

PROJEKT TECHNICZNY

Inwestycja:

**ROZBUDOWA BUDYNKU SZKOŁY PODSTAWOWEJ
Milejów, ul. Szkolna 12, 97-340 Rozprza dz. nr 66/2 oraz część dz.
nr 62, obręb Milejów, gmina Rozprza**

Inwestor:

Gmina Rozprza ul. Aleja 900-lecia 3 97-340 Rozprza

Projekt konstrukcji

Zespół projektowy:

	Imię i Nazwisko:	Nr uprawnień:	Podpis:
Projektant	Damian Banaszczyk	LOD/2254/PWOK/13	
Sprawdzający	Joanna Boryca-Banaszczyk	LOD/2342/PWOK/14	

ZAWARTOŚĆ OPRACOWANIA

1. Dane ogólne	3
1.1. Dane wyjściowe	4
2. Założenia materiałowe	4
3. Opis projektowanego obiektu	4
4. Warunki gruntowo – wodne i sposób posadowienia	4
6. Opis elementów konstrukcyjnych.....	6
6.1. Fundamenty	6
6.2. Rdzenie i słupy żelbetowe.....	7
6.3. Ściany murowane.....	7
6.4. Podciągi i nadproża monolityczne/wieńce żelbetowe	7
6.5. Stropodach	7
6.10. Zabezpieczenia antykorozyjne	7
7. Obliczenia	8
OŚWIADCZENIE	18
INFORMACJA DOTYCZĄCA BEZPIECZEŃSTWA I OCHRONY ZDROWIA	19
8. Informacja dotycząca planu bezpieczeństwa i ochrony zdrowia	20
8.1. Podstawa opracowania	20
8.2. Dane ogólne	20
8.3. Zakres robót dla zamierzenia budowlanego oraz kolejność realizacji poszczególnych obiektów.	20
8.4. Wykaz istniejących obiektów wykonawczych.....	20
8.5. Wskazanie elementów zagospodarowania działki lub terenu, które mogą stwarzać zagrożenie bezpieczeństwa i zdrowia ludzi.	20
8.7. Wskazanie sposobu prowadzenia instruktażu pracowników przed przystąpieniem do realizacji robót szczególnie niebezpiecznych.	21
8.8. Wskazania środków technicznych i organizacyjnych zapobiegających niebezpieczeństwu przy wykonywaniu robót wykonawczych w strefach szczególnego zagrożenia zdrowia lub w ich sąsiedztwie, w tym zapewniających bezpieczną i sprawną komunikację, umożliwiającą szybką ewakuację na wypadek pożaru, awarii i innych zagrożeń.	21
OPINIA GEOTECHNICZNA.....	23
DOKUMENTY FORMALNO PRAWNE:	25

1. Dane ogólne

PRZEDMIOT OPRACOWANIA	–	Rozbudowa budynku szkoły podstawowej Milejów, ul. Szkolna 12, 97-340 Rozprza dz.nr 66/2 oraz część dz. nr 62, obręb Milejów, gmina Rozprza
INWESTOR	–	Gmina Rozprza ul. Aleja 900-lecia 3 97-340 Rozprza
RODZAJ OPRACOWANIA	–	projekt techniczny
BRANŻA	-	konstrukcja
PROJEKTANT	–	mgr inż. Damian Banaszczyk upr. nr LOD/2254/PWOK/13 w spec. konstrukcyjno – budowlanej
SPRAWDZAJĄCY	–	mgr inż. Joanna Boryca-Banaszczyk upr. nr LOD/2342/PWOK/14 w spec. konstrukcyjno - budowlanej

5. Zestawienie obciążeń

Zgodnie z normą PN-81/B-03020 dla miejscowości Milejów głębokość przemarzania gruntu wynosi 1,00m..

Zgodnie z normą PN-EN 1991-1-3/NA Milejów leży w 2-giej strefie obciążenia śniegiem.

Strefa	s_k , kN/m ²
1	$0,007A - 1,4$; $s_k \geq 0,70$
2	0,9
3	$0,006A - 0,6$; $s_k \geq 1,2$
4	1,6
5	$0,93 \exp(0,00134A)$; $s_k \geq 2,0$

UWAGA: A = Wysokość nad poziomem morza (m)

Wartość charakterystyczna obciążenia śniegiem gruntu dla rozpatrywanej lokalizacji wynosi

$$\underline{0,9 \text{ kN/m}^2}$$

Współczynnik kształtu dachu przyjęto $\mu_l = 0,8$

Zgodnie z normą PN-EN 1991-1-4/NA Milejów leży w 1-ej strefie obciążenia wiatrem.

Strefa	Wysokość nad poziomem morza	wg PN-77/B-2011	wg Az1:2009 do PN-B-02011:1977
		[kN/m ²]	[kN/m ²]
1	2	3	4
I	$H \leq 300 \text{ m}$	0,25	0,30
	$H > 300 \text{ m}$	-	$0,30 \cdot [1 + 0,0006 \cdot (H - 300)]^2$
II	$H \leq 300 \text{ m}$	0,35	0,42
III	$H \leq 300 \text{ m}$	$0,25 + 0,0005H > 0,35$	0,30
	$H > 300 \text{ m}$		$0,30 \cdot [1 + 0,0006 \cdot (H - 300)]^2 \times [(20000 - H) / (20000 + H)]$

$$\underline{q_k = 0,30 \text{ kN/m}^2}$$

Obciążenia dla stropodachu

STROPODACH						
L.p.	Wyszczególnienie	grubość warstwy [m]	ciężar w stanie powietrznosuchym [kN/m3]	wartość charakterystyczna obciążenia [kN/m2]	wsp. bezp.	wartość obliczeniowa obciążenia [kN/m2]
	Obciążenia stałe					
1	membrana dachowa			0,01	1,35	0,01
2	kliny styropianowe śr. gr. 40cm	0,4	0,4	0,16	1,35	0,22
3	Płyty SPK gr. 20cm			3,50	1,35	4,73
4	sufit podwieszany			0,25	1,35	0,34
	Suma stałe g=			3,92		5,29
	Obciążenia zmienne					
5	instalacje			0,25	1,5	0,38
6	śnieg (2-ga strefa)		0,9*0,8=	0,72	1,5	1,08
7	Śnieg (zaspa przy ścianach atykowych)			1,00	1,5	1,5
8	wiatr (1-sza strefa)	ciśnienie wiatru 0,3		0,30	1,5	0,45
9	wiatr (parcie)	0,3*1,8*1*0,5=		0,27	1,5	0,41
10	wiatr (ssanie)	0,3*1,8*1*-0,5=		-0,27	1,5	-0,41
	Suma użytkowe p=			1,25		1,88
	Łącznie stałe+użytkowe g+p=			5,17		7,17

6. Opis elementów konstrukcyjnych

6.1. Fundamenty

W budynku zaprojektowano ławy fundamentowe o przekroju 60x40cm oraz z betonu C20/25 (B25). Pod jeden ze słupów żelbetowych zaprojektowano stopę fundamentową o wymiarach 120x120x40cm. Geometrę fundamentów oraz poziom posadowienia przedstawiono na rysunkach konstrukcyjnych niniejszego opracowania. Zbrojenie ław 4#12 (AIIIIN), strzemiona #6 (AI) co 25cm.

Ze względu na ukształtowanie terenu oraz występujące praktyczne na całym obszarze nasypy niebudowlane pod budynkiem należy wykonać nasyp z pospółek lub piasków różnoziarnistych zagęszczonych warstwami do stanu zagęszczonego o stopniu zagęszczenia $I_d \geq 0,70$ co odpowiada wskaźnikowi zagęszczenia $I_s \geq 0,98$. Mięszczość nasypu w granicach od 0,5m do 2m.

Nasyp powinien być odebrany przez uprawnionego geologa.

W miejscach gdzie budynek posadowiony będzie w gruntach rodzimych tj. piaskach drobnych wymagając jedynie powierzchniowego dogęszczenia w dnie wykopu do stanu zagęszczonego o stopniu zagęszczenia $I_d \geq 0,70$ co odpowiada wskaźnikowi zagęszczenia $I_s \geq 0,98$.

W przypadku natrafienia na grunty nienośne należy je wybrać do poziomu występowania gruntów nośnych i wymienić do głębokości posadowienia fundamentów. Do wymiany należy

użyć piasków lub żwirów zagęszczonych mechanicznie do $I_s=0,97$. Grunty sypkie zagęszczać warstwami.

Grunt należy ustabilizować poprzez wykonanie warstwy podkładowej z tzw. chudego betonu (B10).

6.2. Rdzenie i słupy żelbetowe

W budynku zaprojektowano słupy oraz rdzenie żelbetowe. Rdzenie żelbetowe należy połączyć ze ścianą murowaną za pomocą strzępi.

6.3. Ściany murowane

Ściany konstrukcyjne kondygnacji nadziemnych murowane z bloczków silikatowych E24 kl. 15 na zaprawie do cienkich spoin.

Ściany fundamentowe murowane z bloczków betonowych B15 na zaprawie cementowej kl. M10.

6.4. Podciągi i nadproża monolityczne/wieńce żelbetowe

W budynku zaprojektowano nadproża prefabrykowane oraz nadproża i podciągi monolityczne wylewane w szalunku na placu budowy. W poziomie stropu oraz pod oparcie płyt SPK na ścianach murowanych zaprojektowano obwodowe wieńce żelbetowe o wymiarach wg rysunków powyższego opracowania zbrojone 4#12 ze stali AIIIIN (BSt500S) strzemiona Ø6 ze stali AI co 25cm.

6.5. Stropodach

Stropodach zaprojektowano w postaci płyt kanałowych SPK200.

6.10. Zabezpieczenia antykorozyjne

Elementy żelbetowe: Elementy żelbetowe i betonowe stykające się z gruntem należy zabezpieczyć przed agresją wody gruntowej za pomocą powłok bitumicznych bądź innych systemów przeciwwilgociowych zgodnie z projektem architektonicznym.

Elementy betonowe i żelbetowe znajdujące się powyżej powierzchni terenu nie wymagają zabezpieczeń antykorozyjnych.

