

Projekt pro stavební povolení

STAVBA

FVE objekt Obecní úřad

OBJEDNATEL

Obec Okrouhlice

ČÁST

Statika střechy

OBSAH

Statický výpočet

PROJEKTANT

Ing. Švanda

ZODPOV. PROJEKTANT

Ing. Švanda

KOORDINACE PROJ. DOK.

ARCHIVNÍ ČÍSLO

ZAKÁZKOVÉ ČÍSLO

2608

DATUM VYDÁNÍ

02/2026

VÝTISK ČÍSLO

Ing.
Josef
Švanda

Digitálně
podepsal Ing.
Josef Švanda
Datum:
2026.02.28
15:26:19
+01'00'

Statické posouzení stávající konstrukce.

Poklady : původní výkresová dokumentace

Zatížení : strop nad patrem (pod střešním pláštěm)

FVE	0.2	1.5	0.30 kN/m ²
sníh	1.5	1.5	2.25 kN/m ²
krytina	0.3	1.35	0.41 kN/m ²
beton 40 mm	0.9	1.35	1.22 kN/m ²
spády	0.3	1.35	0.41 kN/m ²
izolace 80 mm	0.1	1.35	0.14 kN/m ²
škvára ø 150 mm	0.2	1.35	0.27 kN/m ²
potěr 15 mm	0.4	1.35	0.54 kN/m ²
panel	3.4	1.15	4.00 kN/m ²
omítka	0.2	1.35	0.27 kN/m ²
	7.5	(1.27)	9.51 kN/m²

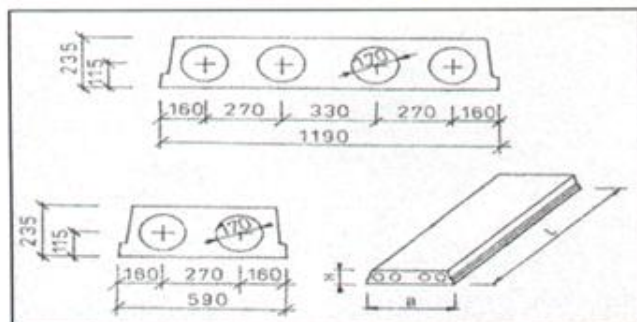
Zatížení stávající střechy dle původní dokumentace z roku 1979.

Na světlost 5.7 m jsou použity panely ozn. PZD 101/36 s výpočtovou únosností 12.163 kN/m² a na světlost 5.4 m zřejmě panely ozn. PZD 102/36 nebo PZD 103/36 s únosností min. 11.625 kN/m². Hodnota únosnosti je uvedena bez vl. hmotnosti panelu.

Výše uvedené panely tl. 235 mm f. Panelárna Dolní Březinka jsou vyhovující.

-Doklad od nástupce f. Panelárna DB firmy MONTRAZ :

Stropní panely dutinové tl. 235 mm



Železobetonové stropní desky obdélníkového tvaru vylehčené čtyřmi případně dvěma (1/2 modul) kruhovými dutinami v podélném směru. Stropní prvky jsou navrženy jako prostý nosník pro přenášení ohybových momentů. Vyrábějí se v tloušťce 235 mm, šířce 1190 mm a 590 mm (1/2 modul). Použitý materiál: beton tř. B20, ocel druhu V, Ez a E. Krytí nosné výztuže 15 mm. Zatížení q_v je dáno jako výpočtové zatížení bez vlastní hmotnosti desky.

Značka	Rozměry L/B/H (cm)	Objem (m ³)	Hmotnost (kg)	Zatížení (kN/m ²)	Světlost (cm)
PZD 101/36	598/119/23,5	1,047	2620	12,163	578
PZD 102/36	578/119/23,5	1,013	2532	11,625	558
PZD 103/36	558/119/23,5	0,978	2445	11,906	538
PZD 104/36	378/119/23,5	0,662	1656	12,246	358
PZD 105/36	328/119/23,5	0,575	1437	12,521	308
PZD 106/36	298/119/23,5	0,522	1306	12,521	278
PZD 107/36	268/119/23,5	0,470	1174	8,060	248
PZD 108/36	558/59/23,5	0,444	1111	11,990	538
PZD 109/36	378/59/23,5	0,301	753	12,387	358
PZD 110/36	328/59/23,5	0,261	653	14,541	308
PZD 111/36	268/59/23,5	0,213	554	14,054	248
PZD 114/36	598/119/23,5	1,048	2620	19,932	578
PZD 115/36	298/119/23,5	0,522	1305	14,791	278
PZD 54/10	557/59/23,5	0,438	1095	8,983	525
PZD 55/10	557/59/23,5	0,438	1095	10,983	525
PZD 56/10	557/59/23,5	0,438	1095	13,983	525
PZD 57/10	557/59/23,5	0,438	1095	18,983	525
PZD 58/10	557/119/23,5	0,980	2450	8,983	525
PZD 59/10	557/119/23,5	0,980	2450	10,983	525
PZD 60/10	557/119/23,5	0,980	2450	13,983	525
PZD 61/10	557/119/23,5	0,980	2450	18,983	525
PZD 62/10	579/59/23,5	0,456	1140	8,983	547
PZD 63/10	579/59/23,5	0,456	1140	10,867	547
PZD 64/10	579/59/23,5	0,456	1140	13,983	547
PZD 65/10	579/59/23,5	0,456	1140	18,983	547
PZD 66/10	579/119/23,5	1,008	2520	8,983	547
PZD 67/10	579/119/23,5	1,008	2520	10,983	547
PZD 68/10	579/119/23,5	1,008	2520	12,983	547
PZD 69/10	579/119/23,5	1,008	2520	18,942	547
PZD 174/10	569/59/23,5	0,448	1120	8,983	537
PZD 175/10	569/59/23,5	0,448	1120	10,983	537
PZD 176/10	569/59/23,5	0,448	1120	13,983	537
PZD 177/10	569/59/23,5	0,448	1120	18,983	537
PZD 178/10	569/119/23,5	0,991	2470	8,983	537
PZD 179/10	569/119/23,5	0,991	2470	10,983	537
PZD 180/10	569/119/23,5	0,991	2470	13,983	537
PZD 181/10	569/119/23,5	0,991	2470	18,942	537

Z výše uvedeného je prokázáno, že nosná konstrukce střechy objektu OÚ je vyhovující pro přitížení konstrukcí s panely FVE.