

### 1. Opis konstrukcji mostu i technologii jego wykonania.

Most został zaprojektowany i wykonany jako 1 przęsłowy. Rozpiętość teoretyczna mostu wynosi  $L_t=7,32\text{m}$ . Kąt skosu konstrukcji wynosi  $90^\circ$ . Konstrukcję ustroju nośnego stanowią belki stalowe zespolonych, rozstaw belek wynosi  $0,77\text{m}$ . Most wyposażony został w balustrady żeliwne, szerokości wysokości  $98\text{cm}$ .

### 2. Założenia do obliczeń statyczno–wytrzymałościowych.

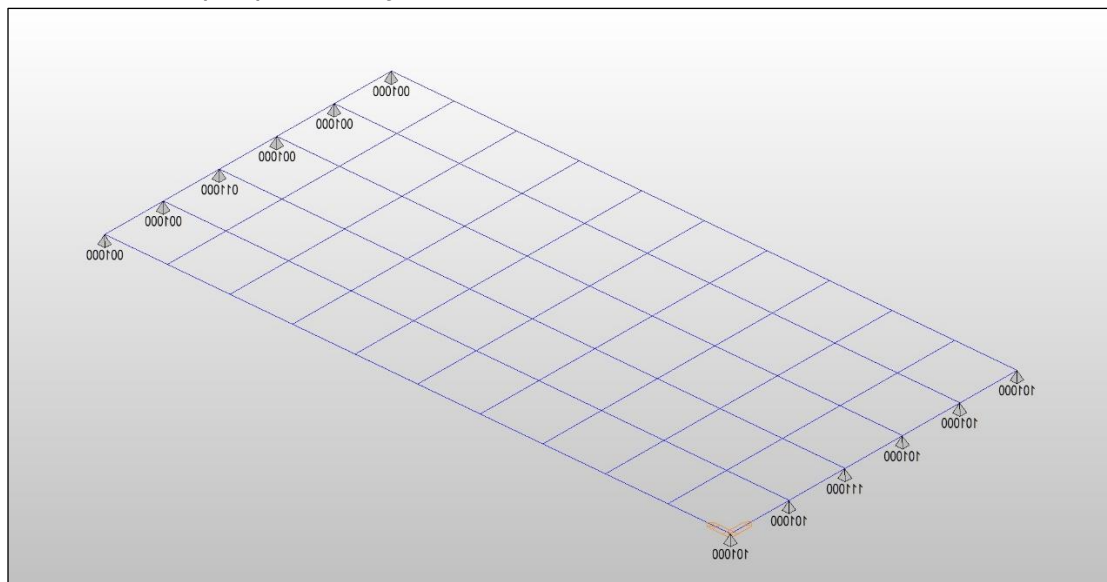
Konstrukcję wiaduktu zamodelowano jako ruszt złożony z elementów prętowych w przestrzeni 3D. Poszczególnym elementom konstrukcyjnym (belki, płyta, poprzecznice) nadano charakterystyki wynikające z geometrii ich przekrojów poprzecznych. Moduł Younga dla konstrukcji przyjęto jako  $27\text{GPa}$  - beton płyty pomostu C8/10 , współczynnik Poissona  $0.2$  a ciężar objętościowy betonu  $25\text{kN/m}^3$ . Dla stali konstrukcyjnej przyjęto odpowiednio  $E=210\text{GPa}$  i  $\nu=0,3$ .

