

**LUBELSKA OKRĘGOWA IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA
W LUBLINIE**

ul. M. C. Skłodowskiej 3, 20-029 Lublin
tel./fax (081) 534-78-12

Pieczęć Izby Okręgowej
Lubelska Okręgowa Izba
Inżynierów Budownictwa
20-029 Lublin, ul. M.C.Skłodowskiej 3
tel/fax 534-78-12

Lublin, dnia 2009-01-08

ZAŚWIADCZENIE

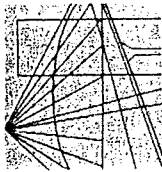
Pan Kołodziejczyk Jan nr ewidencyjny LUB/BO/0432/01
adres zamieszkania 22-107 Chełm Strupin Łanowy 53
jest członkiem Lubelskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada
wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2009-02-01 do 2010-01-31

Kopię dołączono do akt osobowych.

Przewodniczący
Lubelskiej Okręgowej
Izby Inżynierów Budownictwa
Zbigniew Mitura
mgr inż. Zbigniew Mitura

STWIERDZONO ZGODNOŚĆ
Z ORYGINAŁEM
mgr inż. Adam Karpiński
Adam Karpiński
uprawnienia budowlane
do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
nr ewid. 478/Lb/2001



**LUBELSKA OKRĘGOWA IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA
W LUBLINIE**

ul. M. C. Skłodowskiej 3, 20-029 Lublin
tel./fax (081) 534-78-12

Pieczęć Izby Okręgowej
Lubelska Okręgowa Izba
Inżynierów Budownictwa
20-029 Lublin, ul. M.C. Skłodowskiej 3
tel/fax 534-78-12

Lublin, dnia 2009-01-08

ZAŚWIADCZENIE

Pan Kołodziejczyk Jan nrewidencyjny LUB/BO/0432/01
adres zamieszkania 22-107 Chełm Strupin Łanowy 53
jest członkiem Lubelskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada
wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2009-02-01 do 2010-01-31

Kopię dołączono do akt osobowych.

Przewodniczący
Lubelskiej Okręgowej
Izby Inżynierów Budownictwa

J.M.
mgr inż. Zbigniew Mitura

**STWIERDZONO ZGODNOŚĆ
Z ORYGINAŁEM**

mgr inż. Adam Karpiński

Adam Karpiński
uprawniona budowlana
do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
nr ewid. 478/Lb/2001

OPIS TECHNICZNY

DO PROJEKTU BUDOWLANEGO DOŚWIADCZALNEGO OŚRODKA MEDICA POLAND - CENTRUM REHABILITACJI - KONSTRUKCJA -

I. DANE KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANE

1.1. Układ konstrukcyjny

Budynek zaprojektowany w technologii mурowanej tradycyjnej, ze stropem prefabrykowanym kanałowym nad parterem i pietrem oraz stropem żelbetowym wylewanym nad częścią piwniczną. Schody zewnętrzne żelbetowe wylewane, płytowe, oparte na żelbetowej i mурowanej konstrukcji nośnej. Posadowienie budynku na ławach i stopach żelbetowych wylewanych. Dach płatwiowo-krokwiowo-kleszczowy o konstrukcji drewnianej. Klatki schodowe wewnętrzne żelbetowe wylewane płytowe na belkach spocznikowych.

1.2. Zastosowane schematy statyczne

Dach w głównej konstrukcji dwuspadowy, wielokierunkowy, płatwiowo - krokwiowo - kleszczowy, oparty przegubowo na murłatach oraz na drewnianej konstrukcji nośnej (płatwiach i słupkach). Zasadnicze usztywnienie dachu stanowi zastosowany układ przestrzenny, płatwie w poziomie kleszczy oraz ściany kolankowe poddasza. Belki stropowe, żebra stropowe, nadproża (wylewane i typowe), podciąg - obliczane jako belki jedno- i wieloprzęsłowe podparte przegubowo na ścianach nośnych lub elementach konstrukcyjnych nośnych. Słupy i trzpienie - jako wsporniki i elementy obciążone osiowo utwierdzone w wieńcach lub fundamentach.

1.3. Założenia przyjęte do obliczeń konstrukcji

PN-82/B-02001	- obciążenia stałe
PN-82/B-02003	- obciążenia zmienne technologiczne
PN-80/B-02010	- obciążenie śniegiem
PN-80/B-02010/Az1	- obciążenie śniegiem - strefa III
PN-77/B-02011	- obciążenie wiatrem - strefa I
PN-81/B-03020	- posadowienie bezpośrednie budowli
PN-B-03150:2000	- konstrukcje drewniane
PN-B-03264:1999	- konstrukcje betonowe, żelbetowe i sprężone
PN-B-03002:1999	- konstrukcje mурowe
PN-90/B-03200	- konstrukcje stalowe

Do obliczeń przyjęto następujące charakterystyczne obciążenia użytkowe dla:

- poddasza w części nieużytkowej	- 1,2 kN/m ²
- klatek schodowych i schodów wejściowych	- 4,0 kN/m ²
- korytarzy komunikacji ogólnej	- 2,5 kN/m ²
- pokoiów łózkowych na piętrze	- 1,5 kN/m ²
- pokoiów administracyjnych na piętrze	- 2,0 kN/m ²
- pokoiów i gabinetów lekarskich	- 2,0 kN/m ²
- pomieszczenia świetlicowca	- 3,0 kN/m ²
- pomieszczenia kuchni oddziałowej	- 3,5 kN/m ²

Klasa ekspozycji w zależności od warunków środowiska:

- XC1 - sucho lub słabo mokro (beton wewnątrz budynków o niskiej wilgotności powietrza) - minimalna klasa betonu B20, graniczna rozwarłość rys 0,3; minimalna grubość otuliny 20mm
- XC3 - umiarkowana wilgotność (beton wewnątrz budynków o umiarkowanej lub wysokiej wilgotności powietrza, betony na zewnątrz osłonięte przed deszczem) - minimalna klasa betonu B25, graniczna rozwarłość rys 0,3; minimalna grubość otuliny 20mm
- XD2 - mokre, sporadycznie suche (baseny) - minimalna klasa betonu B37, graniczna rozwarłość rys 0,2; minimalna grubość otuliny 40mm

1.4. Rozwiązania konstrukcyjno-materiałowe

1.4.1. Warunki i sposób posadowienia

Ławy fundamentowe oraz stopy wykonać jako żelbetowe wylewane z betonu B-20, B-25 i B37 zbrojone - w przypadku ław - podłużnie 4 prętami prostymi #12mm (stal A-III N) i strzemionami ϕ 6mm (stal A-0) w rozstawie max co 35cm oraz w przypadku stóp prętami prostymi #12mm (stal A-III N) krzyżowo w rozstawie maksymalnym co 15cm w obu kierunkach. Ławy i stopy posadzić na warstwie chudego betonu B-7.5 grubości min. 10cm. Poziom posadowienia ław i stóp: od -2,60m do -3,40m poniżej poziomu $\pm 0,00=182,00$ m npm w uskokach maksymalnie co 40cm.

W przypadku natrafienia na dnie wykopu na grunt nasypowy; stwierdzeniu obecności gruntów nienośnych w poziomie posadowienia; zalaniu w trakcie prowadzonych prac ziemnych dna wykopu wodą deszczową lub technologiczną i rozmoknięciu gruntu bezpośrednio pod fundamentem, należy wówczas wybrać nienośny lub naruszony grunt do poziomu gruntu o parametrach nośnych i zastąpić wybrany grunt chudym betonem. Szerokości ław obliczono dla odporu gruntu równego 100,0 kPa. Przy zmianie sposobu posadowienia lub zmianie materiału ścian nośnych - szerokości ław lub ich poziom należy dostosować każdorazowo do aktualnych warunków gruntowych.

Z ław fundamentowych należy wyprowadzić do wewnątrz budynku (ponad poziom posadzki przy tablicach rozdzielczych) oraz powyżej terenu na zewnątrz budynku uzienienie w postaci bednarki Fe/Zn - 25x4mm przymocowanej zgodnie z rysunkiem konstrukcyjnym.

Posadowienie ław nowego budynku w łączniku nie może nastąpić na niższym poziomie niż poziom ław w budynku istniejącym. Z uwagi na punktowy charakter wykonanej odkrywki ławy fundamentowej, jej przebieg może być różny na długości budynku. Nowe ławy zdylatować od istniejących styropianem grubości min. 2cm.

Projektowany budynek zaliczono do pierwszej kategorii geotechnicznej, posadowiony w prostych warunkach gruntowych.

1.4.2. Ściany przyziemia i piwnic

Ściany przyziemia w części niepodpiwniczonej wykonać jako jednowarstwowe o grubości ściany nośnej 25cm z bloczków betonowych na zaprawie cementowej. Kategoria wykonania robót murowych „A”, zgodnie z normą PN-B-03002:1999 - Konstrukcje murowe niezbrojone.

Ściany części podpiwniczonej wykonać jako jednowarstwowe o grubości ściany nośnej 25cm i 38cm z bloczków betonowych na zaprawie cementowej. Kategoria wykonania robót murowych „A”, zgodnie z normą PN-B-03002:1999 - Konstrukcje murowe niezbrojone.

Ściany przyziemia i piwnic można wykonać alternatywnie jako murowane z cegły ceramicznej pełnej o grubościach j.w. na zaprawie cementowo-wapiennej.

Ściany zewnętrzne przyziemia i piwnic ocieplone na całym obwodzie od strony zewnętrznej do głębokości -1,0m poniżej poziomu przyległego terenu styropianem PS-E FS-20 lub sytrodurem o grubości min. 12cm (przyjęto 15cm). Izolacje przeciwwilgociowe według projektu branży architektonicznej.

W miejscach oznaczonych na rysunku należy wykonać trzpienie i słupy żelbetowe. Połączenie ściany murowanej z elementami żelbetowymi wykonać za pomocą zbrojenia z prętów ϕ 6mm - stal A-0 rozmieszczonych w co trzeciej spoinie wspornej oraz poprzez wykształcenie strzępi w murze.