádění stavby D.3 Stavební část** | | | Formát: | 4A4 |
| 1 | |
|  | **Technická zpráva** | | | | |
|  |  |  |  |  |  |  |  |

a) identifikační údaje objektu a technického a technologického zařízení

Není předmětem projektu

b) údaje o stavbě, stavebníkovi a zpracovateli dokumentace

Stavba - Chodník Skláře

Stavebník - Město Mariánské Lázně IČO 00254061

Zpracovatel dokumentace - DPT projekty Ostrov s r.o. IČO 08728097

c) seznam vstupních podkladů

Katastrální mapa lokality, geodetické zaměření lokality, Inženýrsko geologický průzkum ( Mgr. Martin Štěřík, IGP 24 098 )

d) seznam použitých podkladů pro zpracování, zejména referenční materiály, výčet zohledněných právních předpisů a seznam technických norem, českých technických norem nebo jiných technických dokumentů včetně data jejich vydání

ČSN 73 6110 - Projektování místních komunikací ( 01/2006 )

ČSN 73 6201 Projektování mostních objektů ( 10/2008 )

ČSN 74 3305 Ochranná zábradlí ( 07/2025 )

e) výjimky, odchylná nebo úlevová řešení z norem a předpisů

Není předmětem projektu

f) popis a zdůvodnění navrženého technického řešení a technických parametrů s popisem stávajícího a navrhovaného stavu

Stávající stav - terén v místě plánované trasy chodníku je svažitý charakteru násypu. Pata svahu navazuje na podmáčené plochy okolního travnatého mokřadu. Na dvou místech je svah přerušen betonovým tělesem propustků.

Závěry IGP

- zemina při povrchu třída F4 až F8, v blízkosti Kosovského potoka zvodnělé, s měkkou konzistencí, hloubka pod terénem 1 – 1,5m

- pod jemnozrnnými zeminami jílovité štěrky třídy G5 ( GC ) Rdt=150kPa , místy písky jílovité třídy S5 ( SC ) Rdt=125kPa

- HPV zastižena 0,2 – 0,3 pod terénem

Navrhované řešení

1. Opěrná stěna

Výkopy svahované v zemině tř. těžitelnosti 3

Skladba chodníku je ohraničena liniovou stavbou opěrné stěny z železobetonových prefabrikátů

: materiál beton C 30/37 – XC2, XD3, XA1, XF4 , ocel B500B. Pohledový beton na líci a koruně tř.PB2

: dilatační spáry š.20mm vyplněny polyetylenovou dilatační šňůrou + PU tmelem

Vzhledem k podmáčenému podloží a neúnosné zemině bude provedena výměna zeminy pod patou opěrné stěny

: chudý beton tl.cca.400mm pro dosažení únosné zeminy v hloubce cca.1,5m pod terénem

Případná voda na rubu zdi bude odvedena drenážními trubkami ø80mm podél celé trasy stěny

: drenážní vyústění ø80mm ve stěnách součást dodávky prefabrikovaných prvků

: na rubu zdi drenážní zásyp fr.8-16mm + obalení geotextílií

: pro zamezení průniku vody do základové spáry z rubové strany betonáž spádové vrstvy C12/15 tl. min.100mm + nepropustná vrstva zeminy např.jíl

2. Přemostění propustků

: materiál beton C 30/37 – XC2, XD3, XF4 , ocel B500B

: ubourání stávající koruny betonových propustků tl. cca.200 -250mm

: železobetonová deska provázaná chem. kotvami ( betonářská výztuž ) s tělesem betonových propustků. Vrty pro betonářskou výztuž provádět min. 80mm od rubu stěny propustku. Tato vzdálenost či způsob kotvení výztuže chemickou kotvou může být upřesněna dle podmínek po odkrytí skladby komunikace

: deska přemostění uložena na koncích na těleso opěrné stěny s podbetonováním C 20/25

: rub stěny stávajícího propustku bude opatřen hydroizolační cementovou stěrkou na očištěný , nesoudržných částí zbavený povrch

: čelo propustku obloženo kamenným štípaným obkladem tl. 10-50mm ( tlakové čištění povrchu, penetrační nátěr, flexibilní lepidlo, impregnační nátěr )

3. Zábradlí

3.1. Zábradlí 1 – opěrná stěna

Kovové žárově zinkované zábradlí v kombinaci trubkových sloupků kotvených přes kotevní plechy do opěrné železobetonové stěny a výplně z pásové oceli. Min. výška nad pochozí plochou 1,10m, mezery výplně max.120mm, výška spodní pásnice nad plochou max.120mm

Kotvení chemickými kotvami M12(5.8) – 100 návrhová únosnost min.16,2kN v tahu ( 4ks / sloupek )

3.2. Zábradlí 2 – hranice komunikace

Kovové trubkové zinkované zábradlí kotvené do betonových patek

Profily sloupků TR 54x5.6, trubkový rám a tyčová výplň TR 54x3.2

Patky betonáž C 20/25 do korugovaného potrubí DN250 – 600mm

g) návaznost na ostatní objekty, související stavby

Stavba prováděna současně s realizací chodníku Skláře

h) stavebně montážní postupy výstavby

Opěrná stěna navržena z prefabrikovaných dílců a sestavována pomocí jeřábu na stavbě

i) posouzení návrhu technického řešení,

j) vazba na předchozí dokumentace,

k) harmonogram provádění stavebních prací na objektu,

l) požadavky a podmínky pro realizaci objektu mající vliv na technické řešení a jeho funkci

Přítomnost povrchové vody při realizaci opěrné stěny - odvodnění otevřených stavebních jam se provádí z vrtů k tomuto účelu vybudovaných okolo stavební jámy ve směru proudění podzemní vody.

V místě Kosovského potoka předpoklad jílovitých zemin měkké konzistence – pažení stavební jámy štětovnicemi v délce cca.30m.

Vzhledem ke složitým základovým podmínkám z hlediska rozdílné mocnosti a úrovně neúnosných vrstev zeminy je třeba předpokládat změny v kubatuře výměny těchto vrstev, výkopů a chudého betonu.

Na stavbě dle konkrétních podmínek hladiny podzemní vody bude určen rozsah pažení stavební jámy , který je zatím předpokládán v místě okolí Kosovského potoka.

m) popis navrženého řešení ve vztahu k péči o životní prostředí a ve vztahu k užívání

XXXXXXXXXX

n) požadavky na bezpečnost a ochranu zdraví při práci ve stádiu realizace

XXXXX

o) požadavky na měření posunů a přetvoření stavebních objektů

XXXXX

p) požadavky na řešení přístupnosti

XXXXX