

Poz.7. Łącznik podziemny z hali D 4 do hali E

Poz.7.1. Strop żelbetowy nad korytarzem.

Kraków Św. Waw łącznik z hali D do E.rmt

kostka kam.	$0,12\text{m} \cdot 25,0\text{kN/m}^3 \cdot 1,3 =$	3,9 kN/m ²
podsyпка cem. żwir.	$0,04\text{m} \cdot 22 \text{ kN/m}^3 \cdot 1,3 =$	1,14
podbudowa	$0,4\text{m} \cdot 22,0 \text{ kN/m}^3 \cdot 1,3 =$	11,44
piasek	$0,10\text{m} \cdot 18,5 \text{ kN/m}^3 \cdot 1,3 =$	2,41
plyta	-	-
tynk	$0,02\text{m} \cdot 19,0\text{kN/m}^3 \cdot 1,3 =$	0,49

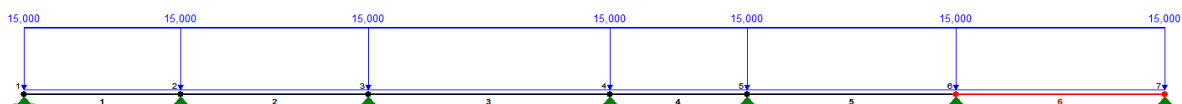
19,38 kN/m²

obciążenie użytkowe - ciężkie samochody $15,0 \text{ kN/m}^2 \cdot 1,2 =$ **18 kN/m²**

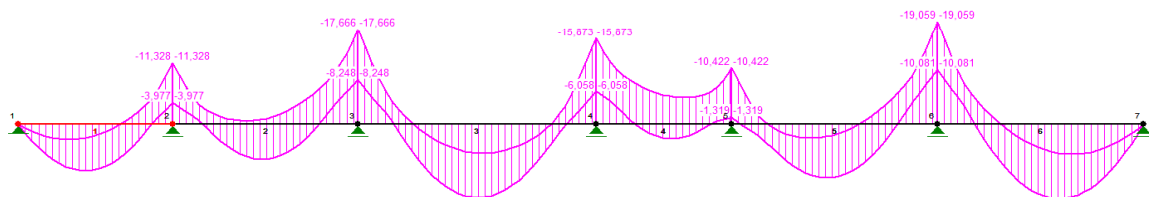
Płyta do rozpiętości 2,2 m, zbrojenie # 10 co 10 cm dołem i górną.

Belki: L t max = 5,5 m

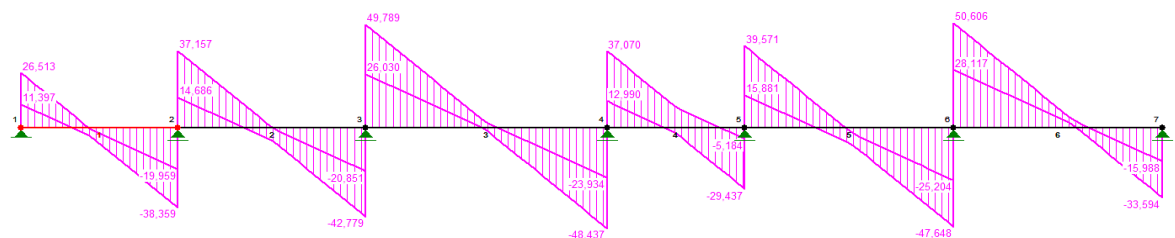
Obciążenia (w obliczeniach uwzględniono kombinację obciążeń)



