

**Seznam dokumentace**

<b>Č. výkresu</b>	<b>seznam dokumentace</b>
D.1.1.a	Technická zpráva
D.1.1.b	Výkresová část
D.1.1-1	Půdorys stávající
D.1.1-2	Půdorys základů
D.1.1-3	Konstrukce přístřešku
D.1.1-4	Řezy přístřeškem
D.1.1-5	Půdorys střechy
D.1.1-6	Dešťová kanalizace
D.1.1-7	Vsakovací jímka, potrubí

ZODPOVĚDNÝ PROJEKTANT: ING. HANA ŠEVČÍKOVÁ			ING. Hana Ševčíková Zálešná XI / 2447 760 01 Zlín Mobil: 731 823 881 E-mail: sevcikova.hanca@email.cz IČ: 01290088	
VYPRACOVALA: ING. HANA ŠEVČÍKOVÁ				
ODP.PROJEKT.PROFESE:				
MÍSTO STAVBY: POSTOUPKY				
ČÍSLO PARÉ	NÁZEV STAVBY: <b>PŘÍSTŘEŠEK SPORTOVNÍHO AREÁLU POSTOUPKY</b>			
	INVESTOR: Město Kroměříž, Velké nám. 115/1, 760 01 Kroměříž			
	STAVEBNÍ OBJEKT: PŘÍSTŘEŠEK		STUPEŇ	DPS
	NÁZEV: <b>TECHNICKÁ ZPRÁVA</b>	DATUM		02/2020
		Č. VÝKRESU		<b>D.1.1.a</b>

## D.1.1.a TECHNICKÁ ZPRÁVA

### D.1.1 – Architektonicko - stavební řešení

#### Účel objektu

Posezení návštěvníků areálu v zastřešeném prostoru. Úkryt před povětrnostními podmínkami.

#### Architektonické, výtvarné, materiálové a provozní řešení

##### Architektonické a výtvarné řešení

Přístřešek je navržen dřevěný, maximálně otevřený, půdorysného tvaru „L“. Max. délka 20,3 m, max. šířka 11 m. Sloupová konstrukce je zastřešena sedlovou střechou s plechovou krytinou. Hřeben střechy rovnoběžně s hřebenem sousedního objektu budovy TJ.  $\pm 0$  je v úrovni terénu.

Jedná se o přízemní objekt bez podsklepení. Prostor v posezení je dlážděný. Okolí je z přírodní trávy. Přístupová plocha ze zámkové dlažby, příp. betonu.

#### Kapacity, užitkové plochy, obestavěné prostory, zastavěné plochy, orientace, osvětlení a oslunění.

zastavěná plocha přístřešku	169,2 m <sup>2</sup>
výška přístřešku max.	4,3 m

#### Technické a konstrukční řešení

Přízemní dřevěný otevřený přístřešek. Sloupová konstrukce zastřešená s dřevěným krovem. Sedlová střecha se sklonem 15°, plechová krytina.

#### Přípravné a zemní práce

Stávající zámková dlažba bude rozebrána v místě základových patek. Přebytný materiál bude odvezen a uložen na skládce. Dle geologického průzkumu budou výkopy pro základové patky prováděny v kategorii F5 s měkkou konzistencí, s min. tabulkovou únosností  $R_{dt} = 70$  kPa. Hladina podzemní vody byla navržena v hloubce 3,8 m. v případě výskytu puklinové podzemní vody, popř. většího množství vody dešťové je nutno před započítáním betonování základů odvést vodu a provést částečně osušení základové spáry tak, aby bylo možné provést začištění a betonáž. Patky budou prováděny do bednění, vzhledem k jejich tvaru.

V ploše přístřešku se nachází domovní rozvod splaškové kanalizace. Část této kanalizace, v ochranném pásmu hráze, je pravděpodobně obetonována. Kolizní základová patka bude provedena s ohledem na stávající stav. Může dojít např. k jejímu zvětšení.

POZNÁMKA: Při přípravných pracích respektovat jednotlivá vyjádření správců sítí.

#### Založení objektu

Objekt přístřešku bude založen na železobetonových monolitických patkách. Úroveň základové spáry je navržena 1,2m pod úrovní plochy stávající zámkové dlažby. Podkladní beton pod patkami C12/15-X0. Základové patky budou provedeny z betonu C20/25-XC2, cement SPC(CEM II B/S 32,5) min. 280 kg/m<sup>3</sup>, max. vodní součinitel  $w = 0,6$ . Výztuž B500b. Detailní popis viz. část D.1.2 Statický výpočet.

Zpevněný násyp bude proveden soudržnou zeminou do hrází bez organického materiálu (max. 5%) dle ČSN 75 2410. Hutnění po vrstvách na hodnotu 95%PS (dle požadavku Povodí Moravy).

#### Nosná konstrukce

Nosná konstrukce bude dřevěná. Dřevo – řezivo tř. C22 dle ČSN EN 1995-1-1, ocel S235 JR. Sloupky průřezu 180x180 mm, vaznice 160x180 mm, pásy 140x140 mm, pomocné pásy 100x140 mm, střední kleštiny 2x80x180 mm, vrcholové kleštiny 2x80x140 mm, krokve 100x180 mm. Ve vybraných polohách je dřevěná konstrukce ztužena

ocelovými táhly s napínákem z oceli tř. S235JR. V rovině rovnoběžně se střešní rovinou jsou navržena úhlopříčně táhla s napínákem  $\varnothing 18$  mm. Ve vybraných stěnových polohách jsou navržena úhlopříčně táhla  $\varnothing 18$  mm a 20 mm. Pod střešní rovinou pultové střešní části jsou navrženy ocelové úhlopříčné ztužující prvky z trubek TR $\varnothing$  57x6 mm z S235JR.

Všechny dřevěné prvky konstrukce musí být opatřeny ochrannou impregnací proti hnilobě, dřevokazným houbám a hmyzu v souladu s předpisy a ustanoveními ČSN 49 0600-1 a ČSN EN 335-1 (49 00 80). Všechny osazené ocelové prvky ve stavební konstrukci musí být povrchově ošetřeny ochranným antikoročním nátěrem pro tř. „C3“ v souladu s ČSN ISO 12944-1 až 8. Dřevěné konstrukce budou opatřeny přírodní lazurou.

Část konstrukce přístřešku se nachází v ochranném pásmu hráze. Dle požadavku Povodí Moravy, správce vodního toku Věžecký potok, bude konstrukce přístřešku provedena jako rozebíratelná pro možnost provádění údržby toku a ochranné hráze.

### **Střešní konstrukce**

Konstrukci střechy tvoří dřevěné krokve s vaznicemi a kleštinami, krytina plechová sklon 15°. Střecha je na části půdorysu sedlová na části pultová.

Skladba střechy: - Plechová krytina v délce krokví

- latě 40x60 mm

- kontralatě 40x60 mm

- pojistná hydroizolační folie PVC se slepenými přesahy folií

- záklop ze smrkových prken tl. 24 mm

- krokv

Klempířské výrobky budou z materiálu titan-zinek. Okapový žlab r.š. 330, střešní svody  $\varnothing 100$  mm. Svody budou ukončeny lapači střešních splavenin.

### **Technické vlastnosti stavby**

#### **Sílnoproudá elektrotechnika, bleskosvod, uzemnění**

Bude realizováno umělé světelní a zásuvkové rozvody 230 V. Rozvodnice s příslušnými jisticími přístroji pro jednotlivé obvody bude umístěna ve stávajícím objektu TJ a připojena z rozvodnice majitele. Objekt přístřešku bude napojen z nového rozvaděče R2, který bude umístěn nad stávajícím rozvaděčem NN v objektu TJ.

Objekt bude vybaven systémem bleskosvodu a uzemnění.

Projekt elektro viz. samostatná část.

#### **Odvod dešťových vod**

Dešťové srážky ze střechy přístřešku budou odváděny potrubím PVC DN 125 přes kontrolní šachty DN 400 mm do vsakovací jímky.

Plocha střechy  $F = 169,2 \text{ m}^2$ , součinitel odtoku  $\Psi = 1$

Při extrémní srážce (15-ti minutovém dešti)  $i = 138 \text{ l/s/ha} = 0,0138 \text{ l/s/m}^2$

$Q = 169 \times 1 \times 0,0138 = 2,33 \text{ l/s} = 139,8 \text{ l/min}$

maximální okamžitý přítok  $139,8 \text{ l/min} = 2,1 \text{ m}^3/15 \text{ min}$ .

Objem zasakovacího systému:

Vsakovací jímka:  $V = 5,5 \text{ m}^3$

Celkový objem vsakovacího systému:  $3 \times 2 \times 1 \text{ m} = 6 \text{ m}^3$  – vyhovuje

Vsakovací systém se bude skládat z jedné vsakovací jímky o rozměrech  $3 \times 2 \text{ m}$ , hloubky 2 m vyloženou geotextilií, vysypané hrubozrnným kamenivem fr. 16/32. Potrubí z PVC, 2x kontrolní šachta DN 400 mm.

Dešťová kanalizace (v zemi) bude položena mimo ochranné pásmo hráze.

***Vliv objektu na životní prostředí a řešení negativních účinků***

Objekt nebude mít negativní vliv na životní prostředí. Po dobu užívání dokončené stavby bude domovní odpad přetříděn a komunální odpad ukládán do domovní nádoby na odpad a odvážen městským svozem komunálního odpadu. Dešťové vody ze střechy budou odváděny do vsakovací jámky. Stávající zpevněné plochy jsou spádem odvodněny do okolních travnatých ploch.

***Předpisy a normy***

Stavba byla navržena v souladu s Vyhláškou o technických požadavcích na stavby č. 268/2009 Sb. v platném znění.

Projektová dokumentace je zpracována dle platných předpisů a norem ČSN a dle katalogů výrobků platných v době zpracování projektové dokumentace.

Před započítím výkopových prací je nutno nechat vytyčit trasy inženýrských sítí jejich správci.