



STATICKÝ VÝPOČET

DOMOV SE ZVLÁŠTNÍM REŽIMEM RAČÍN, KROMĚŘÍŽ

SO 03

Prefabrikovaná konstrukce / Stavebně konstrukční část

Zpracovatel: **Prefa Brno a.s.**
Kulkova 10/4231
615 00 Brno
tel.: +420 541 583 111
web: www.prefa.cz

Projektant: Ing. Martin Peňáz
tel.: +420 603 357 751
email: penaz@prefa.cz

Kontroloval: Ing. Martin Peňáz
tel.: +420 603 357 751
email: penaz@prefa.cz

Datum: 09/2023

1. Obsah

1. Obsah	2
2. Úvod	3
3. Obecný popis	3
4. Statické schéma	3
5. Zatížení	3
6. Materiály	3
7. Podklady	4
8. Statický výpočet	5
8.1. Výpočtový model	5
8.1.1. Výpočtový model - celkový podled A	5
8.1.2. Výpočtový model	5
8.2. Zatížení	6
8.2.1. Zatěžovací stavy	6
8.2.1.1. Zatěžovací stavy - G0	6
8.2.1.1.1. [kN/m ² ; kN/m; kN] (pro vítr součinitel oblasti[-])	6
8.2.1.2. Zatěžovací stavy - G2	6
8.2.1.2.1. [kN/m ² ; kN/m; kN] (pro vítr součinitel oblasti[-])	7
8.2.1.3. Zatěžovací stavy - Q ⁴	7
8.2.1.3.1. [kN/m ² ; kN/m; kN] (pro vítr součinitel oblasti[-])	7
8.3. Výsledky	8
8.3.1. Vykreslení výsledků	8
8.3.1.1. Vykreslení výsledků - Schodiste so02	8
8.3.1.1.1. Normálové síly [kN]; Posouvající síly [kN]; Ohybové momenty [kNm] - m _x	8
8.3.1.1.2. Normálové síly [kN]; Posouvající síly [kN]; Ohybové momenty [kNm] - m _y	9
9. Stropní konstrukce - Spirolly	10
10. Závěr	12

2. Úvod

1. Úvod

1.1. Identifikační údaje

Název stavby: DOMOV SE ZVLÁŠTNÍM REŽIMEM RAČÍN, KROMĚŘÍŽ

Objekt / část: Prefabrikovaná konstrukce / Stavebně-konstrukční část

Místo stavby: Kroměříž parcela č. 5036, 3129/2

Investor: Město Kroměříž

Velké náměstí 115/1

767 01 Kroměříž

Objednatel Řezanina & Bartoň, s.r.o.

Jeníkovice 111

503 46 Jeníkovice

Generální projektant: Řezanina & Bartoň, s.r.o.

Jeníkovice 111

503 46 Jeníkovice

Zpracovatel konstrukční části: Prefa Brno a.s.

Kulkova 10/4231

615 00 Brno

tel.: +420 541 583 111

Projektant konstrukční části: Ing. Martin Peňáz

tel.: +420 603 357 751

email.: Penaz@prefa.cz

Zodpovědný projektant: Ing. Martin Peňáz

tel.: +420 603 357 751

email.: Penaz@prefa.cz

Stupeň projektové dokumentace: Dokumentace DUR +DSP

Datum: 09/2023

3. Obecný popis

Předmětem této dokumentace je prefabrikované konstrukce stavebních objektů Domova se zvláštním režimem v Kroměříži.

Objekt SO 03 je navržen jako dvoupodlažní nepodsklepený objekt obdélníkového půdorysu o půdorysných rozměrech cca 24,6x9,6m. Nosný systém objektu je stěnový z keramických bloků. Stropy 1NP jsou řešeny z prefa panelů spirall tl. 265mm. Nad 2NP je provedena konstrukce zastřešení z dřevěných sbíjených vazníků. Tato konstrukce zároveň tvoří strop nad 2NP. Schodiště je navrženo dvouramenné z prefa schodišťový ramen s podestou. Založení objektu je na základových pasech. Ztužení objektu je zajištěno systémem podélných a příčných nosných stěn a tuhou stropní deskou. Předmětem této části PD je řešení železobetových prefabrikovaných konstrukcí.

