

PROJEKTANT KONSTRUKCJI mgr inż. Adam Grodny 35-064 Rzeszów ul. Rynek 17 /308 Kom 606-762-427	<b>PROJEKT BUDOWLANY</b> PRZEBUDOWA I REMONT CZĘŚCI POMIESZCZEŃ NISKIEGO I WYSOKIEGO PARTERU NA POTRZEBY POŁĄCZENIA BUDYNKÓW SZPITALA MSWiA w Rzeszowie przy ul. Krakowskiej 16	Str.1
--	---	-------

# C Z Ę Ś Ć

## K O N S T R U K C Y J N A

PROJEKTANT KONSTRUKCJI mgr inż. Adam Grodny 35-064 Rzeszów ul. Rynek 17 /308 Kom 606-762-427	<b>PROJEKT BUDOWLANY</b> PRZEBUDOWA I REMONT CZĘŚCI POMIESZCZEŃ NISKIEGO I WYSOKIEGO PARTERU NA POTRZEBY POŁĄCZENIA BUDYNKÓW SZPITALA MSWiA w Rzeszowie przy ul. Krakowskiej 16	Str.2
--	---	-------

## SPIS TREŚCI

1. Opis techniczny

2. Rysunki:

Nr 1. Schemat konstrukcyjny rozmieszczenia nadproża      skala 1:100

Nr 2. Rysunek nadproża i rdzeni

PROJEKTANT KONSTRUKCJI mgr inż. Adam Grodny 35-064 Rzeszów ul. Rynek 17 /308 Kom 606-762-427	<b>PROJEKT BUDOWLANY</b> PRZEBUDOWA I REMONT CZĘŚCI POMIESZCZEŃ NISKIEGO I WYSOKIEGO PARTERU NA POTRZEBY POŁĄCZENIA BUDYNKÓW SZPITALA MSWiA w Rzeszowie przy ul. Krakowskiej 16	Str.3
--	---	-------

## O P I S   T E C H N I C Z N Y

### 1. Przedmiot opracowania

Przedmiotem opracowania jest projekt budowlany konstrukcji przebudowy i remont pomieszczeń niskiego i wysokiego parteru dla potrzeby połączenia budynków szpitala MSWiA w Rzeszowie

### 2.Podstawa opracowania

- projekt budowlany architektoniczny
- wizja lokalna na obiekcie
- aktualne normy, przepisy oraz literatura techniczna

PN-82/B-02000 Obciążenia budowli. Zasady ustalania wartości.

PN-82/B-02001 Obciążenia budowli. Obciążenia stałe.

PN-82/B-02003 Obciążenia budowli. Obciążenia zmienne technologiczne

PN-90/B-03000 Projekty budowlane . Obliczenia statyczne.

PN-B-03264: 2002 Konstrukcje betonowe, żelbetowe i sprężone.

Obliczenia statyczne i projektowanie.

PN-90/B-03200 Konstrukcje stalowe.

PN-80/B-02010 Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenia śniegiem

### **Założenia przyjęte do projektowania:**

Obciążenia śniegiem – strefa III zgodnie z PN-80/B-02010/Az1.

Przyjęte przekroje konstrukcji dachu pozwalają na przeniesienie obciążenia od następujących rodzajów śniegu przy grubości:

Rodzaj śniegu i lodu	Grubość pokrywy śnieżnej mierzona w pionie [cm]
Świeży	90,0
Osiadły (kilka godzin lub dni po opadach)	45,00
Stary (kilka tygodni lub miesięcy po opadach)	26,00 – 36,00
Mokry	22,50
Lód	10,00

Obciążenia wiatrem – strefa I

### **Przyjęte obciążenia użytkowe pomieszczeń:**

a) pokoje szpitalne                       $p = 1,5 \text{ [kN/m}^2\text{]}$

PROJEKTANT KONSTRUKCJI mgr inż. Adam Grodny 35-064 Rzeszów ul. Rynek 17 /308 Kom 606-762-427	<b>PROJEKT BUDOWLANY</b> PRZEBUDOWA I REMONT CZĘŚCI POMIESZCZEŃ NISKIEGO I WYSOKIEGO PARTERU NA POTRZEBY POŁĄCZENIA BUDYNKÓW SZPITALA MSWiA w Rzeszowie przy ul. Krakowskiej 16	Str.4
--	---	-------

- b) gabinety lekarskie  $p = 2,0 \text{ [kN/m}^2\text{]}$
- c) przychodnie lekarskie  $p = 2,5 \text{ [kN/m}^2\text{]}$
- d) laboratoria szpitalne  $p = 3,5 \text{ [kN/m}^2\text{]}$
- e) sale operacyjne i zabiegowe  $p = 5,0 \text{ [kN/m}^2\text{]}$
- f) sterylizatornie  $p = 5,0 \text{ [kN/m}^2\text{]}$
- g) korytarze szpitalne  $p = 2,0 \text{ [kN/m}^2\text{]}$
- h) klatki schodowe  $p = 3,0 - 4,0 \text{ [kN/m}^2\text{]}$

### 3. Projektowana konstrukcja przebudowy

Projektem budowlanym przebudowy i remontu objęto pomieszczenia niskiego i wysokiego parteru szpitala MSWiA ul Krakowskiej 16.

