



Studio Architektury i Wizualizacji

SAIW Studio Architektury i Wizualizacji arch. Radostaw Głowacki
ul. Chełmińska 115/20; 86-300 Grudziądz

tel. kom. 661-454-159

NIP: 562-16-82-777

e-mail: studio@saiw.pl

REGON: 367863886

www.saiw.pl



Rozbudowa oraz przebudowa zabytkowego budynku byłej pastorówki wraz ze zmianą sposobu użytkowania na budynek użyteczności publicznej

nazwa inwestycji

działka nr ewidencyjny 143/13
obręb ewidencyjny 0010Mokre,
jedn. ewidencyjna gm. Grudziądz [040601_2]
ul. Bursztynowa ; 86-302Mokre, gm. Grudziądz, powiat grudziądzki

adres inwestycji

GMINA GRUDZIĄDZ
ul. Wybickiego 38
86-300 Grudziądz

inwestor

PROJEKT TECHNICZNY – BRANŻA KONSTRUKCYJNA

elem. proj. budow.

PROJEKT BUDOWLANY

faza

02 października 2023 r.

data

egzemplarz

I

zespół projektowy | branża

imię i nazwisko | uprawnienia

podpis

KONSTRUKCJA
projektant

mgr inż. Anna Markiewicz
uprawnienia budowlane do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjnej
nr uprawnień KUP/0005/POOK/12

KONSTRUKCJA
sprawdzający

mgr inż. Piotr Świrzyński
uprawnienia budowlane do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjnej
nr uprawnień KUP/0130/PWOK/09

I	PROJEKT TECHNICZNY	3
1.	DANE OGÓLNE	3
1.1.	NAZWA I ADRES OBIEKTU.....	3
1.2.	INWESTOR	3
1.3.	STRUKTURA WŁASNOŚCIOWA	3
1.4.	JEDNOSTKA PROJEKTOWA	3
1.5.	MATERIAŁY PROJEKTOWE WYJŚCIOWE	3
2.	OPIS OGÓLNY KONSTRUKCJI OBIEKTU	3
3.	ZASTOSOWANE SCHEMATY KONSTRUKCYJNE	3
4.	WYMAGANIA DOTYCZĄCE ODPORNOŚCI OGNIOWEJ	4
4.1.	KATEGORIA ZAGROŻENIA LUDZI	4
4.2.	KWALIFIKACJA BUDYNKU DO GRUPY WYSOKOŚCI.....	4
4.3.	KLASA ODPORNOŚCI POŻAROWEJ BUDYNKU	4
5.	ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE	4
5.1.	WZMOCNIENIE ŚCIAN	4
5.2.	PODBICIA FUNDAMENTÓW	6
5.3.	STROPY.....	7
5.4.	WIEŃCE ŚCIAN.....	7
5.5.	NADPROŻA	8
5.6.	KONSTRUKCJA DACHU	8
5.7.	SCHODY ZEWNĘTRZNE NA GRUNCIE	9
5.8.	STOPNIE SCHODOWE	9
5.9.	ŚCIANY DZIAŁOWE	9
5.10.	ZAMUROWANIE OTWORÓW	9
5.11.	WYKONANIE FRAGMENTU ŚCIANY ZEWNĘTRZNEJ	10
5.12.	MIEJSCE GROMADZENIA ODPADÓW STAŁYCH.....	10
5.13.	CZERPNIĄ TERENOWA.....	11
II	OŚWIADCZENIA PROJEKTANTA I SPRAWDZAJĄCEGO.....	13
III	DECYZJE NADANIA UPRAWNIEŃ.....	15
IV	KOPIE ZAŚWIADCZEŃ I PRZYNALEŻNOŚCI PROJEKTANTÓW DO WŁAŚCIWYCH IZB	19

SPIS RYSUNKÓW

K-01	RZUT FUNDAMENTÓW	skala 1:100, 1:25
K-02	RZUT PIWNIC	skala 1:100
K-03	RZUT PARTERU	skala 1:100
K-04	RZUT PIĘTRA	skala 1:100
K-05	RZUT KONSTRUKCJI DACHU – poziom dolny	skala 1:50
K-06	NADPROŻA I BELKI STALOWE	skala 1:100, 1:25
K-07	KANAŁ TECHNOLOGICZNY I CZERPNIĄ	skala 1:100, 1:25
K-08	RZUT KONSTRUKCJI STROPU NAD PIWNIĄ	skala 1:50
K-09	RZUT KONSTRUKCJI STROPU NAD PARTEREM	skala 1:50
K-10	RZUT KONSTRUKCJI DACHU – poziom górny	skala 1:50
K-11	WIENIEC	skala 1:20

I PROJEKT TECHNICZNY

1. DANE OGÓLNE

1.1. NAZWA I ADRES OBIEKTU

Rozbudowa oraz przebudowa zabytkowego budynku byłej pastorówki wraz ze zmianą sposobu użytkowania na budynek użyteczności publicznej

działka nr ewidencyjny: 143/13

obręb ewidencyjny: 0010 Mokre

jednostka ewidencyjna: gm. Grudziądz [040601_2]

ul. Bursztynowa; 86-302 Mokre, powiat grudziądzki.

identyfikator działek: 040601_2.0010.143/13

1.2. INWESTOR

GMINA GRUDZIĄDZ

ul. Józefa Wybickiego 38

86-300 Grudziądz

1.3. STRUKTURA WŁASNOŚCIOWA

Właścicielem działki inwestycyjnych nr 143/13 gdzie planowana jest inwestycja jest Gmina Grudziądz siedzibą przy ulicy Wybickiego 38 w Grudziądzu.

1.4. JEDNOSTKA PROJEKTOWA

SAIW – Studio Architektury i Wizualizacji arch. Radostaw Głowacki

ul. Chełmińska 115/20 86-300 Grudziądz

tel.: 661 454 159 email: studio@saiw.pl

1.5. MATERIAŁY PROJEKTOWE WYJŚCIOWE

- architektura,
- wytyczne branżowe,
- Rozporządzenie Ministra Rozwoju i Technologii z dnia 15 kwietnia 2022 r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie (tekst jednolity Dz.U. 2022 poz. 1225, z późniejszymi zmianami)
- Rozporządzenie Ministra Rozwoju i Technologii z dnia 12 lipca 2022 r. w sprawie szczegółowego zakresu i formy projektu budowlanego (tekst jednolity: Dz.U. 2021, poz.2351, z późniejszymi zmianami)
- ustawa z dnia 07.07.1994 r. Prawo Budowlane (tekst jednolity: Dz.U. z 2020 r. poz. 1333 z późniejszymi zmianami)

2. OPIS OGÓLNY KONSTRUKCJI OBIEKTU

Obiekt użyteczności publicznej, podpiwniczony. Wykonany na planie kwadratu z ryzalitami na każdej elewacji. Dach wielospadowy z wykuszami przy każdym ryzalicie. Konstrukcja przedmiotowego obiektu tradycyjna. Ściany murowane z cegły ceramicznej pełnej, stropy drewniane na kondygnacji nadziemnej, nad kondygnacją piwniczną strop odcinkowy, dach drewniany wielospadowy, konstrukcji płatwiowo - kleszczowej. Posadowienie obiektu bezpośrednie na ławach fundamentowych ceglanych.

3. ZASTOSOWANE SCHEMATY KONSTRUKCYJNE

- ławy fundamentowe – obciążone liniowo obciążeniem przekazywanym przez ściany nośne.
- Belki i nadproża – schematy belki wolnopodpartej.
- Więźba dachowa – obciążenia skupione przekazywane przez słupy na konstrukcje stropu, obciążenia liniowe przekazywane przez ściany nośne .

4. WYMAGANIA DOTYCZĄCE ODPORNOŚCI OGNIOWEJ

4.1. KATEGORIA ZAGROŻENIA LUDZI

Budynek użyteczności publicznej zakwalifikowano do kategorii zagrożenia ludzi ZL III. Występująca na parterze sala wielofunkcyjna przewidziana jest na maksymalnie 40 osób. W budynku nie znajdują się pomieszczenia przeznaczone do przebywania ludzi w grupach powyżej 50 osób ani powyżej 30 osób o ograniczonej zdolności poruszania się.

4.2. KWALIFIKACJA BUDYNKU DO GRUPY WYSOKOŚCI

Projektowany obiekt kwalifikuje się do budynków niskich (N).

4.3. KLASA ODPORNOŚCI POŻAROWEJ BUDYNKU

Klasa odporności pożarowej budynków - "C"

Zgodnie z § 212 ust 5 WT budynek niski o dwóch kondygnacjach nadziemnych z częścią podziemną zaliczoną do ZL III kategorii zagrożenia ludzi powinien posiadać klasę „C” odporności pożarowej. Piwnica w części technicznej posiada wyjście bezpośrednio na zewnątrz, jednak jest to wyjście niespełniające wymagań dla dróg ewakuacyjnych, a część techniczno-gospodarcza oddzielona zostanie od części ZL drzwiami o klasie odporności ogniowej EI60.

Budynek zaprojektowano w klasie „C” odporności pożarowej. Główna konstrukcja nośna w postaci murowanych ścian z cegły pełnej grubości 47.0 cm oraz 51.0 cm (ściany zewnętrzne) oraz 28.0 cm oraz 42 cm (ściany wewnętrzne). Elementy głównej konstrukcji nośnej o klasie odporności ogniowej minimum R60.

Strop nad piwnicą ceglany klasy minimum REI60. Strop nad parterem istniejący drewniany w całości do rozbiórki. Projektowany strop sprężony rectolight o odporności ogniowej REI60.

Konstrukcja biegów schodów drewniana – nie spełnia warunku R60 – zastosowano rozwiązania zamienne. W ramach prowadzonej inwestycji projektuje się zabezpieczenie klatki schodowej od spodu poprzez wykonanie podsufitki z płyt gipsowo-kartonowych ogniochronnych GKF na ruszcie stalowym do klasy odporności ogniowej EI30, a elementy drewniane schodów pomalować lakierem ogniochronnym do stopnia trudnopalności (np. Uniepal-Drew) – uzyskano odstępstwo od przepisów zgodnie z postanowieniem Kujawsko Pomorskiego Komendanta Straży Pożarnej znak. WZ.52840.439.2022.5.SS z dnia 10. listopada 2022r

Konstrukcja dachu – projektowana drewniana zabezpieczona środkami ogniochronnymi do klasy minimum R 15.

Ściany zewnętrzne murowane z cegły pełnej grubości 47.0 cm oraz 51.0 cm – spełniony warunek minimum EI30

5. ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE

5.1. WZMOCNIENIE ŚCIAN

Ze względu na uszkodzenia ścian zewnętrznych budynku oraz zarysowania należy wykonać prace naprawcze na elewacji ceglanej. Usunąć zniszczone powyżej 70% cegły, cegły zniszczone przez sole oraz korozję biologiczną. Zabieg prowadzić ręcznie, z należytą ostrożnością, aby nie uszkodzić zdrowych cegieł. Nowe cegły powinny być możliwie najbardziej zbliżone do zachowanego materiału historycznego pod kątem wymiarów, faktury i barwy. Cegły wmurować stosując gotową zaprawę renowacyjną z trasem lub tradycyjną zaprawę piaskowo – wapienną, z nieznacznym dodatkiem białego cementu - cement klasy 52,5, uzyskany z czystego kamienia wapiennego, bez dodatków i zanieczyszczeń, o niskiej zawartości alkaliów, np. Aalborg White lub zbliżony. Zalecany stosunek objętościowy składników – kruszywa, wapna, cementu, ze względu na pożądane właściwości mechaniczne i kapilarne zaprawy = 14 : 4 : 1.