4. Statické schéma

Konstrukce je vymodelována v programu SCIA Engineer 20.0 jako prostorový model v rozsahu obvyklém pro daný typ konstrukce.

Statické schéma představuje část prutové konstrukce v prostoru. Nosníkům je v uložení povoleno pootočení v kloubech, tak aby jejich schéma prezentovalo výpočet na prostém nosníku.

5. Zatížení

Zatížení bylo uvažováno dle platných norem ČSN – EN (alt. NA.) a dle zadání generálního projektanta.

Zatížení sněhem sk = 0,7 kN/m²

Zatížení větrem vb,0 = 22,5 m/s

Podlaha 2,00 kN/m²

Příčky 3,00 kN/m²

Užitné zat. stropu (obytné pl.) 1,50 kN/m²

Užitné zat. stropu (schodiště.) 3,00 kN/m²

6. Materiály

Konstrukce a její dílce je navržena z následujících materiálů:

Prefa dílce (obecně) C30/37 svp XC1

Podkladní betony C8/10 svp XC0

Výztuž B500B (10.505 (R))
Kari (6-150/150) pro podkladní beton Bst 500
Konstrukční ocel kování S235
Minimální krytí výztuže PREFA dílce (obecně) $c = 25 \text{ mm}$

7. Podklady

Použité normy, literatura

- [1] ČSN EN 1990 Zásady navrhování konstrukcí
- [2] ČSN EN 1991-1-1 Zatížení konstrukcí – část 1.1: Obecná zatížení – Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb
- [3] ČSN EN 1991-1-3 Zatížení konstrukcí – část 1.3: Obecná zatížení – zatížení sněhem
- [4] ČSN EN 1991-1-4 Zatížení konstrukcí – část 1.4: Obecná zatížení – zatížení větrem
- [5] ČSN EN 1992-1-1 Navrhování betonových konstrukcí – část 1.1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
- [6] ČSN EN 1168 +A3 Betonové prefabrikáty - Dutinové panely
- [7] Navrhování betonových konstrukcí 1 – Prvky z prostého a železového betonu, dimenzování prvků s přihlédnutím k EN 1992-1-1; Prof. Ing. Jaroslav Procházka, CSc.; Prof. RNDr. Ing. Petr Štěpánek, CSc.; Doc. Ing. Jiří Krátký, CSc.; Doc. Ing. Alena Kohoutková, CSc.; Ing. Jitka Vašková, CSc.; Česká betonářská společnost ČBSI, 2005
- [8] Navrhování betonových konstrukcí – příručka k ČSN EN 1992-1-1 a ČSN EN 1992-1-2; kolektiv autorů, technická knihovna ČKAIT 2010

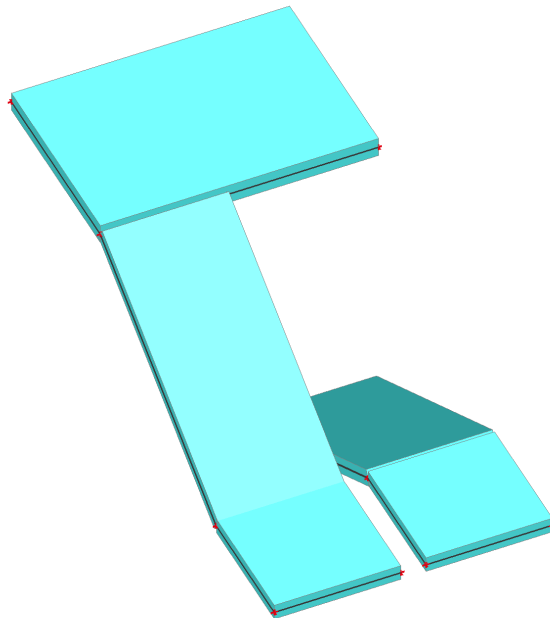
Pro návrh nosné konstrukce vrchní stavby byly generálním projektantem poskytnuty tyto podklady:

- [1] Výkresy architektonicko stavební části BKB projekční s.r.o. - Karel Beneš

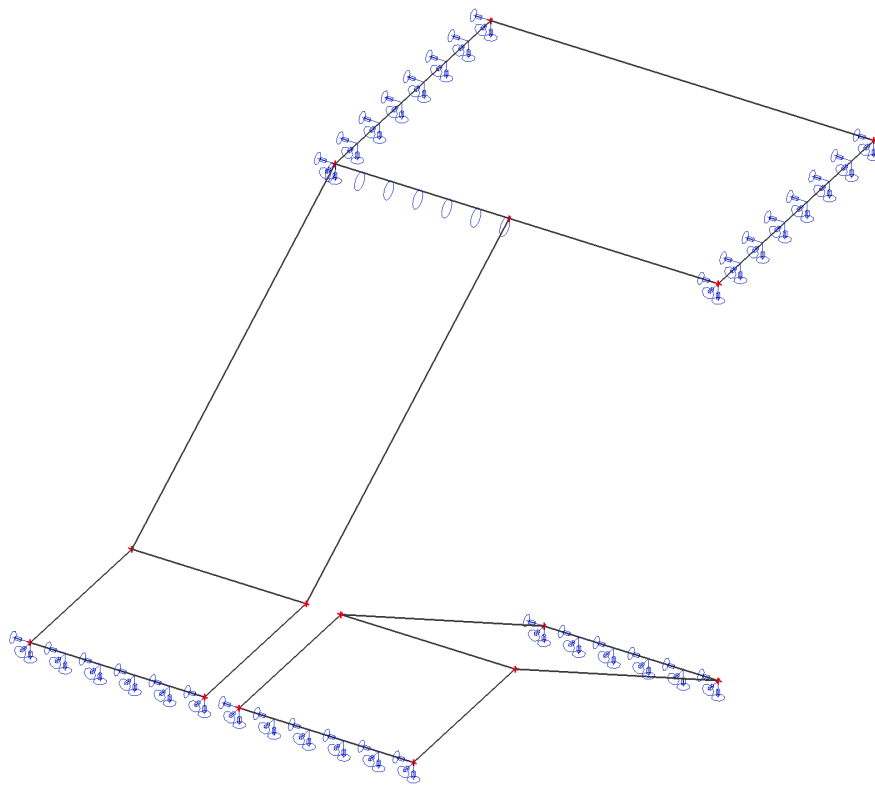
8. Statický výpočet

8.1. Výpočtový model

8.1.1. Výpočtový model - celkový podled A



8.1.2. Výpočtový model



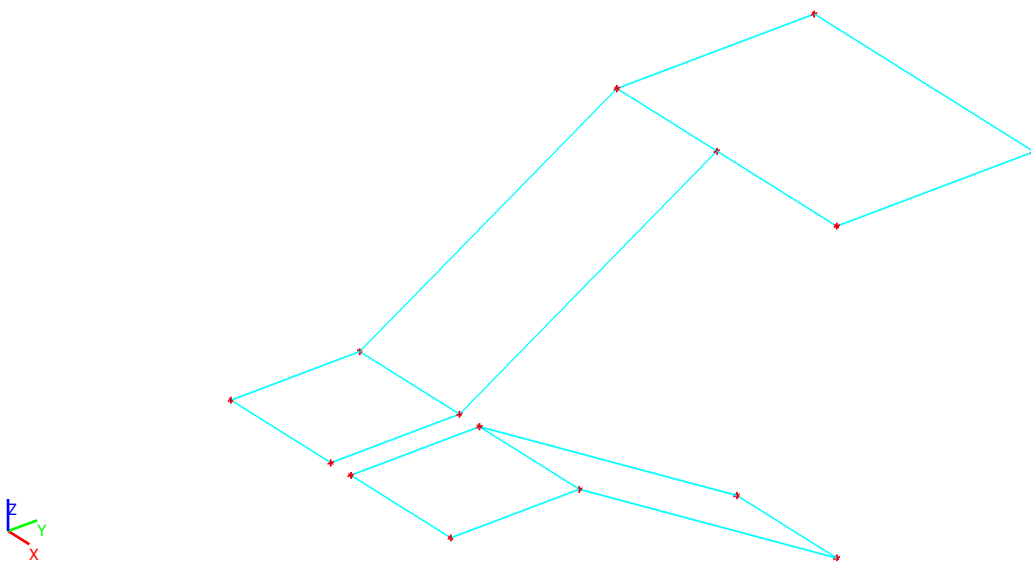
8.2. Zatížení

8.2.1. Zatěžovací stavy

8.2.1.1. Zatěžovací stavy - G0

Jméno	Popis	Typ působení	Skupina zatížení	Směr
	Spec	Typ zatížení		
G0	Vlastní tíha	Stálé	SZ1	-Z
		Vlastní tíha		

