



63-400 OSTRÓW WIELKOPOLSKI
ul. Krotoszyńska 18
tel. 62 592 42 00
fax 62 592 42 01
e-mail: pa_arcus@osw.pl
www.pa-arcus.pl

**PROJEKT TECHNICZNY
ARCHITEKTURA**

NAZWA:	Przedszkole i żłobek	
ADRES:	Raszków	
KATEGORIA OBIEKTU:	IX	
JEDNOSTKA EWIDENCYJNA:	301706_5	
OBRĘB:	0015 Pogrzebów	
NUMER DZIAŁKI:	167/15	
INWESTOR:	Gmina i Miasto Raszków 63-440 Raszków, Rynek 32	
NAZWA I ADRES JEDN. PROJ.:	Pracownia Architektoniczna Arcus 63-400 Ostrów Wielkopolski, ul. Krotoszyńska 18	
IMIE, NAZWISKO, NUMER UPRAWNIENI, SPECJALNOŚĆ:	DATA OPRACOWANIA:	PODPIS:
Projektant inż. Izabela Zabłocka nr uprawnień: WAM/0191/PPOK/16 specjalność: konstrukcyjna	03.03.2023 r.	
Sprawdzający mgr inż. Łukasz Garczarek nr uprawnień: WKP/0089/PWOK/15 specjalność: konstrukcyjna	03.03.2023 r.	

2. SPIS TREŚCI

• Strona tytułowa	str. 1
• Spis treści	str. 2
• Część opisowa	str. 3-9
3.1. Dane ogólne	str. 3
3.2. Część opisowa projektu technicznego-wyniki obliczeń wybranych elementów konstrukcji	str. 4-11
3.3. Rozwiązania konstrukcyjno - materiałowe	str. 11-12
3.4. Podstawowe wytyczne wykonania robót	str. 13
4. Oświadczenie projektanta i sprawdzającego	str. 14
5. Uprawnienia projektanta	str. 15-16
6. Zaświadczenie o przynależności do izby projektanta	str. 17
7. Uprawnienia sprawdzającego	str. 18-19
8. Zaświadczenie o przynależności do izby sprawdzającego	str. 20
9. Część rysunkowa	

Nazwa rysunku:	Skala rys:	Nr rys:
• RZUT FUNDAMNENTÓW	1:100	K1
• ŚCIANA OPOROWA: 1 i 2	1:200	K1.1
• RZUT KONSTRUKCJI PRZYZIEMIA	1:100	K2
• RZUT KONSTRUKCJI PIĘTRA	1:100	K3
• RZUT KONSTRUKCJI STROPU NAD PARTEREM	1:100	K4
• RZUT KONSTRUKCJI STROPU NAD I PIĘTREM	1:100	K5
• ŚCIANY ATTYKOWE	1:100	K6
• SZYB - SHEMAT	1:50	K7
• SZYB - PRZEKROJE ŻELBETOWE	1:25	K8
• NADPROŻA MONOLITYCZNE	1:25	K9
• NADPROŻA MONOLITYCZNE	1:25	K9.1
• POZ. P4, TRZ.3 , TRZ.4	1:25	K10
• POZ. P1, P2, P3	1:25	K11
• POZ. P4.1, TRZ.5	1:25	K12
• POZ. P5, P5.1, P5.2	1:25	K13
• POZ. TRZ1, TRZPIEŃ ATTYKI	1:25	K14
• SCHODY SCHŻ.1	1:25	K15
• WIENCE ŻELBETOWE	1:25	K16

3. CZĘŚĆ OPISOWA

3.1. DANE OGÓLNE

3.1.1. Nazwa:

Przedszkole i żłobek

3.1.2. Adres:

63-440 Raszków

3.1.3. Jednostka ewidencyjna:

301706_5

3.1.4. Obręb:

0015 - Pogrzebów

3.1.5. Numery działek:

167/15

3.1.6. Inwestor:

Gmina i Miasto Raszków

63-440 Raszków, ul. Rynek 32

3.1.7. Własność terenu:

Gmina i Miasto Raszków

63-440 Raszków, ul. Rynek 32

3.1.8. Jednostka projektująca:

Pracownia Architektoniczna „Arcus” mgr inż. arch. Wiesław Motyl

63-400 Ostrów Wielkopolski, ul. Krotoszyńska 18

3.1.9. Podstawa opracowania:

- projekt branży architektonicznej ,
- program ogólny i wytyczne szczegółowe opracowane przez Zlecającego,
- uzgodnienia branżowe,
- obowiązujące normy i przepisy