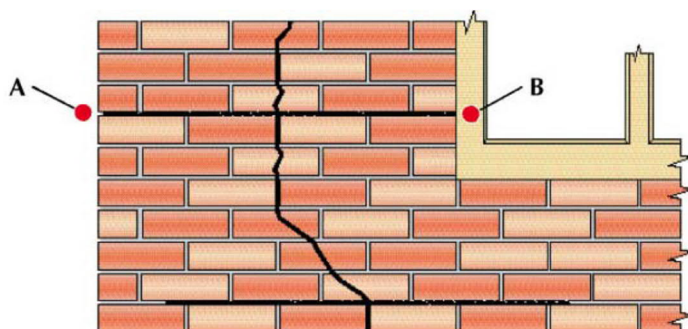
Lico ceglane w partii przyziemia należy usunąć mechanicznie zaprawę murarską ze spoin na zalecaną głębokość ~6-8cm. Oczyszczone partie należy pozostawić do osuszenia. Po osuszeniu strefy cokołowej budynku, spoiny wypełnić należy szerokoporowatą zaprawą wapienno-trassową. Następnie przystąpić do usuwania zdegradowanych spoin z wątku ceglanego powyżej partii przyziemia, materiału rozkruszonego, wykazującego oznaki zasolenia i dezintegracji granularnej. Spoinę usunąć na głębokość min. połowy cegły (ok. 5 cm) w celu umożliwienia wprowadzenia maksymalnej ilości materiału spełniającego wymogi

konserwatorskie. Szczelinę wypełnić zaprawą wapienno – trassową, przeznaczoną do stosowania w obiektach zabytkowych, np. Hufgard Optolith Optosan Trass Fuge, opracowaną na gładko. Wykryte pustki w murach należy wypełnić aplikując do wnętrza półpłynną, hydrauliczną zaprawę wapienno – trassową do iniekcji, np. Hufgard Optolith, Optosan Trass Injekt o parametrach (uziarnienie i gęstość) stosowanych do wielkości szczelin.

Po pracach wzmocnieniowych cegieł i spoin, należy przystąpić do mechanicznego wzmocnienia spękanych murów poprzez zszycie występujących spękań pionowych oraz w przypadku braku możliwości stabilizacji muru poprzez zszycie należy przemurować fragmenty murów z cegieł możliwie odzyskanych lub nowych. Stabilizację należy przeprowadzić przy użyciu gotowego systemu do wzmacniania murów, np. systemu Helifix firmy Hilti.

WZMOCNIENIE ŚCIAN POPRZEC ZSZYCIE

Wzmocnienie ścian, w tym naprawę rys i pęknięć ścian budynku, proponuje się wykonać w systemie HELIFIX poprzez zszycie ścian. W tym celu należy zastosować pręty HeliBar $\phi 8$ mm oraz zaprawę tiksotropową HeliBond.

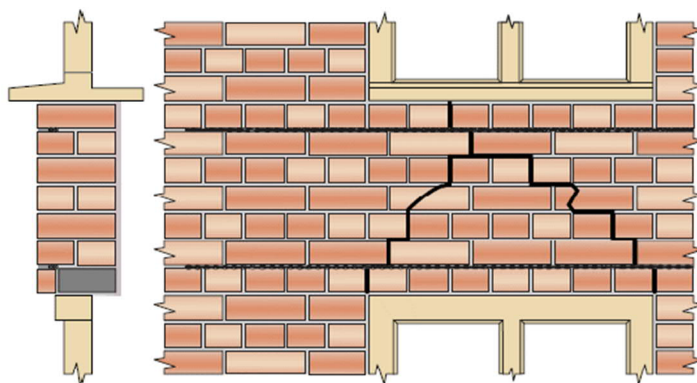


Uwaga: Jeżeli pęknięcia znajdują się w odległości mniejszej niż 50 cm od zewnętrznego naroża (A) lub otworu (B) przynajmniej 10 cm pręta należy zagiąć i zamocować w przyległym narożu lub ościeżu, omijając wszelkie izolacje.

Wykonanie zszycia: W poziomych warstwach zaprawy wyciąć, na określoną głębokość, szczeliny sięgające minimum 50 cm poza pęknięcie. Wyczyścić szczeliny przy pomocy odkurzacza lub pompki i spryskać wodą. Używając pistoletu do spoinowania CS warstwę zaprawy o grubości ok. 1,0 cm HeliBond wprowadzić do końca szczeliny. Wepchnąć pręt HeliBar w zaprawę w celu uzyskania równej otuliny. Wprowadzić następną warstwę zaprawy cementowej HeliBond pozostawiając 1,0-1,5 cm w celu późniejszego uzupełnienia wypełnienia spoiny zaprawą. Uzupełnić i wyrównać powierzchnię spoiny odpowiednią niekurczliwą zaprawą. Wypełnić pęknięcie masą uszczelniającą np. CrackBond TE. Rozstaw poziomych prętów: 4-6 warstw cegieł (przyjęto w co czwartej spoinie). Głębokość wycięcia: 3,5-4,0 cm plus grubość tynku.

WZMOCNIENIE NADPROŻY OKIENNYCH POPRZEC ZSZYCIE

Wzmocnienie spękanych lub zarysowanych nadproży wymaga zabezpieczenia nadproża poprzez podstemplowanie.



Wykonanie zszycia: Wyciąć szczeliny w poziomych spoinach na wymaganą głębokość i długość w określonych odstępach pionowych. Usunąć zaprawę na całej grubości. Wyczyścić szczeliny i spłukać wodą.

Wstrzyknąć warstwę zaprawy HeliBond o grubości 1,5 cm (w przybliżeniu) w głąb szczeliny. Wepchnąć pręt HeliBar w zaprawę uzyskując dobre, równe pokrycie. Nałożyć drugą warstwę zaprawy HeliBond (około 1,0 cm grubości) na poprzednią. Wepchnąć drugi pręt HeliBar w zaprawę uzyskując dobre pokrycie. Wprowadzić kolejną warstwę zaprawy i dopchnąć ją szpachelką w głąb spoiny przykrywając odkryte powierzchnie pręta. Zwilżać okresowo. Uzupelnąć wypełnienie spoiny niekurczliwą zaprawą.

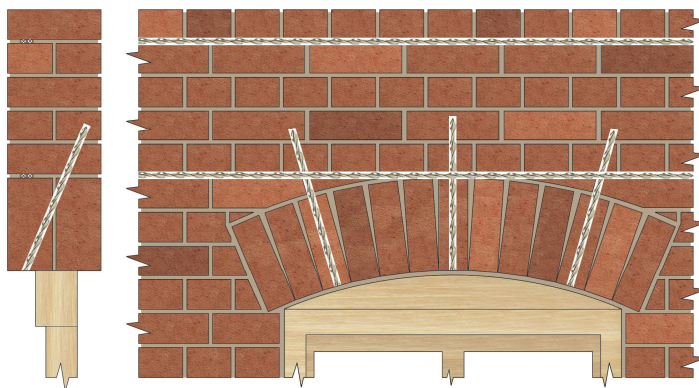
Głębokość szczeliny powinna wynosić od 4,5 do 5,5 cm (plus grubość tynku).

Pręty HeliBar powinny wystawać poza otwór na minimum 50 cm po każdej stronie, jeżeli odcinki pręta mają być połączone w jeden długi stosować łączenie na zakładkę 50 cm.

Maksymalny rozstaw poziomy prętów 90 cm (12 warstw cegieł).

WZMOCNIENIE NADPROŻY ŁUKOWYCH

Wzmacnianie spękanych lub zarysowanych nadproży, wymaga zabezpieczenia nadproża przez podstemplowanie. Wzmacnianie nadproży łukowych od wewnętrznej strony ściany należy wykonać poprzez jego zbrojenie oraz wypełnienie zaprawą tiksotropową HeliBond. Zbrojenie nadproży wykonać zgodnie z systemem Helifix przy pomocy prętów spiralnych HeliBar Ø8 osadzonych na zaprawie we wstępnie wykonanych szczelinach pionowych w ilości 3 szt. na grubości nadproża, z osadzeniem w warstwie cegły zewnętrznej.



Przyjęto następujący sposób wykonania robót :

- W podniebieniu nadproża wywiercić pod kątem 60° ÷ 70° otwory o średnicy 12 mm, tak aby otwory usytuowane były za dolnymi poziomymi prętami wzmacniającymi (montowanymi później), zgodnie z powyższym rysunkiem, i wchodziły w głąb muru nad nadprożem przynajmniej na głębokość 5,0 cm.
- Po oczyszczeniu i zmyciu wodą wykonane otwory należy wypełnić pod ciśnieniem zaprawą, umieszczając jednocześnie w nich spiralne pręty wzmacniające. W tym celu do wypełnionej zaprawą końcówki przedłużającej pistoletu iniekcyjnego o średnicy 12 mm wprowadza się pręty. Końcówkę należy włożyć na pełną głębokość otworu. Przy pompowaniu zaprawy wskutek przeciwności następuje wypychanie z dyszy kotwy wraz z zaprawą i pozostawienie w otworze pręta całkowicie otulonego zaprawą.

5.2. PODBICIA FUNDAMENTÓW

Na podstawie dokonanej odkrytki fundamentów stwierdzono występowanie ław fundamentowych ceglanych wysokości 3 warstw cegieł układanych wozówką. W związku z koniecznością zwiększenia wysokości użytkowej w części piwnicznej, konieczne jest obniżenie poziomu posadzki o 38 cm. Przy takich zamierzeniach konieczne jest wykonanie przegłębienia fundamentów i wykonanie ich w postaci ław fundamentowych z betonu C20/25 W8 o szerokości minimum 80 cm. Fundament należy wykonywać odcinkami, w wykopach długości maksymalnej 1,2m. Między odcinkami wykonywanymi jednocześnie należy zachować odległość 4,0 – 5,0m. Nie należy odstawiać większej części istniejącej ławy fundamentowej. W przypadku stwierdzenia zjawiska ciągłego napływu wód gruntowych do wykopu, wykonać zewnętrzny system odwadniający (np. w postaci układu

igłofiltrów tworzących miejscowe obniżenie poziomu zwierciadła wody gruntowej). Dobór igłofiltrów oraz ich rozstaw należy uzgodnić po określeniu ilości napływających wód gruntowych.

Głębokość wykopów wymaga zastosowania skarp o pochyleniu gwarantującym stabilność zboczy. Kąt nachylenia skarp należy uzgodnić z geotechnikiem pełniącym nadzór geotechniczny, biorąc pod uwagę stan i rodzaj gruntu (uwaga: dopuszcza się zastosowanie systemowych umocnień skarp po uzgodnieniu z inspektorem i geotechnikiem).

UWAGA: Wszelkie prace fundamentowe w obszarze bezpośredniego sąsiedztwa istniejącego fundamentu, w celu zminimalizowania ryzyka naruszenia gruntu pod istniejącym fundamentem oraz pośredniego naruszenia konstrukcji istniejącego budynku, należy wykonywać w sposób ręczny z zachowaniem szczególnych środków ostrożności.

W przypadku stwierdzenia naruszenia struktury podłoża w miejscu wykonywania fundamentów, wykonać należy wymianę naruszonego gruntu na beton C8/10.

W przypadku stwierdzenia w dnie wykopu podłoża gruntowego wrażliwego na zmiany wilgotności (grunty zwięzłe jak gliny i ropy), należy niezwłocznie „zamknąć” ww. dno przez wykonanie wylewki z betonu C8/10. Niedopuszczalne jest posadowienie fundamentów na uplastycznionym rozwodnionym podłożu gruntowym.

Przed rozpoczęciem prac ziemnych i fundamentowych zaleca się dokonanie inspekcji konstrukcji istniejącego budynku. W przypadku stwierdzenia jakichkolwiek uszkodzeń (np. pęknięcia ścian) konstrukcji należy zgłosić to inspektorowi w celu określenia dalszego sposobu prowadzenia prac budowlanych.