### 3. Zestawienie obciążeń i wykresy naprężeń w belkach

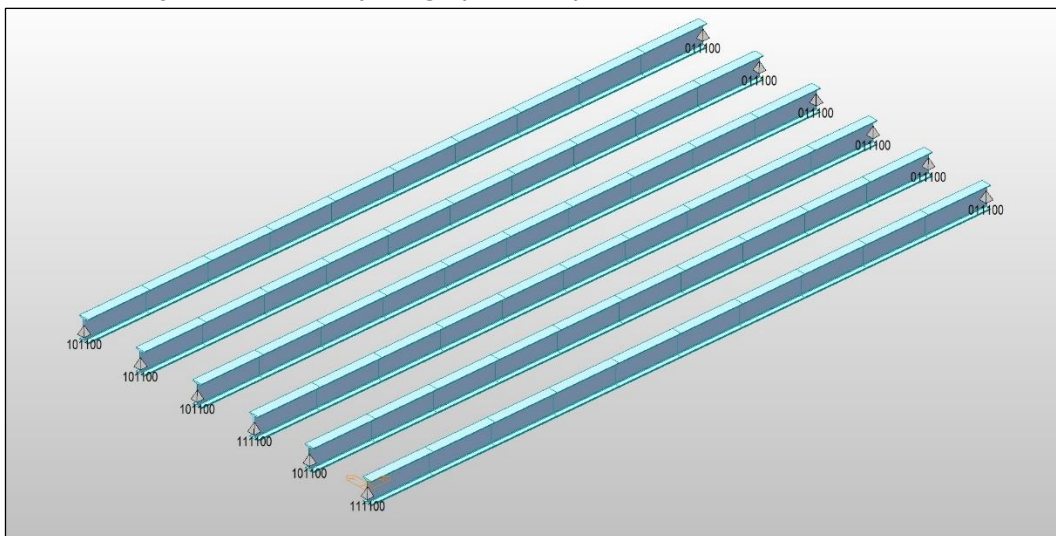
#### 3.1 Zestawienie obciążeń stałych

	Belka skrajna	Belki środkowe	Belka skrajna
- ciężar własny			
belki stalowe	0.4	0.4	0.4
część betonowa	3.6	2.4	3.6
-wyposażenie	belka 1	belka 2	belka 3
- balustrada lub bariera	0.5	0	0.5
-nawierzchnia:	0.5	1.1	0.5
	1.0	1.1	1.0

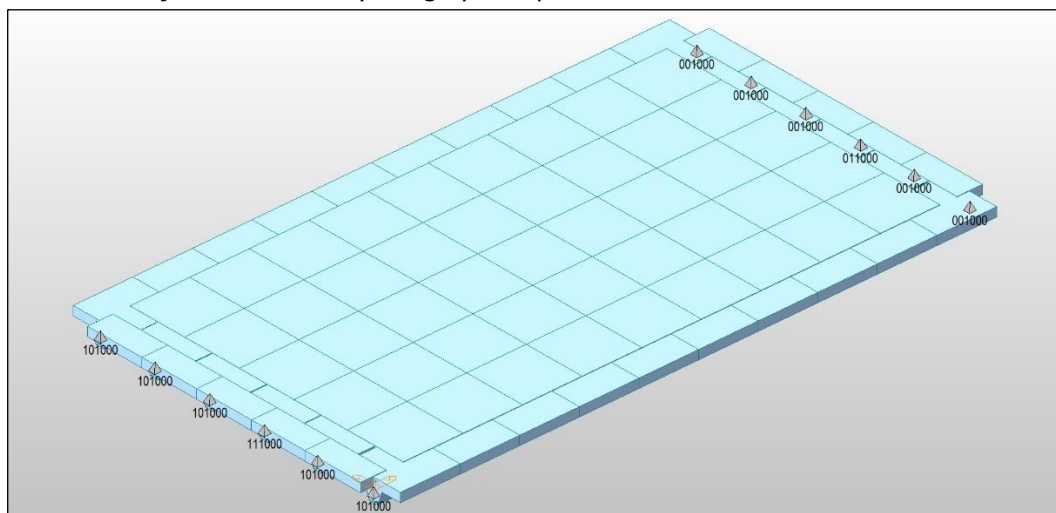
#### 3.2 Schemat statyczny konstrukcji mostu