PN-EN 1992-1-1:2008

Konstrukcje betonowe

PN-EN 1995-1-1

Konstrukcje drewniane

PN-EN 1990:2004

Podstawy projektowania

PN-EN 1991-1-1:2004

Obciążenia stałe

PN-EN 1991-1-1:2004

Obciążenia zmienne technologiczne

PN-EN 1991-1-3

Obciążenia śniegiem

PN-EN 1991-1-4

Obciążenia wiatrem

3.2. CZĘŚĆ OPISOWA PROJEKTU TECHNICZNEGO

3.2.1 UKŁAD KONSTRUKCYJNY OBIEKTU BUDOWLANEGO, ZASTOSOWANE SCHEMATY KONSTRUKCYJNE /STATYCZNE/

Konstrukcję fundamentów projektuje się w postaci ław i stóp żelbetowych o przekroju prostokątnym, jako belki swobodnie podparte obciążone odporem gruntu wraz z mocowanymi wspornikowo trzpieniami żelbetowymi. Nadproża nad otworami stolarki jako monolityczne i prefabrykowane. Stropy jako prefabrykowane z płyt kanałowych SPK 15. Dach płaski

3.2.2 WYNIKI OBLICZEŃ KONSTRUKCJI DLA WYBRANYCH PRZEKROJÓW :

NADPROŻE N3

SGN - Zginanie

DANE

Wymiary przekroju:

Typ przekroju prostokątny
Szerokość $b = 250 \text{ mm}$
Wysokość $h = 250 \text{ mm}$

Parametry betonu:

Klasa betonu: C20/25
Maksymalny rozmiar kruszywa $d_g = 16 \text{ mm}$
Typ kruszywa kwarcytowe
Rodzaj cementu klasa N - normalnie twardniejący
Wiek betonu w chwili obciążenia $t_0 = 28 \text{ dni}$
Klasa ekspozycji XC1
Wilgotność względna otoczenia $RH = 50\%$

Otulenie:

Nominalna grubość otulenia z góry $c_{nom} = 25 \text{ mm}$
Nominalna grubość otulenia z dołu $c_{nom} = 25 \text{ mm}$
Nominalna grubość otulenia z lewej $c_{nom} = 25 \text{ mm}$
Nominalna grubość otulenia z prawej $c_{nom} = 25 \text{ mm}$

Zbrojenie podłużne:

Gatunek stali: **B500SP** → $f_{yk} = 500 \text{ MPa}$, $k \geq 1,15$, $k \leq 1,15$, $\epsilon_{uk} \geq 8\%$

Zbrojenie dolne:

Średnica $= 12 \text{ mm}$

Strzemiona:

Średnica $\emptyset_{sw} = 6 \text{ mm}$

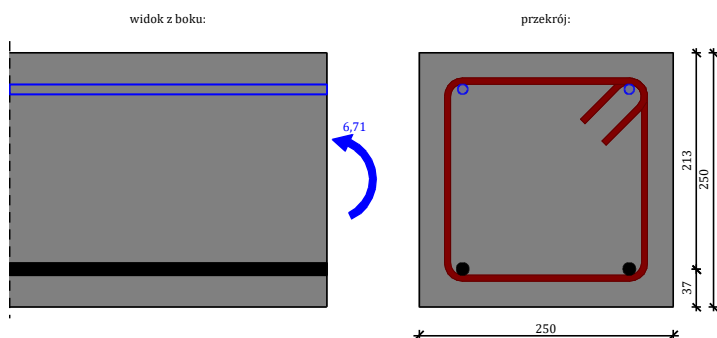
Obciążenia:

Moment obliczeniowy $M_{Ed} = 6,71 \text{ kNm}$

ZAŁOŻENIA:

Załącznik krajowy: PN-EN (Polska)
Sytuacja obliczeniowa: trwała

WYNIKI wg PN-EN 1992-1-1:



Zginanie:

Zbrojenie potrzebne $A_{s1,req} = 0,74 \text{ cm}^2$. Przyjęto dołem **2Ø12** o $A_{s1} = 2,26 \text{ cm}^2$ ($\rho = 0,42\%$)

Nośność na zginanie

$$M_{Rd} = 19,59 \text{ kNm}$$

Warunek nośności na zginanie

$$M_{Ed} = 6,71 \text{ kNm} < M_{Rd} = 19,59 \text{ kNm} \quad (34,2\%)$$

PODCIĄG 4.1

SGN - Zginanie

DANE

Wymiary przekroju:

Typ przekroju prostokątny

Szerokość $b = 300 \text{ mm}$

Wysokość $h = 350 \text{ mm}$

Parametry betonu:

Klasa betonu: C20/25

Maksymalny rozmiar kruszywa $d_g = 16 \text{ mm}$

Typ kruszywa kwarcytowe

Rodzaj cementu klasa N - normalnie twardniejący

Wiek betonu w chwili obciążenia $t_0 = 28 \text{ dni}$

Klasa ekspozycji XC1

Wilgotność względna otoczenia $RH = 50\%$

Otulenie:

Nominalna grubość otulenia z góry $c_{nom} = 25 \text{ mm}$

Nominalna grubość otulenia z dołu $c_{nom} = 25 \text{ mm}$

Nominalna grubość otulenia z lewej $c_{nom} = 25 \text{ mm}$

Nominalna grubość otulenia z prawej $c_{nom} = 25 \text{ mm}$

Zbrojenie podłużne:

Gatunek stali: **B500SP** $\rightarrow f_{yk} = 500 \text{ MPa}$, $k \geq 1,15$, $k \leq 1,15$, $\epsilon_{uk} \geq 8\%$

PROJEKT TECHNICZNY

Przedszkole i żłobek
Raszków, dz. nr 167/15

Zbrojenie dolne:

Średnica = 16 mm

Strzemiona:

Średnica $\varnothing_{sw} = 8 \text{ mm}$

Obciążenia:

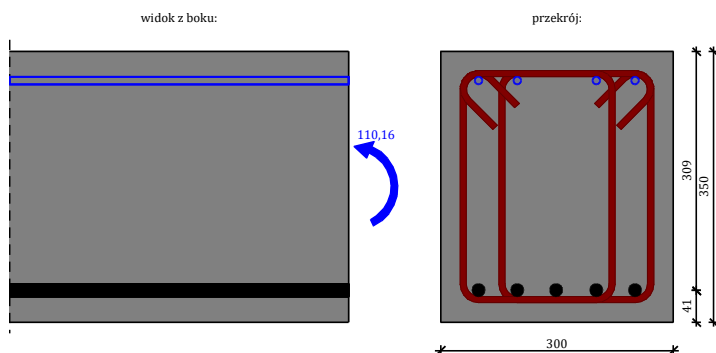
Moment obliczeniowy $M_{Ed} = 110,16 \text{ kNm}$

ZAŁOŻENIA:

Załącznik krajowy: PN-EN (Polska)

Sytuacja obliczeniowa: trwała

WYNIKI wg PN-EN 1992-1-1:



Zginanie:

Zbrojenie potrzebne $A_{s1,req} = 9,76 \text{ cm}^2$. Przyjęto dołem **5Ø16** o $A_{s1} = 10,05 \text{ cm}^2$ ($\rho = 1,08\%$)

Nośność na zginanie

$M_{Rd} = 112,77 \text{ kNm}$

Warunek nośności na zginanie

$M_{Ed} = 110,16 \text{ kNm} < M_{Rd} = 112,77 \text{ kNm}$ (97,7%)

SGN - Ścinanie w elemencie zginanym

Zbrojenie podłużne:

Gatunek stali: **B500SP** $\rightarrow f_{yk} = 500 \text{ MPa}$, $k \geq 1,15$, $k \leq 1,15$, $\epsilon_{uk} \geq 8\%$

Zbrojenie dolne:

Średnica = 16 mm

Liczba prętów = 2 szt.

Strzemiona:

Typ strzemion: czterocięte

Średnica $\varnothing_{sw} = 8 \text{ mm}$

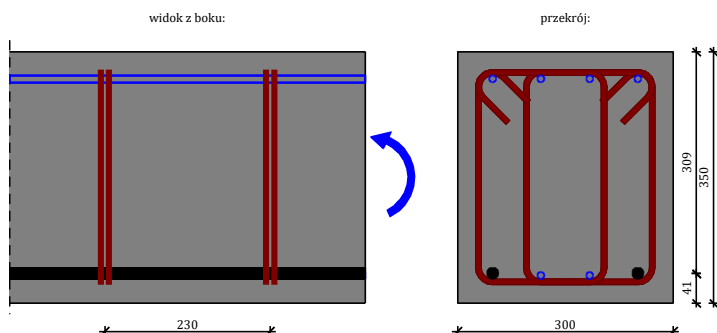
Rozstaw podłużny $s = 150 \text{ mm}$

Obciążenia:

Siła poprzeczna $V_{Ed,0} = 0,00 \text{ kN}$

Moment obliczeniowy $M_{Ed} > 0$

WYNIKI wg PN-EN 1992-1-1:



Ścinanie:

$$V_{Ed} = 0,00 \text{ kN} < V_{Rd,c} = 44,19 \text{ kN}$$

Obliczenie zbrojenia na ścinanie nie jest wymagane. Należy zastosować minimalne zbrojenie na ścinanie.

Maksymalny rozstaw strzemion $s_{l,max} = 231,8 \text{ mm}$

Przyjęto z warunków konstrukcyjnych strzemiona czterocięte **Ø8 co 230 mm** ($\rho_w = 0,29\%$)

Warunek nośności na ścinanie:

- wyznaczono optymalną wartość $\cot\theta = 2,00$

$$V_{Ed} = 0,00 \text{ kN} < V_{Rd,s} = 211,40 \text{ kN} \quad (0,0\%)$$

$$V_{Ed} = 0,00 \text{ kN} < V_{Rd,max} = 263,16 \text{ kN} \quad (0,0\%)$$

PODCIĄG P3 SGN - Zginanie

DANE

Wymiary przekroju:

Typ przekroju prostokątny

Szerokość $b = 250 \text{ mm}$

Wysokość $h = 250 \text{ mm}$

Parametry betonu:

Klasa betonu: C20/25

Maksymalny rozmiar kruszywa $d_g = 16 \text{ mm}$

Typ kruszywa kwarcytowe

Rodzaj cementu klasa N - normalnie twardniejący

Wiek betonu w chwili obciążenia $t_0 = 28 \text{ dni}$

Klasa ekspozycji XC1

Wilgotność względna otoczenia $RH = 50\%$

Otulenie:

Nominalna grubość otulenia z góry $c_{nom} = 25 \text{ mm}$

Nominalna grubość otulenia z dołu $c_{nom} = 25 \text{ mm}$

Nominalna grubość otulenia z lewej $c_{nom} = 25 \text{ mm}$

Nominalna grubość otulenia z prawej $c_{nom} = 25 \text{ mm}$

PROJEKT TECHNICZNY

Przedszkole i żłobek
Raszków, dz. nr 167/15

Zbrojenie podłużne:

Gatunek stali: **B500SP** → $f_{yk} = 500 \text{ MPa}$, $k \geq 1,15$, $k \leq 1,15$, $\epsilon_{uk} \geq 8\%$

Zbrojenie dolne:

Średnica = 16 mm

Strzemiona:

Średnica $\varnothing_{sw} = 6 \text{ mm}$

Obciążenia:

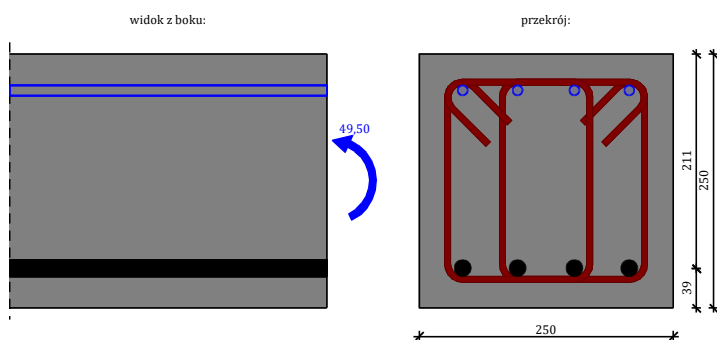
Moment obliczeniowy $M_{Ed} = 49,50 \text{ kNm}$

ZAŁOŻENIA:

Załącznik krajowy: PN-EN (Polska)

Sytuacja obliczeniowa: trwała

WYNIKI wg PN-EN 1992-1-1:



Zginanie:

Zbrojenie potrzebne $A_{s1,req} = 6,68 \text{ cm}^2$. Przyjęto dołem **4Ø16** o $A_{s1} = 8,04 \text{ cm}^2$ ($\rho = 1,52\%$)

Nośność na zginanie

$M_{Rd} = 56,66 \text{ kNm}$

Warunek nośności na zginanie

$M_{Ed} = 49,50 \text{ kNm} < M_{Rd} = 56,66 \text{ kNm} \quad (87,4\%)$

■

SGN - Ścinanie w elemencie zginanym

Zbrojenie podłużne:

Gatunek stali: **B500SP** → $f_{yk} = 500 \text{ MPa}$, $k \geq 1,15$, $k \leq 1,15$, $\epsilon_{uk} \geq 8\%$

Zbrojenie dolne:

Średnica = 16 mm

Liczba prętów = 2 szt.

Strzemiona:

Typ strzemion: czterocięte

Średnica $\varnothing_{sw} = 6 \text{ mm}$

Rozstaw podłużny $s = 150 \text{ mm}$

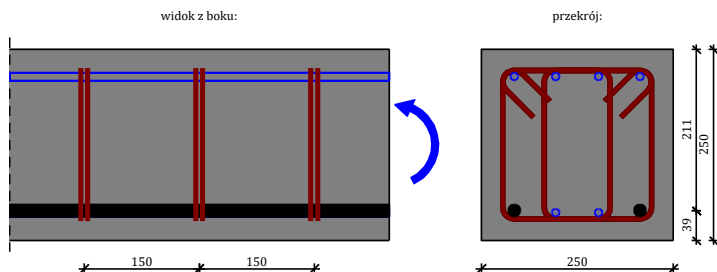
Obciążenia:

Siła poprzeczna $V_{Ed,0} = 0,00 \text{ kN}$

Moment obliczeniowy $M_{Ed} > 0$ **ZAŁOŻENIA:**

Załącznik krajowy: PN-EN (Polska)

Sytuacja obliczeniowa: trwała

WYNIKI wg PN-EN 1992-1-1:Ścinanie:

$$V_{Ed} = 0,00 \text{ kN} < V_{Rd,c} = 33,19 \text{ kN}$$

Obliczenie zbrojenia na ścinanie nie jest wymagane. Należy zastosować minimalne zbrojenie na ścinanie.

Maksymalny rozstaw strzemion $s_{l,max} = 158,3 \text{ mm}$

Przyjęto z warunków konstrukcyjnych strzemiona czterocięte **Ø6 co 150 mm** ($\rho_w = 0,30\%$)

Warunek nośności na ścinanie:

- wyznaczono optymalną wartość $\cot\theta = 2,00$

$$V_{Ed} = 0,00 \text{ kN} < V_{Rd,s} = 124,51 \text{ kN} \quad (0,0\%)$$

$$V_{Ed} = 0,00 \text{ kN} < V_{Rd,max} = 149,75 \text{ kN} \quad (0,0\%)$$

WYLEWKA STROPOWA GR.15CM**SGN - Zginanie****DANE**Wymiary przekroju:

Typ przekroju płyta
Grubość płyty $h = 150 \text{ mm}$
Obszar występowania maksymalnego momentu

Parametry betonu:

Klasa betonu: C20/25
Maksymalny rozmiar kruszywa $d_g = 16 \text{ mm}$
Typ kruszywa kwarcytowe
Rodzaj cementu klasa N - normalnie twardniejący
Wiek betonu w chwili obciążenia $t_0 = 28 \text{ dni}$
Klasa ekspozycji XC1
Wilgotność względna otoczenia $RH = 50\%$

Otulenie:

Nominalna grubość otulenia z góry $c_{nom} = 25 \text{ mm}$

Nominalna grubość otulenia z dołu $c_{nom} = 25 \text{ mm}$

Zbrojenie podłużne:

Gatunek stali: **B500SP** → $f_{yk} = 500 \text{ MPa}$, $k \geq 1,15$, $k \leq 1,15$, $\epsilon_{uk} \geq 8\%$

Zbrojenie górne:

Średnica = 12 mm

Zbrojenie dolne:

Średnica = 12 mm

Obciążenia:

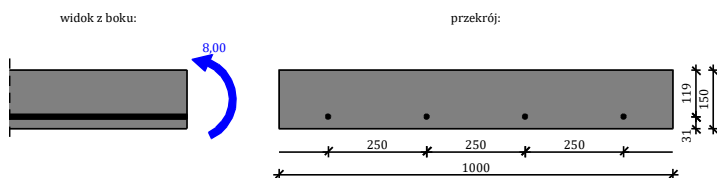
Moment obliczeniowy $M_{Ed} = 8,00 \text{ kNm}$

ZAŁOŻENIA:

Załącznik krajowy: PN-EN (Polska)

Sytuacja obliczeniowa: trwała

WYNIKI wg PN-EN 1992-1-1:



Zginanie:

Zbrojenie potrzebne $A_{s1,req} = 1,58 \text{ cm}^2/\text{m}$. Przyjęto dołem **Ø12 co 250 mm** o $A_{s1} = 4,52 \text{ cm}^2/\text{m}$ ($\rho = 0,38\%$)

Nośność na zginanie

$M_{Rd} = 22,05 \text{ kNm/m}$

Warunek nośności na zginanie

$M_{Ed} = 8,00 \text{ kNm/m} < M_{Rd} = 22,05 \text{ kNm/m}$ (36,3%)

■
SGN - Ścinanie w elemencie zginanym

Zbrojenie podłużne:

Gatunek stali: **B500SP** → $f_{yk} = 500 \text{ MPa}$, $k \geq 1,15$, $k \leq 1,15$, $\epsilon_{uk} \geq 8\%$

Zbrojenie górne:

Średnica = 12 mm

Liczba prętów = 2 szt.

Zbrojenie dolne:

Średnica = 12 mm

Liczba prętów = 2 szt.

Obciążenia:

Siła poprzeczna $V_{Ed,0} = 15,00 \text{ kN}$

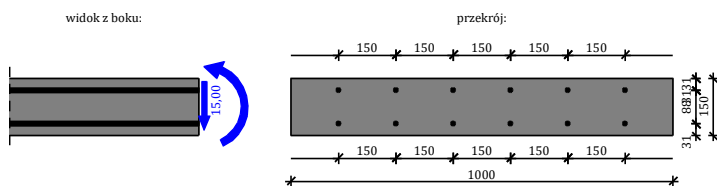
Moment obliczeniowy $M_{Ed} > 0$

ZAŁOŻENIA:

Załącznik krajowy: PN-EN (Polska)

Sytuacja obliczeniowa: trwała

WYNIKI wg PN-EN 1992-1-1:



Ścinanie:

$$V_{Ed} = 15,00 \text{ kN/m} < V_{Rd,c} = 71,34 \text{ kN/m} \quad (21,0\%)$$

$$V_{Ed} = 15,00 \text{ kN/m} < 0,5 \cdot b_w \cdot d \cdot v \cdot f_{cd} = 469,20 \text{ kN/m} \quad (3,2\%)$$

PRZYJĘTO ZBROJENIE PŁYTY GÓRNE I DOLNE.

