

86' architekci

Greta Maciejewska
ul. Narutowicza 7, 67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579,
e-mail: biuro@86architekci.pl
www.86architekci.pl

EGZEMPLARZ NR 1

OBIEKT: PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ, WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ;
- PROJEKT ZAGOSPODAROWANIA TERENU, PROJEKT ARCHITEKTONICZNO-BUDOWLANY

KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO – IX

ADRES: UL. MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL,
JEDNOSTKA EWIDENCYJNA: NOWA SÓL - MIASTO,
OBRĘB 2, DZ. EWID. NR 179/74, 179/35

STADIUM: **PROJEKT WYKONAWCZY**

INWESTOR: GMINA NOWA SÓL - MIASTO
UL. M. J. PIŁSUDSKIEGO 12,
67-100 NOWA SÓL

DATA: SIERPIEŃ 2018

PROJEKTANT: PROJEKTANT GŁÓWNY/BRANŻA ARCHITEKTONICZNA
MGR INŻ. ARCH. BARBARA MIKOŁAJCZAK
NR UPRAWNIEŃ: 95/79/ZG, SPECJALNOŚĆ ARCHITEKTONICZNA

PROJEKTANT SPRAWDZAJĄCY:
MGR INŻ. ARCH. PAWEŁ OSTROWSKI
NR UPRAWNIEŃ: LOIA/38/2010, SPECJALNOŚĆ ARCHITEKTONICZNA

ASYSTENT:
MGR INŻ. ARCH. GRETA MACIEJEWSKA
NR UPRAWNIEŃ: -, SPECJALNOŚĆ PROJEKTOWANIE ARCHITEKTONICZNO-URBANISTYCZNE

BRANŻA KONSTRUKCYJNA
PROJEKTANT:
MGR INŻ. MAREK KAZIECZKO
NR UPRAWNIEŃ: 94/89/GW, SPECJALNOŚĆ KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANA

PROJEKTANT SPRAWDZAJĄCY:
MGR INŻ. WIOLETA RÓŻAŃSKA
NR UPRAWNIEŃ: LBS/0070/POOK/2009, SPECJALNOŚĆ KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANA

BRANŻA INSTALACYJNA
PROJEKTANT:
MGR INŻ. ROMUALD FRĄCKOWIAK
NR UPRAWNIEŃ: 88/87/ZG, SPECJALNOŚĆ INSTALACYJNO-INŻYNIERYJNA

PROJEKTANT SPRAWDZAJĄCY:
MGR INŻ. MARCIN ZAŁĘSKI
NR UPRAWNIEŃ: LBS/0027/POOS/08, SPECJALNOŚĆ INSTALACYJNO-INŻYNIERYJNA

SPIS ZAWARTOŚCI OPRACOWANIA

Strona tytułowa	1
Spis zawartości opracowania	2
I. PROJEKT ZAGOSPODAROWANIA TERENU	3-14
1. Część opisowa	4-11
1. Podstawa opracowania	4
2. Przedmiot inwestycji	4
3. Istniejące zagospodarowanie terenu	4
4. Projektowanie zagospodarowanie terenu	5
4.1 Układ komunikacyjny	5
4.2 Nawierzchnie	5
4.3 Ogrodzenie działki	6
4.4 Zieleń	7
4.5 Uzbrowienie terenu	8
4.6 Zagospodarowanie wód opadowych i roztopowych	8
4.7 Miejsce gromadzenia odpadów stałych	8
5. Zestawienie powierzchni	8
6. Dane informujące, czy teren, na którym jest projektowany obiekt budowlany, są wpisane do rejestru zabytków oraz czy podlegają ochronie na podstawie ustaleń miejscowego planu zagospodarowania przestrzennego	9
7. Wpływ eksploatacji górniczej na teren	9
8. Ochrona środowiska oraz higieny i zdrowia ludzi	9
9. Warunki ochrony przeciwpożarowej	9
10. Warunki geotechniczne	10
11. Uwagi końcowe do dokumentacji	11
2. Część rysunkowa	12-14
AZ.1 Projekt zagospodarowania terenu	12
AZ.2 Projekt zagospodarowania terenu - zieleń	13
AZ.3 Projekt zagospodarowania terenu – detal bramy wjazdowej	14
II. PROJEKT ARCHITEKTONICZNO-BUDOWLANY	15-84
1. Część opisowa	15-60
1. Podstawa opracowania	16
2. Zakres opracowania	16
3. Przeznaczenie i program użytkowy	17
3.1 Zestawienie powierzchni i charakterystyczne dane gabarytowe	17
4. Forma architektoniczna i funkcja budynku	18
5. Układ konstrukcyjny obiektu budowlanego	19
5.1 Technologia wykonania istniejącego budynku	19
5.2 Technologia wykonania projektowanego budynku	19
6. Założenia projektowe, schematy statyczne	19
6.1 Obciążenia przyjęte do obliczeń	19
6.2 Schematy statyczne	20

