

# STATICKÝ POSUDEK

Posouzení únosnosti střechy na objektu společnosti ČEPRO, a.s., sklad Hněvice, objekt 27 (831) Sklad z důvodu přitížení střešní konstrukce instalací fotovoltaické elektrárny o výkonu 97,8 kWp.



## Umístění záměru:

k.ú. Hněvice [737321], p.p.st. 50/1

V Liberci dne 24.1.2019

  
Ing. Ivo Palouš



**Podklady a literatura :**

---

ČSN EN 1990 Zásady navrhování konstrukcí  
ČSN EN 1991-1-1 Zatížení stavebních konstrukcí  
Užitná zatížení pozemních staveb  
ČSN EN 1992-1-1 Navrhování betonových konstrukcí  
ČSN EN 1993-1-1 Navrhování ocelových konstrukcí  
Návrh instalace FVE  
Podklady od investora

Investor : **ČEPRO, a.s.**  
Dělnická 213/12, Holešovice, 170 00 Praha 7

Místo realizace : **ČEPRO, a.s.**  
Sklad Hněvice  
k.ú. Hněvice [737321], p.p.st. 50/1

Autor technického návrhu : **ČEZ Solární, s.r.o.**  
Mydlářská 105/10,  
460 10 Liberec 10

Statický posudek : Ing. Ivo Palouš  
Hanácká 442  
460 08 liberec 8

**Zpráva statika :**

---

**Popis FVE**

Záměrem je instalace střešního fotovoltaického systému (FVE) na střechu stávajícího objektu ČEPRO, a.s. na p.p.st. 50/1, v k.ú. Hněvice [737321]. Střešní konstrukce objektu je obdélníková. Vlastní instalace FVE o velikosti 97,8 kWp se bude skládat z 326 ks fotovoltaických panelů, každý o jmenovitém výkonu 300Wp, z typové pomocné konstrukce Schletter. Panely budou umístěny na lehké zátěžové konstrukci pod sklonem 15°.

Rozměr panelů je 983x1639mm, sklon panelů nekopíruje sklon sedlové střechy (10°) a je 15°. Výškově na stávající budově budou panely vystupovat o cca 35cm nad střešní krytinu. Pohledově při pohledu od země nebudou tedy viditelné. Hmotnost panelů a typové konstrukce je 22 kg/m<sup>2</sup>.

## **Popis stávajícího objektu**

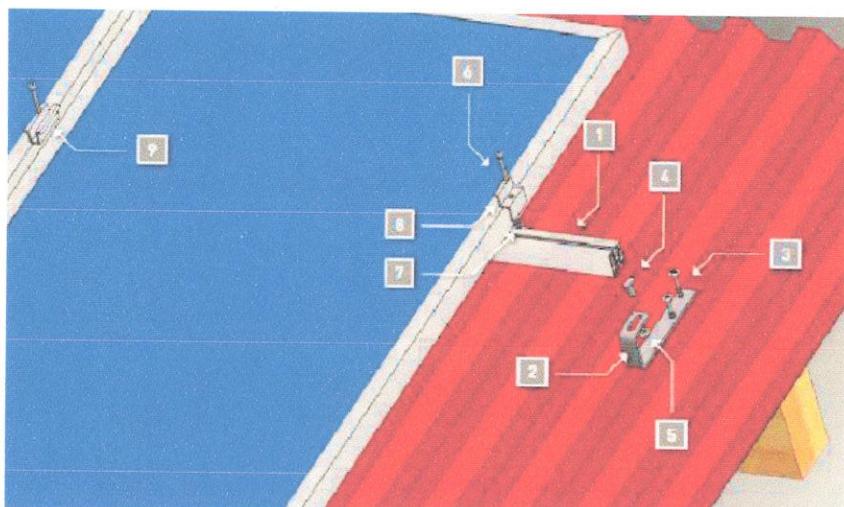
Objekt se skládá ze tří půdorysů, hlavní objekt skladu je jednopodlažní montovaný a částečně zděný, nosnou konstrukcí je hala typu 2A12ZT o celkovém rozponu 24,5 m a délce 54 m s podélným modulem 4,5 m. Zastřešení je ze dvou sedlových střech se sklonem 10° a prostředním žlabem, krytinou je ocelový plech KOB.

Druhým půdorysem je ocelový přístřešek o rozměrech 40,4 x 10,4 m. nosnou konstrukcí jsou ocelové rámy ze sloupů a příhradových vazníků z ocelových trubek. Přes rámy jsou ocelové paždíky z ocelových U 120 mm po 1 m, střešní krytina je z trapézového plechu KOB.

Třetím půdorysem je ocelový přístřešek o rozměrech 21,2 x 6 m. Nosnou konstrukcí jsou ocelové rámy ze sloupů z krabic a vaznic z I profilů ve spádu 3,5°. Přes rámy jsou krovky z ocelových krabic po 1,5 m. Střešní krytina je z trapézového plechu KOB.

Panely zde budou umístěny na lehké zátěžové konstrukci a nebudou kopírovat sklon střechy 3,5°.

Objekt je navržen s dostatečnou únosností. Přitížení od FVE je na šikmé střeše 22 kg/m<sup>2</sup>, je možné zde umístit FVE.