3.4. ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNO - MATERIAŁOWE

3.4.1. Fundamenty:

Fundamenty o przekroju prostokątnym: 0,4x0,45m, 0,6x0,45m, 0,8x0,45m oraz 1,2x0,45m z betonu C20/25 zbrojone prętami $\varnothing 12$ ze stali A-IIIN RB500. Minimalna otulina zbrojenia w ławach 5cm. Pod fundamentami wykonać warstwę chudego betonu C8/10 gr. 10cm. Głębokość posadowienia fundamentów na poziomie -1,20 m od projektowanego poziomu terenu z zachowaniem minimalnej głębokości posadowienia -0,8 m od poziomu terenu.

Stopy fundamentowe o przekroju w rzucie poziomym 1,40x1,20m, 1,60x1,20m zbrojone siatką o oczkach 15x15cm, prętami $\varnothing 12$ ze stali A-IIIN RB500. Całość fundamentów posadowić w gruncie rodzimym nośnym na głębokość min. 30cm w gruncie jednolitym jednorodnym.

Według opinii geotechnicznej, wykonanej w styczniu 2023 roku, przez Zakład Usług Geotechnicznych mgr inż. Leszek Satanowski wynika, iż w obszarze projektowanego budynku, na poziomie projektowanego poziomu posadowienia, występują grunty piaszczyste o stopniu zagęszczenia od 0,55 do 0,70 a ustabilizowany poziom wody gruntowej występuje poniżej projektowanego poziomu posadowienia.

Poza warstwami rodzimymi, na terenie planowanej inwestycji występują również nasypy niekontrolowane, częściowo sięgające poniżej poziomu posadowienia.

W związku z powyższym grunt należy dobrze oczyścić, wymienić warstwy nienośne podłoża i zagęścić do $I_s=0,98$

Wymiary fundamentów oraz ich rozmieszczenie – wg rysunku K1,

3.4.2. Ściany fundamentowe:

Ściany fundamentowe posadowić na zaizolowanej ławie i wykonać ją z bloczków B15 na zaprawie cem. min. M.15. Ściany izolować przeciwwilgociowo izolacjami powłokowymi. Nie stosować izolacji na bazie rozpuszczalników organicznych w przypadku stosowania płyt styropianowych lub innych wrażliwych na nie materiałów.

Ściany zewnętrzne od zewnątrz ocieplić styropianem klejonym (nie kołkowanym poniżej p.p.t.). Styropian obrobić od zewnątrz metodą BSO. Użyć do wentylacji ścian folii kubełkowej. Zaleca się stosowanie styropianów specjalistycznych do kontaktu z wilgocią takich jak np. Hydromax lub całkowicie wodoodpornych płyt XPS.

3.4.3. Ściany wewnętrzne i zewnętrzne

Ściany wewnętrzne i zewnętrzne gr. 25 cm projektuje się z pustaków silikatowych o znormalizowanej wytrzymałości na ściskanie f_b [MPa]=15. W miejscach obciążeń skupionych np. pod nadprożami wykonać poduszki betonowe.

UWAGA!

Przed wykonaniem ścian należy sprawdzić ostateczne otworowanie zgodnie z aktualnym projektem architektury.

3.4.4. Ściany działowe

Ścianki działowe projektuje się z pustaków silikatowych lub jako gipsowo-kartonowe grubości max 12cm- wg opisu architektury.

3.4.5. Nadproża i podciągi żelbetowe

Projektuje się nadproża prefabrykowane typu L19, YD oraz monolityczne. Podciągi jako elementy monolityczne żelbetowe, o przekroju prostokątnym.

Typy nadproży, oznaczenia podciągów, rozmieszczenie oraz przekroje elementów żelbetowych wraz z oznaczeniem zbrojenia wg rysunków szczegółowych.

3.4.6. Słupy / trzpienie

Słupy (trzpienie) żelbetowe projektuje się z betonu C20/25, zbrojone prętami $\varnothing 12$ i 16, ze stali A-IIIIN B500SP. Przekroje elementów żelbetowych wraz z oznaczeniem zbrojenia wg rysunków szczegółowych

3.4.7. Wieńce

Wieńce jako żelbetowe, monolityczne wylewane na placu budowy, zbrojone prętami ze stali A-IIIIN B500SP, strzemiona $\varnothing 6$ A-I. Z uwagi na system łączenia płyt kanałowych z wieńcem żelbetowym – rozwiązania wg opracowania wykonawczego dostawcy płyt. Należy bezwzględnie zachować ciągłość zbrojenia głównego.