6.3 Posadowienie fundamentów	20
7. Obliczenia elementów konstrukcyjnych	20
8. Kategoria geotechniczna obiektu budowlanego	37
9. Wpływ eksploatacji górniczej	38
10. Rozwiązania konstrukcyjno-materiałowe	38
11. Projektowane elementy małej architektury	48
12. Wpływ obiektu budowlanego na środowisko, ludzi oraz obiekty sąsiednie.....	48
13. Analiza możliwości wykorzystania alternatywnych źródeł energii i ciepła	50
14. Warunki ochrony przeciwpożarowej	50
15. Uwagi	59
16. Niezbędne warunki do korzystania z obiektu przez osoby niepełnosprawne	60
2. Część rysunkowa	61-84
A.1 RZUT PARTERU	61
A.2 RZUT DACHU / I PIĘTRA	62
A.3 PRZEKRÓJ A-A	63
A.4 ELEWACJE	64
A.5 ZESTAWIENIE STOLARKI DRZWIOWEJ	65
A.6 ZESTAWIENIE STOLARKI OKIENNEJ	66
A.7 DETAL IZOLACJI ATYKI, DETAL IZOLACJI FUNDAMENTU	67
A.7-1 DETAL POSADZKI, DETALE IZOLACJI PPOŻ	67A
A.7-2 DETAL MONTAŻU OKNA	67B
A.8 RZUT PARTERU – WYKOŃCZENIA	68
A.9 RZUT SUFITÓW	69
A.10 RZUT PARTERU – WYPOSAŻENIE	70
K.1 RZUT FUNDAMENTÓW.....	71
K.2 RZUT PARTERU	72
K.3 DETAL WIATY I PERGOLI	73
K.4 DETAL ŁAW FUNDAMENTOWYCH	74
K.5 DETALE ŁAW SCHODKOWYCH	75
K.6 DETAL STOPY FUNDAMENTOWEJ SF1, SF4	76
K.7 DETAL STOPY FUNDAMENTOWEJ SF2, SF3	77
K.8 DETAL SŁUPA ŻELBETOWEGO SF1, SF4	78
K.9 DETAL SŁUPA ŻELBETOWEGO SF2, SF3	79
K.10 DETAL BELKI ŻELBETOWEJ NŻ1	80
K.11 DETALE NADPROŻY STALOWYCH	81
K.12 DETAL WIEŃCA W1, W2, W3	82
K.13 DETAL WIEŃCA W4, W5	83
K.14 DETAL WIEŃCA W6 I PODCIĄGU PS1.....	84

PROJEKT ZAGOSPODAROWANIA TERENU

86' architekci

Greta Maciejewska

ul. Narutowicza 7, 67-100 Nowa Sól

tel. 536 327 750, 536 922 579, biuro@86architekci.pl

OPIS TECHNICZNY

do projektu wykonawczego zagospodarowania terenu inwestycji zlokalizowanej na działkach o numerach ewidencyjnych 179/74 i 179/35, obręb 2, przy ul. Matejki 30 w Nowej Soli.

