

05	KONSTRUKCJA
INWESTYCJA	<i>Rozbudowa, przebudowa oraz termomodernizacja budynku sali wiejskiej. Dz. nr 262 obręb Rzesznikowo gm.Rymań</i>
INWESTOR	Gmina Rymań ul. Szkolna 7 78-125 Rymań
DATA	Koszalin czerwiec 2010 r.
AUTOR	mgr inż. Tadeusz Dyrła upr. bud nr A/PNB/8300/105/81
SPRAWDZIŁ	inż. Ryszard Nowakowski upr nr 13/98

Spis treści

Opis techniczny

1. Dane wstępne
2. Warunki gruntowe
3. Sposób posadowienia
4. Założenia konstrukcyjne
 - 4.1 Rozbiorki
 - 4.2 Roboty naprawcze i wzmocnieniowe
5. Detale konstrukcyjne
 - 5.1 Daszek nad wejściem głównym
 - 5.2 Schody wejściowe do zaplecza

Część rysunkowa

- | | | |
|----------------------------|------------|-------------|
| 1. Rzut fundamentów | rys nr. K1 | skala 1:100 |
| 2. Rzut stropu | rys nr. K2 | skala 1:100 |
| 3. Przekrój A-A | rys nr. K3 | skala 1:100 |
| 4. Ściąg i napr. zarysowań | rys nr. K4 | |

OPIS TECHNICZNY

1. Dane wstępne

Niniejsze opracowanie wykonano dla potrzeb projektu rozbudowy przebudowy i termomodernizacji budynku sali wiejskiej w Rzesznikowie gm. Rymań.

Zgodnie z oceną zawartą w ekspertyzie technicznej rozbudowa i przebudowa obiektu jest możliwa i dopuszczalna.

2. Warunki gruntowe

Zgodnie z „dokumentacją geotechnicznych warunków posadowienia dla projektu rozbudowy sali wiejskiej wykonanymi przez Zakład Projektowo Handlowy „GEOLOG” w Koszalinie opracowanej przez mgr Bolesława Plichtę, stwierdzono występowanie od powierzchni terenu do głębokości 0,7-1,2m nasypy niekontrolowane poniżej tej głębokości stwierdzono występowanie piasków drobnych średnio zagęszczonych. Zwierciadło wody gruntowej nawiercono na poziomie 0,8 m p.p.t.

Wahania poziomu wody gruntowej określono na $\pm 0,5$ m. Grunty określono jako nawodnione.

Warunki gruntowe określono jako proste, a projektowaną budowę zaliczono do pierwszej kategorii geotechnicznej.

3. Sposób posadowienia

Sposób posadowienia budynku przyjęto jako bezpośredni za pomocą łąw fundamentowych monolitycznych wylewanych na mokro na gruncie nośnym.

Ławy usytuowano prostopadle do istniejącego budynku, aby zminimalizować wpływ oddziaływania przez nowo wznoszoną budowę.

Szerokość łąw przyjęto większą niż to wynika z obliczeń również w celu obniżenia wielkości osiadania.

Wykopy należy wykonywać ręcznie z należytą ostrożnością aby nie naruszać struktury gruntu rodzimego.

W przypadku występowania wody zabrania się jej pompowania. Podłoże pod łąwy wykonać z chudego suchego betonu grubości 5-7 cm zagęszczając.

Ławy betonować w wodzie jeśli będzie występowała zachowując odpowiedni dystans od podłoża (chudy beton) min. 5 cm.

Z łąw wyprowadzić zbrojenie pionowe rdzeni

Ściany wykonać jako monolityczne można je zazbroić siatką z prętów $\varnothing 6$ mm i kwadracie 15x15 cm jako zbrojenie przeciwskurczowe.

Beton klasy B15 stal AIII i A0

Zabrania się pompowania wody z powodu możliwości upłynnienia piasku i wypompowania znacznych jego ilości z podłoża.

4. Założenia konstrukcyjne

4.1 Rozbiórki

Rozbiórkę wejścia i istniejącego sanitariatu należy wykonać w sposób ręczny poczynając od rozbiórki przekryć dachowych i kończąc na ścianach.

Ściany można rozebrać lub zburzyć zachowując niezbędne środki ostrożności. Teren należy uporządkować.

4.2. Roboty naprawcze i wzmocnieniowe

1. Przed wykonywaniem robót należy w pierwszej kolejności przeprowadzić naprawę ścian budynku istniejącego, wg wskazówek na rys K4 czyli wykonać ściąg i naprawić zarysowania murów.

2. W następnej kolejności należy wyciąć gniazda i założyć nadproża w miejscu przewidzianym na otwór drzwiowy i zamurować zbędną część otworów okiennych do pełnej grubości muru monolitując nowy mur z istniejącą ścianą.

Nie zezwala się na częściowe wypełnienie ściany gr 38 cm ścianką gr. 25 cm.

3. Kolejnym krokiem jest wykonanie nowego budynku

W związku z możliwością oddziaływania nowo wznoszonego na ścianę zachodnią przewidziano pionowe podparcia ścianami budynku istniejącego muru. Na wysokości 2,55 m wykonano strop gęsto żebrowy jako tarczę która w założeniu będzie pełniła rolę podpory dla całej długości ściany.

Ilość otworów w ścianach istniejących zminimalizowano do niezbędnej ilości.

Otwory wykonywać należy metodą wycinania muru – zabrania się używać sprzętu o działaniu udarowym.

4. Następnie należy dokonać oceny jakości konstrukcji więźby dachowej i podjąć decyzję o sposobie jej naprawy lub wymiany na nową.

Pozostałe zakresy robót budowlanych należy wykonać zgodnie z zasadami wiedzy technicznej.

5. Detale konstrukcyjne

5.1 Daszek nad wejściem głównym

Daszek nad wejściem typowy lekkiej konstrukcji jako wyrób gotowy wsporniki najlepiej ze stali nierdzewnej przekrycie z poliwęglanu komorowego wg dostosować do parametrów architektonicznych wysięg minimum 1,0m od lica ocieplenia, mocowany do muru kotwami stalowymi Hilti wg rozwiązań producenta.

5.2 Schody wejściowe do zaplecza

Konstrukcja stalowa z profilu ceowego NP 100 odwróconego do wewnątrz konstrukcji – belki skrajne biegu płyta podestu i podparcie biegu (słupki) spawane spoiną pachwinową lub czołową o głębokości przetopu 3mm.

Stopnie i podest z krat „WEMA” ocynkowanych mocowanych śrubami ocynkowanymi.

W przypadku nadmiernych ugięć krat podestu i biegu zastosować wzmocnienia z kątownika zmniejszające rozpiętość przęsa tych elementów.

Posadowienie na słupkach betonowych zbrojonych prętami 4 szt # 8mm.

Wymiar 40 x 40 cm głębokość do warstwy nośnej (piaski min.0,8 m).

Beton B15. Kotwienie śrubami ocynk M12 o zagłębieniu w słupku min. 40 cm.

Konstrukcje nieocynkowane zabezpieczyć antykorozyjnie

Opracował

mgr inż. T.Dyrla

Czerwiec 2010.