3.4.8. Strop

Projektuje się strop z płyt kanałowych SPK 150. W czasie montażu elementów prefabrykowanych stropu należy bezwzględnie przestrzegać wytycznych producenta stropu m.in. sposób łączenia z wieńcem, oparcia na ścianach, dozbrojeń itp.

3.4.9. Dach:

Projektuje się dach płaski – stropodach z wykorzystaniem stropu ostatniej kondygnacji i warstw spadkowych izolacji termicznej.

Na dachu dopuszcza się montaż paneli fotowoltaicznych przy czym wszelkie obciążenia technologiczne, stałe i zmienne muszą być bezwzględnie przeanalizowane przez dostawcę płyt przy ich doborze na etapie wykonania obiektu.

3.5. PODSTAWOWE WYTYCZNE WYKONANIA BUDYNKU

- Elementy konstrukcji drewnianej należy wykonać zgodnie z dokumentacją projektową (na podstawie projektu warsztatowego) przy użyciu odpowiednich materiałów i spełniając wymagania właściwych norm i zaleceń Projektanta.
- Wykonawca ponosi pełną odpowiedzialność za użycie materiałów i wyrobów niezgodnie z dokumentacją lub nie spełniając wymagań właściwych norm przedmiotowych.
- Wszystkie elementy konstrukcyjne, które Wykonawca będzie stosował przy realizacji przedmiotowego obiektu a nie opisane jednoznacznie w projekcie muszą zostać zaakceptowane przez projektanta konstrukcji.
- Dopuszcza się w realizacji inwestycji zastosowanie innych materiałów i urządzeń pod warunkiem zachowania wskazanych w projekcie parametrów technicznych oraz uzyskania akceptacji Projektanta i Inwestora. Za jakiegokolwiek zmiany dokonane bez ich wiedzy, autor projektu nie ponosi odpowiedzialności.
- Wszystkie użyte w procesie budowlanym materiały muszą być dopuszczone do obrotu i powszechnego stosowania w budownictwie. (wyrób może być przedmiotem swobodnego obrotu na terytorium Polski oraz może być stosowany, zgodnie z jego przeznaczeniem, bez ograniczeń).
- Dopuszcza się użycia, na żądanie i odpowiedzialność inwestora, wyrobu przeznaczonego do jednostkowego stosowania w budownictwie (wyrób może być stosowany tylko przy wykonywaniu robót budowlanych na konkretnym, zdefiniowanym obiekcie budowlanym, dla którego został wytworzony).

Opracowanie:
Projektant branży konstrukcyjnej
inż. Izabela Zabłocka
upr. nr: WAM/0191/POOK/16

4.OŚWIADCZENIE PROJEKTANTA I SPRAWDZAJĄCEGO

Na podstawie art. 34 ust. 3d pkt.3 ustawy z dnia 7 lipca 1994r. – Prawo Budowlane (Dz. U. poz. 2351 z 2021r.) oświadczam, że wykonany przeze mnie projekt techniczny „Przebudowy i rozbudowy świetlicy wiejskiej” zlokalizowanej w Przybysławicach gm. Raszków (dz. nr: 356/2), jest zgodny z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

INŻ. IZABELA ZABŁOCKA UPR. NR: WAM/0191/POOK/16	
---	--

Na podstawie art. 34 ust. 3d pkt.3 ustawy z dnia 7 lipca 1994r. – Prawo Budowlane (Dz. U. poz. 2351 z 2021r.) oświadczam, że sprawdzony przeze mnie projekt techniczny „Przebudowy i rozbudowy świetlicy wiejskiej” zlokalizowanej w Przybysławicach gm. Raszków (dz. nr: 356/2), jest zgodny z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

MGR INŻ. ŁUKASZ GARCZAREK UPR. NR: WKP/0089/PWOK/15	
---	--