1. PODSTAWA OPRACOWANIA

- Umowa nr INW.7013.3.01/2017/1/2017
- Wizja lokalna
- Uchwała Rady Gminy Nowa Sól nr XII/94/2011 z dnia 28.06.2011r. w sprawie uchwalenia Miejscowego Planu Zagospodarowania Przestrzennego gminy Nowa Sól.
- Aktualna mapa sytuacyjno-wysokościowa w skali 1:500 do celów projektowych
- Aktualne ustawy, rozporządzenia i normy
- Badania geotechniczne wykonane przez uprawnionego geologa dr Agnieszkę Gontaszewską-Piekarz (upr. geol. V-1532, VII-1451) w grudniu 2017r.

2. PRZEDMIOT INWESTYCJI

Przedmiotem inwestycji jest przebudowa i rozbudowa budynku żłobka miejskiego w Nowej Soli wraz z infrastrukturą techniczną, przebudową zjazdu publicznego, budową wiaty i pergoli rekreacyjnej oraz utwardzenia nawierzchni.

Projekty wykonawcze zewnętrznych doziemnych instalacji oraz przyłączy objęte są oddzielnymi opracowaniami.

3. ISTNIEJĄCE ZAGOSPODAROWANIE TERENU

Teren objęty opracowaniem zlokalizowany jest przy ul. Matejki 30 w Nowej Soli, gm. Nowa Sól – Miasto, woj. lubuskie.

Od południowego-wschodu graniczy z drogą powiatową, od południowego-zachodu z drogą gminną, od północnego-zachodu i północnego-wschodu graniczy z terenem zabudowy mieszkalnej wielorodzinnej.

Działka nr 179/74, zabudowana jest piętrowym budynkiem użyteczności publicznej – żłobkiem, a działka 179/35 budynkiem transformatora. Od strony zachodniej budynku zlokalizowany jest ogrodzony plac zabaw z bezpieczną nawierzchnią. Całość terenu ogrodzona jest ze wszystkich stron ogrodzeniem panelowym z furtką od strony głównego wejścia oraz bramą od strony zjazdu. Wokół budynku znajduje się chodnik z betonowej kostki brukowej prowadzący od furtki do drzwi zewnętrznych budynku oraz bramy wjazdowej. Utwardzony plac za bramą wjazdową pełni funkcję placu manewrowego i miejsca zbiórek. W pobliżu wjazdu na działkę inwestora zlokalizowane jest wydzielone miejsce na gromadzenie odpadów stałych.

Przedmiotowe działki objęte są Miejscowym Planem Zagospodarowania Przestrzennego i zgodnie z jego zapisem działka nr 179/74 przeznaczona jest pod zabudowę usług oświatowych natomiast dz. o nr 179/35 oznaczona jest jako teren istniejących stacji energetycznych.

4. PROJEKTOWANE ZAGOSPODAROWANIE TERENU

Projektuje się rozbudowę budynku uwzględniając nieprzekraczalną linią zabudowy i istniejący obrys ścian zewnętrznych budynku transformatora. Od strony południowego zachodu projektuje się pergolę i wiatę rekreacyjną. Pod wiatą należy wykonać utwardzenie nawierzchni z amortyzujących, elastycznych płyt gumowych EPDM. Utwardzenie chodników, podjazdów i nawierzchni pod pergolą wykonać z kostki betonowej w kolorze „barwy jesieni”.

Projektuje się wewnętrzną doziemną instalację gazową, wodociągową, kanalizacji sanitarnej i deszczowej, przebudowę istniejącego przyłącza gazowego i wodociągowego wraz z ich częściowym demontażem oraz demontaż istniejącej instalacji kanalizacji deszczowej kolidującej z projektowaną rozbudową. Trasy instalacji projektowanych i do demontażu pokazano na rysunku AZ.1. Przebudowa przyłączy objęta jest oddzielnym opracowaniem.

Projekt obejmuje również przebudowę zjazdu i istniejącej bramy wjazdowej.

