


# SEZNAM PŘÍLOH

Č. příl.	Název přílohy	počet A 4	rev.
2.001.	Seznam příloh a technická zpráva .....	6 A 4	00
2.001a.	Statický výpočet (jen v paré 0, 1, 2) .....	42 A 4	00
2.002.	Výkres tvaru jámy údržby sekaček .....	2 A 4	00
2.003.	Výkres tvaru stropu .....	12 A 4	00
2.004.	Výkres výztuže jámy údržby sekaček .....	4 A 4	00
2.005.	Výkres výztuže desky D01 .....	12 A 4	00
2.006.	Výkres výztuže věnců .....	6 A 4	00
2.007.	Výkres výztuže desky D02 .....	6 A 4	00
2.008.	Výkres výztuž trámů .....	10 A 4	00
2.009.	Výkres detailů OK .....	2 A 4	00

00	Dokumentace pro stavební povolení + provedení stavby	30. 05. 2020	
Revize	Popis revize	Datum	Poznámka

 <b>CODE, s. r. o.</b> Computer Design IČO 492 86 960		<b>PARDUBICE</b> Na Vrtálně 84 tel. 466 053 111, fax 466 053 125		
Projektant	Vypracoval	Vypracoval	Kontroloval	
Ing. P. Jícha	Ing. P. Jícha			
Investor	Městská sportovní, s. r. o., V. Maška 2300, 511 01 Turnov		Jméno souboru	
<b>TURNOV - Areál Maškova zahrada</b> <b>Přístavba a vestavba zimního stadionu</b> <b>SO 02 - Přístavba</b> 2.000 - Konstrukční řešení			TUM12_09-10-ZPRAVA11_00.L	
			Druh dok.	<b>DSP</b>
			Č. kopie	Díl
Seznam příloh a technická zpráva			<b>D1.02</b> <b>2.001</b>	

2.210. Výpis materiálu .....	2 A 4 00
	<hr/>
Celkem bez 2.001a .....	62 A 4
Celkem včetně 2.001a .....	104 A 4

# TECHNICKÁ ZPRÁVA

## 1 ÚVOD

Konstrukční část projektu na objektu SO 02 Přístavba akce Turnov Areál Maškova zahrada, Přístavba a vestavba zimního stadiónu obsahuje technickou zprávu, statický výpočet a výkresovou dokumentaci nosné konstrukce objektu. Dokumentace je zpracována na úrovni dokumentace pro stavební řízení, rozšířené na dokumentaci pro provedení stavby. Statický výpočet je zpracován podle metodiky mezních stavů a jeho originál je uložen v archivu zpracovatele statického výpočtu.

## 2 POPIS KONSTRUKCE

Hlavní nosná konstrukce objektu je ze zděné konstrukční soustavy. Stropní konstrukce jsou tvořeny železobetonovou monolitickou deskou.

Základové konstrukce jsou tvořeny základovými pasy z prostého betonu, šíře dle stavebního řešení, hloubka zložen 1.40 m.

Svislé konstrukce jsou tvořeny vnitřními zdmi z tvárnic ztraceného bednění, které jsou vždy v rozích a dva otvory vedle stavebních otvorů probetonovány až k základům. Obvodové zdivo je z keramických tepelně izolačních tvarovek. Stěny jsou opatřeny železobetonovými ztužujícími věnci. Markýza nad vstupem bude nesena dvěma ocelovými trubkovými sloupy.

Vodorovné konstrukce jsou tvořeny monolitickou železobetonovou deskou tloušťky 250 mm, kde je spodních 60 mm tloušťky tvořeno filigránovými prefabrikovanými deskami, ve kterých je rovněž uložena spodní výztuž. Tyto desky budou v průběhu výstavby podepřeny podle technických podmínek výrobce. Podrobný návrh těchto desek bude součástí jejich fyzické dodávky. Deska markýzy je monolitická v celém průřezu. Dále patří k vodorovným konstrukcím ještě železobetonové průvlaky a překlady.

## 3 POPIS ZATÍŽENÍ

Zatížení odpovídá ustanovením ČSN EN 1991-1-1 až 1-7, přičemž sněhová oblast je třetí a větrová oblast je druhá, terén typu III. Zatížení objektu je tvořeno vlastní hmotností, stanovenou podle přílohy 3 ČSN 73 0035 (1986) a přílohy A ČSN EN 1991-1-1 (2004) a provozním zatížením, které je tvořeno klimatickým zatížením stropu.

Mimořádná zatížení objektu se nepředpokládají.