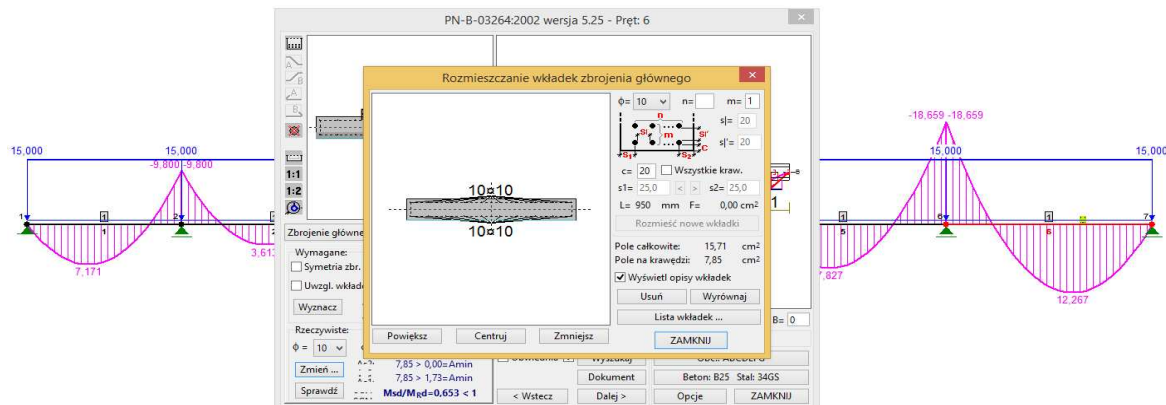
Wartość momentów zginających

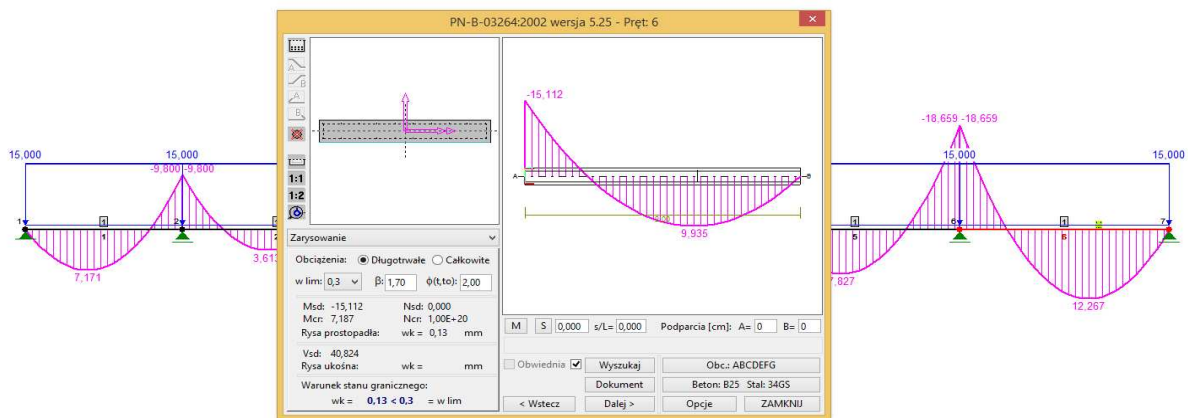


Wartość sił tnących

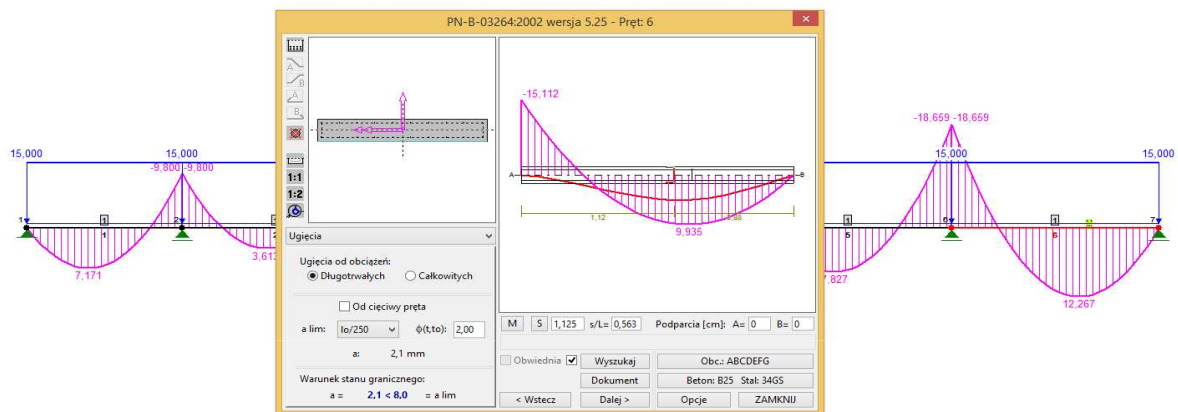


Zastosowane zbrojenie # 8 co 12 górną i dołem





Ugięcie



Poz.7.2. Strop żelbetowy nad piwnicą w hali E.

obciążenia:

	charakterystyczne	
- wylewka	$0.05 \cdot 24.0 \text{ kN/m}^3 =$	1,20
- styropian	$0.05 \text{ m} \cdot 1.0 \text{ kN/m}^3 =$	0,05
- płyta wg programu		
- tynk	$0.015 \cdot 19.0 \text{ kN/m}^3 =$	0,29