4.1 UKŁAD KOMUNIKACYJNY

Teren posiada dojazd z drogi gminnej (działka o numerze ewidencyjnym 179/167), pełniący funkcję dojazdu pożarowego. Na terenie działki 179/74 zlokalizowany jest istniejący plac pożarowy pełniący funkcję miejsca zbiórek i placu manewrowego dla wozu strażackiego. Z uwagi na niewystarczającą szerokość zjazdu i bramy wjazdowej dla wozu strażackiego, projektuje się przebudowę zjazdu i montaż nowej bramy o szerokości 6m. Projekt przebudowy zjazdu objęty jest oddzielnym opracowaniem.

Rozbudowę i przebudowę objęto istniejące chodniki umożliwiając tym samym komunikację.

4.2 NAWIERZCHNIE

W związku z rozbudową budynku miejskiego żłobka, projektuje się wykonanie prac związanych z rozbiórką istniejących oraz wykonaniem nowych nawierzchni.

Kolidujące z projektowaną rozbudową nawierzchnie utwardzone należy rozbierać ręcznie mając na uwadze późniejsze wykorzystanie kostki betonowej.

W obszarze utwardzonego placu manewrowego, w miejscach przebudowy zjazdu, bramy wjazdowej oraz doziemnej instalacji kanalizacji sanitarnej przed wykonaniem wykopów, nawierzchnię z kostki należy rozebrać i wbudować ponownie po wykonaniu prac budowlanych.

Od strony zachodniej, przy projektowanej wiacie i pergoli projektuje się wykonanie nawierzchni utwardzonej z betonowej kostki brukowej grubości 6cm w kolorze „barwy jesieni”. Utwardzenie nawierzchni wykonać ze spadkiem $\approx 4,6\%$ od budynku w stronę wiaty i terenów zielonych.

Od strony południowej, przy wyjściach z sal zabaw i sypialni części rozbudowywanej, projektuje się pochylnię (spadek 6,2%) oraz schody ($H=2 \times 15\text{cm}$) z kostki brukowej betonowej.

Z uwagi na zbyt wąski chodnik od strony południowo-wschodniej projektuje się poszerzenie go do szerokości min. 1,5m. Szerokość ta wymagana jest ze względów ochrony przeciwpożarowej.

Pod nawierzchnię z kostki betonowej wykonać podbudowę z warstwy odsączającej z piasku zagęszczanego mechanicznie o grubości 20cm oraz podsypkę piaskowo-cementową grubości 5cm.

Pod projektowaną wiatą rekreacyjną projektuje się wykonać nawierzchnię bezpieczną z płyt gumowych EPDM gr. 45mm w kolorze czerwonym. Pod płyty należy wykonać podbudowę składającą się z warstwy kruszywa łamanego frakcji 0/31,5mm stabilizowanego mechanicznie o grubości 20cm, oraz warstwy miatu kamiennego frakcji 0/5mm, o grubości 5cm.

Obramowanie terenów utwardzonych oraz nawierzchni bezpiecznej wykonać z krawężników betonowych o wymiarach 8/30cm montowanych na ławach betonowych z oporem.

4.2.1 Układ warstw nawierzchni utwardzonych z kostki brukowej

1. Betonowa kostka brukowa – gr. 6cm (kolor „barwy jesieni”)
2. Podsypka cementowo-piaskowa 1:4 – gr. 5 cm,
3. Podbudowa z warstwy odsączającej z piasku zagęszczanego mechanicznie – gr. 20 cm,

4.2.2 Układ warstw nawierzchni bezpiecznej

1. Płyty gumowe EPDM gr.45mm (kolor czerwony)
2. Podsypka z miatu kamiennego frakcji 0-5mm – gr. 5 cm,
3. Podbudowa z kruszywa łamanego frakcji 0-31,5 stabilizowanego mechanicznie – gr. 20 cm,

4.3 OGRODZENIE DZIAŁKI

Teren objęty opracowaniem ogrodzony jest ze wszystkich stron ogrodzeniem panelowym z furtką od strony głównego wejścia oraz bramą od strony wjazdu. Projektuje się przebudowę ogrodzenia w związku z demontażem istniejącej bramy i montażem nowej dwuskrzydłowej o szerokości 6m.

Zakres przebudowy ogrodzenia obejmuje:

- demontaż bramy dwuskrzydłowej
- demontaż dwóch słupków bramowych
- demontaż paneli ogrodzeniowych
- demontaż trzech słupków ogrodzeniowych
- demontażu trzech betonowych łączników
- demontaż betonowej podmurówki
- rozbiórka istniejących fundamentów

- wykonanie nowych fundamentów pod słupy bramowe i rygiel
- montaż słupów bramowych
- montaż bramy dwuskrzydłowej
- montaż betonowych łączników i podmurówki
- montaż paneli ogrodzeniowych
- montaż bramy dwuskrzydłowej

Dokładny zakres i wymiary przedstawiono na rysunku AZ.3

Projektuje się montaż paneli ogrodzeniowych wysokości 1530mm, zgrzewanych z drutów poziomych i pionowych $\phi 5$ w formie kratki. Słupki bramowe z profili stalowych zamkniętych o wymiarach 100x100x2450mm osadzić w stopach fundamentowych o wymiarach 500x500x800 wykonanych z betonu C12/15. Na słupach zamontować bramę dwuskrzydłową o wymiarach 6240x1730. Konstrukcja nowej bramy ze stalowych profili zamkniętych wypełnionych panelami kratowymi, wyposażona w zamek i rygiel. Liczba przetłoczeń panelu nawiązująca do istniejącego ogrodzenia – trzy. Kierunek otwierania bramy – do wewnątrz.

Elementy stalowe ogrodzenia zabezpieczyć antykorozyjnie poprzez ocynkowanie i malowanie proszkowo w kolorze szarym RAL 7030. Ogrodzenie zamontować na podmurówce betonowej prefabrykowanej wizualnie dostosowanej do części istniejącej.

4.4 ZIELEŃ

Istniejący, nieutwardzony teren żłobka, niezabudowany budynkami oraz placem zabaw, porośnięty jest trawą. W miejscach wskazanych na rys. nr AZ.2 znajduje się zieleń niewysoka, rozmieszczona regularnie, w postaci krzewów i drzew (spis w załączniku nr 1).

W związku z planowaną rozbudową budynku, zieleń z nią kolidującą planuje się przesadzić w terenie działki lub w inne miejsce wskazane przez Zamawiającego. Przemieszczanie drzew w inne miejsca należy wykonać metodą przesadzenia, poprzez wykonanie pełnej pielęgnacji drzewa lub krzewu wraz z cięciami sanitarnymi, następnie przygotowaniem i odspojeniem bryły korzeniowej i w konsekwencji przesadzeniem przy pomocy specjalistycznego sprzętu i zasypaniem bryły korzeniowej.

W związku z planowanymi pracami oraz ingerencją samochodów ciężarowych w tereny zieleni urządzonej, projektuje się wyrównanie po zakończonych robotach budowlanych, powstałej, nieutwardzonej przestrzeni działki oraz obsadzenie jej trawą. Teren pod trawnik musi zostać oczyszczony z kamieni, gruzu i innych zanieczyszczeń powstałych w wyniku prowadzonych robót, następnie odchwaszczony, w razie potrzeby uzupełniony gruntem rodzimym, wyrównany i zwalowany. Następnie należy wykonać trawnik z siewu zgodnie ze specyfikacją techniczną wykonania i odbioru robót.

W celu wydzielenia przestrzeni zielonej urządzonej, o funkcji trawnika rekreacyjnego, przeznaczonej do

korzystania przez najmłodszych użytkowników żłobka, projektuje się trawnik parkowy wykonany metodą siewu. Lokalizacja trawnika wskazana na rys. AZ.1.

Humus oraz grunt rodzimy zebrany podczas prac ziemnych i przeznaczony do ponownego wykorzystania należy składować w przyzmach o wysokości do 2m, a następnie wykorzystać do odtworzenia i kształtowania terenów.

Wszystkie prace związane z zielenią, winny być wykonywane zgodnie z technologią stosowaną przez przedsiębiorstwa zieleni i robót ogrodniczych.

4.5 UZBROJENIE TERENU

Teren objęty opracowaniem uzbrojony jest w następujące media:

- przyłącze kanalizacji sanitarnej
- przyłącze kanalizacji deszczowej
- przyłącze wodociągowe
- przyłącze gazowe
- przyłącze elektroenergetyczne
- przyłącze ciepłownicze

W związku z kolizją rozbudowy budynku żłobka z istniejącym przyłączem wodociągowym i gazowym, projektuje się ich przebudowę. Projekty wykonawcze przebudowy przyłączy objęte są oddzielnymi opracowaniami.

4.6 ZAGOSPODAROWANIE WÓD OPADOWYCH I ROZTOPOWYCH

Wody opadowe i roztopowe z projektowanych chodników i nawierzchni bezpiecznej placu zabaw odprowadzić na teren biologicznie czynny i do gruntu w w granicy działki 179/74. Wody opadowe z projektowanej połaci dachowej włączyć do istniejącej instalacji kanalizacji deszczowej.

4.7 MIEJSCE GROMADZENIA ODPADÓW STAŁYCH

Na działce 179/74 zlokalizowane jest istniejące, wydzielone miejsce na pojemniki do czasowego gromadzenia odpadów stałych. Wywóz odpadów realizowane jest przez wyspecjalizowaną firmę na podstawie podpisanej umowy. Miejsce oznaczono na rysunku zagospodarowania – AZ.1.

5. ZESTAWIENIE POWIERZCHNI (PN-ISO 9836: 1997)

Dla działki o nr ew. 179/74

- powierzchnia działki	4094m ²
- powierzchnia zabudowy istniejącego budynku	671,31m ²
- powierzchnia zabudowy części rozbudowywanej	398,60m ²
- powierzchnia zabudowy wiaty i pergoli	88,4m ²
- łączna powierzchnia zabudowy	<u>1194,31m²</u>

86' architektki

Greta Maciejewska

ul. Narutowicza 7, 67-100 Nowa Sól

tel. 536 327 750, 536 922 579, biuro@86architekci.pl

- powierzchnia całkowita istniejącego budynku	1309,08m ²
- powierzchnia całkowita rozbudowy	420,90m ²
- łączna powierzchnia całkowita	1729,98m ²
- powierzchnie utwardzone	926,7m ²
- powierzchnia biologicznie czynna	1973m ² / 48,2%
- wskaźnik intensywności zabudowy	0,42

Dla działki o nr ew. 179/35

- powierzchnia działki	36m ²
- powierzchnia zabudowy	36m ²

6. DANE INFORMUJĄCE, CZY TEREN, NA KTÓRYM JEST PROJEKTOWANY OBIEKT BUDOWLANY, SĄ WPISANE DO REJESTRU ZABYTKÓW ORAZ CZY PODLEGAJĄ OCHRONIE NA PODSTAWIE USTALEŃ MIEJSCOWEGO PLANU ZAGOSPODAROWANIA PRZESTRZENNEGO;

Działki nr 179/74, 179/35 nie są wpisane do rejestru zabytków i nie podlegają ochronie na podstawie ustaleń Miejsowego Planu Zagospodarowania Przestrzennego.

Należy zachować i zgłosić ewentualne napotkane podczas robót budowlanych obiekty archeologiczne do Lubuskiego Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków.

7. WPŁYW EKSPLOATACJI GÓRNICZEJ NA TEREN

Działki nr 179/74, 179/35 nie znajdują się na terenie eksploatacji górniczej.

8. OCHRONA ŚRODOWISKA ORAZ HIGIENY I ZDROWIA UŻYTKOWNIKÓW

Projektowana przebudowa i rozbudowa budowa żłobka miejskiego nie wpłynie negatywnie na stan środowiska naturalnego oraz higienę i zdrowie użytkowników. Obiekt posiada wydzielone miejsce na czasowe składowanie odpadów stałych. Odległość od okien i drzwi do budynków z pomieszczeniami przeznaczonymi na pobyt ludzi wynosi ponad 10m. Odległość najdalszego wejścia do budynku od istniejącego miejsca do gromadzenia odpadów stałych wynosi mniej niż 80m.

