

**INEKO** PRACOWNIA INWESTYCYJNO-PROJEKTOWA  
IŁAWA, UL. OSTRÓDZKA 53

**ATRIUM**  
BIURO ARCHITEKTONICZNE  
Łeba, 11 Listopada 6/2

**PROJEKT**  
**KONSTRUKCJI**  
**BUDYNEK SALI GIMNASTYCZNEJ PRZY SZKOLE**  
**PODSTAWOWEJ W NIECHŁONINIE**

ADRES INWESTYCJI: NIECHŁONIN, DZIAŁKA NR 261,  
GM. PŁOŚNICA

INWESTOR: GMINA PŁOŚNICA

Projektant:  
Mgr inż. Andrzej Nawrot  
POM.0224/POOK/07

Sprawdzający:  
Mgr inż. Piotr Kłosowski  
BK.IIF.7342/1346/98

# OŚWIADCZENIE

Zgodnie z art.20 ust.4 ustawy Prawo Budowlane z dnia 07.07.1994 r. z późn. zm. (Dz. U. Nr 93 z dnia 16.04.2004r.) oświadczam że projekt:

**BUDYNKU SALI GIMNASTYCZNEJ PRZY SZKOLE PODSTAWOWEJ  
W NIECHŁONINIE**

**w branży konstrukcyjnej**

**INWESTOR: GMINA PŁOŚNICA**

**ADRES INWESTYCJI: NIECHŁONIN, DZIAŁKA NR 261,  
GM. PŁOŚNICA**

*został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.*

**Projektant:**

**Inż. Andrzej Nawrot**

**Upr. POM/0224/POOK/07**

**Sprawdzający:**

**Mgr inż. Piotr Kłosowski**

**Upr. BK.IIF.7342/1346/98**

## OPIS TECHNICZNY

do projektu techniczno-konstrukcyjnego budowy budynku sali gimnastycznej przy szkole podstawowej w Niechłonie.

### I. Dane ogólne

#### 1. Podstawa opracowania

- Projekt techniczny - część architektoniczna wykonana przez Biuro Architektoniczne „ATRIUM”

### II. Dane szczegółowe

#### 1. Warunki gruntowo-wodne

Gruntami występującymi na poziomie projektowanych rzędnych łań fundamentowych są:

a) warstwa nośna:

- piaski drobnoziarniste, przewarstwione piaskami średnioziarnistymi i pyłami

b) warstwy nienośne:

- nasypy niekontrolowane, słabonośne (gliny i piaski zmieszane z humusem)

Wnioskuje się o sprawdzenie gruntów po wykonaniu wykopów.

W przypadku występowania gruntów słabonośnych w poziomie posadowienia, należy wybrać grunty słabonośne oraz grunty spoiste a następnie części gruntu wybrano zastąpić nasypem budowlanym z pospółki zagęszczonej do stopnia zagęszczenia  $J_D = 0,5$  (wskaźnik zagęszczenia  $I_s = 0,97$ ).

#### 2. Fundamenty

Fundamenty należy wykonać jako wylewane z betonu B15.

Fundamenty zaprojektowano w formie łań oraz stóp fundamentowych zbrojonych poprzecznie stalą klasy A-0 gatunek St0S i podłużnie stalą klasy A-III gat. 34GS . Zbrojenie fundamentów wykonać wg rysunku nr K1.

Fundamenty wykonać na podkładzie z betonu B7.5 o grubości 10cm.

#### 3. Ściany

Ściany fundamentowe zaprojektowano jako murowane z bloczków betonowych na zaprawie cementowo-wapiennej marki 5 o grubości 25cm.

Ściany nadziemne zaprojektowano jako murowane z bloczków gazobetonowych odmiany 09 na zaprawie cem.-wap. marki 5 o grubości 24cm.

Ściany nośne wzmocnić słupami żelbetowymi S1-S4 oraz zwieńczyć wieńcami W1 o wymiarach 24x25cm. Słupy –podstawy pod dźwigary dachowe wykonać o wymiarach 40x50cm i zazbroić wg rys. K1 i K2. Słupy i wieńce wykonać z betonu B20 oraz stali 34GS i St0S.

W słupach pod dźwigary z drewna klejonego osadzić marki stalowe M1 do zamocowania dźwigarów dachowych.

## 5.Nadproża

Nadproża drzwiowe i okienne zaprojektowano z belek nadprożowych typu L-19. Jedno nadproże wykonać jako żelbetowe wg rys. K2.

## 6.Dach

Wieżbę dachową drewnianą wykonać z drewna sosnowego klasy C30, impregnowanego ciśnieniowo.

Łuki drewniane wykonać jako klejone z drewna klasy K33.

Elementy łukowe w ilości 2x11 sztuk wykonać wg rysunku K9. Łuki mocować poprzez marki stalowe M1 osadzone w słupie oraz okucia podporowe i kalenicowe.

Marki stalowe wykonać wg rysunków K7 i K8. Szczegóły połączeń dźwigarów klejonych z elementami drewnianymi pokazano na rysunkach K4-K6.

Do obliczeń elementów konstrukcyjnych przyjęto obciążenie charakterystyczne śniegiem wg 3 strefy równe  $1,2\text{kN/m}^2$  oraz obciążenie wiatrem wg strefy I- równe  $0,25\text{kN/m}^2$ .

Zastosować stężenie kalenicowe z bali drewnianych 5x15cm. W połaci dachowej wykonać stężenie z taśmy stalowej 2,0x25mm mocowanej na wkręty.

projektant:

sprawdzający: