

PROJEKT BUDOWLANY
PRZEBUDOWY PARTEROWEGO OBIEKTU BUDOWLANEGO NA POTRZEBY MAGAZYNOWE I WYDAWANIA POSILKÓW
PRZY BUDYNKU MIEJSKIEGO OŚRODKA POMOCY SPOŁECZNEJ

	ZAWARTOŚĆ OPRACOWANIA	Str.
• Strona tytułowa		1
• Zawartość opracowania		2
	KONSTRUKCJE	3
<u>Część opisowa</u>		
• Opis techniczny		4-9
<u>Część graficzna</u>		Nr rys.:
1. Konstrukcja – elementy konstrukcji piwnicy	1K	10
2. Konstrukcja – elementy konstrukcji parteru	2K	11
3. Konstrukcja – elementy konstrukcji dachu	3K	12
4. Konstrukcja – nadproże N1.1	4K	13
5. Konstrukcja – nadproże N1.2	5K	14
6. Konstrukcja – nadproże N1.3	6K	15
7. Konstrukcja – nadproże N1.4	7K	16
8. Konstrukcja – nadproże N1.5	8K	17
9. Konstrukcja – podciąg P1.1	9K	18
10. Konstrukcja – wzmocnienie i podbicie fundamentów	10K	19
	INWENTARYZACJA	20
<u>Część graficzna</u>		Nr rys.:
1. Inwentaryzacja – elewacje	1I	21
2. Inwentaryzacja – rzut piwnicy	2I	22
3. Inwentaryzacja – rzut parteru	3I	23
4. Inwentaryzacja – rzut dachu	4I	24
5. Inwentaryzacja – przekroje	5I	25

PROJEKT BUDOWLANY
PRZEBUDOWY PARTEROWEGO OBIEKTU BUDOWLANEGO NA POTRZEBY MAGAZYNOWE I WYDAWANIA POSIŁKÓW
PRZY BUDYNKU MIEJSKIEGO OŚRODKA POMOCY SPOŁECZNEJ

KONSTRUKCJE

INKONST SŁAWOMIR TABAŃSKI

PROJEKT BUDOWLANY
PRZEBUDOWY PARTEROWEGO OBIEKTU BUDOWLANEGO NA POTRZEBY MAGAZYNOWE I WYDAWANIA POSIŁKÓW
PRZY BUDYNKU MIEJSKIEGO OŚRODKA POMOCY SPOŁECZNEJ

1. Podstawa opracowania.

- ◇ Zlecenie inwestora
- ◇ Uzgodnienia z inwestorem
- ◇ Oględziny i pomiary w terenie
- ◇ Uzgodnienia branżowe
- ◇ Ustalenia z Inwestorem dotyczące technologii wykonawstwa
- ◇ Normy i opracowania techniczne dotyczące rozwiązań budowlanych
 - PN-EN 1990 „Podstawy projektowania konstrukcji”
 - PN-EN 1991-1-1 „Oddziaływania na konstrukcje. Część 1-1: Oddziaływania ogólne Ciężar objętościowy, ciężar własny, obciążenia użytkowe w budynkach”
 - PN-EN 1991-1-3 „Oddziaływania na konstrukcje. Część 1-3: Oddziaływania ogólne- Obciążenie śniegiem”
 - PN-EN 1991-1-4 „Oddziaływania na konstrukcje. Część 1-4: Oddziaływania ogólne- Obciążenie wiatrem”
 - PN-EN 1992-1-1 „Projektowanie konstrukcji z betonu. Część 1-1: Reguły ogólne i reguły dla budynków”
 - PN-EN 1992-1-2 „Projektowanie konstrukcji z betonu. Część 1-2: Reguły ogólne. Projektowanie z uwagi na warunki pożarowe”
 - PN-EN 1993-1-1 „Projektowanie konstrukcji stalowych. Część 1-1: Reguły ogólne i reguły dla budynków”
 - PN-EN 1993-1-2 „Projektowanie konstrukcji stalowych. Część 1-2: Reguły ogólne – Obliczanie konstrukcji z uwagi na warunki pożarowe”
 - PN-EN 1993-1-8 „Projektowanie konstrukcji stalowych. Część 1-8: Projektowanie węzłów”
 - PN-EN 1995-1-1 „Projektowanie konstrukcji drewnianych. Część 1-1: Postanowienia ogólne. Reguły ogólne i reguły dla budynków”
 - PN-EN 1995-1-2 „Projektowanie konstrukcji drewnianych. Część 1-2: Postanowienia ogólne. Projektowanie konstrukcji z uwagi na warunki pożarowe”
 - PN-EN 1996-1-1 „Projektowanie konstrukcji murowych. Część 1-1: Reguły ogólne dla zbrojonych i niezbrojonych konstrukcji murowych”
 - PN-EN 1996-1-2 „Projektowanie konstrukcji murowych. Część 1-1: Reguły ogólne – projektowanie z uwagi na warunki pożarowe”
 - PN-EN 1997-1 „Projektowanie geotechniczne. Część 1:Zasady ogólne”
- ◇ Literatura z zakresu konstrukcji elementów budowlanych
- ◇ Uzgodnienia z inwestorem w zakresie zastosowania materiałów budowlanych.

Lokalizacja:

- ◇ I strefa śniegowa (334,00m. n.p.m.)
- ◇ III strefa wiatrowa (334,00m. n.p.m.)
- ◇ Umowna głębokość przemarzania gruntu: 0,80m p.p.t.

2. Przedmiot i zakres opracowania.

Przedmiotem inwestycji jest przebudowa parterowego obiektu budowlanego na potrzeby magazynowe i wydawania posiłków przy budynku Miejskiego Ośrodka Pomocy Społecznej. Inwestycja zlokalizowana na działce nr 165/3, obręb 0018 Jelenia Góra.

Budynek gospodarczy w zabudowie wolnostojącej, w rzucie wieloboku, budynek jednokondygnacyjny parterowy, częściowo podpiwniczony. Budynek wykonany w technologii tradycyjnej – fundamenty bezpośrednie – łąwy i stopy fundamentowe betonowe i żelbetowe, ściany konstrukcyjne murowane z cegły pełnej - gładkie wykończone tynkiem cementowo-wapiennym. Strop nad piwnicą i stropodach nad parterem masywny w technologii WPS na belkach stalowych. Stropodach jednostopowy z atyką murowaną pokryty papą dachową.

Ze względu na przebudowę i zmianę sposobu użytkowania budynku projektuje się wzmocnienia istniejącej konstrukcji budynku oraz nowe elementy konstrukcji.

3. Założenia projektowe

3.1. Materiałowe

- beton konstrukcyjny C20/25,
- stal zbrojeniowa A-IIIN (B500SP),

INKONST SŁAWOMIR TABAŃSKI

PROJEKT BUDOWLANY
PRZEBUDOWY PARTEROWEGO OBIEKTU BUDOWLANEGO NA POTRZEBY MAGAZYNOWE I WYDAWANIA POSIŁKÓW
PRZY BUDYNKU MIEJSKIEGO OŚRODKA POMOCY SPOŁECZNEJ

- elementy murowe (ściany konstrukcyjne istniejące): elementy do uzupełnienia lub zamienienia – cegła pełna klasy 15, z zaprawą cementowo-wapienną klasy M5,
- stal S235JR.
- Płyty gipsowo-kartonowe GKF gr. 1.25cm,

3.2. Obciążenia

Obciążenie stałe w budynku

Stałe (obciążenia charakterystyczne)

- istniejąca posadzka na gruncie: $Q_k = \sim 1,80kN/m^2$
- projektowana posadzka na gruncie: $Q_k = 5,40kN/m^2$
- istniejący strop WPS nad piwnicą: $Q_k = 3,00kN/m^2$
- istniejący strop WPS nad parterem: $Q_k = 6,58kN/m^2$
- ściana murowana (w zależności od grubości): $Q_k = 18,00kN/m^3$

- warstwy niekonstrukcyjne posadzki:
 - parter w budynku: $Q_k = 1,80kN/m^2$
 - zastępcze od ścian działowych: $Q_k = 0,80kN/m^2$

Zmienne (obciążenia charakterystyczne)

- użytkowe parteru: $Q_k = 2,50kN/m^2$
- użytkowe dach: $Q_k = 0,40kN/m^2$

Obciążenia połaci dachowych:

Zmienne (obciążenia charakterystyczne)

Śnieg:

- dachy jednospadowy (spadek $\sim 3^\circ$)
- lokalizacja: strefa I ($h = 334,00m$ n. p. m.)
- obciążenie dachu(normalny, bez płotków): $Q_k = 0,74kN/m^2$
- obciążenie dachu(normalny, z płotkami): $Q_k = 0,74kN/m^2$
- obciążenie dachu(attyka): $L=4,5m$ $Q_k = 1,80 - 0,00kN/m^2$

Wiatr:

- dach jednospadowy połac nawietrzna (pochylenie 3°)
- lokalizacja: strefa III ($h = 334,00m$ n. p. m.):
 - strefa dachu: ($L=1,00m$) - wartości minimalne: F: $Q_k = -1,25kN/m^2$
G: $Q_k = -1,00kN/m^2$
H: $Q_k = -0,60kN/m^2$

- ściana budynku
- lokalizacja: strefa III ($h = 334,00m$ n. p. m.):
 - strefa dachu: ($L=2,00m$) - wartości maksymalne: A: $Q_k = -0,70kN/m^2$
B: $Q_k = -0,55kN/m^2$
C: $Q_k = -0,25kN/m^2$
D: $Q_k = 0,50kN/m^2$
E: $Q_k = -0,20kN/m^2$

Obciążenia instalacjami wg wytycznych branżystów

4. Ocena stanu technicznego

Przedmiotowy budynek gospodarczy to obiekt w zabudowie wolnostojącej w rzucie wieloboku, jednokondygnacyjny – parterowy, częściowo podpiwniczony. Z dachem płaskim jednospadowym z attyką. Obiekt bez wydzielonej funkcji pomieszczeń, gospodarczy, z licznymi ubytkami i uszkodzeniami. Budynek w większej kwalifikuje się do kapitalnego remontu i przebudowy. Ocena na podstawie przeprowadzonej ekspertyzy technicznej.

PROJEKT BUDOWLANY
PRZEBUDOWY PARTEROWEGO OBIEKTU BUDOWLANEGO NA POTRZEBY MAGAZYNOWE I WYDAWANIA POSIŁKÓW
PRZY BUDYNKU MIEJSKIEGO OŚRODKA POMOCY SPOŁECZNEJ

Stan techniczny budynku po dokonaniu wizji lokalnej oraz wykonaniu miejscowych odkrywek ocenia się:

Pod względem konstrukcyjnym budynek znajduje się w średnim stanie technicznym. Wytrzymałość poszczególnych elementów oraz elementów kwalifikujących się do wymiany bądź wzmocnienia należy określić podczas szczegółowych odkrywek w trakcie budowy. Budynek kwalifikuje się do przebudowy po przeprowadzeniu wzmocnień fundamentów i wykonaniu wzmocnień stropu.

5. Opis materiałowo – konstrukcyjny

Budynek wykonany w technologii tradycyjnej – fundamenty bezpośrednie – ławy i stopy fundamentowe betonowe i żelbetowe, ściany konstrukcyjne murowane z cegły pełnej - gładkie wykończone tynkiem cementowo-wapiennym. Strop nad piwnicą i stropodach nad parterem masywny w technologii WPS na belkach stalowych. Stropodach jednospadowy z atyką murowaną pokryty papą dachową.

5.1. Opinia geotechniczna

Obiekt jest budynkiem zaliczanym do I kategorii geotechnicznej. Na podstawie przeprowadzonych odkrywek określono grunty średnio nośne - przyjęto proste warunki gruntowe. Ostatecznie warunki gruntowe zostaną zweryfikowane po wykonaniu wykopu pod fundamenty. Zabezpieczenia przed wpływami eksploatacji górniczej: Projekt nie przewiduje posadowienia na terenach szkód górniczych. Przedmiotowy teren będzie niwelowany i modelowany wg rysunku zagospodarowania terenu branży architektonicznej.

5.2. Roboty ziemne

Fundamenty części istniejącej do wzmocnienia poprzez poszerzenie opaską betonową gr. 15 i 20cm.

Na każdym etapie robót należy zabezpieczyć wykop (grunt nośny) przed zawilgoceniem i rozwilżeniem poprzez przyjęcie takiej organizacji robót aby natychmiast po odsłonięciu warstw nośnych wykonać betony podkładowe i fundamenty. Roboty ziemne najlepiej prowadzić w okresie suchym, bez mrozów. W przypadku uszkodzenia gruntu należy go bezwzględnie usunąć i zastąpić gruntem stabilizowanym mechanicznie z piasku średniego lub drobnego. Po wykonaniu wykopów grunt pod fundamenty należy ustabilizować.

5.3. Fundamenty

Należy wykonać wzmocnienie istniejących ław fundamentowych i ścian fundamentowych opaską betonową gr 15-20cm z betonu klasy C20/25 (B25) – zalecany beton wodoodporny W8. Przed zabetonowaniem dokładnie oczyścić fundamenty i ściany fundamentowe z gruntu i luźnych elementów konstrukcji. Wzmocnienie wykonać fragmentami naprzemiennie. Ewentualne dodatkowe wzmocnienie istniejących fundamentów należy określić podczas wykopów pod wykonanie opaski betonowej wzmacniającej fundamenty i ściany fundamentowe. W przypadku stwierdzenia złego stanu technicznego należy wykonać wzmocnienia poprzez poszerzenie ław fundamentowych. Projekt wzmocnienia ław fundamentowych należy wykonać po przeprowadzeniu licznych odkrywek w trakcie prowadzenia prac budowlanych w projekcie wykonawczym.

W przypadku braku fundamentów w budynku istniejącym lub płytkiego posadowienia należy wykonać podbicie fundamentów. Podbicie fundamentów wykonać do poziomu przemarzania gruntu – 0,80m p.p.t. Podbijanie fundamentów wykonać odcinkami szerokości nie przekraczającej 1,50m. Podbicie jednej ściany można wykonać równocześnie kilku odcinkach z zachowaniem odległości pomiędzy odcinkami roboczymi min. 3,0m. Fundamenty podbić na szerokość istniejących fundamentów lub przy braku fundamentów na szerokość ścian fundamentowych z obsadką boczną szerokości 20cm. Podbicie wykonać na podbudowie z chudego betonu C8/10. Projektowane podbicie zbrojone prętami podłużnymi Ø12 ze stali A-IIIN(B500SP) oraz strzemiionami Ø6 ze stali A-II(18G2-b) w rozstawie co 25cm. Beton na fundamenty C20/25 – zalecany beton wodoodporny W8. Roboty fundamentowe wykonać pod ścisłym nadzorem osoby uprawnionej z zachowaniem zasad BHP oraz autora dokumentacji geotechnicznej. Po podbiciu fundamentów naprawić istniejące pęknięcia ścian poprzez klamry stalowe oraz iniekcje.

5.4. Ściany zewnętrzne konstrukcyjne

Pełnią rolę konstrukcyjną i przegrody termicznej i akustycznej. Konstrukcje ścian istniejących należy wzmocnić poprzez przemurowanie luźnych elementów i uzupełnieniu braków zaprawy murarskiej. Do przemurowania i uzupełnienia braków zastosować cegły pełne z zaprawą cementowo-wapienną. Pęknięcia w ścianach murowanych należy wzmocnić poprzez wklejanie prętów Ø12mm ze stali A-IIIN(B500SP) w co drugiej warstwie spoin.

PROJEKT BUDOWLANY
PRZEBUDOWY PARTEROWEGO OBIEKTU BUDOWLANEGO NA POTRZEBY MAGAZYNOWE I WYDAWANIA POSIŁKÓW
PRZY BUDYNKU MIEJSKIEGO OŚRODKA POMOCY SPOŁECZNEJ

Konstrukcje ścian nośnych zewnętrznych nowoprojektowanych wykonać z pustaków ceramicznych Porotherm 25P+W klasy 15 grubości 25cm i wytrzymałości na ściskanie 15MPa z zaprawą systemową lub cementowo-wapienną M5 (dopuszcza się zmianę materiału na materiał o podobnych właściwościach lub lepszy).

5.5. Ściany wewnętrzne konstrukcyjne

Pełnią rolę konstrukcyjną i przegrody termicznej i akustycznej. Konstrukcje ścian istniejących należy wzmocnić poprzez przemurowanie luźnych elementów i uzupełnieniu braków zaprawy murarskiej. Do przemurowania i uzupełnienia braków zastosować cegły pełne z zaprawą cementowo-wapienną. Pęknięcia w ścianach murowanych należy wzmocnić poprzez wklejanie prętów Ø12mm ze stali A-IIIIN(B500SP) w co drugiej warstwie spoin.

Konstrukcje ścian nośnych zewnętrznych nowoprojektowanych wykonać z pustaków ceramicznych Porotherm 25P+W klasy 15 grubości 25cm i wytrzymałości na ściskanie 15MPa z zaprawą systemową lub cementowo-wapienną M5 (dopuszcza się zmianę materiału na materiał o podobnych właściwościach lub lepszy).

5.6. Ściany działowe

Część ścian działowych przeznaczona do rozbiórki. Pozostałe ściany działowe bez zmian.

Przy wznoszeniu ścian w technologii Porotherm, należy stosować ją do wytycznych producenta systemu. Roboty murarskie należy wykonać w kategorii A. Należy zabezpieczyć materiał na budowie przed zawilgoceniem.

5.7. Elementy konstrukcyjne

Nadproża – nowoprojektowane stalowe:

Nadproża stalowe wykonać z belek dwuteowych HEA i IPE ze stali S235JR. Belki stalowe między sobą połączyć za pomocą płaskowników stalowych i spawów. Oparcie belki na murze należy zrealizować za pośrednictwem poduszki betonowej gr. min. 15cm. Elementy stalowe należy zabezpieczyć odpowiednimi farbami ochronnymi i płytami gipsowo-kartonowymi GKF.

Podciągi – nowoprojektowane stalowe:

Podciągi stalowe wykonać z belek dwuteowych IPE ze stali S235JR. Oparcie belki na murze należy zrealizować za pośrednictwem poduszki betonowej gr. min. 15cm. Elementy stalowe należy zabezpieczyć odpowiednimi farbami ochronnymi i płytami gipsowo-kartonowymi GKF.

5.8. Dach

Stan techniczny elementów drewnianych na dachu należy określić podczas prac budowlanych. Uszkodzone elementy należy wymienić na nowe o identycznych gabarytach i klasie drewna C24. Ewntualne wzmocnienia konstrukcji drewnianej należy określić po przeprowadzonych odkrywkach.

5.9. Zabezpieczenia biologiczne elementów konstrukcji drewnianej

Elementy drewniane konstrukcji należy impregnować ciśnieniowo preparatami zabezpieczającymi przed korozją biologiczną (owadami, grzybami). Drewno zagrożone wilgocią zabezpieczyć odpowiednim impregnatem. Drewniane wykończenia dachu zabezpieczyć środkami do impregnacji drewna i pokryć bejco-lakierami odpornymi na warunki atmosferyczne.

5.10. Zabezpieczenia ogniochronne elementów konstrukcji drewnianej

Zaleca się, by preparat zabezpieczający drewno przed korozją biologiczną zapewniał podstawową ochronę przed ogniem (np. Fobos). Elementy drewniane należy obić płytami gipsowo-kartonowymi 2x12,5mm.

Uwaga:

Elementy drewniane stykające się z murem lub żelbetem, należy zabezpieczyć 2 warstwami papy asfaltowej. Przed zamówieniem elementów drewnianych należy zweryfikować ich wymiary.

5.11. Izolacje przeciwwilgociowe

- pozioma pod posadzką folia 2xPE gr. 0,30mm,
- pionowa ścian fundamentowych DEITERMANN SUPERFLEX 10,

INKONST SŁAWOMIR TABAŃSKI

PROJEKT BUDOWLANY
PRZEBUDOWY PARTEROWEGO OBIEKTU BUDOWLANEGO NA POTRZEBY MAGAZYNOWE I WYDAWANIA POSIŁKÓW
PRZY BUDYNKU MIEJSKIEGO OŚRODKA POMOCY SPOŁECZNEJ

- pozioma 2x papa na lepiku.

5.12. Posadzka – na podstawie warstw według rysunków.

Na parterze zaprojektowano posadzkę, której warstwę nośną stanowi płyta żelbetowa gr.15cm wylewana na mokro z betonu C20/25. Zbrojenie posadzki prętami Ø8 ze stali A-IIIN(B500Sp). Warstwy pod posadzką wg rysunków architektonicznych. W przypadku gorszych parametrów rodzimego podłoża w stosunku do przeprowadzonych badań gruntowych należy je odpowiednio wzmocnić (zagęścić, usunąć i wykonać nasyp budowlany). Należy wykonać poduszkę z tłucznia i piasku średniego, warstwa min. 30cm o zagęszczeniu $I_d=0,65$. Grunty wymieniane należy zagęszczać warstwami nie większymi od 20cm. Każdorazowo układ warstw posadzek należy dostosować do lokalnych warunków gruntowych.

5.13. Tynk wewnętrzny – cementowo-wapienny wykończony gładzią bądź płytami G-K, w pomieszczeniach mokrych typu łazienka i toaleta okładzina z płytek terakotowych.

5.14. Tynk zewnętrzny – cementowy. Proponuje się wykończenie elewacji technologią ETICS, wg rysunków architektonicznych.

8. Uwagi końcowe.

UWAGA:

- wymiary i rzędne wszystkich elementów konstrukcyjnych budynku oraz ich usytuowanie należy sprawdzić na budowie, a zaistniałe niezgodności pomiędzy projektem architektoniczno – budowlanym i pozostałymi opracowaniami należy wyjaśnić i uzgodnić z głównym projektantem.
- otwory instalacyjne ustalać na podstawie rysunków architektury, konstrukcji i instalacji.
- belki drewniane należy zamawiać i docinać na wymiar dopiero po sprawdzeniu na budowie faktycznych wymiarów jak i możliwości ich usytuowania.
- należy stosować się do zaleceń i uwag przedstawionych na rysunkach.
- w przypadkach wątpliwych należy skontaktować się z projektantem.

Wszystkie roboty budowlane winny być prowadzone zgodnie z przepisami techniczno - budowlanymi, obowiązującymi Polskimi Normami oraz zasadami wiedzy technicznej i przepisami BHP i pod nadzorem osoby do tego uprawnionej, przy użyciu wyrobów budowlanych dopuszczonych do obrotu i powszechnego stosowania

1) Projekt konstrukcyjny należy rozpatrywać integralnie z projektami branżowymi.

2) Prace budowlane należy wykonywać zgodnie z projektem budowlano-wykonawczym.

3) Wszelkie prace budowlane muszą być wykonywane przez pracowników posiadających odpowiednie kwalifikacje i doświadczenie zawodowe.

4) Prace podczas budowy prowadzić zgodnie z odpowiednimi przepisami prawa budowlanego, przepisami BHP.

5) Należy stosować materiały posiadające odpowiednie certyfikaty.

6) W razie wątpliwości należy kontaktować się z projektantem. Dokonywanie zmian bez zgody autora jest niedopuszczalne i niezgodne z prawem budowlanym.

W sprawach nie określonych dokumentacją obowiązują:

- warunki techniczne wykonania i odbioru robót budowlano montażowych - normy Polskiego Komitetu Normalizacyjnego,

- instrukcje, wytyczne, świadectwa dopuszczenia, atesty Instytutu Techniki Budowlanej,

- warunki techniczne producentów i dostawców materiałów budowlano instalacyjnych.

PROJEKT BUDOWLANY
PRZEBUDOWY PARTEROWEGO OBIEKTU BUDOWLANEGO NA POTRZEBY MAGAZYNOWE I WYDAWANIA POSIŁKÓW
PRZY BUDYNKU MIEJSKIEGO OŚRODKA POMOCY SPOŁECZNEJ

9. Obliczenia statyczno - wytrzymałościowe

Wykonane na etapie projektu budowlanego obliczenia statyczno-wytrzymałościowe dotyczą sprawdzenia i rozwiązania konstrukcyjno-materiałowego podstawowych nośnych elementów konstrukcyjnych obiektu oraz jego posadowienia. Konstruowanie elementów budynku odbywać się może po ścisłym ustaleniu wszystkich niezbędnych danych szczegółowych systemów i technologii wznoszenia, mających bezpośredni wpływ na sposób wymiarowania elementów budowlanych i realizacji obiektu. Zatem szczegółowe wymiarowanie drugo- i trzeciorzędnych elementów konstrukcyjnych oraz detali konstrukcyjnych wymaga przeprowadzenia korekt na etapie projektu wykonawczego, a więc po uzyskaniu wszystkich niezbędnych danych dotyczących „pracy” elementów w budynku. Korekt konstrukcyjnych wynikających z powyższego należy dokonać podczas szczegółowego konstruowania elementów przy sporządzaniu rysunków wykonawczych konstrukcji.

Sporządził:
mgr inż. Sławomir Tabański

PROJEKT BUDOWLANY
PRZEBUDOWY PARTEROWEGO OBIEKTU BUDOWLANEGO NA POTRZEBY MAGAZYNOWE I WYDAWANIA POSIŁKÓW
PRZY BUDYNKU MIEJSKIEGO OŚRODKA POMOCY SPOŁECZNEJ

INWENTARYZACJA

INKONST SŁAWOMIR TABAŃSKI