W trakcie prowadzenia prac ziemnych, należy liczyć się z ewentualnością wystąpienia robót dodatkowych, nieprzewidzianych w dokumentacji projektowej i kosztorysowej (np. konieczność usunięcia zalegającego gruzu, betonu, kolizja z nieczynnymi instalacjami podziemnymi). Należy zwrócić szczególną uwagę na ryzyko uszkodzenia istniejących przyłączy instalacyjnych (prace ziemne wykonywane w sposób ręczny).

W przypadku występowania jakichkolwiek wątpliwości co do sposobu wykonywania prac, a w szczególności co do stanu oraz rodzaju gruntu, należy wstrzymać realizację prac i niezwłocznie powiadomić inspektora oraz projektanta.

5.3. STROPY

W części nad piwnicą oraz nad parterem projektuje się stropy panelowe, prefabrykowane, sprężane z zbrojoną warstwą nadbetonu wylewaną na mokro na budowie z betonu klasy C25/30. Układ płyt przedstawiony w części graficznej opracowania. Płyty oparte na elementach konstrukcyjnych.

Stropy składają się ze strunobetonowych belek stropowych oraz z ultralekkiego wypełnienia międzybelkowego wykonanego z wytrzymałego naturalnego drewna prasowanego. Uzupełnieniem systemu są: zbrojenia przypodporowe, zgrzewane maty siatki stalowej oraz beton monolityczny wylewany na budowie. Masa stropu nie może przekraczać 175kg/m².

Belki stropowe opieramy w gniazdach montażowych wykutych w istniejącym murze oraz stosujemy rozwiązanie z obniżeniem wypełnień międzybelkowych przy ścianach, co umożliwi nam wykonanie wieńca obwodowego nad parterem. Szczegóły przedstawione w części graficznej opracowania.

5.4. WIENIE ŚCIAN

Na ścianach zewnętrznych pod konstrukcją dachu projektuje się wieńiec zewnętrzny, spinający budynek w poziomie oparcia konstrukcji dachu. W związku z powyższym po dokonaniu rozbiórki konstrukcji dachowej, należy rozebrać 3-4 warstwy cegieł i na murze od środka wykonać wieńiec 20x25 cm, a od zewnątrz przemurować rozebrane wcześniej warstwy cegieł, w taki sposób, aby od zewnątrz nie było widać wieńca. Wieńce wylewane na mokro z betonu klasy C20/25 zbrojone 4 prętami #12 ze stali B500SP oraz strzemionami #6 ze stali B500B w rozstawie co 20cm. Otulina 2,5cm (do strzemion). Należy zwrócić uwagę na odpowiednie połączenie prętów wieńców w narożnikach i połączeniach ścian.

5.5. NADPROŻA

- *Nadproża prefabrykowane strunobetonowe*

W ścianach projektowanych gr. 12 [cm] z bloczków z betonu komórkowego oraz z bloczków wapienno – piaskowych projektuje się wykonanie nadproży prefabrykowanych strunobetonowych typu SBN. Nadproża należy ustawić na murze, na zaprawie do cienkich spoin symetrycznie nad przekrywanym otworem. Długość belek nadprożowych należy dobrać w taki sposób, aby spełniona była minimalna długość oparcia zgodnie z wytycznymi producenta zastosowanych nadproży. Możliwe jest zastosowanie nadproży innych producentów, jeśli parametry techniczne nadproży będą co najmniej równoważne do zastosowanych w projekcie.

- *Nadproża stalowe*

W istniejących ścianach nośnych jako nadproża przewidziano nadproża wykonane z kształtowników stalowych - dwuteowników I ze stali St3 zgodnie z załącznikiem graficznym.

Szczegóły montażu nadproży przedstawiono w części graficznej opracowania.

TECHNOLOGIA WYKUCIA OTWORU

- podstemplować obustronnie konstrukcję stropu stemplami stalowymi rozporowymi, rozstaw stempli $l=1,00$ m,
- stemple należy postawić na istniejącej posadzce oraz podwalinie z drewna twardego gr. 50mm i szer. 180 mm, w przypadku wykonywania otworów na wyższych piętrach, stemplowanie należy wykonać do poziomu piwnic.
- w górnej części stempli pod stropem należy założyć deskę z drewna twardego gr. 50 mm i szer. 180 mm,
- stemple należy postawić w odległości 1,00 – 1,20 m od ściany, w której wykuwany będzie otwór lub rozbierana ściana,
- wytrasować otwór przeznaczony do wycięcia,
- wykuć bruzdę dla osadzenia nadproża na połowę grubości ściany, bruzdę wykuwać o jak najmniejszych wymiarach umożliwiających osadzenie belki i późniejsze uzupełnienie pustych miejsc zaprawą betonową.
- na podporze należy wykonać poduszkę betonową gr. 20,0 cm z zaprawy szybkowiążącej,
- osadzić belki stalowe,
- przestrzeń pomiędzy nadprożem a pozostałą nad nim ścianą wypełnić zaprawą cementową i zaklinować klinami stalowymi co 30 cm,
- do dalszych prac przystąpić po osiągnięciu przez zaprawę odpowiedniej wytrzymałości.
- wyciąć pozostałą część grubości ściany i powtórzyć czynności, jak powyżej.
- po osiągnięciu przez zaprawę odpowiedniej wytrzymałości, można przystąpić do rozbiórki ściany poniżej nadproża. Podczas cięcia i kucia należy uważać, aby nie przekroczyć zarysu otworu, rozebrać ostrożnie część ściany,
- następnie należy skrócić belki stropowe oraz wykonać nakładki na stopkach kształtowników.
- po wykonaniu całego nadproża rozebrać stemplowanie stropu,
- wykonać natrysk cementowy oraz pozostałe warstwy okładzin właściwe dla danego pomieszczenia.

5.6. KONSTRUKCJA DACHU

Nowa konstrukcja dachu wykonana z drewna klasy C24. Przed zamontowaniem nowe elementy drewniane należy zaimpregnować preparatami chroniącymi przed rozwojem pleśni i nawrotem insektów oraz gwarantujących ognioodporność. Elementy drewniane dachu trzeba zabezpieczyć środkami ognioochronnymi do klasy minimum R15. W tym celu należy wykorzystać wodorozcieńczalną, przezroczystą farbę pęczniającą służącą do ochrony przeciwpożarowej konstrukcji drewnianych, charakteryzującą się wysokim stopniem przezroczystości, tak, aby po użyciu była widoczna struktura drewna, np. PROMADUR firmy Promat. Impregnacje należy wykonać metodą smarowania. Konstrukcja dachu przedstawiona w części rysunkowej, włącznie z przekrojami elementów.

W celu zapewnienia punktów podparcia krokwi kosзовych projektuje się dwie belki stalowe HEA 180 ze stali St3 zgodnie z załącznikiem graficznym. Belki należy oprzeć na murze, po demontażu istniejącej konstrukcji dachowej. Na podporze należy wykonać poduszkę betonową gr. 20,0 cm z zaprawy szybkowiążącej.

5.7. SCHODY ZEWNĘTRZNE NA GRUNCIE

Projektuje się schody zewnętrzne betonowe na gruncie grubości 15 cm, schody wylewane na mokro na budowie z betonu klasy C20/25. Zbrojenie siatką z prętów #10 stali A-III o oczku 10cm. Otulina zbrojenia wynosi 2,5cm. Płytę schodową wykonać na podbudowie z betonu C8/10 gr. 10 cm.

5.8. STOPNIE SCHODOWE

Do kondygnacji piwnicy prowadzą schody z klatki schodowej ogólnej w budynku oraz schody prowadzące bezpośrednio z zewnątrz. W związku z obniżeniem poziomu posadzki w piwnicy projektuje się dwa stopnie betonowe z betonu C20/25, zbrojone siatką z prętów $\varnothing 10$ o oczku 10x10cm. Do połączenia projektowanych stopni schodowych z istniejącymi posłużą wklejane pręty $\varnothing 6$ A-I długości 30 cm w rozstawie co około 50 cm (pręty zakotwić w istniejącym podłożu betonowych poprzez nawiercenie otworów i zastosowanie kotew chemicznych). Pod pierwszy stopień wejściowy wykonać fundament z betonu C16/20 (B-20) na głębokość minimum 50 cm poniżej poziomu gruntu.

5.9. ŚCIANY DZIAŁOWE

Na kondygnacji piwnicznej oraz parterowej w miejscu braku podpiwniczenia projektuje się ściany z bloczków wapienno – piaskowych SILKA E12 gr. 12.0 cm lub równoważne murowane na systemowej zaprawie klejowej do cienkich spoin. Wytyczne dotyczące dopuszczalnych odchyłek wymiarowych, oraz sposób prowadzenia prac murarskich – zgodnie z wytycznymi producenta.

Uwaga: Na etapie murowania ścian nośnych, w miejscach w którym będą ścianki działowe należy zastosować kotwy ze stali nierdzewnej wmurowane w co drugą spoinę. Kotwy jednym końcem powinny być wmurowane w ścianę nośną, drugi koniec zatapiać w spoinie ściany działowej. Ścianki działowe murujemy do wysokości konstrukcji dachowej z zachowaniem szczelin dylatacyjnych.

Na kondygnacjach parteru w miejscu występowania podpiwniczenia oraz na kondygnacjach wyższych ściany wewnętrzne wykonać z bloczków o gr. 12 cm z betonu komórkowego o klasie wytrzymałości 2,5 i gęstości 500 kg/m³, murowane na systemowej zaprawie klejowej.

Ze względu na projektowaną wysokość ścian działowych należy je wzmocnić poprzez zastosowanie gotowych kratownic Murfor z płaskich prętów ze stali ocynkowanej, układanymi w co drugiej spoinie.

Ścianki murowane połączone z prostopadłymi ścianami konstrukcyjnymi poprzez trzpienie z prętów stalowych $\varnothing 6$ ze stali A – I w każdej spoinie poziomej – stal nierdzewna.

Ścianek działowych nie murujemy na styk ze stropem. Należy zostawić szczelinę o szerokości około 10-30 mm, w zależności od szerokości (rozpiętości) stropu, którą następnie wypełnia się pianką montażową lub innym elastycznym materiałem. Dzięki temu ugięcia stropu nie będą powodować pękania ścian działowych.

Wytyczne dotyczące dopuszczalnych odchyłek wymiarowych, oraz sposób prowadzenia prac murarskich – zgodnie z wytycznymi producenta.

5.10. ZAMUROWANIE OTWORÓW.

Zamurowania istniejących otworów zaprojektowano z cegły ceramicznej pełnej, na grubość zamurowywanego elementu. Cegły wmurować stosując gotową zaprawę renowacyjną z trasem lub tradycyjną zaprawę piaskowo – wapienną, z nieznacznym dodatkiem białego cementu - cement klasy 52,5, uzyskany z czystego kamienia wapiennego, bez dodatków i zanieczyszczeń, o niskiej zawartości alkaliów, np. Aalborg White lub zbliżony. Zalecany stosunek objętościowy składników – kruszywa, wapna, cementu, ze względu na pożądane właściwości mechaniczne i kapilarne zaprawy = 14 : 4 : 1.

Co drugą spoinę należy wykonać zbrojenie za pomocą dwóch prętów $\varnothing 6$ mocowanych w murze istniejącym. Na styku muru nowego ze starym należy założyć obustronnie siatkę anty rysową z włókna szklanego szer. 40 cm (po 20 cm z każdej strony otworu). Poszczególne pasma siatki układać pionowo lub poziomo z zakładem szerokości minimum 5 cm. Minimalne zaklejenie siatki wynosi 1 mm. Niedopuszczalne jest pozostawienie, siatki bez oklejenia. Całość dwustronnie otynkować.

Należy w spoinach wykonać przewiązanie za pomocą prętów Ø6 ze stali ocynkowanej St3S co drugą spoinę. W tym celu należy wywiercić otwór na głębokość $l=12\text{cm}$. Następnie oczyścić i przedmuchać otwory. Do montażu prętów w istniejących ścianach należy wykorzystać zaprawę iniekcyjną FIS VT 380 C lub inną o tych samych lub lepszych parametrach. W dalszej kolejności dokonujemy iniekcji żywicy do otworu. Osadzamy pręt zbrojeniowy przed upływem czasu korekty (zgodnie z danymi producenta) i odczekujemy wymagany czas utwardzenia.

5.11. WYKONANIE FRAGMENTU ŚCIANY ZEWNĘTRZNEJ.

Ściany zewnętrzne w pomieszczeniu narożnym (pomieszczenie w południowo – zachodnim narożniku budynku) wykonane jako murowane z cegły pełnej grubości 12.0 cm jako mur pruski. Ścianę należy rozebrać oraz odtworzyć z cegły rozbiórkowej pełnej grubości 25.0 cm. Cegły murować stosując gotową zaprawę renowacyjną z traselem lub tradycyjną zaprawę piaskowo – wapienną, z nieznacznym dodatkiem białego cementu - cement klasy 52,5, uzyskany z czystego kamienia wapiennego, bez dodatków i zanieczyszczeń, o niskiej zawartości alkaliów, np. Aalborg White lub zbliżony. Zalecany stosunek objętościowy składników – kruszywa, wapna, cementu, ze względu na pożądane właściwości mechaniczne i kapilarne zaprawy = 14 : 4 : 1. Zaprawa w kolorze szarym zastosowana zarówno do murowania jak i fugowania murów z cegły pełnej. Należy zwrócić uwagę aby zaprawa miała mniejszą wytrzymałość niż użyta cegła. Należy użyć cegłę oraz zaprawę w kolorystyce jak najbardziej zbliżoną do obecnej kolorystyki elewacji.

Na styku projektowanego muru z istniejącym należy w spoinach wykonać przewiązanie za pomocą prętów Ø6 ze stali ocynkowanej St3S co drugą spoinę. W tym celu należy w istniejącym murze wywiercić otwór na głębokość $l=12\text{cm}$. Następnie oczyścić i przedmuchać otwory. Do montażu prętów w istniejących ścianach należy wykorzystać zaprawę iniekcyjną FIS VT 380 C lub inną o tych samych lub lepszych parametrach. W dalszej kolejności dokonujemy iniekcji żywicy do otworu. Osadzamy pręt zbrojeniowy przed upływem czasu korekty (zgodnie z danymi producenta) i odczekujemy wymagany czas utwardzenia.

5.12. MIEJSCE GROMADZENIA ODPADÓW STAŁYCH

PLYTA FUNDAMENTOWA

Płyta fundamentowa wylewana na mokro z betonu C20/25. Zbrojenie płyty rozproszone w postaci włókien polimerowych w ilości 1,5kg/m³ mieszanki betonowej, układanej na izolacji 2xfolia budowlana gr. 2x0,4mm. Należy zastosować włókna polimerowe ISTRICE iBETON dla których producent przedstawi obliczenia oraz deklarację właściwości użytkowych lub inne o tych samych lub lepszych parametrach. Warunkiem spełnienia nośności gwarantowanej przez producenta jest zachowanie minimalnych parametrów podłoża – gruntu pod warstwą chudego betonu, tj.: wtórny moduł odkształcenia podłoża $E_{v2}=65,00\text{ MPa}$, moduł reakcji podłoża 0,047 N/mm³. Płytę należy posadowić na warstwie betonu C8/10 gr.10 cm. Podbudowę należy wykonać z mieszanki piaskowo-żwirowej 0-32mm, grubości 50 cm, wskaźnik zagęszczenia podbudowy $I_s>0,98$.

ŚCIANY KONSTRUKCYJNE ZEWNĘTRZNE

Ściany zewnętrzne gr. 25 cm zaprojektowano z cegły ceramicznej pełnej. Cegły kl. 15 murować na zaprawie cem.-wap. M5. Zaprawa w kolorze szarym zastosowana zarówno do murowania jak i fugowania murów z cegły pełnej.

W narożnikach ścian zaprojektowano słupki z cegły pełnej gr. 38 cm z rdzeniem żelbetowym o wymiarach 14x14. Rdzeń wylewany na mokro z betonu klasy C20/25 zbrojone 4 prętami #10 ze stali B500SP oraz strzemionami #6 ze stali B500B w rozstawie co 12cm. Otulina 2,0cm. Zbrojenie rdzeni należy zakotwić w betonowych stopach fundamentowych o wymiarach 36x36cm, głębokości 0,80 m poniżej poziomu terenu, posadowionych na warstwie chudego betonu C8/10 gr. 10 cm.

KONSTRUKCJA DACHU

Konstrukcję dachu wykonana w konstrukcji krokwiowej z drewna C24 czterostronnie struganego.

Parametry konstrukcyjne zadaszania altany śmietnikowej:

- krokwie 75/100 mm

- krokwie narożne 75/100 mm
- murłata 115/115 mm

5.13. CZERPNIĄ TERENOWĄ

W centralnej części południowo – wschodniej granicy działki zaprojektowano czerpnię terenową dla zapewnienia dopływu powietrza do projektowanej centrali wentylacyjnej wg projektu technicznego branży sanitarnej.

PLYTA FUNDAMENTOWA CZERPNI

Płyta fundamentowa gr. 24 cm, wylewana na mokro z betonu C20/25, zbrojona góra i dół siatką o oczku 9,5cm z prętów #10 ze stali B500SP. Otulina zbrojenia 5 cm. Płytę należy wykonać na podkładzie z chudego betonu C8/10 10 gr. 10 cm. Podbudowę należy wykonać z mieszanki piaskowo-żwirowej 0-32mm, grubości 50 cm, wskaźnik zagęszczenia podbudowy $I_s > 0,98$.

ŚCIANY KONSTRUKCYJNE ZEWNĘTRZNE CZERPNI

Ściany zewnętrzne gr. 25 cm zaprojektowano z cegły ceramicznej pełnej. Cegły kl. 15 murować na zaprawie cem.-wap. M5. Zaprawa w kolorze szarym zastosowana zarówno do murowania jak i fugowania murów z cegły pełnej. Połączenie ścian gr. 12 cm ze słupkami wykonać za pomocą łączników ze stali nierdzewnej do ścian działowych (długość 295 mm, szerokość 21,8 mm, grubość minimum 0.7 mm). Łącznik zastosować w co 3 spoinie.

Ściany poniżej terenu murowane z bloczków betonowych gr.24.0 cm na zaprawie cementowej.

W narożnikach ścian zaprojektowano słupki z cegły pełnej gr. 38 cm z rdzeniem żelbetowym o wymiarach 14x14. Rdzeń wylewany na mokro z betonu klasy C20/25 zbrojone 4 prętami #10 ze stali B500SP oraz strzemionami #6 ze stali B500B w rozstawie co 12cm. Otulina 2,0cm. Zbrojenie rdzeni należy zakotwić w betonowych stopach fundamentowych o wymiarach 36x36cm, głębokości 1,54 m poniżej poziomu terenu, posadowionych na warstwie chudego betonu C8/10 gr. 10 cm. Należy również w rdzeniach wykonać startery dla płyty dachowej.

KONSTRUKCJA DACHU CZERPNI

Konstrukcję dachu czerpni wykonana jako płyta żelbetowa wykonana od góry spadkiem. Płyta gr. 8-13 cm, wylewana na mokro z betonu C20/25, zbrojona siatką o oczku 10cm z prętów #10 ze stali B500SP. Otulina zbrojenia 2,5 cm. Płyta łączona ze zbrojeniem rdzeni z słupków narożnych.

NADPROŻA

Podczas murowania w miejscu występowania otworów pod kratki wentylacyjne należy wykonać wzmocnienie w postaci dwóch prętów #10 ze stali B500SP w spoinie.

PODCIĄG P1

W miejscu połączenia czerpni terenowej z kanałem technologicznym w celu przeprowadzenia instalacji projektuje się podciąg żelbetowy. Podciąg o wymiarach 24x30 wylewany na mokro z betonu klasy C20/25 zbrojone 4 prętami (2+4) #12 ze stali B500SP oraz strzemionami #6 ze stali B500B w rozstawie co 10cm. Otulina 2,5cm (do strzemion), konieczne wykonanie izolacji przeciwwilgociowej bitumicznej na całej warstwie płyty, oraz dodatkowo izolację zgodnie z projektem architektury..

KANAŁ CZERPNI

Kanał czerpni wykonany jako żelbetowy, ze ściankami grubości 15cm, oraz płytą dolną grubości 10 cm. Element wylewany na mokro z betonu C20/25, zbrojona siatką o oczku 9,0cm z prętów #10 ze stali B500SP. Otulina zbrojenia 5 cm. Kanał należy wykonać na podkładzie z chudego betonu C8/10 10 gr. 10 cm. Podbudowę należy wykonać z mieszanki piaskowo-żwirowej 0-32mm, grubości 50 cm, wskaźnik zagęszczenia podbudowy $I_s > 0,98$. Kanał wykonany z trzech elementów długości 5,25m. Przy budynku, przy czerpni oraz pomiędzy

elementami należy zastosować szczeliny dylatacyjne z wypełnieniem masą o wysokiej elastyczności oraz szczelności.

POKRYWA CZERPNI

Pokrywa czerpni wykonana jako żelbetowa grubości 12 cm. Element wylewany na mokro z betonu C20/25, zbrojona siatką o oczku 10,0cm z prętów #10 ze stali B500SP. Otulina zbrojenia 2,5 cm, konieczne wykonanie izolacji przeciwwilgociowej bitumicznej na całej warstwie płyty, oraz dodatkowo izolację zgodnie z projektem architektury. Pokrywa wykonana z trzech elementów długości 5,25m. Przy budynku, przy czerpni oraz pomiędzy elementami należy zastosować szczeliny dylatacyjne z wypełnieniem masą o wysokiej elastyczności oraz szczelności.

II OŚWIADCZENIA PROJEKTANTA I SPRAWDZAJĄCEGO

OŚWIADCZENIE
PROJEKTANTA/~~PROJEKTANTA SPRAWDZAJĄCEGO~~*
O SPORZĄDZENIU PROJEKTU TECHNICZNEGO

Ja niżej podpisany(a)
mgr inż. Anna Markiewicz
nr uprawień
KUP/0005/POOK/12

oświadczam zgodnie z art.34 ust. 3d Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. z 2020 r. poz. 1333 z późn. zmianami)
o sporządzeniu projektu budowlanego, dotyczącego zamierzenia budowlanego:
Rozbudowa oraz przebudowa zabytkowego budynku byłej Pastorówki wraz ze zmianą sposobu użytkowania
na budynek użyteczności publicznej

położonego:
działka nr ewidencyjny 143/13
obręb ewidencyjny 0010 Mokre,
jedn. ewidencyjna gm. Grudziądz [040601_2]
ul. Bursztynowa; 86-302 Mokre, gm. Grudziądz, powiat grudziądzki

opracowany dla:
GMINA GRUDZIĄDZ
ul. Józefa Wybickiego 38
86-300 Grudziądz

sporządziłem/am zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.
Świadomy/-a odpowiedzialności karnej za podanie w niniejszym oświadczeniu nieprawdy, zgodnie z art. 233 Kodeksu
karnego, potwierdzam własnoręcznym podpisem prawdziwość danych zamieszczonych powyżej.

.....
(podpis)

* właściwe zaznaczyć

OŚWIADCZENIE
~~PROJEKTANTA~~/PROJEKTANTA SPRAWDZAJĄCEGO*
O SPORZĄDZENIU PROJEKTU TECHNICZNEGO

Ja niżej podpisany(a)
mgr inż. Piotr Świrzyński
nr uprawnień
KUP/0130/PWOK/09

oświadczam zgodnie z art.34 ust. 3d Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. z 2020 r. poz. 1333 z późn. zmianami)
o sporządzeniu projektu budowlanego, dotyczącego zamierzenia budowlanego:

Rozbudowa oraz przebudowa zabytkowego budynku byłej Pastorówki wraz ze zmianą sposobu użytkowania
na budynek użyteczności publicznej

położonego:
działka nr ewidencyjny 143/13
obręb ewidencyjny 0010 Mokre,
jedn. ewidencyjna gm. Grudziądz [040601_2]
ul. Bursztynowa; 86-302 Mokre, gm. Grudziądz, powiat grudziądzki

opracowany dla:
GMINA GRUDZIĄDZ
ul. Józefa Wybickiego 38
86-300 Grudziądz

sporządziłem/am zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.
Świadomy/-a odpowiedzialności karnej za podanie w niniejszym oświadczeniu nieprawdy, zgodnie z art. 233 Kodeksu
karnego, potwierdzam własnoręcznym podpisem prawdziwość danych zamieszczonych powyżej.

.....
(podpis)

* właściwe zaznaczyć

III DECYZJE NADANIA UPRAWNIEŃ



Sygn. akt: KUPOIIB/KK-0064-0008/12

Bydgoszcz, dnia 11 czerwca 2012 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (Dz. U. z 2001 r. Nr 5, poz. 42, z późn. zm.), art. 13 ust. 1 pkt 1 i ust. 2, art. 14 ust. 1 pkt 2 i ust. 3 pkt 1 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz. U. z 2010 r. Nr 243, poz. 1623, z późn. zm.), oraz § 11 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. z 2006 r. Nr 83, poz. 578, z późn. zm.) w związku z art. 104 Kodeksu postępowania administracyjnego (Dz. U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071, z późn. zm.)

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna

nadaje

Pani Annie Agnieszce Markiewicz
magister inżynier o kierunku budownictwo
urodzonej dnia 26 marca 1981 r. w Grudziądzu

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

numer ewidencyjny KUP/0005/POOK/12

**do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno - budowlanej**

UZASADNIENIE

W związku z uwzględnieniem w całości żądania strony, na podstawie art. 107 § 4 K.p.a. odstępuje się od uzasadnienia decyzji. Zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano na odwrocie decyzji.

Pouczenie

Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej KUPOIIB w Bydgoszczy w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.

Skład Orzekający
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

mgr inż. Jacek Kołodziej

inż. Wojciech Kłatecki

inż. Franciszek Szypłowski



Otrzymują

1. Pani Anna Agnieszka Markiewicz
ul. Wileńska 929
86-300 Grudziądz
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor
Nadzoru Budowlanego
4. a/s

Szczegółowy zakres uprawnień budowlanych

Na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1 i art. 13 ust. 4 ustawy Prawo budowlane w związku z § 16 i § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2005 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, Pani **Agnieszka Markiewicz** jest uprawniona w specjalności konstrukcyjno - budowlanej do:

- projektowania obiektu budowlanego w zakresie sporządzania projektu architektoniczno - budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu,
 - sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, w zakresie specjalności konstrukcyjno - budowlanej,
 - sprawdzania projektów architektoniczno - budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,
 - sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych
- bez ograniczeń.**

Skład Orzekający
Ogrodowej Komisji Kwalifikacyjnej

mgr inż. Jacek Kalodziej

inż. Wojciech Kłatecki

inż. Franciszek Szypulski





KUJAWSKO
POMORSKA
OKRĘGOWA
I Z B A
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

Sygn. akt: KUPOIIB/KK-0054-0048/09
KUPOIIB/KK-0055-0140/09

Bydgoszcz, dnia 21 grudnia 2009 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (*Dz. U. z 2001 r. Nr 5, poz. 42, z późn. zm.*), art. 13 ust. 1 pkt 1 i 2 i ust. 2, art. 14 ust. 1 pkt 2 i ust. 3 pkt 1 i 3 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (*Dz. U. z 2006 r. Nr 156, poz. 1118, z późn. zm.*) w związku z art. 5 ustawy z dnia 28 lipca 2005 r. o zmianie ustawy – Prawo budowlane oraz o zmianie niektórych innych ustaw (*Dz. U. z 2005 r. Nr 163, poz. 1364*) oraz § 12 pkt 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 18 maja 2005 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (*Dz. U. Nr 96, poz. 817*) w związku z art. 104 Kodeksu postępowania administracyjnego (*Dz. U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071, z późn. zm.*)

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna

nadaje

Panu Piotrowi Wojciechowi Świrzyńskiemu
magistrowi inżynierowi o kierunku budownictwo
urodzonemu dnia 23 kwietnia 1979 r. w Świeciu

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

numer ewidencyjny KUP/0130/PWOK/09

**do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno - budowlanej**

UZASADNIENIE

W związku z uwzględnieniem w całości żądania strony, na podstawie art. 107 § 4 K.p.a. odstępuje się od uzasadnienia decyzji. Zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano na odwrocie decyzji.

Pouczenie

Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej KUPOIIB w Bydgoszczy w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.

Skład Orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

mgr inż. Witold Przybylski

mgr inż. Andrzej Mańkowski

inż. Franciszek Szypliński



Otrzymują:

1. Pan Piotr Wojciech Świrzyński
ul. Mastalerza 4/50
86-300 Grudziądz
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor
Nadzoru Budowlanego
4. a/a

Szczegółowy zakres uprawnień budowlanych

Na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1 i 2 i art. 13 ust. 3 i 4 ustawy Prawo budowlane w związku z § 3 ust. 1 i § 17 ust. 1 pkt 1 i 2 rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 18 maja 2005 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie **Pan Piotr Wojciech Świrzyński** jest uprawniony w specjalności **konstrukcyjno - budowlanej** do:

- projektowania obiektu budowlanego w zakresie sporządzania projektu architektoniczno - budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu,
 - sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, w zakresie specjalności konstrukcyjno - budowlanej,
 - sprawdzania projektów architektoniczno - budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,
 - kierowania budową lub innymi robotami budowlanymi w odniesieniu do konstrukcji obiektu oraz architektury obiektu,
 - kierowania wytwarzaniem konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz nadzoru i kontroli technicznej wytwarzania tych elementów,
 - wykonywania nadzoru inwestorskiego
 - sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych
- bez ograniczeń.**

PRZEWODNICZĄCY
KRÓTKIEJ KOMISJI KWALIFIKACYJNEJ
RUPiR w BYDOSTECU
mgr inż. Witold Przybulecki

IV KOPIE ZAŚWIADCZEŃ I PRZYNALEŻNOŚCI PROJEKTANTÓW DO WŁAŚCIWYCH IZB



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:
KUP-IL6-RSG-MCF *

Pani Anna Agnieszka Markiewicz o numerze ewidencyjnym KUP/BO/0121/12
adres zamieszkania ul. Wiślana 9/29, 86-300 Grudziądz
jest członkiem Kujawsko-Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada
wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2024-07-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2023-08-29 roku przez:

Renata Staszak, Przewodniczący Rady Kujawsko-Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Zgodnie z art. 78² K.c.

§ 1. Do zachowania elektronicznej formy czynności prawnej wystarczy złożenie oświadczenia woli w postaci elektronicznej i opatrzenie go
kwalifikowanym podpisem elektronicznym.

§ 2. Oświadczenie woli złożone w formie elektronicznej jest równoważne z oświadczeniem woli złożonym w formie pisemnej.

* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na
stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa www.piib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów
Budownictwa.



Weryfikacja poprawności danych



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:
KUP-TYX-9IS-PN2 *

Pan Piotr Świrzyński o numerze ewidencyjnym KUP/BO/0021/10
adres zamieszkania ul. Wałdowo Szlacheckie 87G, 86-302 Grudziądz
jest członkiem Kujawsko-Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada
wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2024-01-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2023-01-24 roku przez:

Renata Staszak, Przewodniczący Rady Kujawsko-Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

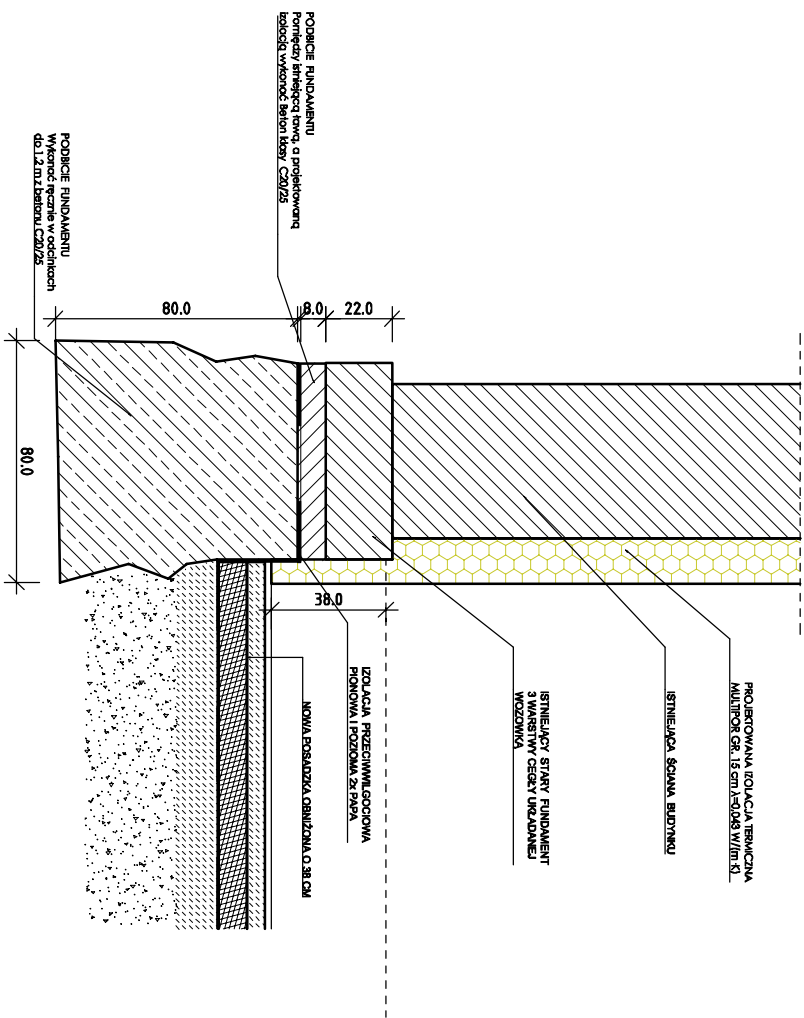
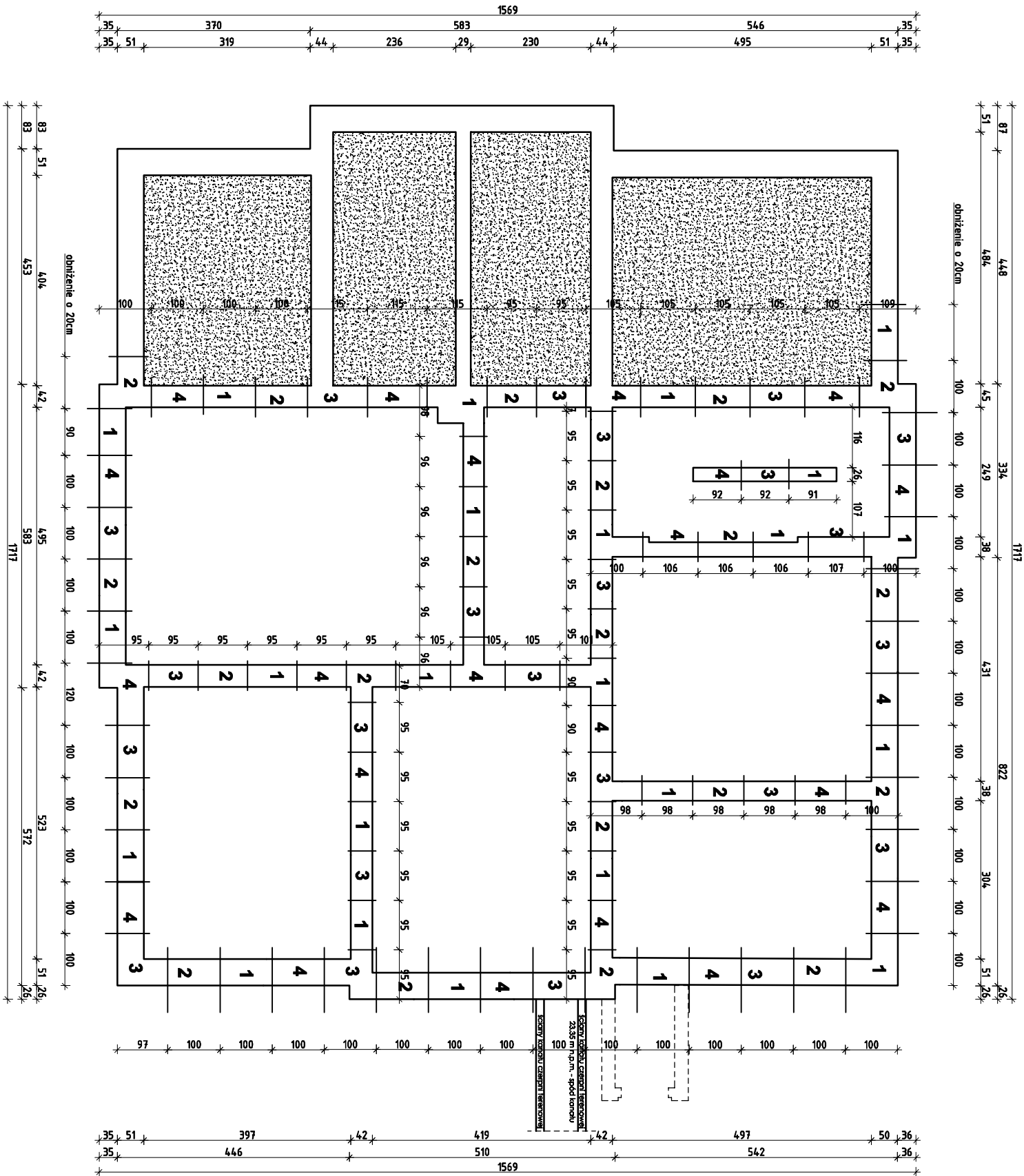
Zgodnie z art. 78¹ K.c.