1,54 kN/m²

- obciążenia ze słupów

25,00 kN

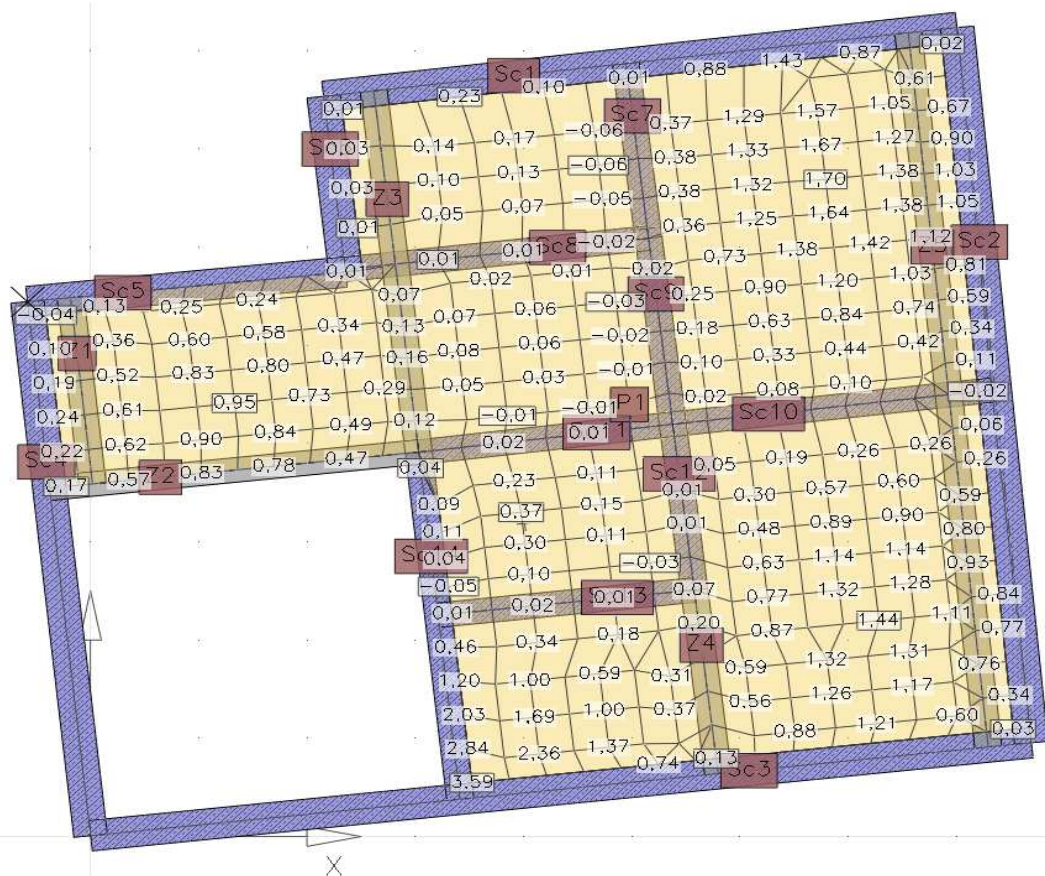
- zmienne

4,00 kN/m²

"Kraków Św. Wawrzyńca Hala E strop nad piwnicą.mpl"