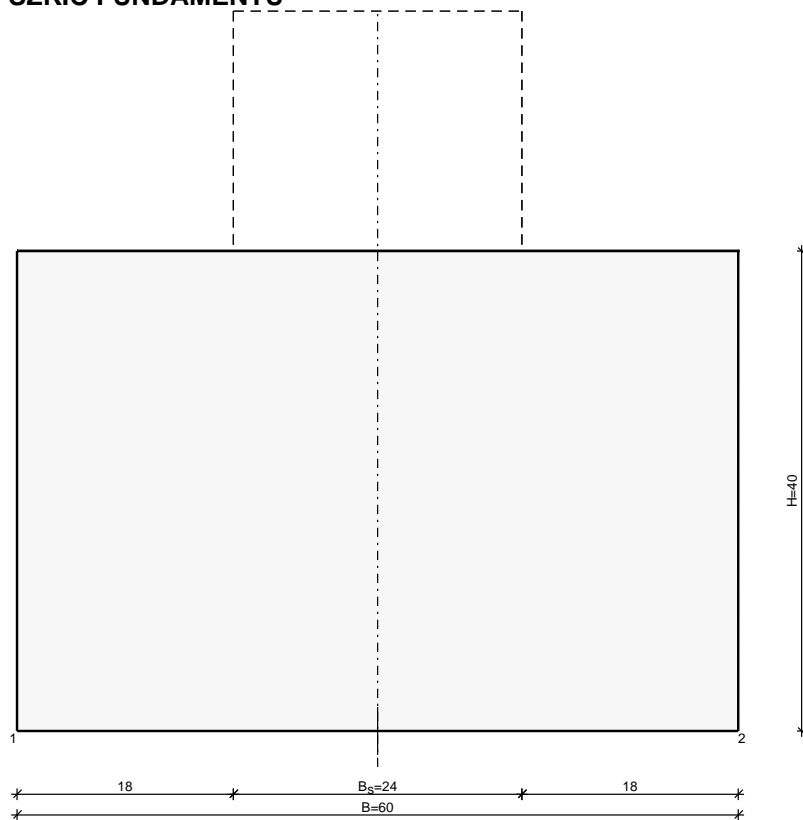
Elementy stalowe należy oczyścić do stopnia czystości powierzchni Sa 2.5 metodą ścierną.

Rodzaj powłok podkładowych i nawierzchniowe, ich właściwości techniczne i grubości dobrać wg wytycznych dostawcy systemu antykorozyjnego i zabezpieczeń ogniochronnych dla kategorii korozyjności C1.

7. Obliczenia

Ława fundamentowa Łf -1.1

SZKIC FUNDAMENTU



GEOMETRIA FUNDAMENTU

Wymiary fundamentu :

Typ: **ława prostokątna**

$B = 0,60 \text{ m}$ $H = 0,40 \text{ m}$

$B_s = 0,24 \text{ m}$ $e_B = 0,00 \text{ m}$

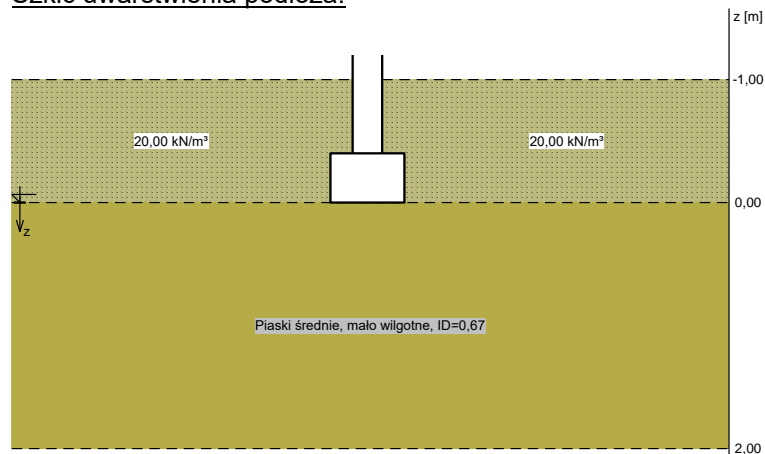
Posadowienie fundamentu:

$D = 1,00 \text{ m}$ $D_{\min} = 1,00 \text{ m}$

Brak wody gruntowej w zasypce

OPIS PODŁOŻA

Szkic uwarstwienia podłoża:



Zestawienie warstw podłoża

Nr	nazwa gruntu	h [m]	nawodniona	$\rho_o^{(n)}$ [t/m ³]	$\gamma_{f,min}$	$\gamma_{f,max}$	$\Phi_u^{(n)}$ [°]	$c_u^{(n)}$ [kPa]	$\gamma_{m,min}$	$M_o^{(n)}$ [kPa]	$M^{(n)}$ [kPa]
1	Piaski średnie, mało wilgotne, ID=0,67	2,00	nie	1,70	0,90	1,10	34,05	0,00	0,90	125986	139985

OBCIĄŻENIA FUNDAMENTU

Kombinacje obciążeń obliczeniowych:

Nr	typ obc.	N [kN/m]	T _B [kN/m]	M _B [kNm/m]	e [kPa]	Δe [kPa/m]
1	długotrwałe	85,00	0,00	0,00	0,00	0,00

DANE MATERIAŁOWE

Zasypka:

Ciężar objętościowy: 20,0 kN/m³

Współczynniki obciążenia: $\gamma_{f,min} = 0,90$; $\gamma_{f,max} = 1,20$

Parametry betonu:

Klasa betonu: **C20/25** → $f_{cd} = 13,33$ MPa, $f_{ctd} = 1,00$ MPa, $E_{cm} = 30,0$ GPa

Ciężar objętościowy $\rho = 24,0$ kN/m³

Maksymalny rozmiar kruszywa $d_g = 16$ mm

Współczynniki obciążenia: $\gamma_{f,min} = 0,90$; $\gamma_{f,max} = 1,10$

Zbrojenie:

Gatunek stali: B500SP → klasa A-III, $f_{yk} = 500$ MPa, $f_{yd} = 435$ MPa

Średnica prętów wzdłuż boku B $\varnothing_B = 12$ mm

Maksymalny rozstaw prętów = 30,0 cm

Otulinie:

Nominalna grubość otulenia na podstawie fundamentu $c_{nom} = 50$ mm

Nominalna grubość otulenia na bocznych powierzchniach $c_{nom,b} = 50$ mm

ZAŁOŻENIA

Współczynniki korekcyjne oporu granicznego podłoża:

- dla nośności pionowej $m = 0,81$

- dla stateczności fundamentu na przesunięcie $m = 0,72$

- dla stateczności na obrót $m = 0,72$

Współczynnik tarcia gruntu o podstawę fundamentu $f = 0,50$

Współczynniki redukcji spójności:

- przy sprawdzaniu przesunięcia = 0,50

Czas trwania robót: powyżej 1 roku ($\lambda = 1,00$)

Stosunek wartości obc. obliczeniowych N do wartości obc. charakterystycznych N_k $N/N_k = 1,20$

WYNIKI-PROJEKTOWANIE

WARUNKI STANÓW GRANICZNYCH PODŁOŻA wg PN-81/B-03020

Nośność pionowa podłoża:

Decyduje: **kombinacja nr 1**

Decyduje nośność w poziomie: **posadowienia fundamentu**

Obliczeniowy opór graniczny podłoża $Q_{fN} = 259,1$ kN/mb

$N_r = 91,3$ kN/mb < $m \cdot Q_{fN} = 0,81 \cdot 259,1$ kN/mb = 209,8 kN/mb (43,5%)

Nośność (stateczność) podłoża z uwagi na przesunięcie poziome:

Decyduje: **kombinacja nr 1**

Decyduje nośność w poziomie: **posadowienia fundamentu**

Obliczeniowy opór graniczny podłoża $Q_{fT} = 45,1$ kN/mb

$T_r = 0,0$ kN/mb < $m \cdot Q_{fT} = 0,72 \cdot 45,1$ kN/mb = 32,5 kN/mb (0,0%)

Stateczność fundamentu na obrót:

Decyduje: **kombinacja nr 1**

Decyduje moment wywracający $M_{oB,2} = 0,00$ kNm/mb, moment utrzymujący $M_{uB,2} = 27,06$

kNm/mb

$M_o = 0,00$ kNm/mb < $m \cdot M_u = 0,72 \cdot 27,1$ kNm/mb = 19,5 kNm/mb (0,0%)

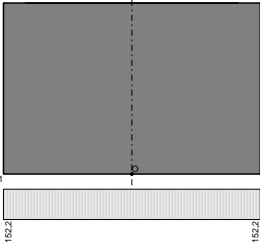
Osiadanie:

Decyduje: **kombinacja nr 1**

Osiadanie pierwotne $s' = 0,08$ cm, wtórne $s'' = 0,02$ cm, całkowite $s = 0,09$ cm

$s = 0,09$ cm < $s_{dop} = 5,00$ cm (1,9%)

Napężenia:

Nr	typ	σ_1 [kPa]	σ_2 [kPa]	C [m]	C/C'	
1	D	152,2	152,2	--	--	

Nośność pionowa podłoża:

w poziomie posadowienia					w poziomie stropu warstwy najsłabszej				
Nr	N [kN/mb]	Q_{fN} [kN/mb]	m_N	[%]	z [m]	N [kN/mb]	Q_{fN} [kN/mb]	m_N	[%]
1	91,3	259,1	0,35	43,5	0,00	91,3	259,1	0,35	43,5

Nośność pozioma podłoża:

w poziomie posadowienia						w poziomie stropu warstwy najsłabszej					
Nr	N [kN/mb]	T [kN/mb]	Q_{fT} [kN/mb]	m_T	[%]	z [m]	N [kN/mb]	T [kN/mb]	Q_{fT} [kN/mb]	m_T	[%]
1	90,2	0,0	45,1	0,00	0,0	0,00	90,2	0,0	45,1	0,00	0,0

Napężenia w podłożu gruntowym i osiadania:

Wyniki dla kombinacji obciążeń nr 1:

	Nośność	pionowa	podłoża					
z [m]	σ_p	σ_p	σ_q	σ_s	σ_d	s''	s'	s
0,10	21,7	19,7	113,4	19,7	93,7	0,03	0,15	0,18
0,30	25,0	16,4	89,2	16,4	72,8	0,02	0,12	0,32
0,50	28,3	12,5	70,4	12,5	57,9	0,02	0,09	0,43
0,70	31,7	9,8	56,9	9,8	47,1	0,01	0,07	0,51
0,90	35,0	7,9	47,1	7,9	39,2	0,01	0,06	0,59
1,10	38,3	6,6	39,9	6,6	33,3	0,01	0,05	0,65
1,30	41,7	5,7	34,5	5,7	28,9	0,01	0,05	0,70
1,50	45,0	5,0	30,3	5,0	25,4	0,01	0,04	0,75
1,70	48,4	4,4	27,0	4,4	22,6	0,01	0,04	0,79
1,90	51,7	4,0	24,3	4,0	20,4	0,01	0,03	0,83
2,10	55,0	3,6	22,1	3,6	18,5	0,01	0,03	0,87
2,30	58,4	3,3	20,2	3,3	16,9	0,00	0,03	0,90

OBLICZENIA WYTRZYMAŁOŚCIOWE FUNDAMENTU wg PN-B-03264:2002

Nośność na przebicie:

dla fundamentu o zadanych wymiarach nie trzeba sprawdzać nośności na przebicie

Wymiarowanie zbrojenia:

Ława betonowa - dalsze obliczenia pominięto

Ściana murowana

Ściana wewnętrzna

DANE:

Materiał:

Elementy murowe: Bloczek silikatowy drażony 2NFD kl.15

- element silikatowy grupy 1
- znormalizowana wytrzymałość elementu na ściskanie $f_b = 15,0$ MPa
- kategoria wykonania elementu I

Zaprawa murarska: do cienkich spoin klasy M5, przepisana $\rightarrow f_m = 5,0$ MPa

\rightarrow Wytrzymałość charakterystyczna muru na ściskanie $f_k = 5,50$ MPa

Geometria:

- Ściana wewnętrzna

Grubość ściany $t = 24,0$ cm

Szerokość ściany $b = 100,0$ cm

Wysokość ściany $h = 350,0$ cm

Podparcie ściany:

- ściana podparta u góry i u dołu

Usztywnienie przestrzenne:

- konstrukcja usztywniona przestrzennie w sposób eliminujący przesuw poziomy
- stropy z betonu z wieńcami żelbetowymi

Obciążenia:

Obciążenie z wyższych kondygnacji $N_{0d} = 0,00$ kN

Obciążenie obliczeniowe ze stropu $N^{(P)}_{sl,d} = 62,00$ kN

Obciążenie obliczeniowe ze stropu $N^{(L)}_{sl,d} = 0,00$ kN

Ciężar objętościowy muru $\rho = 18,0$ kN/m³; $\gamma_f = 1,10$

\rightarrow ciężar własny ściany $G_s = 16,63$ kN

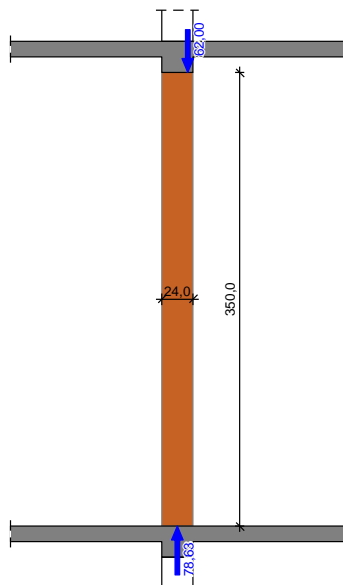
ZAŁOŻENIA OBLICZENIOWE:

Sytuacja obliczeniowa: trwała

Kategoria wykonania robót: B

\rightarrow Częściowy współczynnik bezpieczeństwa dla muru $\gamma_m = 2,2$

WYNIKI - ŚCIANA OBCIĄŻONA PIONOWO - model przegubowy (wg PN-B-03002:2007):



Warunek nośności pod stropem:

$\Phi_1 = 0,237$, $A = 0,24$ m², $f_d = 2,17$ MPa

$N_{1d} = 62,00$ kN $<$ $N_{1R,d} = \Phi_1 \cdot A \cdot f_d = 123,44$ kN (50,2%)

Warunek nośności w strefie środkowej:

Projektant: mgr inż. Damian Banaszczyk

Sprawdzający: mgr. inż. Joanna Boryca-Banaszczyk

07.2024

11

$$\Phi_m = 0,318, A = 0,24 \text{ m}^2, f_d = 2,17 \text{ MPa}$$

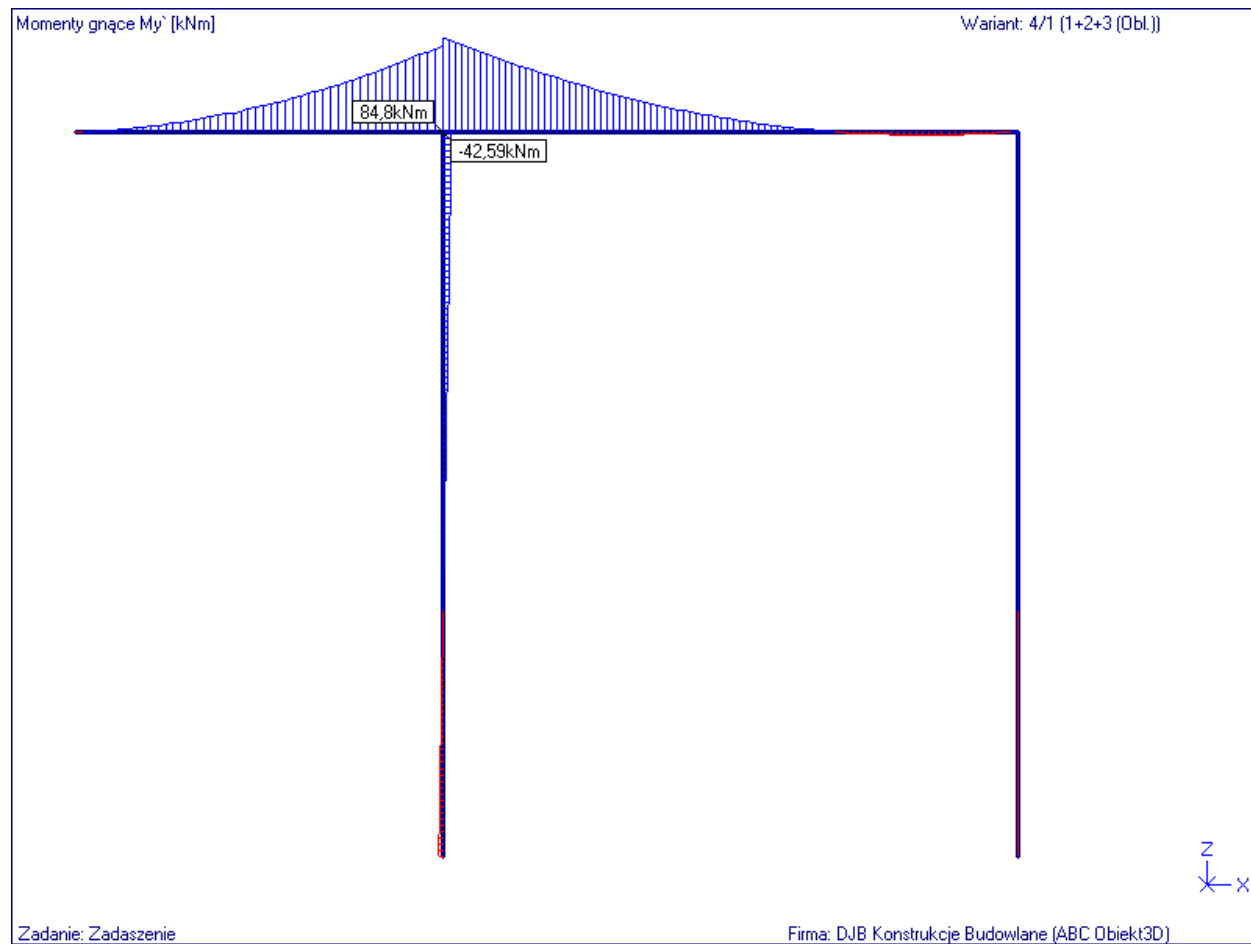
$$N_{md} = 70,32 \text{ kN} < N_{mR,d} = \Phi_m \cdot A \cdot f_d = 165,85 \text{ kN} \quad (42,4\%)$$