§ 1. Do zachowania elektronicznej formy czynności prawnej wystarczy złożenie oświadczenia woli w postaci elektronicznej i opatrzenie go kwalifikowanym podpisem elektronicznym.

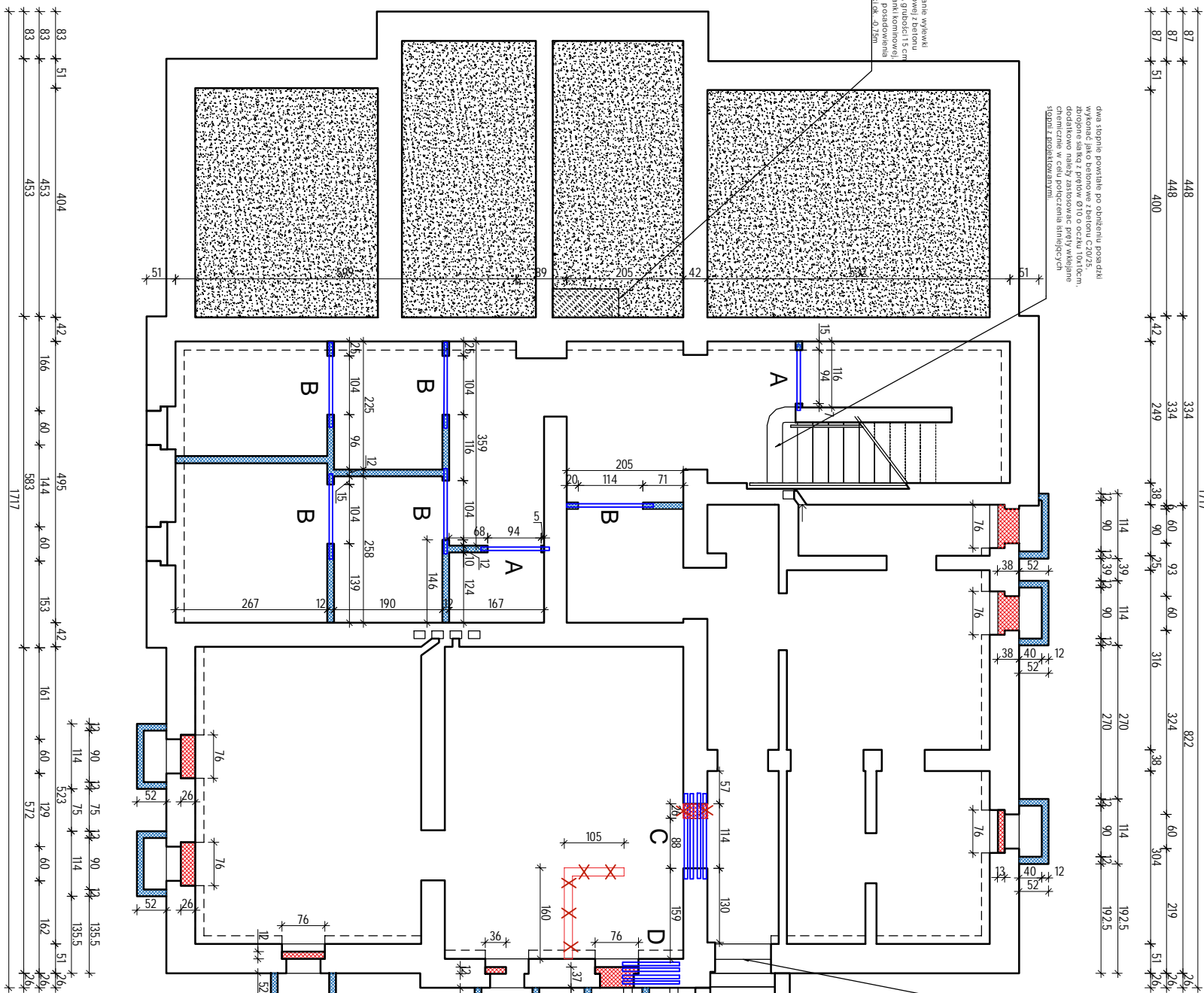
§ 2. Oświadczenie woli złożone w formie elektronicznej jest równoważne z oświadczeniem woli złożonym w formie pisemnej.

* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa www.pib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.










INWESTOR:		GMINA GRUDZIĄDZ ul. Wybickiego 38 86-300 Grudziądz	
INWESTYCJA:		Rozbudowa oraz przebudowa zabudowanego budynku byłej parafii wraz ze zmianą sposobu użytkowania na budynek użyteczności publicznej ul. Bursztyńska : 86-302 Mokre ; dz. nr 143/13, obręb 0010 Mokre	
BIURO PROJEKTOWE:		SAIW Studio Architektury i Wizualizacji	
NAZWA RYSUNKU:		SKALA:	
RZUT FUNDAMENTOW		1:100, 1:25	
ELEMENT PROJEKTU BUD.:		FAZA:	
PROJEKT TECHNICZNY		PROJEKT BUDOWLANY	
DATA:		02 PAŹDZIERNIK 2023 r.	
PROJEKTANT		mgr inż. ANNA MARKIEWICZ	
BRANŻA KONSTRUKCJA		nr upr. KUP/0005/POOK/12	
PROJEKTANT		mgr inż. PIOTR ŚWIRZYŃSKI	
BRANŻA KONSTRUKCJA		nr upr. KUP/0130/PWOK/09	
FUNKCJA:		PODPIS:	
FUNKCJA:		PODPIS:	



LEGENDA

-  Szany istniejące
-  Wyburzenia
-  Ściany projektowane
-  Projektowana izolacja termiczna
-  Rozbiórka zamurowań

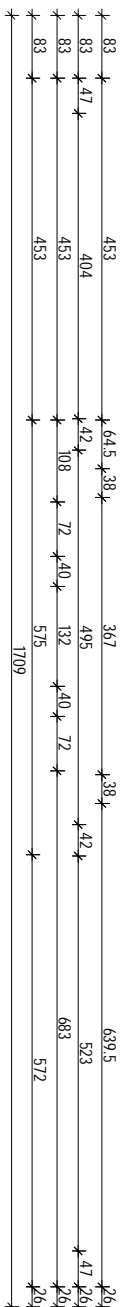
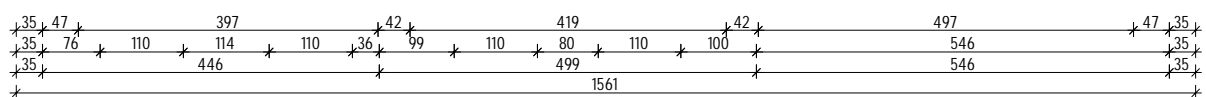
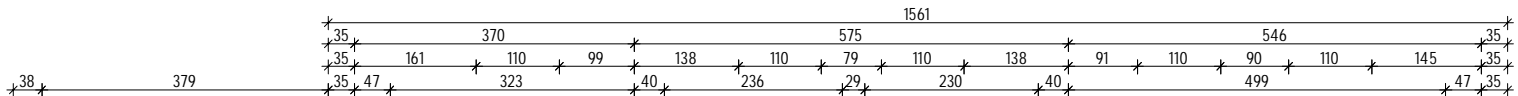
A NADPROŻE
 SBN 72/120 L=120, spód na +2,08
 wkucie w istniejącą ścianie na gł. 10 cm

B NADPROŻE
 SBN 72/120 L=150, spód na +2,08







C NADPROŻE STALOWE
 4xIPN120 L=154, spód na +2,08

D NADPROŻE STALOWE
 4xIPN120 L=106, spód na +1,31

INWESTOR:		GMINA GRUDZIĄDZ ul. Wybickiego 38 86-300 Grudziądz	
INWESTYCJA:		Rozbudowa oraz przebudowa zabytkowego budynku byłej pastorkówki wraz ze zmianą sposobu użytkowania na budynek użyteczności publicznej ul. Bursztynowa ; 86-302 Mokre ; dz. nr 143/13, obręb 0010 Mokre	
BIURO PROJEKTOWE:		SAIW Studio Architektury i Wzualizacji arch. Radosław Głowacki ul. Chełmińska 115/20 86-300 Grudziądz	
NAZWA RYSUNKU:		SKALA:	
RZUT PIWNIC		1:100	
ELEMENT PROJEKTU BUD. :		FAZA:	
DATA:		PROJEKT BUDOWLANY	
NUMER RYSUNKU:		K-02	
PROJEKT TECHNICZNY		02 PAŹDZIERNIK 2023 r.	
FUNKCJA: PROJEKTANT		mgr inż. ANNA MARKIEWICZ	
BRANŻA KONSTRUKCJA		nr upr. KUP/0005/POOK/12	
FUNKCJA: PROJEKTANT SPRAWDZAJĄCY		mgr inż. PIOTR ŚWIRZYŃSKI	
BRANŻA KONSTRUKCJA		nr upr. KUP/0130/PWOK/09	
FUNKCJA:		PODPIS:	
PODPIS:			



LEGENDA

-  Słany ismiejące
-  Wyburzenia
-  Słany projektowane
-  Projektowana izolacja termiczna
-  Rozdziłnica zamurów
-  Zamurowania ismiejących otworów

A NADPROŽE
SBN 7/21/20 L=120, spód na +2,08
wkucie w istniejącą ścianę na gł. 10 cm