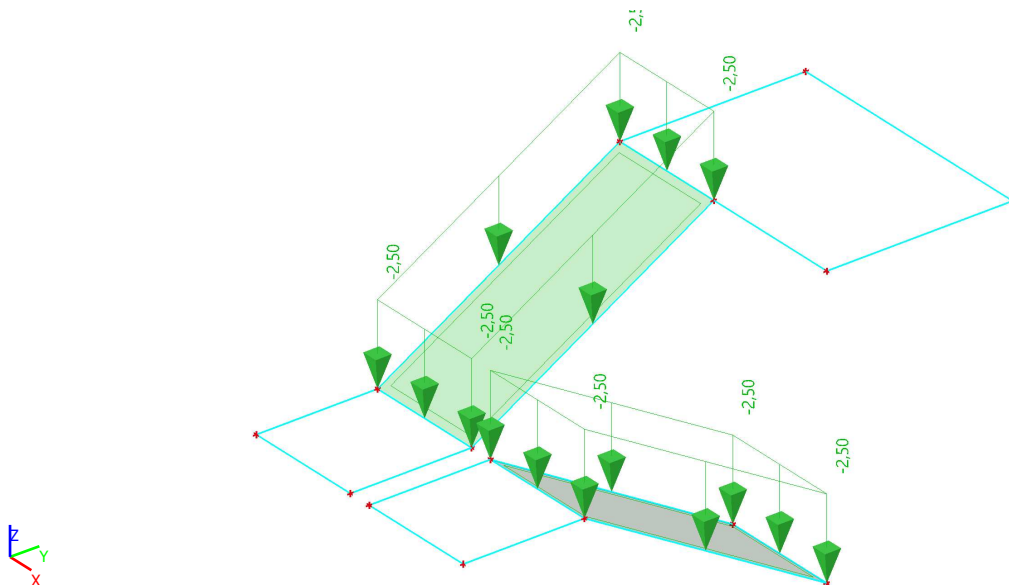
8.2.1.1.1. [kN/m²; kN/m; kN] (pro vítr součinitel oblasti[-])



8.2.1.2. Zatěžovací stavy - G2

Jméno	Popis	Typ působení	Skupina zatížení
	Spec	Typ zatížení	
G2	podlahy (nabet stupně)	Stálé	SZ1
		Standard	

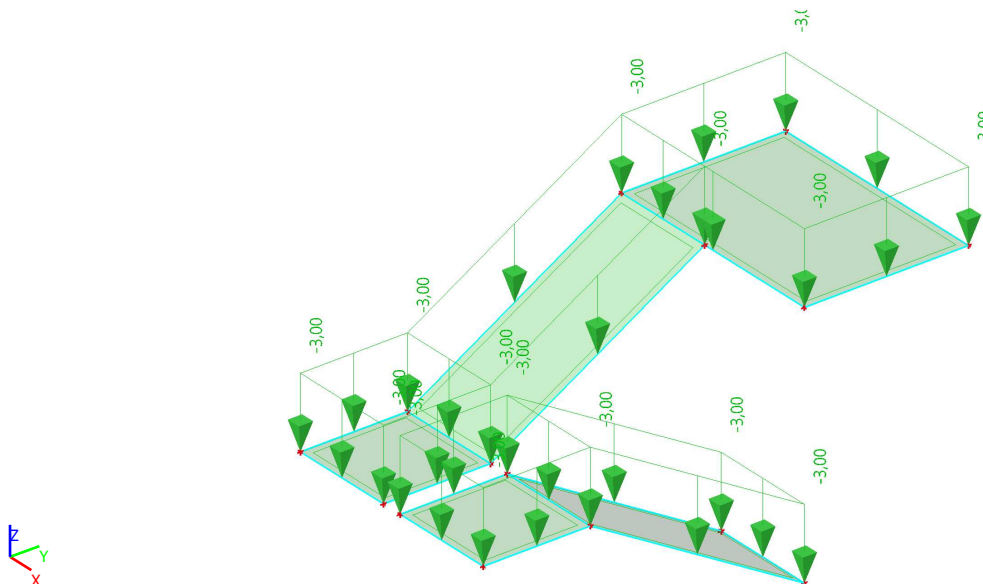
8.2.1.2.1. $[kN/m^2; kN/m; kN]$ (pro vítr součinitel oblasti[-])



