

D1.2a TECHNICKÁ ZPRÁVA



2

Ing. Hana Šulková, Fügnerova 1605, 440 01 Louny, IČO: 72185805 mobil. 737 136 613, e-mail: uhlirovahana@seznam.cz			
Stavebník:	Obec Klučov, Klučov 114, 282 01	Stupeň:	DUR+DSP
Akce:	REVITALIZACE ZÁMECKÉHO PARKU TVRZIŠTĚ KLUČOV Etapa I	Zak. č:	24_13
		Datum:	04/2024

1) ÚVOD

Předmětem této části PD je návrh nosné konstrukce altánu.

2) POUŽITÉ PODKLADY

- architektonická a stavební část PD – Studio Anarchitekt s.r.o., MgA. Jiří Soukup,
Chocholouškova 35/8, 180 00 Praha 8, Libeň

2.1) SEZNAM POUŽITÉ LITERATURY

„Statické tabulky“ J. Hořejší, J. Šafka a kol., technický průvodce 51, SNTL, Praha 1987

2.2) SEZNAM POUŽITÝCH NOREM

ČSN EN 1990: Zásady navrhování konstrukcí

ČSN EN 1991-1-1: Zatížení stavebních konstrukcí – Objemové tíhy, vlastní tíha
a užitná zatížení pozemních staveb

ČSN EN 1991-1-3: Zatížení stavebních konstrukcí – Zatížení sněhem

ČSN EN 1992-1-1: Navrhování betonových konstrukcí – Obecná pravidla
a pravidla pro pozemní stavby

ČSN EN 1995-1-1: Navrhování dřevěných konstrukcí – Obecná pravidla
a pravidla pro pozemní stavby

ČSN EN 1997-1: Navrhování geotechnických konstrukcí – Obecná pravidla

ČSN 73 1001: Základová půda pod plošnými základy

2.3) POUŽITÝ SOFTWARE

Pro návrh konstrukce byl použit program SCIA Engineer.

3) PŘEDPOKLADY STATICKÉHO VÝPOČTU

3.1) POUŽITÉ MATERIÁLY

Ocelové prvky jsou navrženy z oceli **S235**.

Železobetonové konstrukce jsou navrženy z betonu **C30/37 – XC4, XF3** a výztuže **B500B**.

3.2) ZATÍŽENÍ

3.2.1) Stálá zatížení

Zatížení konstrukce bylo stanoveno na základě výpisu skladeb, které předložil projektant stavební části jako podklad pro statický návrh konstrukce. Stanovení stálého zatížení je obsahem statického výpočtu.

3.2.2) Nahodilá zatížení

Jedná se o zatížení sněhem nebo o užité zatížení plochých střech – kategorie H s plošným zatížením $q_k = 0,75 \text{ kN/m}^2$. V případě stěny se jedná o zatížení větrem. Stavba se nachází v první sněhové a druhé větrové oblasti. Nahodilá zatížení jsou stanovena dle příslušných norem ve statickém výpočtu.

3.3) GEOLOGICKÉ POMĚRY

V místě stavby nebyl proveden inženýrskogeologický průzkum. Předpokládají se jednoduché základové poměry s únosností základové půdy min. $R_{dt} = 150 \text{ kPa}$. Uvedené předpoklady budou ověřeny při provádění výkopových prací. V případě jakýkoliv pochybností je nutné kontaktovat geologa a projektanta!

4) POPIS OBJEKTU

Jedná se o jednoduchý obdélníkový přístřešek o půdorysných rozměrech 11,85 x 4,2 m s plochou zelenou střechou. Objekt bude založen plošně na základovém pasu šíře 0,6 m a na čtvercových základových patkách o rozměrech 0,8 x 0,8 m. Základová spára musí být situována v rostlé zemině v nezámrzné hloubce, tj. min. 0,9 m pod terénem. V případě jílovitých zemin je to až 1,4 m pod terénem. Svislé konstrukce tvoří kamenná stěna šíře 0,6 m a ocelové sloupky kruhového průřezu TR 139,1/5,0. Nosná konstrukce zelené střechy je tvořena železobetonovou deskou tloušťky 150 mm, která bude vyztužena ortogonální vázanou výztuží $\emptyset 10 / 250$ resp. 150 mm. Kvůli protlačení betonové desky budou zhlaví sloupků opatřena čtvercovou roznášecí deskou rozměru 250x250 mm.

5) ZÁVĚR

Veškeré předpoklady uvedené v této zprávě je nutné ověřit na místě!

Veškeré změny proti této PD konzultovat předem s projektantem!

V případě jakýchkoliv nejasností nebo pochybností je nutné ihned kontaktovat projektanta!

Vzhledem k tomu, že se jedná o dokumentaci pro stavební povolení, je zpracování detailů potřebných k realizaci stavby v kompetenci zhotovitele!