Obciążenia





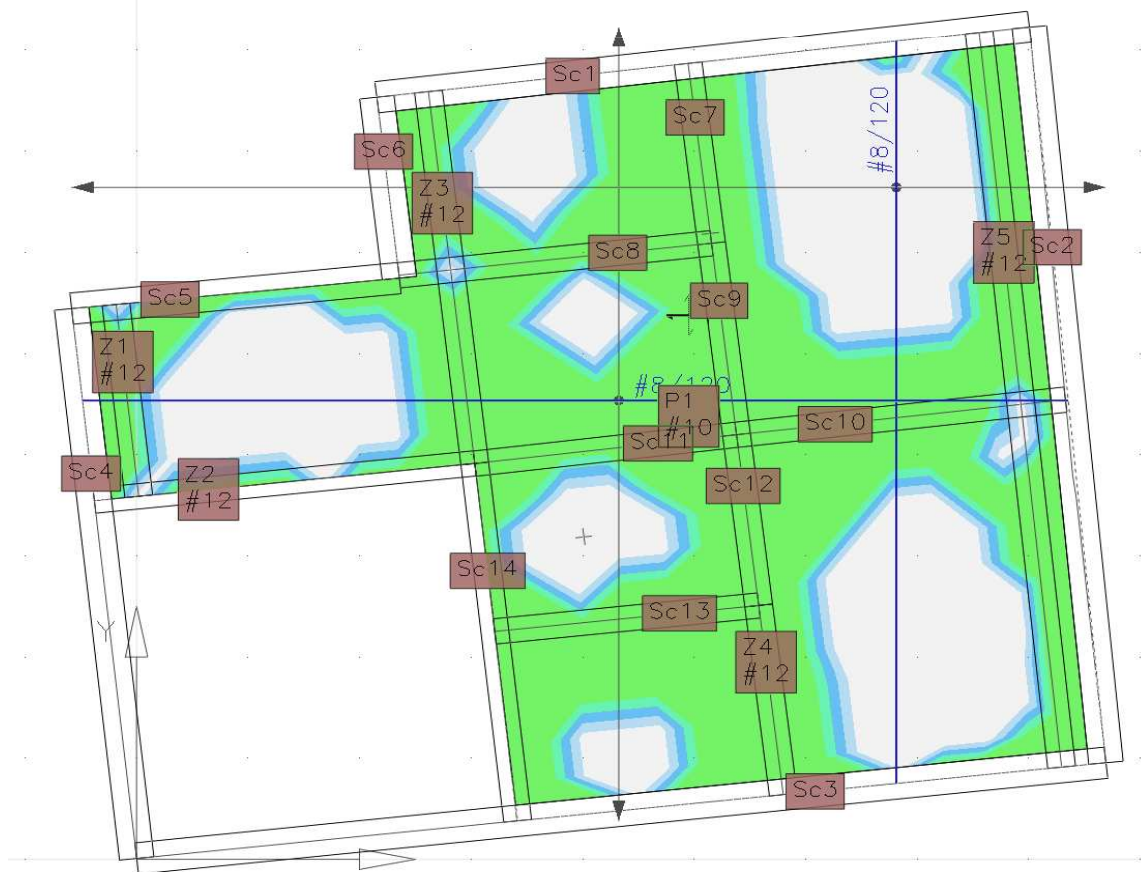
Ugięcia zeber



Wartość sił poprzecznych w zebrach



Zbrojenie płyty

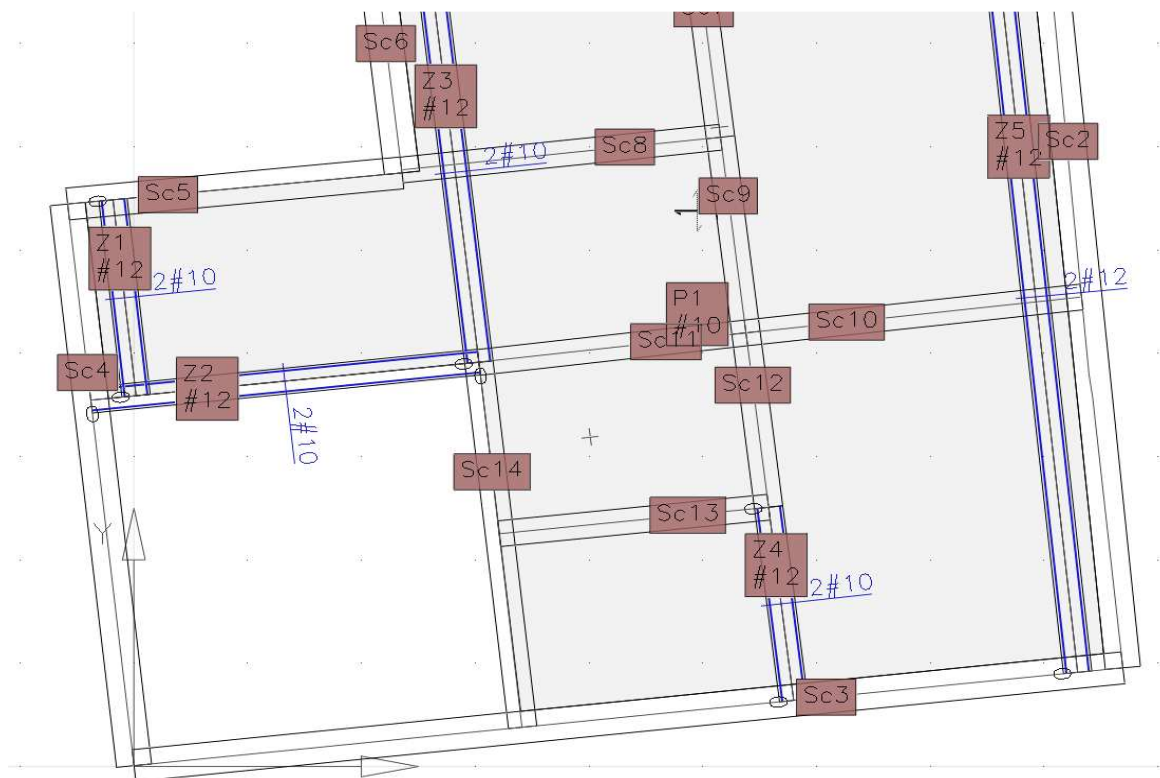


Płyta grubości 12 cm, beton B 25, stal A III

Zbrojenie górą i dołem # 8 co 12

Zbrojenie żeber





Żebro 30 x 25, beton B 25, stal A III
Zbrojenie górą i dołem 2 # 12

Reakcje na ściany