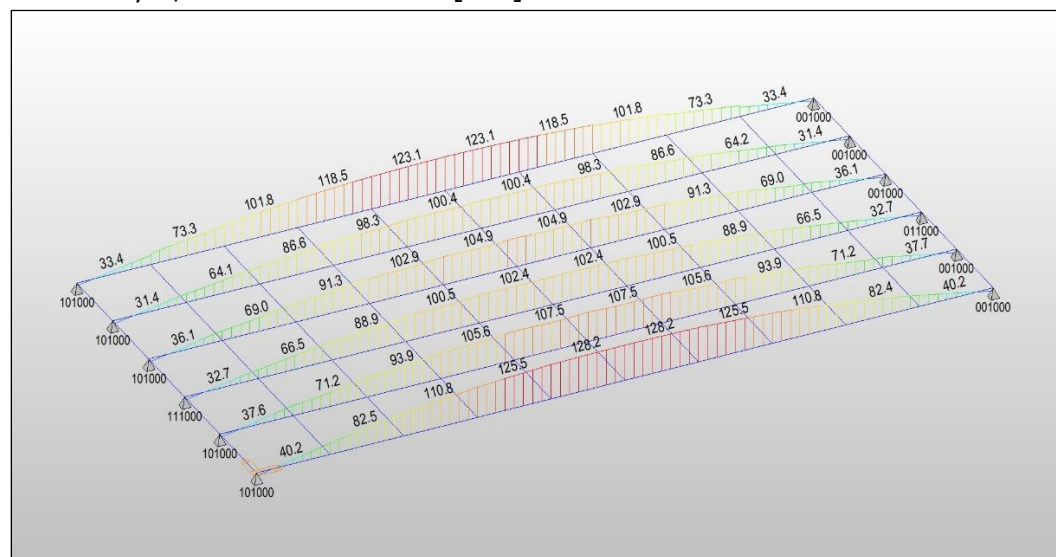
### 3.3 Wizualizacja schematu statycznego przed zespoleniem



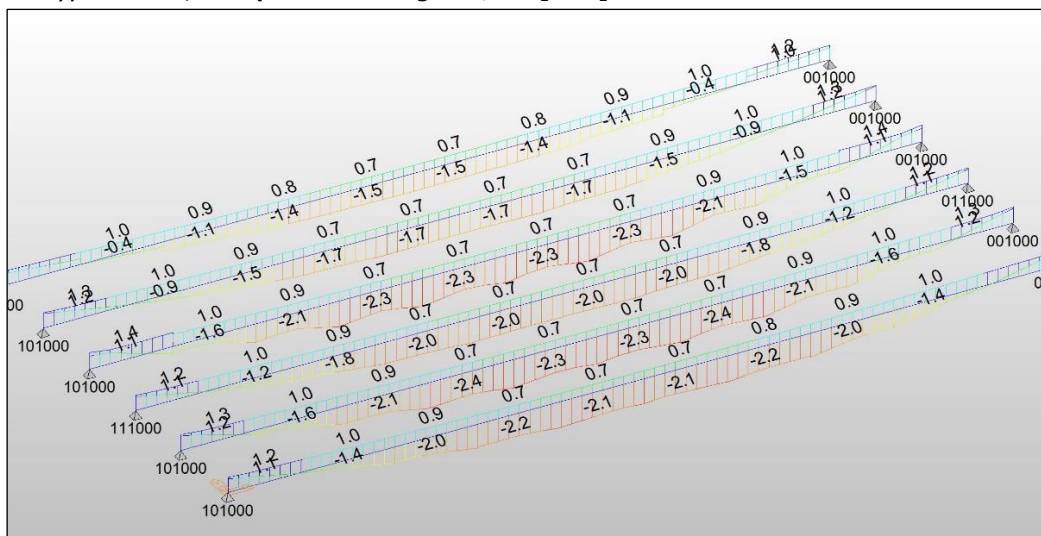
### 3.4 Wizualizacja schematu statycznego po zespoleniu



