

# **ZÁKLADNÍ STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ**

**akce : Ostrov, Staré náměstí č.p. 46, stavební úpravy 1.NP, kavárna Caffičko.**

**Datum :** II. 2025  
**Čís. zakázky :** 02 / 25  
**AIP :** Ing. A. Jurica  
**Vypracoval :** Ing. A. Jurica  
**Stupeň :** PD pro stavební povolení / DSP  
**Akce :** Ostrov, Staré náměstí č.p. 46, stavební úpravy 1.NP, kavárna Caffičko.

**25/24 - D.2**

## 1. IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE STAVBY :

- a) název stavby : **Ostrov, Staré náměstí č.p. 46, stavební úpravy 1.NP, kavárna Caffičko.**
- b) místo stavby : kraj : **Karlovarský**  
obec : **Ostrov**  
katastrální území : **Ostrov nad Ohří**  
parcelní čísla pozemků : **st.p.č. 213**
- c) stavebník : **Město Ostrov, Jáchymovská 1, 363 01 Ostrov, IČO : 00254843**
- d) AIP : **Ing. Anton Jurica,**  
**autorizovaný inženýr v oboru pozemní stavby č.: 12223 (ČKAIT - 0300605).**

Předmětem dokumentu je základní statické posouzení hlavních nosných konstrukcí stávajícího objektu č.p. 46, st.p.č. 213 v k.ú. Ostrov nad Ohří.

Jedná se o trojpodlažní nadzemní objekt zastřešený sedlovou střechou. Řešené stavební úpravy jsou navrženy pouze v nebytových prostorech 1.NP.

Základní nosné svislé konstrukce 1.NP jsou tvořeny gotickým zdivem, renesančními dozdívkami a klasicistními zazdívkami klenebných polí. Zdivo se předpokládá kamenné, smíšené i cihelné. Stropy nad 1.NP jsou tvořeny gotickými a renesančními křížovými klenbami.

Dokumentace byla zpracována v rozsahu pro povolení stavby dle vyhlášky č. 131 / 2024 o dokumentaci staveb.

## 2. POUŽITÉ PODKLADY :

**Podklady :** stavební část PD, 02/2025, zpracovatel : JURICA a.s.

**Normy :** ČSN EN 1991, 1992, 1995

**Literatura :** Hořejší, Šafka, Statické tabulky, SNTL Praha, 1987

## 3. MATERIÁL A TECHNOLOGIE :

Vysokopevnostní zdivo z cihel plných pálených (CPP) pevnosti v tlaku min. 20 Mpa na zdící maltu pevnosti M10.

## 4. CHARAKTERISTICKÁ ZATÍŽENÍ : vše při statickém posouzení v rámci prováděcí PD aktualizovat dle ČSN EN

Stálé [kNm <sup>-2</sup> ]		
Stropy nad 1.NP :	$g_2 =$	14,40
- podlaha		0,50
- bet. mazanina tl. 100 mm		2,50
- násyp na klenbách tl. ~200 - 1200 mm		6,00
- křížové klenby (pravděpodobně smíšené a cihelné) tl. min. 300 mm		5,40

Užitné [kNm <sup>-2</sup> ]		
Kategorie C3 - plochy, kde může docházet ke shromažďování osob (muzea, výstavní síně)	$q_1 =$	3,0 - 5,0
Příčky do hmotnosti 3 kN/m	$q_2 =$	1,50

## **5. STATICKÁ POSOUZENÍ :**

Projektové řešení vychází z dříve provedených statických průzkumů a posouzení. Závěry a zjištění těchto posouzení byly podkladem pro návrh současných drobných stavebních úprav, dimenze prvků a jejich technologie provedení. Jedná se o :

- Zpráva o výsledcích zkoušek kusových staviv, TAZUS Praha - pobočka Plzeň (červen 1996),
- Stavebně statické posouzení objektu, Ing. Hampl (listopad 1995),
- Protokol o zkouškách, Zkušebna stavebního materiálu Ing. Stanislav Vonka (prosinec 1995),
- Statické zabezpečení objektu, fa Jurica, Ing. Žáková (1996),
- Statický posudek, Ing. Rineš (duben, 1996)

### **5.1 Zdivo :**

Základní nosné svislé konstrukce 1.NP jsou tvořeny gotickým zdivem, renesančními dozdvídkami a klasicistními zazdvídkami klenebných polí. Zdivo se předpokládá kamenné, smíšené i cihelné. Zdivo nevykazuje známky statických poruch. Pouze v pozici pod věží jsou patrné „stlačovací“ trhliny dotvarování zdiva vlivem zatížení konstrukcemi věže. Z tohoto důvodu je navrženo nové provozní propojení stávajících a nových prostor kavárny až ve druhém klenebném poli s klasicistní zazdvídkou, aby nedocházelo k dalšímu oslabování nosných konstrukcí objektu zatížených konstrukcemi věže.

### **5.2 Překlady a průvlaky :**

V pozici nově bouraného otvoru (propojení nových a stávajících prostorů kavárny) bude tento zajištěn novým zděným klenebným žebrem 600/300 mm z cihel plných pálených (P20) na zdící maltu M10. Bourání otvoru a provedení nového žebra bude prováděno po částech (viz výkresová dokumentace). Obě části žebra musí být provázány na vazbu zdiva.

### **5.3 Stropní konstrukce :**

Stávající stropní konstrukce nad 1.NP jsou tvořeny gotickými a renesančními křížovými klenbami, které nevykazují známky statických poruch.

## **6. ZÁVĚR :**

Bylo prokázáno, že výše posuzované konstrukce vyhovují všem podmínkám mezních stavů únosnosti a použitelnosti, jsou tedy dostatečně únosné a stabilní. Konečné posouzení jednotlivých konstrukčních částí objektu bude provedeno v rámci zpracování prováděcí dokumentace pře zahájením realizace stavby.

Při realizaci dodržet požadované technologické přestávky, zejména pro dostatečné tuhnutí a tvrdnutí betonu.

Vypracoval : Ing. A. Jurica  
Datum : VI.2025