

OŚWIADCZENIE

Białobrzegi 15.08.2012

Zgodnie z art.20 Ustawy Prawo budowlane z dnia 7 lipca 1994r. z późniejszymi zmianami, oświadczam, że wykonany przeze mnie Projekt budowlany i wykonawczy p.n.

Budynek przedszkola zlokalizowany w Pieckach os. 35-lecia PRL na działce o numerze ewidencyjnym 145/13 ,którego inwestorem jest Gmina Piecki,

został opracowany w sposób zgodny z wymaganiami ustawy, przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

Projektant:
inż. Edmund Mucha
uprawnienia budowlane
do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
RA/152/01 MAZ/BO/0085/04
inż. Edmund Mucha

Sprawdzający:

inż. Artur Derr

inż. Artur Derr
Upr. budowlane do projektowania i kierowania
robotami budowlanymi bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
Nr UAN-III-K-5386/6/86
MAZ/BO/4121/01

OPIS TECHNICZNY - CZĘŚĆ KONSTRUKCYJNA

do projektu budowlanego i wykonawczego budynku przedszkola w Pieckach

1. Podstawa opracowania

1.1 Zlecenie inwestora

1.2 Projekt architektoniczny

2. Elementy konstrukcyjne

2.1 Warunki gruntowe

Na podstawie badań podłoża wykonanych przez mgr inż. T. Zaruckiego w 1994r. w bezpośrednim sąsiedztwie działki na której będzie zlokalizowane przedszkole stwierdza się że pod nasypami nie budowlanymi zlegają piaski drobne o $I_D=0,40$ do 0,6 oraz przewarstwienia gliniaste o $I_L=0,20$ do 0,35. Posadowienie budynku należy wykonać na gruntach nośnych. Warstwy nienośne należy usunąć a ich miejsce należy wypełnić gruntem nośnym tj. piaskiem z domieszką żwiru lub mieszanką piaskowo cementową – stabilizacja gruntu.

W istniejącym podłożu gruntowym przewiduje się częściową wymianę gruntów słabonośnych na grunt stabilizowany nośny. Sposób wymiany jest następujący: grunt słabonośny należy usunąć z wykopu a to miejsce uzupełnić mieszanką żwirowo – piaskową warstwami grubości 30 cm z zagęszczaniem zagęszczarką mechaniczną do stopnia zagęszczenia $I_L=0,75$. W opracowaniu przyjęto, że grunty słabonośne będą występować do rzędnej -1,5m poniżej istniejącego terenu na całym obszarze wykopu pod budynek. Dokładny obszar występowania gruntów słabonośnych możliwy będzie do stwierdzenia dopiero po wykonaniu robót ziemnych. Dlatego zakres i miąższość ich stwierdzić może kierownik budowy w porozumieniu z geologiem

Ocenia się że warunki gruntowe należy zaliczyć do I kategorii geotechnicznej.

2.2 Fundamenty

W formie ław o szerokości 80 cm i 50cm o wysokości 40cm. Ławy należy posadowić na warstwie chudego betonu B-7,5 grub. około 10 cm.

Stopy fundamentowe o wymiarach 100 cm x 100 cm wg rysunku z betonu B20 zbrojonego stalą AIII.

Stopy należy posadowić na warstwie chudego betonu B-7,5 grub. około 10 cm.

W miejscach oznaczonych, w ławach fundamentowych należy zabetonować pręty zbrojeniowe $\phi 12$ mm ze stali AIII celem połączenia ze słupami parteru.

Zbrojenie wszystkich ław należy połączyć w jedną całość.

Pod elementy wentylacji grawitacyjnej należy stosować poszerzenia ław fundamentowych albo stosować oddzielne fundamenty z betonu B20 posadowione na rzędnej jak pozostałe fundamenty.

Pod platformę dla niepełnosprawnych zastosowano płytę fundamentową jako poszerzenie ławy w poziomie posadowienia. Ponadto na poziomie -0.09 (góra płyty) należy wykonać

drugą płytę z betonu B20 grubości 20 cm (zbrojenie fi 8 mm co 15 cm w obydwu kierunkach , górą i dołem; stal AIII). Przestrzeń pomiędzy obydwoma płytami należy wypełnić mieszanką cementowo piaskową ubijaną warstwami.