8.2.1.3. Zatěžovací stavy - Q4

Jméno	Popis	Typ působení	Skupina zatížení	Působení	Rídicí zat. stav
	Spec	Typ zatížení			
Q4	užitné zatížení	Proměnné	SZ6	Dlouhodobé	Žádný
	Standard	Statické			


8.2.1.3.1. $[kN/m^2; kN/m; kN]$ (pro vítr součinitel oblasti[-])



8.3. Výsledky

8.3.1. Vykreslení výsledků

8.3.1.1. Vykreslení výsledků - Schodiste so02

Jméno	Pouze konstrukční model	Barva
Schodiste so02	X	

8.3.1.1.1. Normálové síly [kN]; Posouvající síly [kN]; Ohybové momenty [kNm] - m_x

Hodnoty: m_x

Lineární výpočet

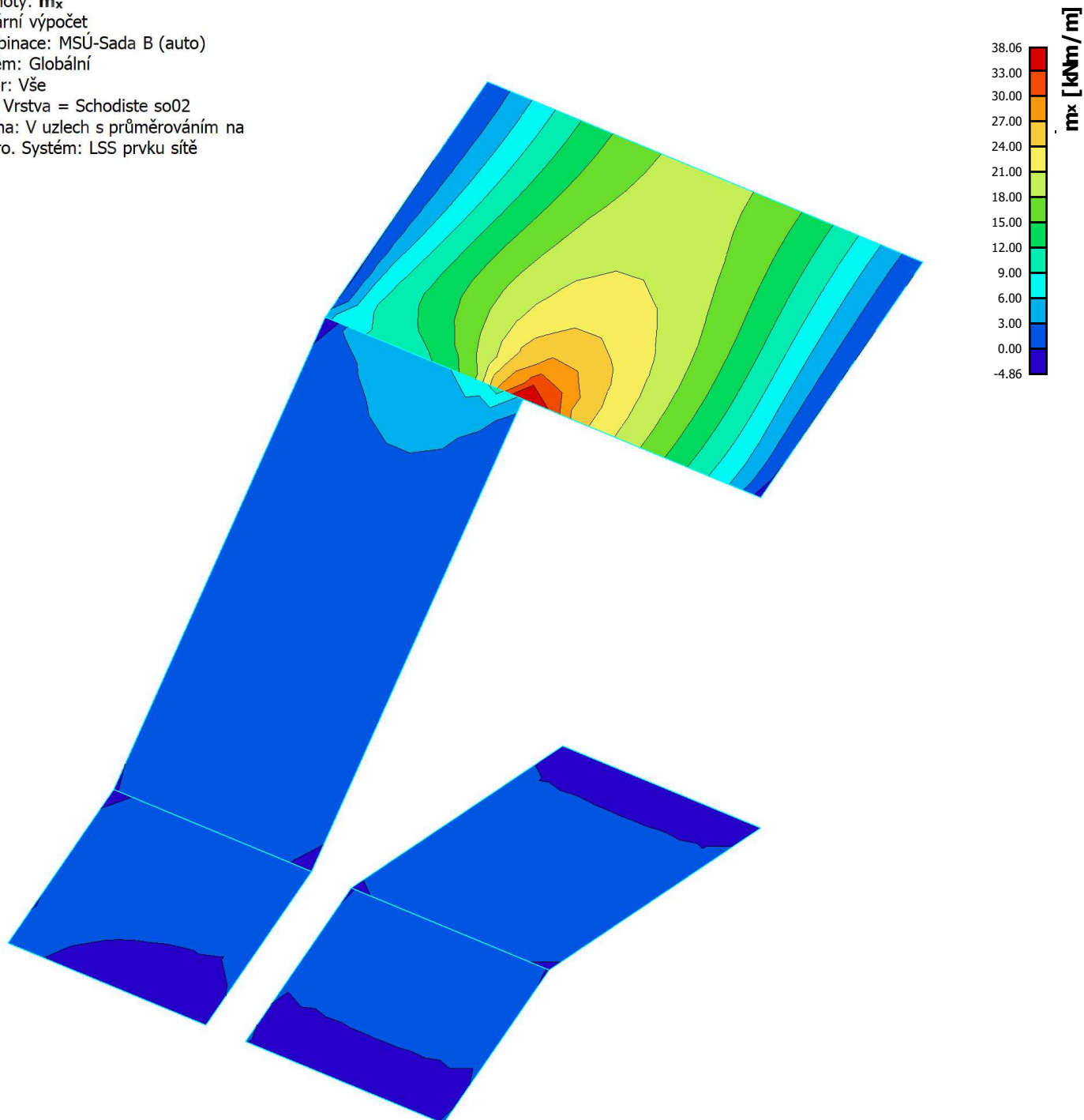
Kombinace: MSÚ-Sada B (auto)