### **LEGENDA:**

- 1 - HINIKOVÝ PROFIL HNP1
- 2 - NEREZOVÝ HÁK
- 3 - VRUTY DO DŘEVA
- 4 - ŠROUBY "T" S PLOCHOU HLAVOU M10
- 5 - MATICE M10 S CZUBENÍM
- 6 - ŠROUBY DIN 912 M8
- 7 - ČTYŘHRANNÁ MATICE M8
- 8 - HINIKOVÝ KRAJNÍ ÚCHYT
- 9 - HLINÍKOVÝ STŘECHOVÝ ÚCHYT

### Uvažované zatížení :

Zatížení sněhem (dle mapy ČHMÚ)	0,56 KN/m <sup>2</sup>
Zatížení větrem (ČSN EN 1991-1-2007) I. oblast	22,50 m/s
Nahodilé zatížení ploché střechy	0,75 KN/m <sup>2</sup>
Zatížení od FVE	0,22 KN/m <sup>2</sup>

### Hmotnost střešního pláště

Střešní krytina plechy KOB	0,07 KN/m <sup>2</sup>
----------------------------	------------------------

### REKAPITULACE ZATÍŽENÍ

STÁLÉ ZATÍŽENÍ	charakteristické gk (KN/m <sup>2</sup> )	yf	návrhové gd (KN/m <sup>2</sup> )
Konstrukce střešního pláště	0,07	1,35	0,09
VI. hmotnost FVE	0,22	1,35	0,30
Celkem stálé zatížení	0,29		0,39
NAHODILÉ ZATÍŽENÍ	charakteristické gk (KN/m <sup>2</sup> )	yf	návrhové gd (KN/m <sup>2</sup> )
Sníh	0,56	1,5	0,84
Nahodilé zatížení	0,75	1,5	1,125

### Posouzení únosnosti plechu KOB

$$q_d = 0,39 + 1,125 = 1,515 \text{ kN/m}^2$$

1) SKLAD  $q_d = 1,515 \text{ kN/m}^2 \wedge q_k = 9,29 \text{ kN/m}^2 \Rightarrow \underline{\text{VYHOOVO }\check{\text{DE}}}$

2) OCEL. PRÍSTŘEŠEK 40,4 x 10,4 m

$$q_d = 1,515 \text{ kN/m}^2 \wedge q_k = 12,83 \text{ kN/m}^2 \Rightarrow \underline{\text{VYHOOVUDE}}$$

3) OCEL. PRÍSTŘEŠEK 21,2 x 6 m

$$q_d = 1,515 \text{ kN/m}^2 \wedge q_k = 11,10 \text{ kN/m}^2 \Rightarrow \underline{\text{VYHOOVUDE}}$$

# T55/235

Spojity nosník o třech polích

P POZITIV

Tloušťka mm	Vážná řízená M1/m²	$I_y$ [cm⁴] (min/max)		Připustné rovnoramenné zatížení v kN/m² při vzdálenosti podpor l																		
				1,00	1,25	1,50	1,75	2,00	2,25	2,50	2,75	3,00	3,25	3,50	3,75	4,00	4,25	4,50	4,75	5,00		
0,50	0,049	15,36 19,50	1	$q_d$	6,75	4,95	3,77	2,98	2,41	2,00	1,68	1,44	1,24	1,09	0,96	0,85	0,75	0,69	0,62	0,56	0,52	
			2	$f/150$	6,75	4,95	3,77	2,98	2,41	2,00	1,68	1,44	1,21	1,09	0,81	0,67	0,56	0,47	0,40	0,36	0,30	
			3	$f/200$	6,75	4,95	3,77	2,98	2,41	2,00	1,69	1,25	0,98	0,79	0,64	0,53	0,44	0,37	0,31	0,27	0,23	
			4	$f/300$	6,75	4,95	3,77	2,83	2,02	1,42	1,07	0,83	0,65	0,52	0,43	0,35	0,29	0,25	0,21	0,18	0,15	
0,70	0,069	26,12 31,18	1	$q_d$	12,83	9,29	7,10	5,61	4,55	3,78	3,19	2,73	2,36	2,06	1,82	1,62	1,45	1,30	1,18	1,07	0,98	
			2	$f/150$	12,83	9,29	7,10	5,61	4,55	3,78	3,19	2,68	2,08	1,82	1,32	1,08	0,90	0,76	0,65	0,56	0,48	0,42
			3	$f/200$	12,83	9,29	7,10	5,61	4,55	3,53	2,66	2,08	1,59	1,27	1,08	0,84	0,70	0,59	0,60	0,43	0,37	0,32
			4	$f/300$	12,83	9,29	7,10	4,85	3,31	2,37	1,77	1,36	1,06	0,84	0,68	0,56	0,47	0,39	0,33	0,29	0,25	0,22
			1	$q_d$	14,86	10,88	8,05	6,37	5,17	4,29	3,62	3,10	2,68	2,26	2,07	1,84	1,64	1,48	1,34	1,22	1,11	1,02

## ZÁVĚR :

Přitížení od FVE je 22 kg/m<sup>2</sup>, objekt skladu a obou ocelových přistřešek je dimenzován s dostatečnou rezervou, zatížení od instalace FVE přenese. Posoudili jsme únosnost střešních plechů, které přitížení od FVE přenesou. Přesto doporučují opírat nosnou konstrukci FVE v místě ocelových paždíků.

Lze doporučit instalaci FVE na tento objekt, střešní konstrukce jejímu přitížení vyhoví.



# 28 – 833 – Sklad zadrženého zboží CÚ