2.3 Stropy

2.3.1 Strop nad piętrem

Zaprojektowano z belek Teriva I o rozstawie 60cm. Grubość nadbetonu 3 cm. Wysokość całkowita stropu 24 cm . Dla stropów o rozpiętości większej od 4,0m stosować żebro rozdzielcze. W miejscach występowania kanałów wentylacyjnych oraz otworu na doświetlenie zaprojektowano wylewki stropowe.

2.3.2 Strop nad parterem w części dwukondygnacyjnej

Zaprojektowano jako płyty żelbetowe wylwane. Grubość płyt jednokierunkowo zbrojonych 18 cm a płyty krzyżowo zbrojonej 30 cm . Płyty jednokierunkowo zbrojone należy podczas betonowania oddylać od siebie np. paskiem styropianu aby wytworzyć schemat zgodny z obliczeniami statycznymi. W przeciwnym wypadku płyty należy przeprojektować na schemat ciągły i zmienić sposób zbrojenia . W miejscach występowania otworów ,w płytach należy dobroić naroża płyt prętami ukośnymi (pod kątem 45 stopni).

2.3.3 Strop nad parterem w części jednokondygnacyjnej

Zaprojektowano z belek Teriva I o rozstawie 60cm. Grubość nadbetonu 3 cm. Wysokość całkowita stropu 24 cm . Dla stropów o rozpiętości większej od 4,0m stosować żebra rozdzielcze. W miejscach występowania kanałów wentylacyjnych zaprojektowano wylewki stropowe.

2.4 Nadproża

2.4.1 Prefabrykowane

Nad oknami i drzwiami o rozpiętości do 2,4 m zaprojektowano z belek żelbetowych typu L19 o symbolach D, S i N.

2.4.2 Monolityczne

Nad oknami o większej rozpiętości zaprojektowano wylwane z betonu B-20 zbrojonego stalą A III.

2.5 Słupy

Monolityczne kwadratowe o boku 24 cm z betonu B-20 ze zbrojeniem ze stali AIII. Pręty podłużne słupów parteru należy łączyć z prętami #12 mm ze stali AIII wypuszczonymi ze stóp i ław fundamentowych. Zaś pręty słupów piętra należy połączyć z prętami wypuszczonymi z wieńców nad parterem.

2.6 Podciąg i belki

Monolityczne o przekrojach wg rysunków z betonu B25 ze stalą AIII.

2.7 Schody płytowe

Z betonu B-20 ze zbrojeniem stalą A III , monolityczne. Oparcie schodów na gruncie na fundamencie zagłębionym 1,0m poniżej terenu projektowanego.

2.8 Wieńce

Wykonać należy na wszystkich ścianach podłużnych i poprzecznych na każdej kondygnacji. Zbrojenie ze stali A0 ,beton B -25. Wysokość wieńców 34cm i 28 cm . W wieńcach parteru umieścić należy pręty fi 12 ze stali AIII celem połączenia ze słupami piętra.

2.9 Więźba dachowa

Z drewna sosnowego klasy K 27. Przekroje elementów pokazano na rysunkach. Elementy drewniane należy zabezpieczyć przeciwegrybicznie i przeciwpożarowo.

3.0 Zalecenia ogólne

- **Prowadzenie i nadzór budowy należy zlecić osobie posiadającej odpowiednie uprawnienia.**
- **W przypadku prowadzenia robót fundamentowych w okresie zimowym, fundamenty bezpośrednio po ich wykonaniu należy obsypać ziemią do poziomu rzędnej projektowanego terenu**
- **Stropy Teriva wykonywać wg zaleceń producenta.**
- **Elementy żelbetowe monolityczne betonować wraz z niezbędnym wibrowaniem. Na dostarczony beton żądać niezbędnych atestów.**
- **Belki wspornikowe Bw można rozszalować dopiero po wykonaniu stropu nad piętrzem.**
- **Betonowanie podciągu PG1, PG-2 i belek Bp-1, Bp-2 oraz Bw wykonać jednocześnie.**

Projektant: inż. Edmund Mucha
uprawnienia budowlane
do projektowania i nadzoru budowlanego
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
Nr UAN-11-K-8386/81
MAZ/BO/0085/04
inż. Edmund Mucha

Sprawdzający:

inż. Artur Derr

inż. Artur Derr
Upn. budowlane do projektowania i kierowania
robotami budowlanymi i nadzoru budowlanego
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
Nr UAN-11-K-8386/86
MAZ/BO/4121/01