### 3.1. Součinitele podmínek působení

Součinitele podmínek působení jsou stanoveny podle příslušných ČSN pro navrhování konstrukcí.

### 3.2. Součinitele účelu

Součinitel účelu byl stanoven pro celý objekt roven 1.00.

## 4 POPIS GEOLOGICKÝCH POMĚRŮ

Geologické poměry staveniště popisuje dokument Sportovní a rekreační areál Maškova zahrada v Turnově - Rešerše základových poměrů a předpokládaný radonový index, který zpracoval Ing. Jiří Šura pod číslem 5607. Zájmové území leží ve společné údolní nivě Jizery a Stebenky, skalní podloží je tvořeno pískovci. Ty jsou překryty eluviem a kvartérními uloženinami. Kvartér začíná štěrkovou lavicí, která pokračuje písky a povodňovými hlínami. Štěrky místy v geologickém profilu chybí. Povodňové hlíny jsou obvykle ve spodních partiích tuhé a ve svrchních partiích pevné. Místy jsou tyto hlíny i písčité. Spodní voda v místech objektů obvykle chybí.

Základová půda je tvořena pro plošné základy hlínami třídy F6.

### 4.1. Údaje báňského posudku

V uvedeném území se neprovozuje, ani v minulosti neprovozovala důlní činnost, čímž je báňský posudek bezpředmětný.

### 4.2. Údaje o seismicitě území

V uvedeném území se významnější seismické vlivy nepředpokládají (účinky jsou menší, než aby bylo nutné účinky seismicity zavádět do výpočtu).

### 4.3. Požadavky na sedání

Na sedání jsou kladeny pouze požadavky dle platných ČSN pro navrhování konstrukcí a základů.

## 5 STATICKÉ SCHEMA KONSTRUKCE

Konstrukce je navržena jako desková soustava staticky neurčitá.

## 6 MATERIÁLY

Pro monolitické konstrukce byl použit beton podle normy ČSN EN 206+A1 C 30/37 - XC1(CZ) -  $D_{\max} 16$  s armaturou z oceli 10 505 a C 30/37 - XC3(CZ) -  $D_{\max} 16$  s armaturou z oceli 10 505 pro chráněné venkovní konstrukce.

Konstrukční ocel byla použita S 235.

## **7 POŽADAVKY NA DILATACE A LOŽISKA**

Objekt je navržen jako jeden dilatační celek, čímž odpadají požadavky na dilatace. Jelikož se v objektu nevyskytují ani ložiska, odpadají i požadavky na ložiska.

## **8 POKYNY PRO PROVÁDĚNÍ**

Při provádění je třeba dbát obvyklých pravidel pro provádění zděných, betonových a ocelových konstrukcí.

Zvláštní zřetel je třeba věnovat správnému provedení filigránových desek.

## **9 VYUŽITÍ TYPIZACE**

Při zpracování projektu nebylo použito typových podkladů.

## **10 PROVÁDĚCÍ TŘÍDA BETONU**

Pro provádění kontroly betonových konstrukcí se předpokládá ve smyslu ČSN EN 13670 (ČSN 73 2400) Provádění betonových konstrukcí kontrola betonu podle Prováděcí třídy 2.

## **11 POŽADAVKY NA PŘESNOST ROZMĚRŮ KONSTRUKCÍ**

Geometrická přesnost konstrukcí musí vyhovovat požadavkům ČSN 73 0212-3 Geometrická přesnost konstrukcí. Kontrola přesnosti. Část 3: Pozemní stavební objekty, vydané v lednu 1997 ve znění všech případných změn a dodatků.

## **12 OCHRANA PROTI KOROZI**

Vzhledem k podmínkám, ve kterých se objekt i jeho dílčí konstrukce nacházejí, se předpokládá, že železobetonové konstrukce, ani jejich armaturu není nutno proti korozi chránit jiným způsobem, než vhodně navrženým betonem. Ocelové a zámečnické konstrukce budou chráněny pozinkováním.

## **13 OCHRANA PROTI POŽÁRU**

Zvláštní ochrana nosných konstrukcí proti požáru není nutná, neboť požární výpočet objektu dokládá jejich dostatečnou požární odolnost.

## **14 ZVLÁŠTNÍ POŽADAVKY**

Na provádění ani na provoz konstrukce žádné zvláštní požadavky kladeny nejsou.

## **15 BEZPEČNOST PRÁCE**

Na bezpečnost práce jsou kladeny obvyklé požadavky, vyplývající z platných předpisů BOZP, jejichž dodržování je při provádění stavebních konstrukcí povinné.