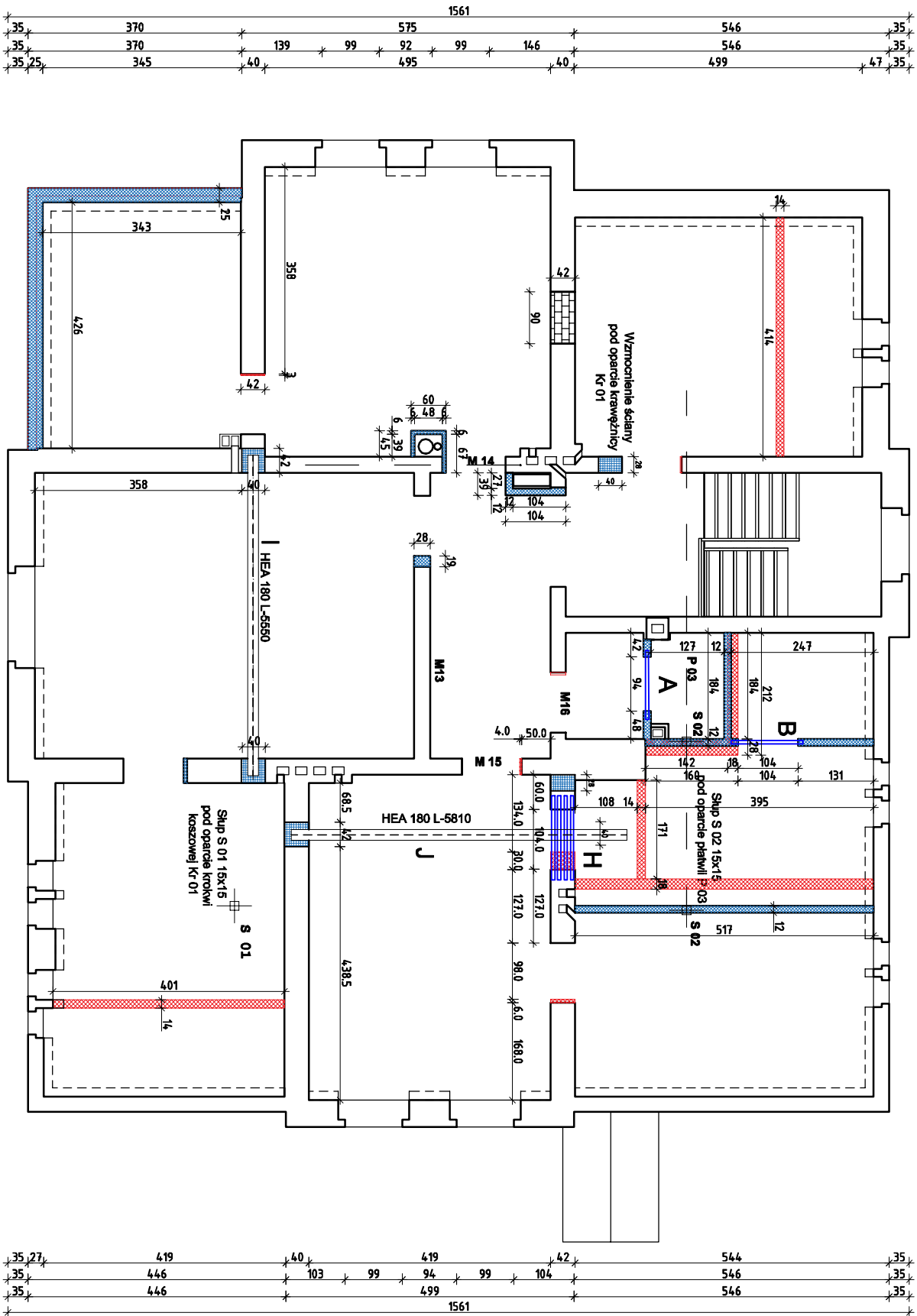
B NADPROŽE
SBN 7/21/20 L=150, spód na +2,08

E NADPROŽE STALOWE
3xIPM120 L=170, spód na +2,08
wkucie w istniejącą ścianę na gł 20 cm

F NADPROŽE STALOWE
3xIPM120 L=160, spód na +2,08
wkucie w istniejącą ścianę na gł 20 cm

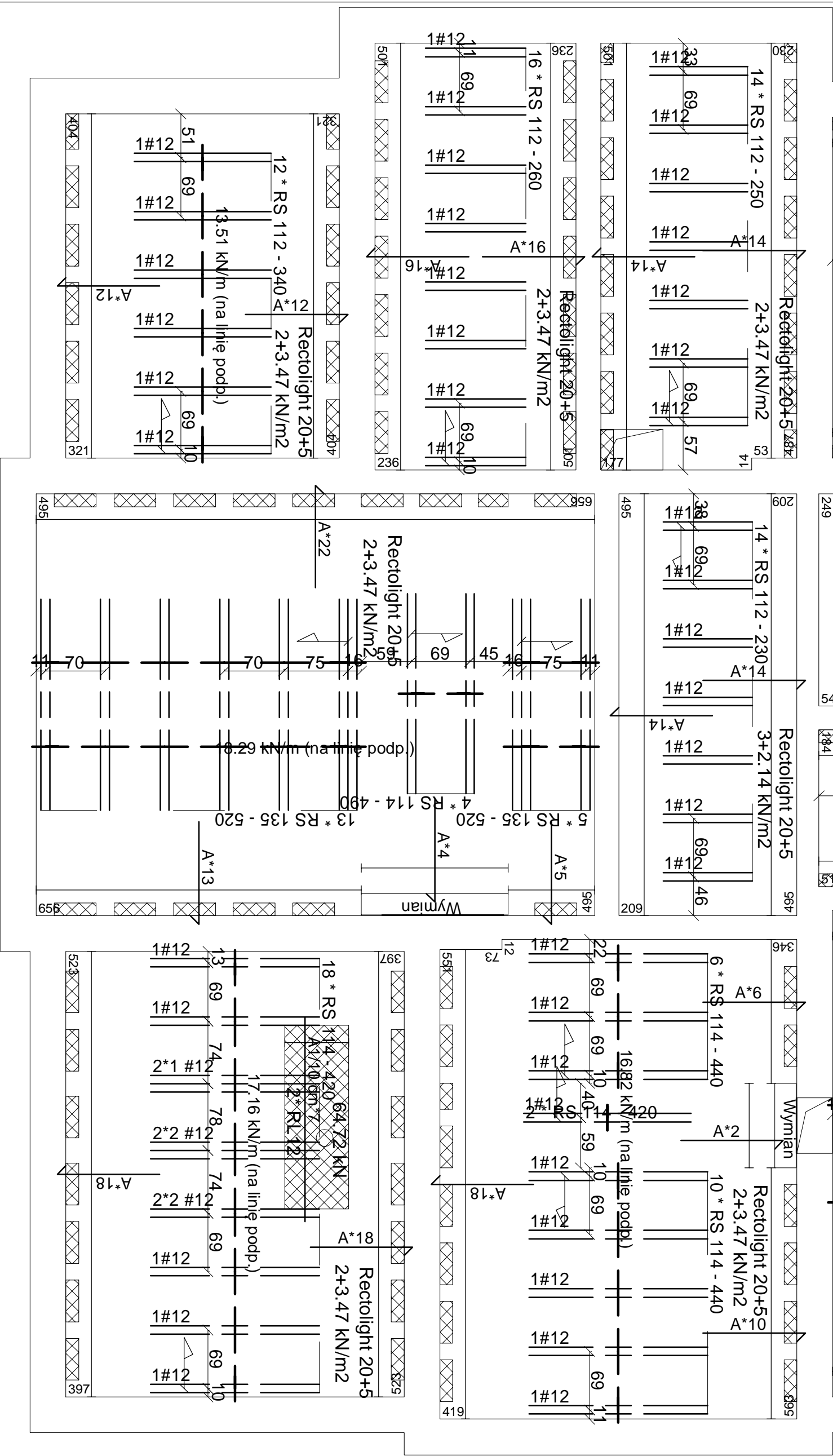
G NADPROŽE STALOWE
3xIPM120 L=184, spód na +2,08
wkucie w istniejącą ścianę na gł 20 cm

INWESTOR:		GMINA GRUDZIĄDZ ul. Wybickiego 38 86-300 Grudziądz	
INWESTYCJA:			
Rozbudowa oraz przebudowa zabawkowego budynku byłej pastorki wraz ze zmianą sposobu użytkowania na budynek użyteczności publicznej ul. Bursztynowa : 86-302 Mokre: dz. nr 143/13, obręb 0010 Mokre			
BIURO PROJEKTOWE:		SAIW Studio Architektury i Wzudolizacji arch. Radosław Głowacki ul. Chełmińska 115/20 86-300 Grudziądz	
NAZWA RYSUNKU:		SKALA: _____ FAZA: _____ RZUT PARTIERU	
ELEMENT PROJEKTU BUD.:		DATA: _____ PROJEKT TECHNICZNY	
		02 PAŹDZIERNIK 2023 r.	
FUNKCJA: _____		NUMER RYSUNKU: _____ K-03	
PROJEKTANT		mgr inż. ANNA MARKIEWICZ	
BRANŻA: KONSTRUKCJA		mgr inż. PIOTR ŚWIRZYŃSKI	
FUNKCJA: _____		nr upr. KUP/0005/POOK/12	
BRANŻA: KONSTRUKCJA		nr upr. KUP/0130/PWOK/09	
FUNKCJA: _____		PODPIS: _____	
PROJEKTANT		PODPIS: _____	
BRANŻA: KONSTRUKCJA		PODPIS: _____	
FUNKCJA: _____		PODPIS: _____	



INWESTOR:		GMINA GRUDZIĄDZ ul. Wybickiego 38 86-300 Grudziądz	
I WNIOSKODAWCA:			
Rozbudowa oraz przebudowa zabrytkowego budynku byłej pastorkówki wraz ze zmianą sposobu użytkowania na budynek użyteczności publicznej ul. Burszynyowa ; 86-302 Mokre; dz. nr 143/13, obręb 0010 Mokre			
BIURO PROJEKTOWE:		SAIW Studio Architektury i Wizualizacji arch. Radosław Głowacki ul. Chełmińska 115/20 86-300 Grudziądz	
NAZWA RYSUNKU:		SKALA:	FAZA:
RZUT PIĘTRA		1:100	PROJEKT BUDOWLANY
ELEMENT PROJEKTU BUD.:		DATA:	NUMER RYSUNKU:
PROJEKT TECHNICZNY		02 PAŹDZIERNIK 2023 r.	K-O4
FUNKCJA: PROJEKTANT	mgr inż. ANNA MARKIEWICZ		PODPIS:
BRANŻA: KONSTRUKCJA	nr upr. KUP/0005/POOK/12		
FUNKCJA: PROJEKTANT SPRAWDZAJĄCY	mgr inż. PIOTR ŚWIRZYŃSKI		PODPIS:
BRANŻA: KONSTRUKCJA	nr upr. KUP/0130/PWOK/09		
FUNKCJA:			PODPIS:

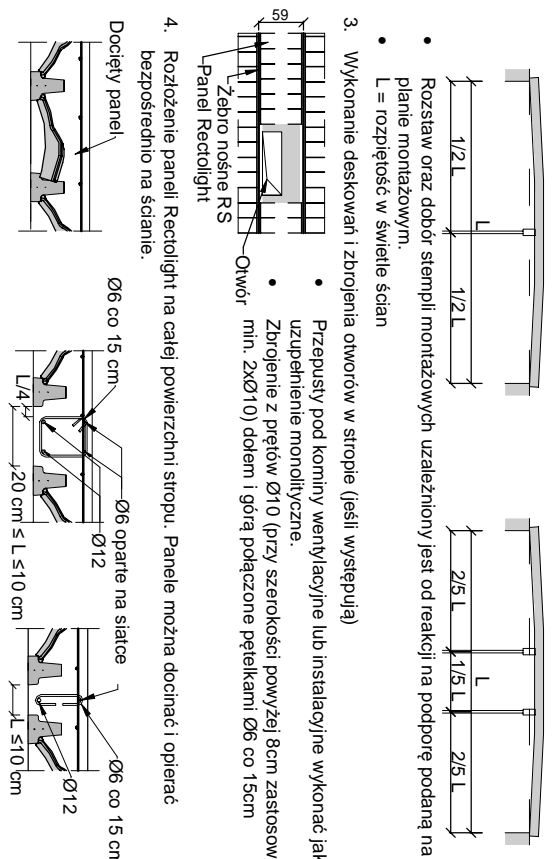


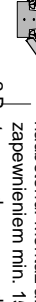
[illegible]

1. Rozkładanie belek i pustaków deklowanych w celu uzyskania odpowiednich rozstawów.


- Schemat rozstawu podpór montażowych:**

Schemat rozstawu podpór montażowych:

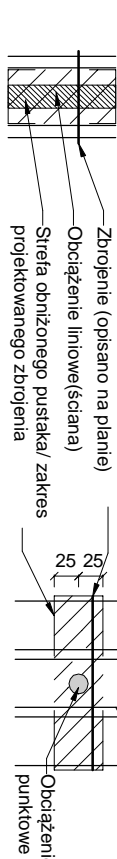


5. Dozbrojenie stropu :
- Przekrój przez strop:**
- 
1. Siatka stalowa Ø5 - oczko 20x20 cm na całej powierzchni stropu. Zaleca się stosowanie podkładki dystansowych aby zachować 2,5cm oleju od góry nadbetonu. Norma akurzu z zapewnieniem min. 15 cm zalaćdu.
2. Pętlę przypodpowy nad każdą belką zgodnie z zestawieniem stali dołączonym do opracowania. Zaleca się dokonywanie przerw do stłaki w nadbetonie aby zapobiec przemieszczaniu się prętów.

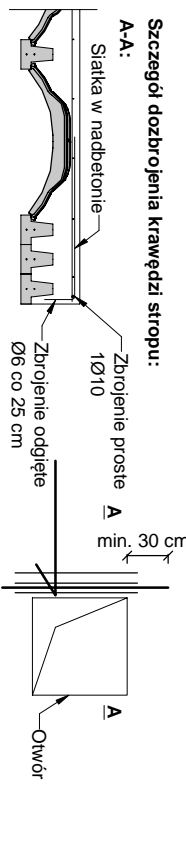
5. Dozbrojenie stropu :

- 
1. Stalowa płytka 05 - odcinek 20x20 cm na całej powierzchni stropu. Zaleca się stosowanie podkładek dystansowych aby zachować 2,5cm odległości od podłożu. Można też arkuszy z zapewnieniem min. 15 cm zakładu.
2. Zgodnie z zestawieniem stali dołączonym do oprowadzenia. Zaleca się dowiązanie prętów do stali w nadbetonie aby zapobiec przemieszczeniu się prętów.

Wzmocnienie pod ściany działowe z bloczków



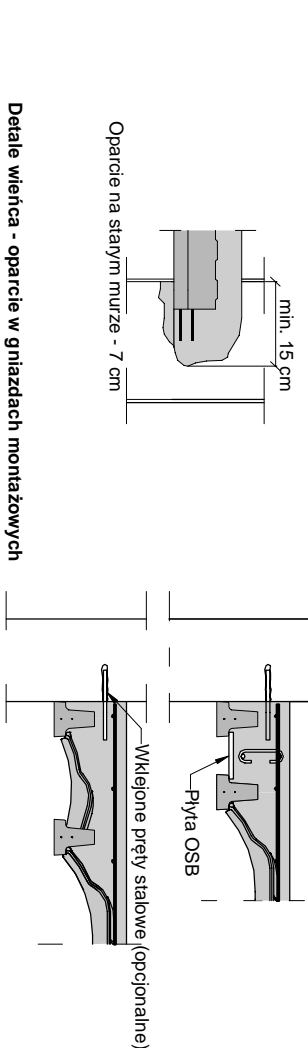
Szczegół dozbrojenia krawędzi stropu:



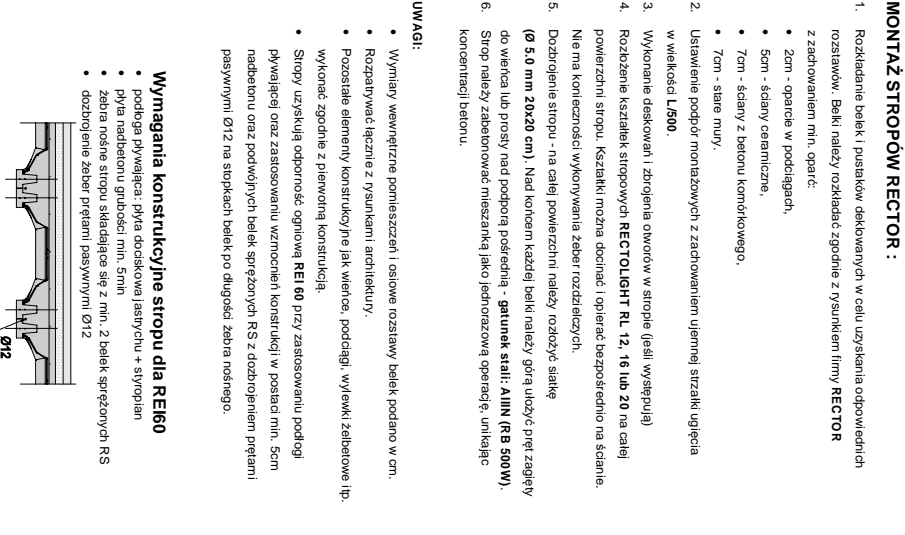
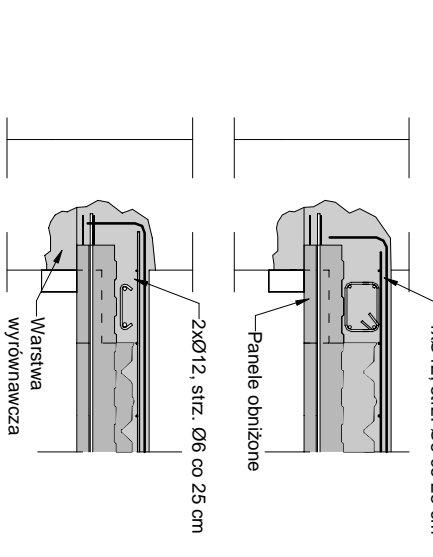
6. Strop należy zabetonować mieszanką jako jednorazową operację, unikając koncentracji betonu.
7. Plan montażowy rozpatrywać łącznie z architekturą i konstrukcją budynku.

Minimalne oparcie belek:

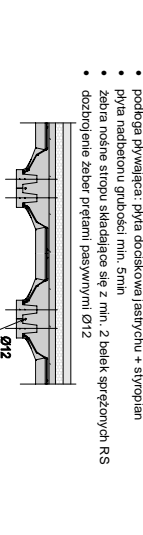
Minimalne oparcie belek:




Detale wieńca - oparcie w gniazdach montażowych



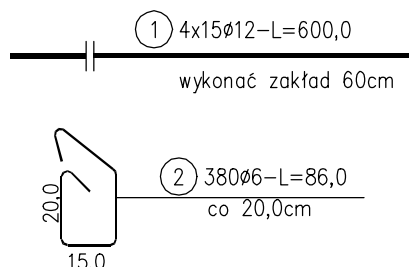
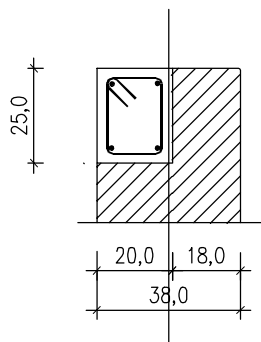
Wymagania konstrukcyjne stropu dla REI60



INWESTYCJA: _____		GMINA GRUDZIĄDZ	
_____		ul. Wybickiego 38	
_____		86-300 Grudziądz	
<p>Rozbudowa oraz przebudowa zabývkowego budynku býej pastórkowki wraz ze zmianą sposobu użytkowania na budynek użyteczności publicznej</p> <p>ul. Burzyñowa : 86-302 Mokre, dz. nr 143/1/3, otręb 0010 Mokre</p>			
BIURO PROJEKTOWE: _____ SAIW Studio Architektury i Wzruszozycji		 Studio Architektury i Wzruszozycji	
Nazwa rysunku: _____ RZUT KONSTRUKCJI STROPU NAD PARTEREM		Skala: _____ 1:50	
Elementy projektu bud.: _____ Data: _____ 02 PAŹDZIERNIKA 2023 r.		Numer rysunku: _____ K-09	
Projektanci: _____ PROJEKTANT		Ropis: _____ PROJEKT BUDOWLANY	
Funkcja: _____ FUNKCJA KONSTRUKCJA		Ropis: _____ PROJEKTANT	
Sprawydzalacy: _____ nr dop. KUP/0065/PROK/12		Ropis: _____ mgr inż. PIOTR ŚWIRZYŃSKI	
Funkcja: _____ BUDWA KONSTRUKCJA		Ropis: _____ nr dop. KUP/0130/PWOK/09	
_____		_____	

Wieniec 20x25

20x25cm, l=76,0
otulina 2,5cm



ZESTAWIENIE STALI

Nr pręta	Ø	Stal	Długość pręta	Liczba			Długość łączna	
				prętów na 1 poz.	pozycji	prętów łącznie	B500SP Ø12	B500A Ø6
[—]	[mm]	[—]	[m]		[szt]		[m]	
Wieniec W1								
1	12	B500SP	6,00	60	1	60	360,00	
2	6	B500B	0,86	380	1	380		326,80
Razem długość prętów							[mb]	
Masa jednostkowa							[kg/mb]	
Masa prętów dla danej średnicy							[kg]	
Masa łącznie							[kg]	

UWAGA : Sumaryczna długość prętów jest długością rzeczywistą w osi pręta metodą B wg PN-EN ISO 3766:2006.

INWESTOR:			GMINA GRUDZIĄDZ ul. Wybickiego 38 86-300 Grudziądz		
INWESTYCJA:					
Przebudowa budynku byłej pastorówki wraz ze zmianą sposobu użytkowania na budynek użyteczności publicznej dla potrzeb lokalnej społeczności, rozbudowie o jedną kondygnację podziemną oraz wymianę konstrukcji dachowej i pokrycia dachowego ul. Bursztynowa 34; 86-302 Mokre; dz. nr 143/13, obręb 0010 Mokre					
BIURO PROJEKTOWE:					
SAIW Studio Architektury i Wizualizacji arch. Radosław Głowacki ul. Chełmińska 115/20 86-300 Grudziądz			 Studio Architektury i Wizualizacji		
NAZWA RYSUNKU:			SKALA:		FAZA:
WIENIEC			1:20		PROJEKT BUDOWLANY
ELEMENT PROJEKTU BUD.:		DATA:		NUMER RYSUNKU:	
PROJEKT TECHNICZNY		12 GRUDZIEŃ 2022 r.		K-11	
FUNKCJA:		mgr inż.		PODPIS:	
PROJEKTANT		ANNA MARKIEWICZ			
BRANŻA: KONSTRUKCJA		nr upr. KUP/0005/POOK/12			
FUNKCJA:		mgr inż.		PODPIS:	
PROJEKTANT SPRAWDZAJĄCY		PIOTR ŚWIRZYŃSKI			
BRANŻA: KONSTRUKCJA		nr upr. KUP/0130/PWOK/09			
FUNKCJA:				PODPIS:	