Extrém: Globální

Výběr: Vše

Filtr: Vrstva = Schodiste so02

Poloha: V uzlech s průměrováním na makro. Systém: LSS prvku sítě



8.3.1.1.2. Normálové síly [kN]; Posouvající síly [kN]; Ohybové momenty [kNm] - m_y

Hodnoty: m_y

Lineární výpočet

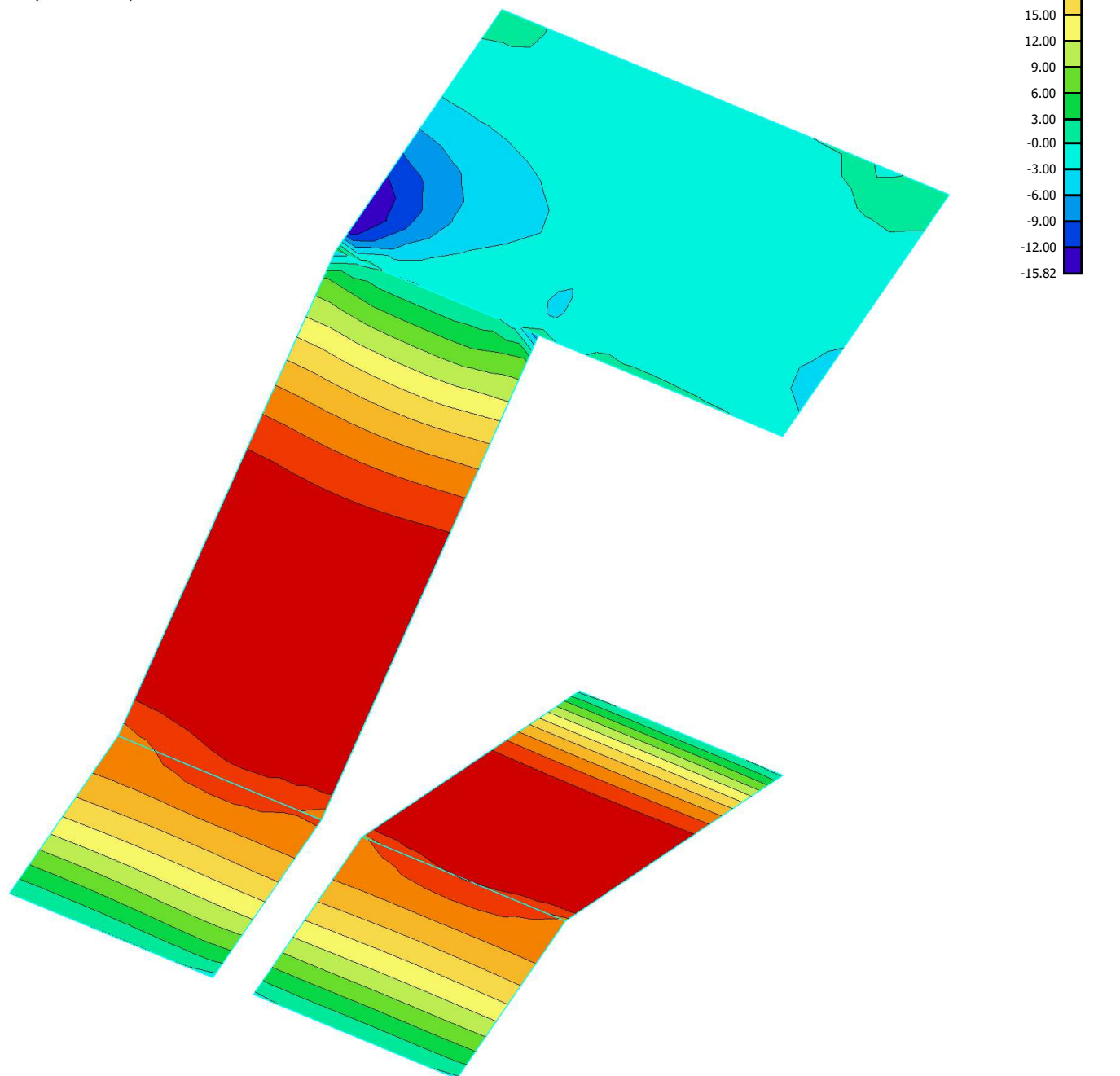
Kombinace: MSÚ-Sada B (auto)

Extrém: Globální

Výběr: Vše

Filtr: Vrstva = Schodiste so02

Poloha: V uzlech s průměrováním na makro. Systém: LSS prvku síť



9. Stropní konstrukce - Spirollly

STATICKÉ POSOUZENÍ SPIROLLU

Typ: PPD930/272

Třída prostředí: XC1.

Rozměry:

$L_{stat} [mm] = 9150$

$Uložení [mm] = 150$

Zatížení:

$g_0 [kN/m^2] = 3.42$

$g_1 [kN/m^2] = 5$

$q_k [kN/m^2] = 1.5$

$\psi_0 = .5$

$q_E [kN/m^2] = 9.93$

$q_{Ed} [kN/m^2] = 12.5$ - rovnice 6.10a a 6.10b ČSN EN 1990

Únosnost:

$M_{Ed} [kNm] = 156.96$

$M_{R0,2} [kNm] \bullet = 214.6$ - vyhovuje

$V_{Ed} [kN] = 63.33$

$V_{Rd} [kN] \bullet = 104.2$ - vyhovuje

• viz. technický list

Požár:

$\psi_2 = 0$

$M_E [kNm] = 105.8$

$M_R [kNm] = 242.1$ - vyhovuje

Není posouzen smyk za požáru!

Požadovaná požární odolnost [v minutách] = 30

Maximální požární odolnost REI = 95

Závěr:

Spiroll vyhovuje.

Minimální rezerva: (26%)

Typ: PPD570/264

Třída prostředí: XC1.

Rozměry:

Lstat [mm] = 5550

Uložení [mm] = 150

Zatížení:

g_0 [kN/m²] = 3.42

g_1 [kN/m²] = 5

q_k [kN/m²] = 1.5

ψ_0 = .5

q_E [kN/m²] = 9.93

q_{Ed} [kN/m²] = 12.5 - rovnice 6.10a a 6.10b ČSN EN 1990

Únosnost:

M_{Ed} [kNm] = 57.74

$M_{R0,2}$ [kNm]• = 89.93 - vyhovuje

V_{Ed} [kN] = 36.33

V_{Rd} [kN]• = 93.4 - vyhovuje

• viz. technický list

Požár:

ψ_2 = 0

M_E [kNm] = 38.92

M_R [kNm] = 95.5 - vyhovuje

Není posouzen smyk za požáru!

Požadovaná požární odolnost [v minutách] = 30

Maximální požární odolnost REI = 100

Závěr:

Spiroll vyhovuje.

Minimální rezerva: (35%)

10. Závěr

Navržená konstrukce vyhovuje na MSU a MSP. Při výpočtu byly ověřeny navržené rozměry, které jsou vydimenzovatelné. Vlastní návrh vyztužení jednotlivých prvků bude řešen v rámci dalšího stupně PD. Výsledky výpočtu jsou archivovány u zpracovatele PD konstrukční části. Tento dokument je součástí projektové dokumentace vypracované pro účely vydání stavebního povolení předmětné stavby