#### Zaprojektowano :

- konstrukcję monolitycznych żelbetowych nadproży w ścianach pomieszczeń objętych nową funkcją. Monolityczne nadproża wylewane betonu C25/30 zbrojone stalą AIIIIN i A0
- Pod belkami projektuje się wylewane żelbetowe rdzenie z betonu C25/30 zbrojone stalą AIIIIN i A0.

Istniejące zbędne otwory drzwiowe zaleca się zamurować cegłą ceramiczną kratówką KL150 na zaprawie cem – wap M5.

#### Uwagi wykonawcze

1. Wszelkie prace związane z wykonaniem niniejszych belek zaleca się zlecić firmie specjalizującej się w tego typu pracach remontowo-budowlanych.
2. Wszystkie prace budowlane prowadzi się pod fachowym nadzorem technicznym, zgodnie z obowiązującymi przepisami Prawa budowlanego, BHP oraz normami i warunkami technicznymi realizacji robót budowlano-montażowych.
3. Średnice wewnętrzna zagięcia prętów wykonać zgodnie z normą PN-B-03264;2002 Konstrukcje betonowe, żelbetowe i sprężone.
4. Zaleca się wykonanie pojedynczego zbrojenia w celu sprawdzenia wymiarów na budowie.

PROJEKTANT KONSTRUKCJI mgr inż. Adam Grodny 35-064 Rzeszów ul. Rynek 17/308 Kom 606-762-427	<b>PROJEKT BUDOWLANY</b> PRZEBUDOWA I REMONT CZĘŚCI POMIESZCZEŃ NISKIEGO I WYSOKIEGO PARTERU NA POTRZEBY POŁĄCZENIA BUDYNKÓW SZPITALA MSWiA w Rzeszowie przy ul. Krakowskiej 16	Str.5
---	---	-------

5. Wymiary na rysunkach traktować jako orientacyjne - ostateczne wymiary ustalić na budowie.
6. Każdy etap prac należy wykonywać ze szczególnym zwróceniem uwagi na zachowanie się konstrukcji (pojawianie się niekontrolowanych rys lub pęknięć). W przypadku pojawienia się niepożądanych zjawisk należy niezwłocznie skontaktować się z projektantem konstrukcji.
7. Po zakończeniu prac należy kontrolnie obserwować ściany i belki w rejonie wykonanych prac celem sprawdzenia czy nie pojawiają się niepożądane rysy lub pęknięcia. W przypadku pojawienia się niepożądanych zjawisk należy niezwłocznie skontaktować się z projektantem konstrukcji.
8. Przed przystąpieniem do prac wyburzeniowych fragmentu ściany należy wykonać stemplowanie stropu nad piętrem, parterem oraz stropu nad piwnicą zachowując pionowość stempli. Do stemplowania należy używać atestowanych stempli o nośności min. 25kN lub stemple drewniane kl. C18 o min. wymiarach 14x14 cm starannie podklinowane. Stemplowanie wykonać obustronnie na całej rozpiętości stropu/szerokości pomieszczenia przy zachowaniu odległości belek podporowych/stempli ~50 cm od usuwanej ściany.
9. Przed przystąpieniem do prac wyburzeniowych należy zredukować obciążenia oddziałujące na podcinany fragment ściany, dlatego też należy bezwzględnie z wyższej kondygnacji z rejonu prowadzonych prac usunąć wszystkie obciążenia zmienne (meble, przedmioty).
10. Szalunek spodu belki poza wycinanym fragmentem ściany zaleca się wykonać jako jeden element (dla dwóch etapów betonowania belki) celem zapewnienia równości spodów belek.
11. Na potrzeby betonowania w istniejącym wieńcu należy wykonać gniazda wlewowo-odpowietrzające betonu. Gniazda w postaci rozkuć istniejących narożników betonu o wielkości umożliwiających betonowanie wykonywanych belek i zawibrowanie betonu.
12. Zaleca się wykonanie gniazd w rozstawach ~60 cm.
13. Z uwagi na ilość zbrojenia oraz konieczność dobrego zawibrowania betonu należy stosować beton na kruszywie o średnicy max. 8 mm, zwracając uwagę na jakość i jednolitość stosowanego kruszywa.

PROJEKTANT KONSTRUKCJI mgr inż. Adam Grodny 35-064 Rzeszów ul. Rynek 17 /308 Kom 606-762-427	<b>PROJEKT BUDOWLANY</b> PRZEBUDOWA I REMONT CZĘŚCI POMIESZCZEŃ NISKIEGO I WYSOKIEGO PARTERU NA POTRZEBY POŁĄCZENIA BUDYNKÓW SZPITALA MSWiA w Rzeszowie przy ul. Krakowskiej 16	Str.6
--	---	-------

14. Zaleca się trzymanie zabetonowanych belek w szalunku na min. 72 godziny, między betonowaniami i po zabetonowaniu II części belki.

**Podstawowe materiały.**

Beton C25/30

Stal AIIIIN i A0

Cegła ceramiczna kratówka KL 150

Zaprawa cem –wap M5

Sprawdził :

mgr inż. Jan Wołcz

Projektował:

mgr inż. Adam Grodny