



D TECHNICKÁ ZPRÁVA

| | |
|-------------------------|---|
| NÁZEV AKCE: | Posílení rekreačního potenciálu městských lesů Doksy DOKUMENTACE VYHLÍDKY NA MÁCHOVO JEZERO. |
| UMÍSTĚNÍ STAVBY: | k. ú. Doksy u Máchova jezera, p.č. 2350/1 |
| INVESTOR: | Město Doksy, náměstí Republiky 193, 472 01 Doksy |
| PŘEDKLÁDÁ: | PALIS Plzeň spol. s r.o. Kokořov 24 330 11 Třemošná |

Technická zpráva

a) Popis navrženého konstrukčního systému stavby

Tato část projektové dokumentace zpracovává návrh konstrukčního řešení vyhlídky, pozorovatelny.

Pozorovatelna bude sloužit jako vyhlídka na Máchovo jezero.

Vyhlídku tvoří dřevěné konstrukce, která bude přikotvená k základovým pasům.

Hlavní nosné lepené modřínové sloupy (140x140mm) v počtu 3ks budou kotveny do terénu prostřednictvím zabetonovaných ocelových patek. Vodorovná tuhost bude zajištěna prostřednictvím diagonálních ocelových táhel.

Pochozí deska vyhlídky o rozměrech 3x4m bude tvořena z modřínových fošen 95x40mm s frézovanými drážkami. Tyto budou kladeny na modřínové nosné trámy 60x220mm v osové vzdálenosti cca 0,5m.

Bezpečnostní zábradlí bude tvořeno ze sloupků 140x140mm v rozteči cca 1m, madla 60x140mm. Horní hrany madla budou zaobleny. Doporučený rádius je 5-10mm. Díky šikmým vzpěrám a přikotvením sloupů zábradlí k nosné konstrukci bude zábradlí stabilní. Výplň zábradlí bude řešena prostřednictvím gabionových sítí. Velikost oka 100x100mm. Povrchová úprava zinkováním.

Celá konstrukce bude realizována z modřínového, lepeného dřeva. Konstrukce bude ošetřena pigmentovým olejem OSMO. Barevný odstín dle výběru zákazníka.

Spoje budou provedeny zinkovaným spojovacím materiálem dimenzovaným podle míry a způsobu zatěžování - Rothoblaas.

vodorovné konstrukce

Nášlapnou vrstvu podlah tvořit terasové prkna o síle 40mm. Terasové prkna budou drážkované, materiál modřín, ošetřena olejovým nátěrem.

Stropní konstrukci tvoří trámy 60/220mm v osové vzdálenosti cca 500mm.

Svislé konstrukce

Svislá konstrukce bude tvořena sloupy o průřezu 140/140mm. Pata sloupu bude založená 50mm od terénu. Sloupy vynáší průvlak 140/180mm, na který budou uloženy stropní trámy pod spádem 8°. Spojení sloupu a zabetonované patky provedeme pomocí vratových šroubů M16 x 140mm, DIN 603. Spojení sloupů s vaznicí bude pomocí vysokopevnostních vrutů s talířovou hlavou 8 x 300 mm.

Realizace konstrukce se provede dle zvyklostí stavení firmy.

Základové konstrukce

Založení objektu bude provedeno na základových pasech do nezámrazné hloubky. Základové pasy jsou navrženy šířky 400 mm. Po odkopání na úroveň základové spáry se odeberou vzorky zeminy a bude určena jejich únosnost.

V základové spáře bude proveden podsyp v tl. 50 mm z propustného materiálu.

Základové pásy budou provedeny z prostého betonu C20/25.

Ukládání betonové směsi bude provedeno pomocí čerpadel betonových směsí. Beton bude na stavenišťe dovážen z betonárny Základové pasy budou konstrukčně vyztužené kovovou armaturou. Do základových pasů bude zabetonována H patka do požadované výšky. Požadovaná výška patky je 50mm na terénu.

b) Navržené výrobky, materiály a hlavní konstrukční prvky

Užité materiály a jejich charakteristiky:

- | | | |
|------------------------------------|--------------------------------|------------------------------|
| • BETON C 20/25 (nosné kce) | ($f_{ck} = 20 \text{ MPa}$) | $\rho = 2300 \text{ kg/m}^3$ |
| • BETON C 16/20 (zákl. a pom. kce) | ($f_{ck} = 16 \text{ MPa}$) | $\rho = 2300 \text{ kg/m}^3$ |
| • BETON C 12/15 (podkl.) | ($f_{ck} = 12 \text{ MPa}$) | $\rho = 2300 \text{ kg/m}^3$ |
| • OCEL R 10 505 | ($f_{yk} = 500 \text{ MPa}$) | $\rho = 7800 \text{ kg/m}^3$ |
| • SÍŤ KARI B500A | ($f_{yk} = 500 \text{ MPa}$) | $\rho = 7800 \text{ kg/m}^3$ |
| • OCELOVÉ PROFILY S 235 | ($f_y = 235 \text{ MPa}$) | $\rho = 7800 \text{ kg/m}^3$ |
| • DŘEVO ROSTLÉ | C24 | |

dále viz přílohy

c) Hodnoty užitných, klimatických a dalších zatížení uvažovaných při návrhu nosné konstrukce

Nahodilé užité zatížení je uvažováno v charakteristické hodnotě $2,5 \text{ kN/m}^2$. Zatížení sněhem, tedy nahodilé klimatické zatížení v I. oblasti ($s = 1,5 \text{ kN/m}^2$) bude užito v návrhové hodnotě $0,84 \text{ kN/m}^2$. Zatížení větrem, tedy nahodilé klimatické zatížení je uvažováno v I. oblasti v hodnotě $0,30-0,45 \text{ kN/m}^2$.

d) Technologické podmínky postupu prací.

Provedení konstrukcí bylo realizováno dle zvyklostí stavební firmy a původní projektové dokumentace .

e) Seznam použitých podkladů, ČSN, technických předpisů, odborné literatury, software

Výpočty byly provedeny dle norem:

EC: Zásady navrhování konstrukcí – ČSN EN 1990

EC 1: Zatížení konstrukcí ČSN EN 1991-1-1 - Zatížení – objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení

EC 1: Zatížení konstrukcí ČSN EN 1991-1-3 - Zatížení sněhem

EC 1: Zatížení konstrukcí ČSN EN 1991-1-4 – Zatížení větrem

EC 2: Betonové konstrukce – EN 1992-1-1 : Navrhování betonových konstrukcí

EC 3: Ocelové konstrukce - EN 1993 - 1-1 : Navrhování ocelových konstrukcí

EC 5: Dřevěné konstrukce – EN 1995-1-1 : Navrhování dřevěných konstrukcí

EC 6: Zděné konstrukce – EN 1996-1-1 : Navrhování zděných konstrukcí

EC 7: Geotechnické konstrukce – EN 1997-1-1 : Navrhování geotechnických konstrukcí

Statické tabulky

MS Excel

f) Specifické požadavky na rozsah a obsah dokumentace pro provádění stavby, případně dokumentace zajišťované jejím dodavatelem

Změna dokumentace před dokončením stavby nenahrazuje prováděcí dokumentaci.

Žádné další specifické požadavky v současné době známy nejsou.

V Plzni, říjen 2017

Ing. Milan Petričák

Jaromír Eisman Dis.