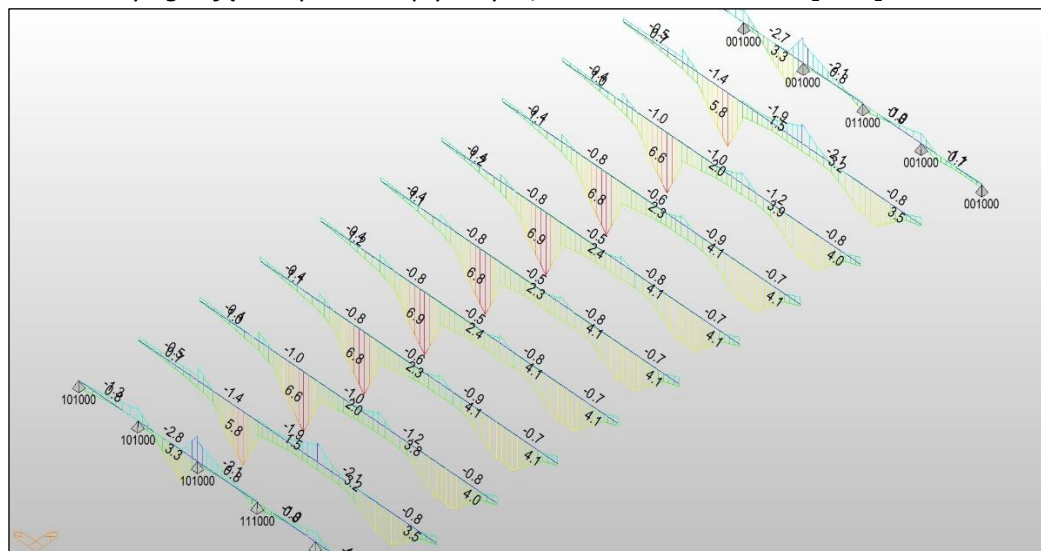
### 3.5 Naprężenia w pasach dolnych belek stalowych od ciężaru własnego, wyposażenia, obciążenia użytkowego 5S/10 według „Instrukcji do wyznaczania nośności użytkowej obiektów mostowych, wartości obliczeniowe [MPa].



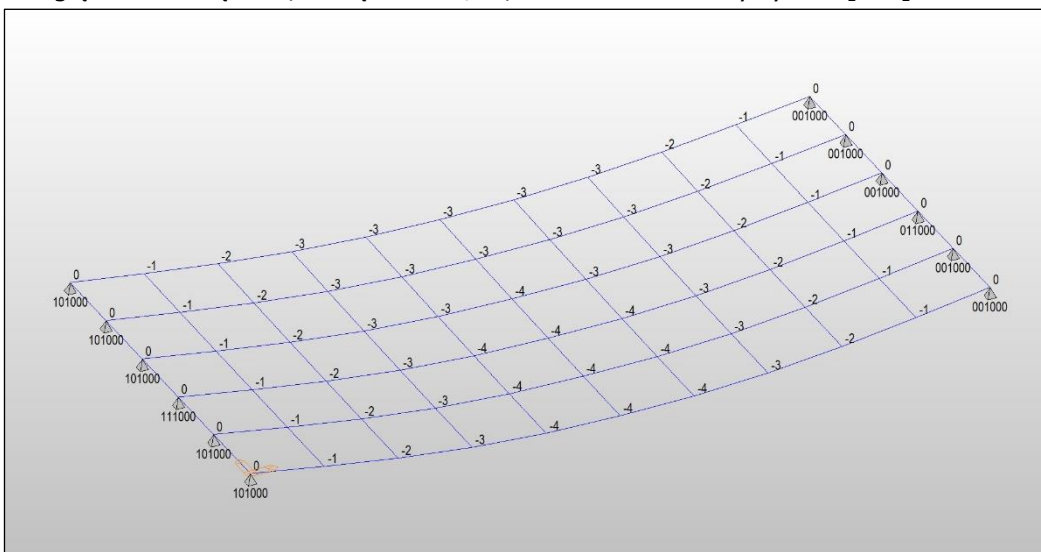
3.6 Naprężenia ściskające obliczeniowe w włóknach górnych płyty: od ciężaru własnego, wyposażenia, obciążenia kołowego 5S/10 [MPa].