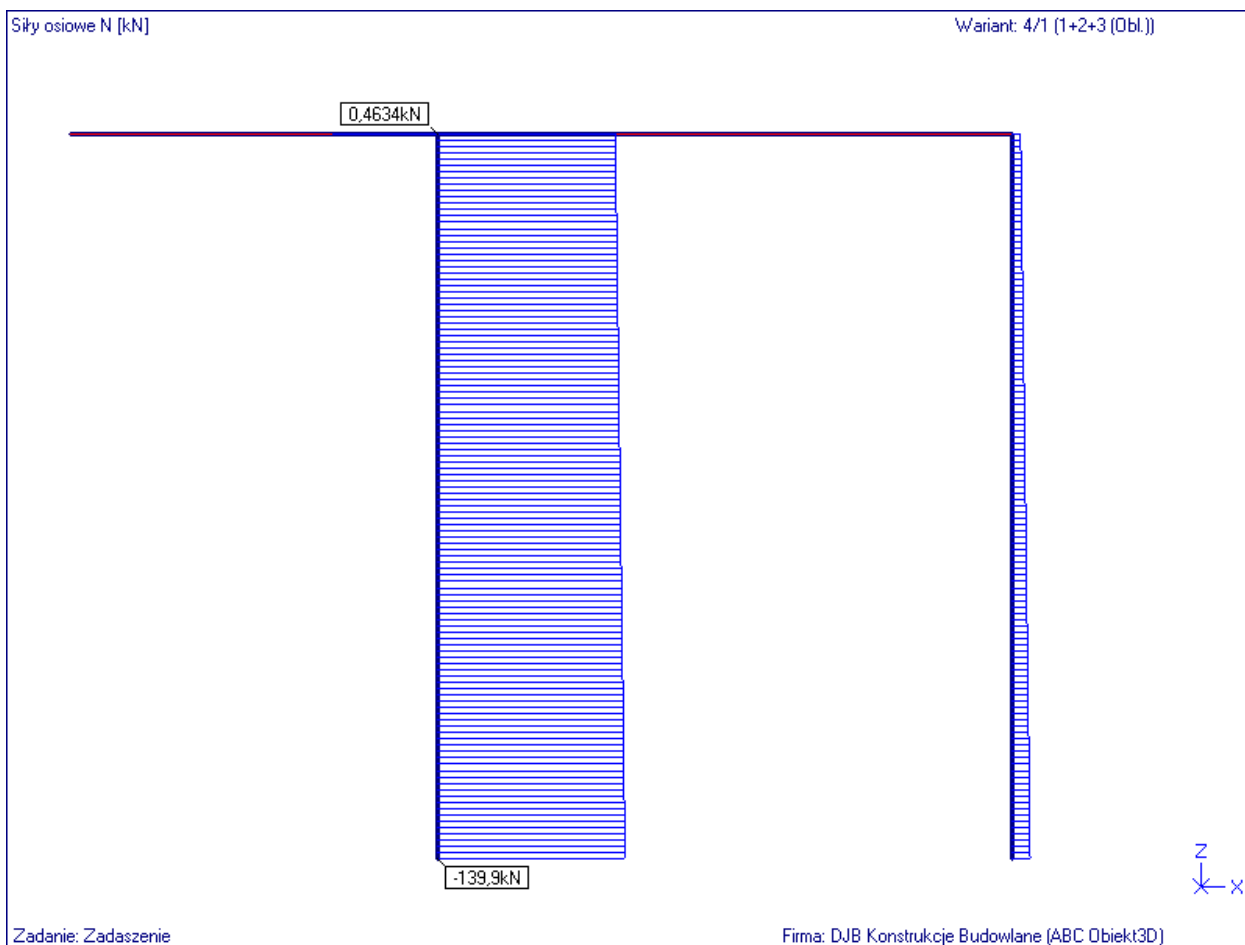
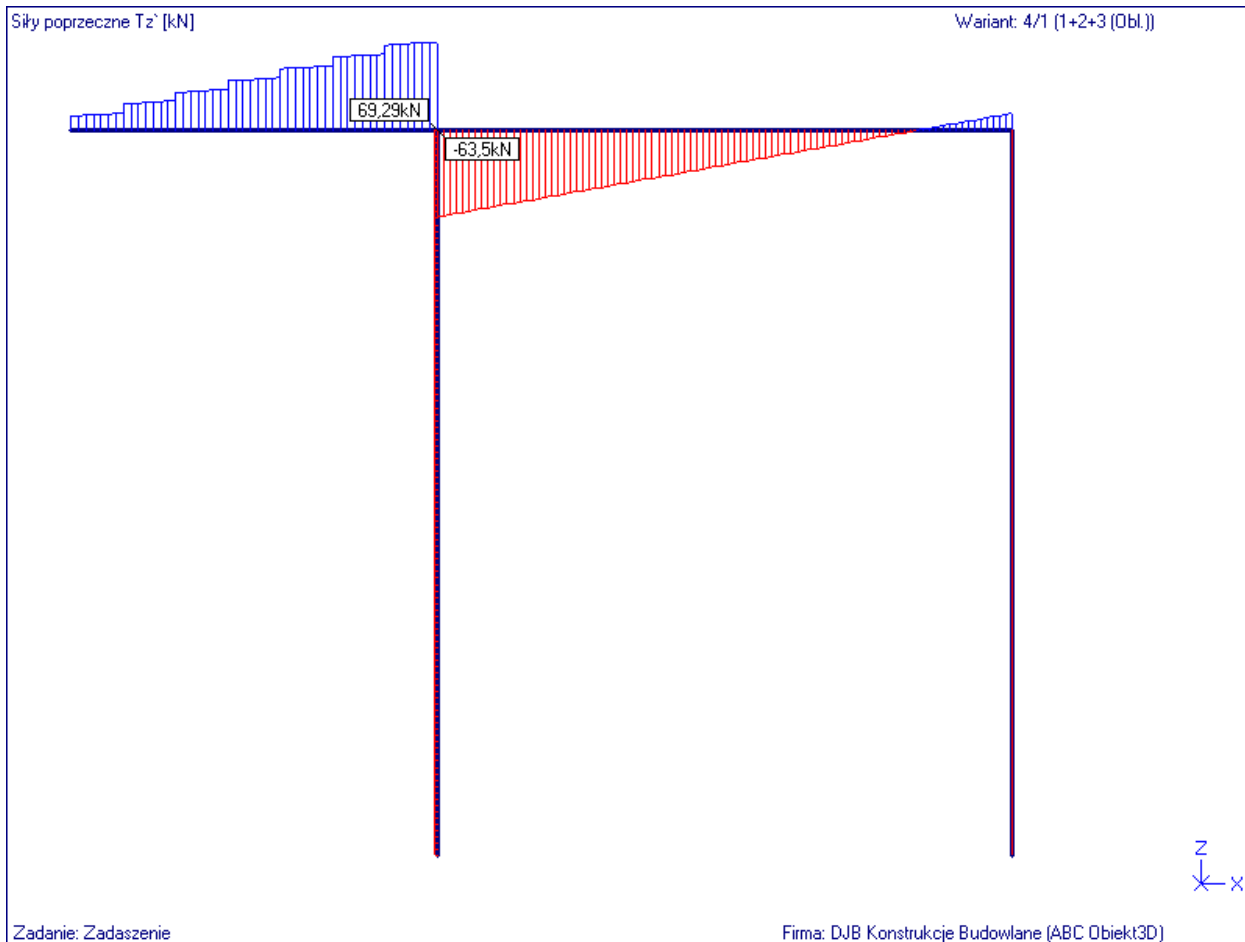
Warunek nośności nad stropem:

$$\Phi_2 = 0,903, A = 0,24 \text{ m}^2, f_d = 2,17 \text{ MPa}$$

$$N_{2d} = 78,63 \text{ kN} < N_{2R,d} = \Phi_2 \cdot A \cdot f_d = 470,66 \text{ kN} \quad (16,7\%)$$

Belka żelbetowa Bz 0.1



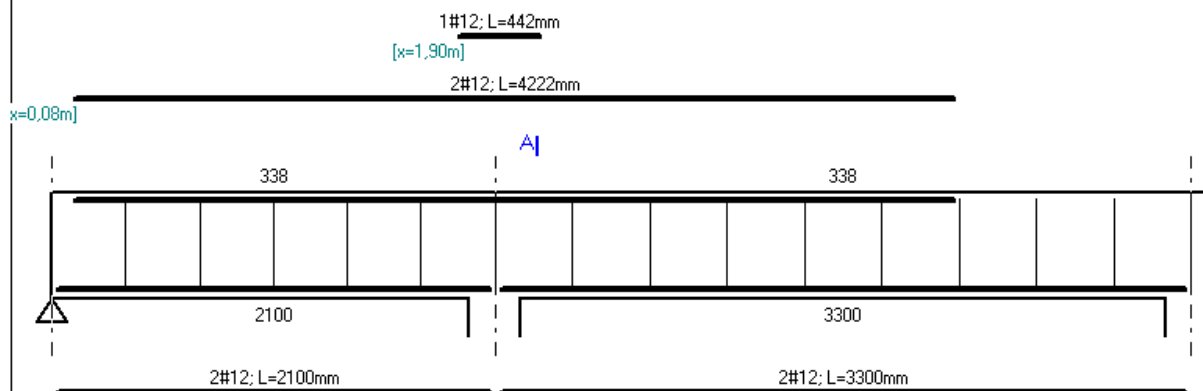


A diagram of a rectangle with a width of 0,24 and a height of 0,50. The width is labeled at the bottom, and the height is labeled on the right side.

fyk=500,0MPa
fyd=420,0MPa
ftk=550,0MPa

Wilgotność powietrza: 50%

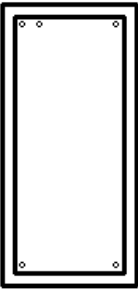
ABC Kalkulator zelbetu



Technical drawing of a rectangle with dimensions 0,24 and 0,50.

Objętość betonu: 0.66m³

ABC Kalkulator želbetu

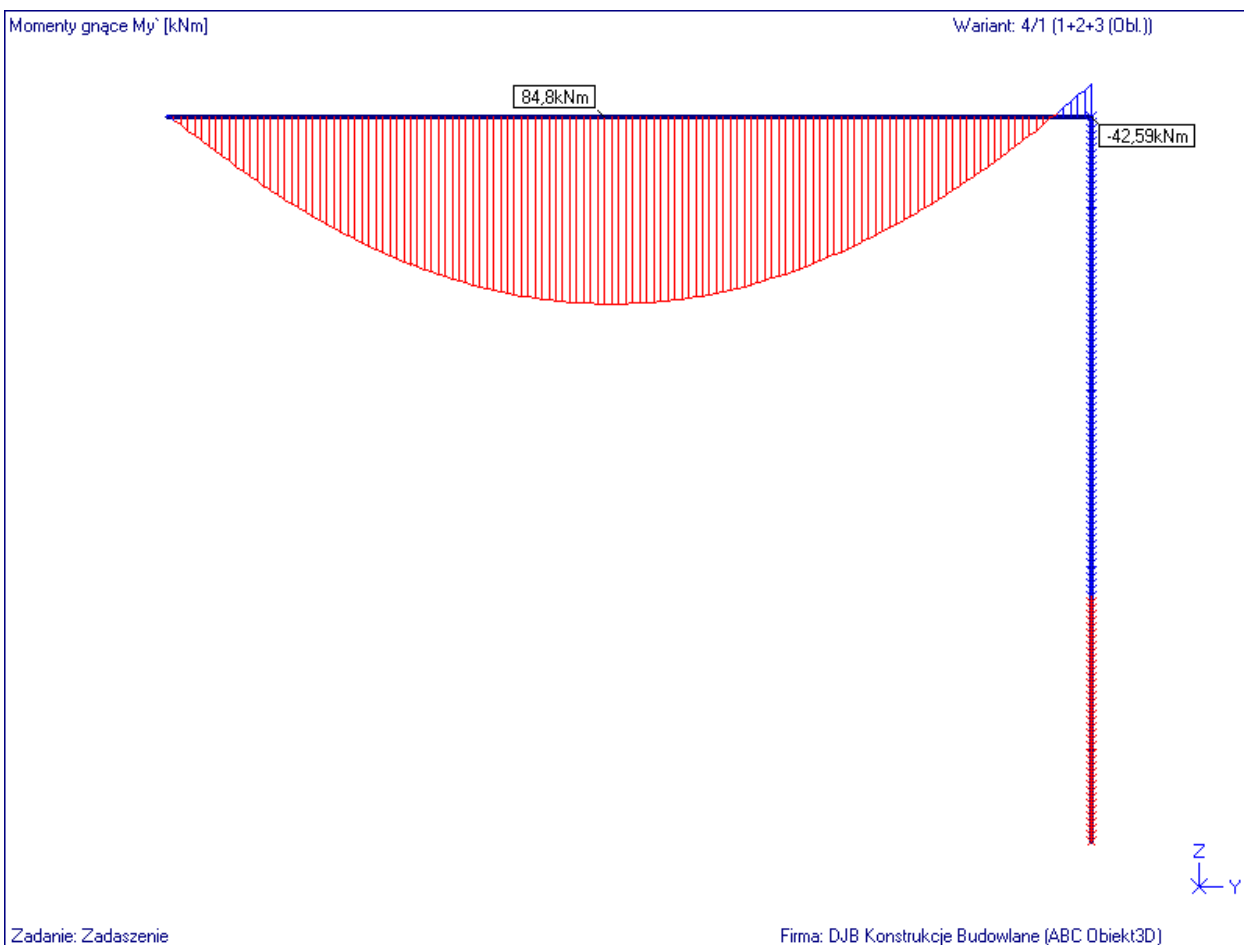
Schemat zbrojenia	Pola powierzchni zbrojenia	Sprawdzenie stanów granicznych
	$A_{s1}=2,262\text{cm}^2$ (2#12); $a_1=36\text{mm}$	Stan graniczny nośności - ZGINANIE
	$A_{s2}=3,393\text{cm}^2$ (3#12); $a_2=36\text{mm}$	$M_{rd}=64,79\text{kNm} < M_{sd}=36,55\text{kNm}$
		Stan graniczny nośności - ŚCINANIE
		$V_{sd}=29,63\text{kN} < V_{rd1}=46,77\text{kN}$
	Strzemiona 2#8 co 338mm; $A_{sw}=2,979\text{cm}^2/\text{m}$	Stan graniczny nośności - SKRĘCANIE
		$T_{sd}=7,25\text{kN} < T_{rd1}=54,55\text{kN}$
		$T_{sd}=7,25\text{kN} < T_{rd2}=7,26\text{kN}$
	Ponadto dodatkowe zbrojenie na skręcanie:	Stan graniczny użytkowości - RYSA PROSTOKĄTĄ
	$A_{sx}=1,131\text{cm}^2$ (1#12); rozmieścić równomiernie	$M_{k2}=-27,78\text{kNm} < M_{cr2}=-22,00\text{kNm}$
	Strzemiona 2#8 co 533mm; $A_{sw}=1,886\text{cm}^2/\text{m}$	$w_{k2}=0,14\text{mm} < w_{lim}=0,30\text{mm}$
		Stan graniczny użytkowości - UGIĘCIE (dla $x=3,420\text{m}$)
		$a=0,001\text{m} < a_{lim}=0,017\text{m}$

[12.08.2024 16:04:16]

Belka - Przekrój A-A $X=2,306\text{m}$

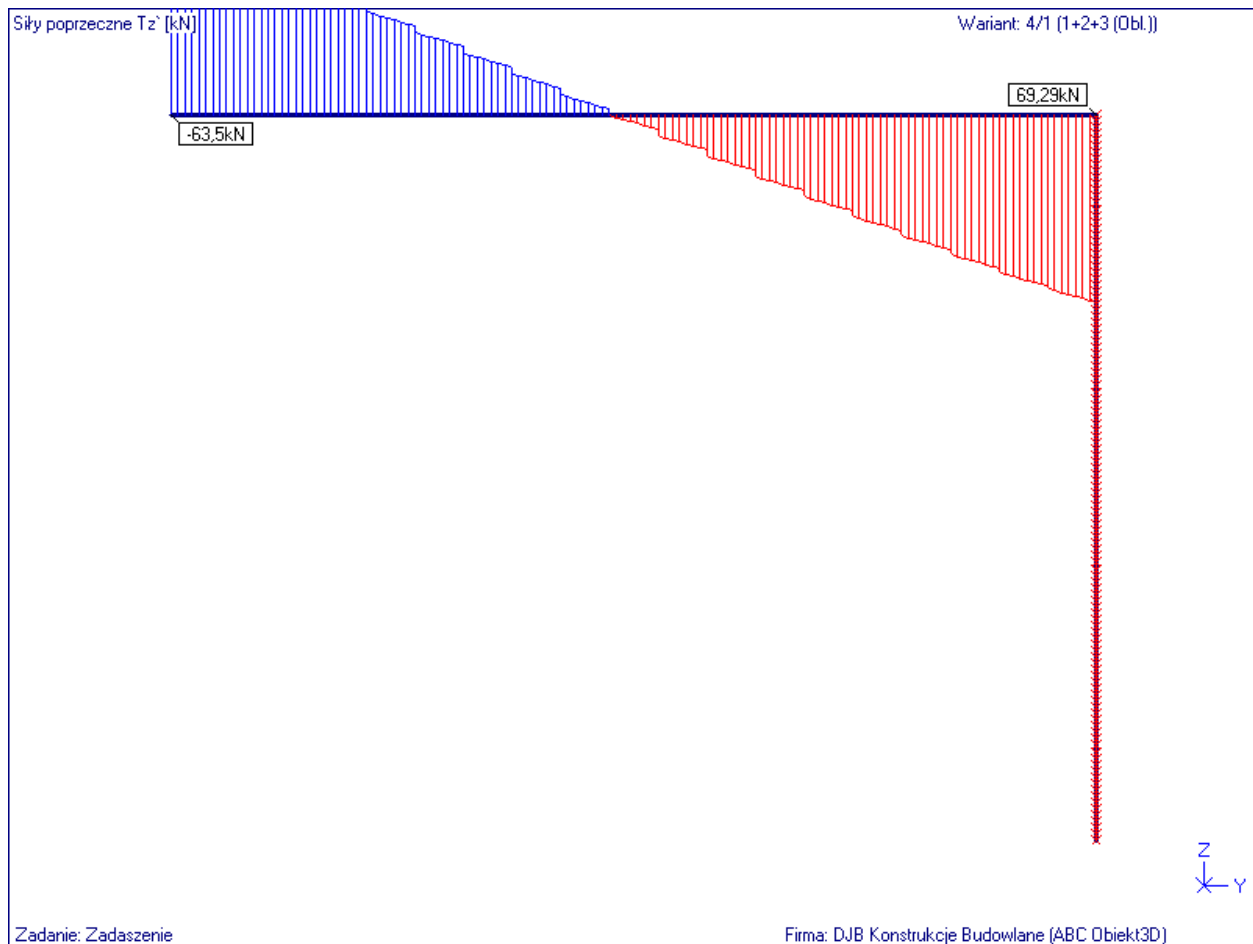
ABC Kalkulator żelbetu

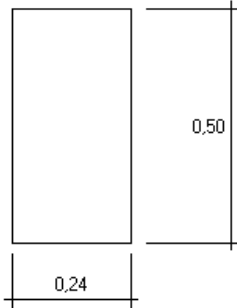
Belka żelbetowa Bz 0.2

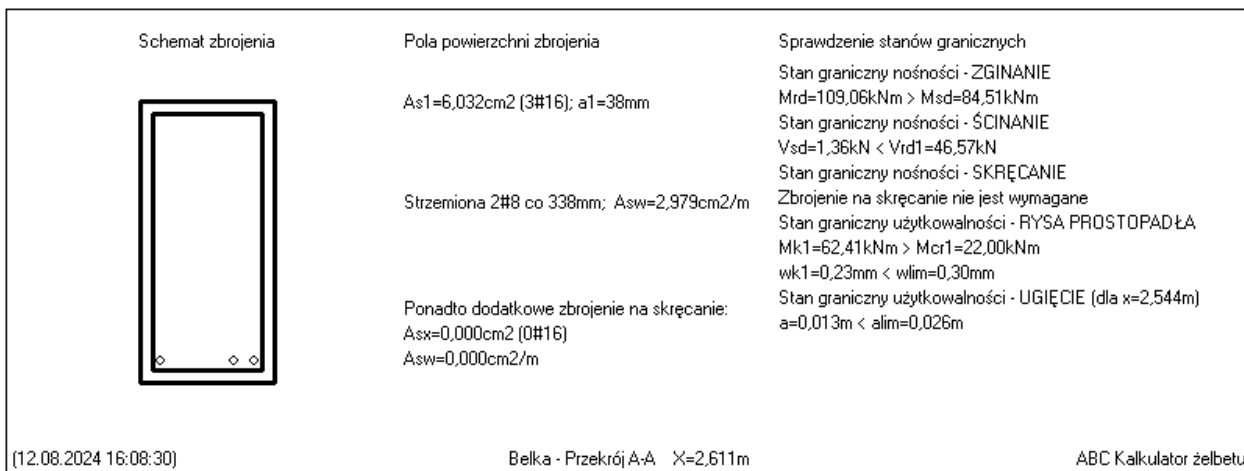
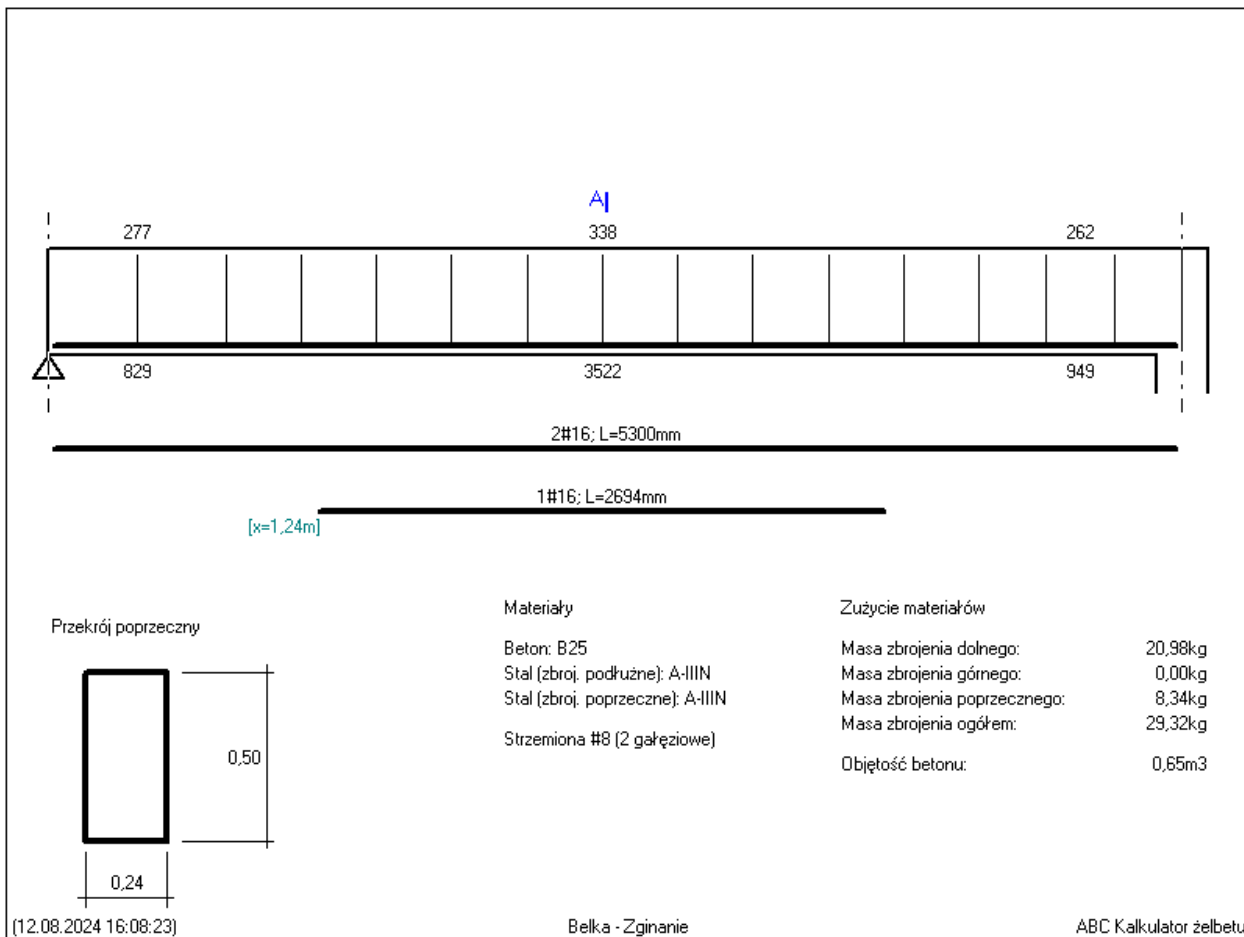


Zadanie: Zadaszenie

Firma: DJB Konstrukcje Budowlane (ABC Obiekt3D)



Przekrój poprzeczny	Materiały	
	Beton: B25	Stal (zbroj. podłużne): A-IIIN (RB500w)
	$f_{c,cube}=25,0MPa$ $f_{ck}=20,0MPa$ $f_{ctk}=1,5MPa$ $f_{ctm}=2,2MPa$ $f_{cd}=13,3MPa$ $f_{ctd}=1,0MPa$ $f_{cd}^*=11,1MPa$ $E_{cm}=30GPa$ $\alpha_c=1$	$f_{yk}=500,0MPa$ $f_{yd}=420,0MPa$ $f_{tk}=550,0MPa$ Stal (zbroj. poprzeczne): A-IIIN (RB500w) $f_{yk}=500,0MPa$ $f_{yd}=420,0MPa$ $f_{tk}=550,0MPa$
Parametry dla stanów granicznych nośności		
Średnica zbrojenia dolnego: 16mm;	Otulina zbrojenia dolnego: 30mm;	Procent zbrojenia doprowadzonego do podpory: 33%
Średnica zbrojenia górnego: 12mm;	Otulina zbrojenia górnego: 30mm;	Kąt nachylenia ściskanych betonowych krzywulców: 45st.
Średnica strzemion: 8mm;	Strzemiona 2 gałęziowe	
Zbrojenie w obszarze podporowym wyznaczane dla sił krawędziowych.		
Parametry dla stanów granicznych użytkowości		
Graniczna szerokość rys: 0,3mm	Graniczna wartość ugięcia dla przęsła 1: $\alpha_{lim}=26mm$	Współrzędna przekroju miarodajnego do wyznaczenia ugięcia przęsła 1: $X=2,486m$
Rodzaj cementu: zwykły i szybkotwardniejący		
Wiek betonu w chwili obciążenia: 28 dni		
Czas trwania obciążenia: 25500 dni		
Wilgotność powietrza: 50%		
(12.08.2024 16:08:10)		
Belka - Dane początkowe		
ABC Kalkulator żelbetu		



ZALECENIA

Wszystkie prace prowadzić zgodnie z „Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych”, pod nadzorem osoby uprawnionej, przestrzegając przepisów BHP.

Projektant:

mgr inż. Damian Banaszczyk
upr. nr LOD/2254/PWOK/13
w spec. konstrukcyjno – budowlanej

Sprawdzający:

mgr inż. Joanna Boryca-Banaszczyk
upr. nr LOD/2342/PWOK/14
w spec. konstrukcyjno – budowlanej

OŚWIADCZENIE

Na podstawie art. 34 ust. 3d pkt. 3 ustawy z dnia 7 lipca 1994r. – Prawo budowlane (tekst jednolity na podstawie Dz.U.z 2020r. poz.1333,zm.: Dz.U. z 2020r. poz.2127, poz.2320; z 2021r.poz.11) ja niżej podpisany oświadczam, że projekt techniczny konstrukcji rozbudowy budynku szkoły podstawowej Milejów, ul. Szkolna 12, 97-340 Rozprza dz.nr 66/2 oraz część dz. nr 62, obręb Milejów, gmina Rozprza został wykonany zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

Projektant:

mgr inż. Damian Banaszczyk
upr. nr LOD/2254/PWOK/13
w spec. konstrukcyjno – budowlanej

Sprawdzający:

mgr inż. Joanna Boryca-Banaszczyk
upr. nr LOD/2342/PWOK/14
w spec. konstrukcyjno – budowlanej

07.2024

INFORMACJA DOTYCZĄCA BEZPIECZEŃSTWA I OCHRONY ZDROWIA

WEDŁUG ROZPORZĄDZENIA MINISTRA INFRASTRUKTURY Z DNIA 23 CZERWCA 2003r. (Dz. U. Nr 120, poz. 1126) w sprawie informacji dotyczącej bezpieczeństwa i ochrony zdrowia oraz planu bezpieczeństwa i ochrony zdrowia

PRZEDMIOT OPRACOWANIA	–	Rozbudowa budynku szkoły podstawowej Milejów, ul. Szkolna 12, 97-340 Rozprza dz.nr 66/2 oraz część dz. nr 62, obręb Milejów, gmina Rozprza
INWESTOR		– Gmina Rozprza ul. Aleja 900-lecia 3 97-340 Rozprza
RODZAJ OPRACOWANIA	–	projekt techniczny
BRANŻA	-	konstrukcja
PROJEKTANT	–	mgr inż. Damian Banaszczyk upr. nr LOD/2254/PWOK/13 w spec. konstrukcyjno – budowlanej
SPRAWDZAJĄCY	–	mgr inż. Joanna Boryca-Banaszczyk upr. nr LOD/2342/PWOK/14 w spec. konstrukcyjno - budowlanej

8. Informacja dotycząca planu bezpieczeństwa i ochrony zdrowia

8.1. Podstawa opracowania

- Zlecenie Zamawiającego,
- Projekt architektoniczny i projekty branżowe
- Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dn. 23.06.2003 r. w sprawie informacji dotyczącej bezpieczeństwa i ochrony zdrowia oraz planu bezpieczeństwa i ochrony zdrowia (Dz. U. Nr 120 poz. 1126)

8.2. Dane ogólne

Przedmiotem opracowania jest Informacja dotycząca bezpieczeństwa i ochrony zdrowia dla zamierzenia budowlanego polegającego na budowie budynku mieszkalnego wielorodzinnego w zakresie konstrukcji obiektu.

8.3. Zakres robót dla zamierzenia budowlanego oraz kolejność realizacji poszczególnych obiektów.

Zamierzenie obejmuje swoim zakresem budowę budynku szkoły podstawowej.

Zamierzenie obejmuje:

- roboty ziemne,
- roboty zbrojarskie i betoniarskie,
- roboty murarskie,
- roboty ciesielskie i dekarские

8.4. Wykaz istniejących obiektów wykonawczych

Działka w czasie trwania prac wykonawczych jest niezabudowana.

Obiekty, które mogą znajdować się na działce potwierdzić na podstawie projektów branżowych i wizji lokalnej na terenie budowy.

8.5. Wskazanie elementów zagospodarowania działki lub terenu, które mogą stwarzać zagrożenie bezpieczeństwa i zdrowia ludzi.

W pobliżu projektowanego budynku znajdują się:

- drogi dojazdowe, służące do transportu materiałów wykonawczych, nie prowadzić ich w pobliżu wykopów.
- wykopy pod ławy.

8.6. Wskazanie dotyczące przewidywanych zagrożeń występujących podczas realizacji robót wykonawczych, określające skalę i rodzaje zagrożeń oraz miejsce i czas ich wystąpienia

Podczas prowadzenia robót mogą wystąpić następujące zagrożenia dla bezpieczeństwa i zdrowia ludzi:

- wykopy, możliwość obsunięcia się lub wpadnięcia do wykopu,
- upadek z wysokości podczas prac na rusztowaniach,
- upadek narzędzi z wysokości,
- prace z użyciem elektronarzędzi,

Upadek z wysokości może nastąpić w trakcie realizacji wszystkich prac, do których wykonania należy wykorzystać rusztowania i pomosty. Z uwagi na wysokość obiektów upadek może powodować śmierć lub trwale uszkodzenie ciała. Zagrożenie dotyczy wszystkich pracowników wykonujących roboty na wysokości.

Upadek narzędzi z wysokości może nastąpić w trakcie realizowania prac na pomostach lub rusztowaniach. Może spowodować trwale uszkodzenie ciała lub śmierć. Zagrożenie dotyczy wszystkich pracowników, którzy mogą znajdować się pod pomostami lub rusztowaniami.

8.7. Wskazanie sposobu prowadzenia instruktażu pracowników przed przystąpieniem do realizacji robót szczególnie niebezpiecznych.

Instruktaż: Przed rozpoczęciem pracy każdego pracownika i każdorazowo przy zmianie warunków wykonywania pracy lub przerw w wykonywaniu pracy związanych ze zmianami pogodowymi (wznowienie prac). Przestrzeganie szczegółowych zasad bezpieczeństwa i higieny pracy na budowie w trakcie realizacji inwestycji. Należy zadbać o to, aby pracownik któremu powierza się daną pracę miał niezbędne kwalifikacje do jej wykonania, był zapoznany z zagrożeniami jakie mogą przy tym wystąpić oraz aby uzyskać orzeczenie lekarskie o dopuszczeniu go do określonej pracy.

8.8. Wskazania środków technicznych i organizacyjnych zapobiegających niebezpieczeństwu przy wykonywaniu robót wykonawczych w strefach szczególnego zagrożenia zdrowia lub w ich sąsiedztwie, w tym zapewniających bezpieczną i sprawną komunikację, umożliwiającą szybką ewakuację na wypadek pożaru, awarii i innych zagrożeń.

Praca na wysokości tylko zespołowa z dodatkowym zabezpieczeniem pasami lub szelkami bezpieczeństwa z krótkimi linkami umocowanymi do stałych elementów konstrukcyjnych lub lin asekuracyjnych. Należy przeprowadzać przeglądy okresowe oraz odbiory wynikające z ogólnych przepisów bhp.

Zabezpieczenie dojeżdż, przejść i przejazdów wygradzeniami i daszkami zabezpieczającymi przed upadkiem przedmiotu z wysokości na przebywające poniżej osoby i sprzęty.

Zabezpieczenie wykopów i dróg znajdujących się w pobliżu wykopów.

Wywieszenie tablic informacyjnych na temat niebezpieczeństwa. Kierownik budowy jest zobowiązany do wykonania planu BiOZ. Informację do planu BiOZ opracowano na podstawie wzoru – rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 23 czerwca 2003r. (Dz. U. Nr 120, poz. 1126).

Sporządzający informację:

mgr inż. Damian Banaszczyk

upr. nr LOD/2254/PWOK/13

w spec. konstrukcyjno - budowlanej

Poniatów, ul. Orzechowa 18D

97-330 Sulejów

SPIS RYSUNKÓW:

- K-01 RZUT FUNDAMENTÓW
- K-02 RZUT ELEMENTÓW KONSTRUKCYJNYCH PARTERU
- K-03 RZUT ŚCIAN ATTYKOWYCH
- K-04 ZBROJENIE ŁAWY Łf -1.1 ORAZ STOPY Sf-1.2
- K-05 ZBROJENIE STOPY Sf -1.1 ORAZ RDZENIA Sz -1.1
- K-06 ZBROJENIE RDZENIA ŻELBETOWEGO Sz -1.2
- K-07.1 ZBROJENIE RDZENIA ŻELBETOWEGO Sz -1.3.1
- K-07.2 ZBROJENIE RDZENIA ŻELBETOWEGO Sz -1.3.2
- K-07.3 ZBROJENIE RDZENIA ŻELBETOWEGO Sz -1.3.3
- K-07.4 ZBROJENIE RDZENIA ŻELBETOWEGO Sz -1.3.4
- K-08 ZBROJENIE SŁUPA ŻELBETOWEGO Sz 0.1
- K-09 ZBROJENIE SŁUPA ŻELBETOWEGO Sz 0.2
- K-10 ZBROJENIE SŁUPA ŻELBETOWEGO Sz 0.3
- K-11 ZBROJENIE BELKI ŻELBETOWEJ Bz 0.1
- K-12 ZBROJENIE BELKI ŻELBETOWEJ Bz 0.2
- K-13 ZBROJENIE BELKI ŻELBETOWEJ Bz 0.3
- K-14 ZBROJENIE BELKI ŻELBETOWEJ Bz 0.4
- K-15 ZBROJENIE BELKI ŻELBETOWEJ Bz 0.5 ORAZ Bz 0.6
- K-16 ZBROJENIE WIĘŃCY ŻELBETOWYCH
- K-17 ZBROJENIE PŁYTY ZADASZENIA

OPINIA GEOTECHNICZNA

WEDŁUG ROZPORZĄDZENIA MINISTRA TRANSPORTU, BUDOWNICTWA I
GOSPODARKI MORSKIEJ z dnia 27 kwietnia 2012r.

w sprawie ustalenia geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych

PRZEDMIOT OPRACOWANIA	–	Rozbudowa budynku szkoły podstawowej Milejów, ul. Szkolna 12, 97-340 Rozprza dz.nr 66/2 oraz część dz. nr 62, obręb Milejów, gmina Rozprza
INWESTOR	–	Gmina Rozprza ul. Aleja 900-lecia 3 97-340 Rozprza
RODZAJ OPRACOWANIA	–	projekt techniczny
BRANŻA	-	konstrukcja
PROJEKTANT	–	mgr inż. Damian Banaszczyk upr. nr LOD/2254/PWOK/13 w spec. konstrukcyjno – budowlanej
SPRAWDZAJĄCY	–	mgr inż. Joanna Boryca-Banaszczyk upr. nr LOD/2342/PWOK/14 w spec. konstrukcyjno - budowlanej

Ustalenie warunków geotechnicznych:

1. Zgodnie z Rozporządzeniem MTBiGM z dnia 25 kwietnia 2012r., ustala się następujące warunki geotechniczne w celu uzyskania niezbędnych danych do zaprojektowania posadowienia obiektu:
2. Ustala się pierwszą kategorię geotechniczną obiektu oraz proste warunki gruntowe.
3. Projektowany obiekt wznoszony w konstrukcji tradycyjnej.

Stwierdza się przydatność podłoża gruntowego do posadowienia bezpośredniego projektowanego obiektu.

Projektant:

mgr inż. Damian Banaszczyk

upr. nr LOD/2254/PWOK/13

w spec. konstrukcyjno – budowlanej

Sprawdzający:

mgr inż. Joanna Boryca-Banaszczyk

upr. nr LOD/2342/PWOK/14

w spec. konstrukcyjno – budowlanej

DOKUMENTY FORMALNO PRAWNE:



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

ŁOD-82T-B91-REG *

Pan Damian BANASZCZYK o numerze ewidencyjnym ŁOD/BO/0027/14
adres zamieszkania ul. Śląska 23, 97-300 Piotrków Trybunalski
jest członkiem Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2024-02-01 do 2024-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2024-01-15 roku przez:

Jacek Szer, Przewodniczący Rady Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Zgodnie z art. 78³ K.c.

§ 1. Do zachowania elektronicznej formy czynności prawnej wystarczy złożenie oświadczenia woli w postaci elektronicznej i opatrzenie go
kwalifikowanym podpisem elektronicznym.

§ 2. Oświadczenie woli złożone w formie elektronicznej jest równoważne z oświadczeniem woli złożonym w formie pisemnej.

* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na
stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa www.piib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów
Budownictwa.





**GLÓWNY INSPEKTOR
NADZORU BUDOWLANEGO**

DSW/ORZ/600/273/14
MPI

Warszawa, 2014-01-17

DECYZJA

Na podstawie art. 12 ust. 7 i art. 88a ust. 1 pkt 3 lit. a ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz. U. z 2013 r. poz. 1409, z późn. zm.) oraz art. 104 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (Dz. U. z 2013 r. poz. 267),

DAMIAN TOMASZ BANASZCZYK
magister inżynier

uprawniony na mocy decyzji

Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

z dnia 11.12.2013 r. znak: OKK/5455/1724/13, sygnatura akt: KK/D/7131-2/2254/13

uprawnienia budowlane numer ewidencyjny LOD/2254/PWOK/13

do wykonywania samodzielnej funkcji technicznej w budownictwie

w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

obejmującej projektowanie i kierowanie robotami budowlanymi

bez ograniczeń

w zakresie określonym w powyższej decyzji

został wpisany

DO CENTRALNEGO REJESTRU OSÓB POSIADAJĄCYCH UPRAWNIENIA BUDOWLANE
pod pozycją 308/14/U/C

Decyzja niniejsza jako uwzględniająca w całości żądanie strony, zgodnie z art. 107 § 4 Kpa, nie wymaga uzasadnienia.

Strona może wystąpić na podstawie art. 127 § 3 Kpa z wnioskiem o ponowne rozpatrzenie sprawy w terminie 14 dni od daty doręczenia decyzji.

Ostateczna decyzja o wpisie do centralnego rejestru, o którym mowa w art. 88a ust. 1 pkt 3 lit. a Prawa budowlanego stanowi podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie. Ponadto z uwagi, iż niniejsza decyzja uwzględnia w całości żądanie strony, na podstawie art. 130 § 4 Kpa, podlega wykonaniu przed upływem terminu do wystąpienia strony z wnioskiem o ponowne rozpatrzenie sprawy.



Otrzymują:

1. Pan Damian Banaszczyk
ul. Ślaska 23
97-300 Piotrków Trybunalski
2. Łódzka Okręgowa Izba
Inżynierów Budownictwa
3. aa

z upoważnienia
GŁÓWNEGO INSPEKTORA NADZORU BUDOWLANEGO
GŁÓWNY SPECJALISTA W KONTROLACH ARG I WNIOŚKOW
Aleksandra Kuczyńska

Łódź, dnia 11 grudnia 2013 r.

Łódzka Okręgowa Izba Inżynierów Budownictwa
Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna

OKK/5455/1724/13
sygn. akt. KK/D/7131-22254/13

D E C Y Z J A

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 Ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (Dz. U. z 2001 r., Nr 5, poz. 42 z późn. zm.) i art. 12 ust. 1 pkt 1, 2, 3, 4 i 5, art. 13 ust. 1 pkt 1 i 2 i ust. 3 i 4, art. 14 ust. 1 pkt 1 i 3 Ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (tęka jedna, Dz. U. z 2010 r., Nr 243, poz. 1623 z późn. zm.), oraz § 11 ust. 1 pkt 1 Rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. z 2006 r., Nr 83, poz. 578 z późn. zm.), po ustaleniu, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem pozytywnym

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa
stwierdza, że

Pan Damian Tomasz Banaszczyk

magister inżynier
kierunek budownictwo

urodzony dnia 29 marca 1984 r. w Piotrkowie Trybunalskim

otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

numer ewidencyjny LOD/2254/PWOK/13

do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

U Z A S A D N I E N I E

W związku z uwzględnieniem w treści zażądania strony, na podstawie art. 107 § 4 K.p.a. odstępuje się od uzasadnienia decyzji. Zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano na odwrocie decyzji.

Pouczenie

Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Łodzi, w terminie 14 dni od daty doręczenia decyzji.

Skład Orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej
Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa:

Przewodniczący Składu Orzekającego OKK LOIIB
mgr inż. Zbigniew Cichonński

Członek Składu Orzekającego OKK LOIIB
mgr inż. Jan Gałązka

Członek Składu Orzekającego OKK LOIIB
mgr inż. Tomasz Kluska



Pan Damian Banaszczyk jest upoważniony do:
1) projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego w odniesieniu do konstrukcji obiektu, zgodnie z art. 14 ust. 3 pkt 1 Prawa budowlanego i § 17 ust. 1 pkt 1 Rozporządzenia MTiB;
2) kierowania budową lub innymi robotami budowlanymi w odniesieniu do konstrukcji obiektu, zgodnie z art. 14 ust. 3 pkt 3 Prawa budowlanego i § 17 ust. 1 pkt 2 Rozporządzenia MTiB;
3) kierowania budową lub innymi robotami budowlanymi w odniesieniu do architektury obiektu, zgodnie z § 17 ust. 1 pkt 2 Rozporządzenia MTiB;
4) sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, zgodnie z § 15 Rozporządzenia MTiB;
5) kierowania wytworzeniem konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz nadzorowania i kontroli technicznej wytwarzania tych elementów oraz do wykonywania nadzoru inwestorskiego, zgodnie z art. 13 ust. 3 Prawa budowlanego;
6) sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych, zgodnie z art. 13 ust. 4 Prawa budowlanego.

Skład Orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej
Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Przewodniczący Składu Orzekającego OKK LOIIB
mgr inż. Zbigniew Cichonński

Członek Składu Orzekającego OKK LOIIB
mgr inż. Jan Gałązka

Członek Składu Orzekającego OKK LOIIB
mgr inż. Tomasz Kluska



Otrzymują:
1. Damian Banaszczyk
ul. Śląska 23
97-300 Piotrków Trybunalski;
2. Rada Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa;
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego;
4. a/a.



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

ŁOD-6JD-JCA-ACP *

Pani Joanna BORYCA-BANASZCZYK o numerze ewidencyjnym ŁOD/BO/0136/14
adres zamieszkania ul. Śląska 23, 97-300 Piotrków Trybunalski
jest członkiem Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2023-08-01 do 2024-07-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2023-07-21 roku przez:

Jacek Szer, Przewodniczący Rady Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Zgodnie z art. 78¹ K.c.

§ 1. Do zachowania elektronicznej formy czynności prawnej wystarczy złożenie oświadczenia woli w postaci elektronicznej i opatrzenie go
kwalifikowanym podpisem elektronicznym.

§ 2. Oświadczenie woli złożone w formie elektronicznej jest równoważne z oświadczeniem woli złożonym w formie pisemnej.

* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na
stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa www.piib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów
Budownictwa.



Łódzka Okręgowa Izba Inżynierów Budownictwa

81-125 Łódź, ul. Chałubińskiego 10
tel. 22 622 82 82, fax 22 622 83 55
NIP 252-19-45-000, REGON 17043839

**Łódzka Okręgowa Izba Inżynierów Budownictwa
Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna**

OKK/2489/695/14
www.izb.iib.lodz.pl

Łódź, dnia 9 czerwca 2014 r.

D E C Y Z J A

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 Ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (Dz. U. z 2001 r., Nr 3, poz. 42 z późn. zm.) i art. 12 ust. 1 pkt 1, 2, 3, 4 i 5, art. 13 ust. 1 pkt 1 i 2 i ust. 3 i 4, art. 14 ust. 1 pkt 2 i ust. 3 pkt 1 i 3 Ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz. U. z 2013 r., poz. 1409 z późn. zm.) oraz § 11 ust. 1 pkt 1 Rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnego funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. z 2006 r., Nr 83, poz. 578 z późn. zm.), po ocenie, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu egzaminu na uprawnienia budowlane z wyjątkiem powyższych

**Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa
stwierdza, że**

Pauli Joanna Boryca-Banaszczyk
magister inżynier
kierownik budownictwa

urodzona dnia 8 kwietnia 1984 r. w Łodzi

otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

numer ewidencyjny LOD/2342/PWOK/14

do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

UZASADNIENIE

W związku z uwzględnieniem w całości zgłoszenia sprawy, na podstawie art. 107 § 4 K.p.a. odstępuje się od uzasadnienia decyzji. Zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano na odwrocie decyzji.

Powzrost

Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Łodzi, w terminie 14 dni od daty doręczenia decyzji.

Skład Okręgowej Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej
Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa:

Przewodniczący Składu Orzekającego OKK LOIB
mgr inż. Zbigniew Chłobosiński

Członek Składu Orzekającego OKK LOIB
mgr inż. Włodzisław Sawicki

Członek Składu Orzekającego OKK LOIB
mgr inż. Tomasz Kłuska



Pani Joanna Boryca-Banaszczyk jest upoważniona do:

- 1) projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego w odniesieniu do konstrukcji obiektu zgodnie z art. 14 ust. 3 pkt 1 Prawa budowlanego i § 17 ust. 1 pkt 1 Rozporządzenia MTB;
- 2) kierowania budową lub innymi robotami budowlanymi w odniesieniu do konstrukcji obiektu zgodnie z art. 14 ust. 3 pkt 3 Prawa budowlanego i § 17 ust. 1 pkt 2 Rozporządzenia MTB;
- 3) kierowania budową lub innymi robotami budowlanymi w odniesieniu do architektury obiektu, zgodnie z § 17 ust. 1 pkt 2 Rozporządzenia MTB;
- 4) sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, zgodnie z § 15 Rozporządzenia MTB;
- 5) kierowania wykonaniem konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz nadzorowania i kontroli technicznej wykonania tych elementów oraz do wykonywania nadzoru inwestorskiego, zgodnie z art. 13 ust. 3 Prawa budowlanego i kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych, zgodnie z art. 13 ust. 4 Prawa budowlanego.

Skład Okręgowej Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej
Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa:

Przewodniczący Składu Orzekającego OKK LOIB
mgr inż. Zbigniew Chłobosiński

Członek Składu Orzekającego OKK LOIB
mgr inż. Włodzisław Sawicki

Członek Składu Orzekającego OKK LOIB
mgr inż. Tomasz Kłuska



Otrzymał:

1. Joanna Boryca-Banaszczyk
mgr inż. Zbigniew Chłobosiński
2. Kłuska Tomasz
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego;
4. s.a.



**GLÓWNY INSPEKTOR
NADZORU BUDOWLANEGO**

Warszawa, 2014-08-27

DSW/ORZ/600/5136/14
EDW

DECYZJA

Na podstawie art. 12 ust. 7 i art. 88a ust. 1 pkt 3 lit. a ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz. U. z 2013 r., poz. 1409, z późn. zm.) oraz art. 104 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (Dz. U. z 2013 r., poz. 267, z późn. zm.),

JOANNA BORYCA-BANASZCZYK

magister inżynier

uprawniona na mocy decyzji

Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

z dnia 9.06.2014 r., znak: OKK/2689/895/14, sygn. akt: KK/D/7131-2/2342/14

uprawnienia budowlane numer ewidencyjny: LOD/2342/PWOK/14

do wykonywania samodzielnej funkcji technicznej w budownictwie

w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

obejmującej projektowanie i kierowanie robotami budowlanymi

bez ograniczeń

w zakresie określonym w powyższej decyzji

została wpisana

DO CENTRALNEGO REJESTRU OSÓB POSIADAJĄCYCH UPRAWNIENIA BUDOWLANE

pod pozycją 4570/14/U/C

Decyzja niniejsza jako uwzględniająca w całości żądanie strony, zgodnie z art. 107 § 4 Kpa, nie wymaga uzasadnienia.

Strona może wystąpić na podstawie art. 127 § 3 Kpa z wnioskiem o ponowne rozpatrzenie sprawy w terminie 14 dni od daty doręczenia decyzji.

Ostateczna decyzja o wpisie do centralnego rejestru, o którym mowa w art. 88a ust. 1 pkt 3 lit. a Prawa budowlanego, stanowi podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie. Ponadto z uwagi, iż niniejsza decyzja uwzględnia w całości żądanie strony, na podstawie art. 130 § 4 Kpa, podlega wykonaniu przed upływem terminu do wystąpienia strony z wnioskiem o ponowne rozpatrzenie sprawy.



z upoważnienia
GLÓWNEGO INSPEKTORA NADZORU BUDOWLANEGO
DYREKTOR DEPARTAMENTU SKARG I WNIOSKÓW

Anna Januszczyńska
Anna Januszczyńska

Otrzymują:

1. Pani Joanna Boryca-Banaszczyk
ul. Śląska 23
97-300 Piotrków Trybunalski
2. Okręgowa Izba IB
3. a/a