3.7 Momenty zginające w pasmach płytowych, wartości obliczeniowe [kNm].



3.8 Ugięcia od obciążenia, obciążenie 5S/10, wartości charakterystyczne [mm].



#### 4. Sprawdzenie naprężeń w stali zbrojeniowej i w betonie płyty pomostu.

OBLICZENIE POTRZEBNEJ POWIERZCHNI ZBROJENIA				
I SPRAWDZENIE NAPRĘŻEŃ - zginanie				
-przekrój prostokątny zbrojony jednostronnie				
DANE:	M [KNm] =	6.90		
	b [m] =	1.00		
	h' [m] =	0.120		
	Ra [MPa] =	190.00		
	Rb [MPa] =	4.60		
	Ea [GPa] =	210.00		
	Eb [GPa] =	27.00		
	n[Ea/Eb] =	7.78		
szukane: Aa				
szerokość strefy ściskanej				
	x [m] =	0.019016		
obliczone	Aa [cm <sup>2</sup> ] =	3.20		
przyjęto:	Aa [cm <sup>2</sup> ] =	2.83	10 $\phi$ 6	0 $\phi$ 0
z tego	x [m] =	0.020875		
naprężenia				
	Sa [MPa] =	216		
	Sb [MPa] =	5.8		
	*			

#### 5. Wnioski z przeprowadzonej analizy statyczno wytrzymałościowej

Podczas przeprowadzonej analizy statyczno wytrzymałościowej sprawdzono naprężenia obliczeniowe w włóknach dolnych belek i górnych płyty pomostu. Naprężenia te pochodzą od następującej kombinacji obciążeń: ciężar własny, ciężar wyposażenia, obciążenie pojazdami użytkowymi 5S/10. Ciężar pojazdów użytkowych nie został przemnożony przez współczynnik dynamiczny, gdyż według Rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 1 sierpnia 2019 roku, zmieniającym rozporządzenie w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać drogowe obiekty inżynierskie i ich usytuowanie, modele obciążeń ruchomych zawierają w sobie nadwyżkę dynamiczną. Dopuszczalne naprężenia ściskające w płycie pomostu są równe  $0.6 \cdot 8 \text{ MPa} = 4,8 \text{ MPa}$ . Dopuszczalne naprężenia ściskające / rozciągające w stali konstrukcyjnej belek stalowych wynoszą 140 MPa, natomiast w stali zbrojeniowej 190 MPa. Naprężenia rozciągające w belkach stalowych mostu są równe **128,2 MPa** natomiast naprężenia ściskające w płycie pomostu **2,3 MPa**.

W analizie uwzględniono korozję zbrojenia i przyjęto pręty  $\phi 6 \text{ mm}$ . Analiza statyczno wytrzymałościowa płyty pomostu w kierunku poprzecznym wykazała że naprężenia ściskające w betonie płyty są równe **5,8 MPa** i przekraczają dopuszczalną wartość **4,8 MPa**. Naprężenia rozciągające w stali zbrojeniowej wynoszą 216 MPa i przekraczają dopuszczalną wartość 190 MPa.

Ugięcie belki przęsła środkowego, spowodowane obciążeniem pojazdami 5S/10 wynosi 4 mm, co stanowi L/1900 i jest mniejsze od wartości dopuszczalnej wynoszącej L/500.

Z uwagi na przekroczenie naprężeń w betonie płyty pomostu **należy ograniczyć nośność mostu do 6t.**