9. WARUNKI OCHRONY PRZECIWPOŻAROWEJ

Obiekt posiada wjazd i drogę pożarową od strony południowo-wschodniej. Funkcję drogi pożarowej spełnia publiczna droga utwardzona – ul. Fredry oddalona od budynku żłobka o 13,5m, oraz częściowo utwardzony plac. Wjazd zlokalizowany od ul. Fredry (dz. nr ewid. 179/167). Projektuję się przebudowę istniejącego wjazdu i montaż bramy o szerokości 6,0m, w celu umożliwienia wjazdu wozu strażackiego na wewnętrzną drogę pożarową.

W celu umożliwienia dostępu jednostce PSP do strefy pożarowej w budynku, projektuje się utwardzone dojście o szerokości 1,5m prowadzące od wewnętrznej drogi pożarowej (utwardzony plac) do wyjścia zewnętrznego z pomieszczenia 0/28. Wyjście to służyć będzie tylko jednostce PSP. Do części nie objętej

86' architektki

Greta Maciejewska

ul. Narutowicza 7, 67-100 Nowa Sól

tel. 536 327 750, 536 922 579, biuro@86architektki.pl

opracowaniem zapewniono dostęp utwardzony dojściem prowadzącym do głównego wejścia. Możliwe jest również wejście do budynku w części zaplecza technicznego.

Zaopatrzenie w wodę do zewnętrznego gaszenia pożaru w wymaganej ilości $20 \text{ dm}^3/\text{s}$ stanowią dwa istniejące hydranty zewnętrzne podziemne DN80 o wydajności $10 \text{ dm}^3/\text{s}$ każdy zlokalizowane w pasach drogowych ul. Matejki oraz Fredry. Lokalizacja hydrantów pokazana na rysunku zagospodarowania. Wydajność hydrantów potwierdzona została wykonanym badaniem i wystawionym zaświadczeniem przez zarządcę sieci. Odległość hydrantów od projektowanej rozbudowy wynosi dla hydrantu zlokalizowanego w pasie drogowym (chodnik) ul. Matejki – 17m, od hydrantu zlokalizowanego w pasie drogowym (chodnik) ul. Fredry – 20m.

10. WARUNKI GEOTECHNICZNE

Szczegółowa budowa geologiczna badanego terenu została rozpoznana do głębokości 5,0m p.p.t. Stwierdzono osady wieku czwartorzędowego - holocenijskie gleby i nasypy oraz plejstocenijskie piaski i pospółki.

Na opisywanym obszarze od powierzchni terenu do głębokości 0,3 m p.p.t. stwierdzono występowanie holocenijskich gleb piaszczystych (punkt 1) natomiast w punkcie 2 do głębokości 0,6 m p.p.t. stwierdzono występowanie antropogenicznych nasypów piaszczystych. Poniżej stwierdzono występowanie plejstocenijskich osadów rzecznych tarasów nadzalewowych 3,0 – 5,0 m n. p. rzeki wykształconych jako piaski średnie oraz pospółki, które charakteryzują się stanem średniozagęszczonym. Do głębokości 5,0 m p.p.t. nie stwierdzono spągu tych osadów.

Wykonane prace i badania geotechniczne oraz rodzaj projektowanych obiektów pozwalają na zaliczenie gruntów występujących w analizowanym podłożu do następujących warstw geotechnicznych:

- **WARSTWA I** – holocenijskie osady antropogeniczne wykształcone jako nasypy piaszczyste – warstwa do usunięcia ;
- **WARSTWA II** - plejstocenijskie osady rzeczne tarasów nadzalewowych 3,0 – 5,0 m n. p. rzeki wykształcone jako piaski średnie, które charakteryzują się stanem średniozagęszczonym. Według badań terenowych wartość średniego stopnia zagęszczenia wynosi $ID = 0,55$;
- **WARSTWA III** –plejstocenijskie osady rzeczne tarasów nadzalewowych 3,0 – 5,0 m n. p. rzeki wykształcone jako pospółki, które charakteryzują się stanem średniozagęszczonym. Według badań terenowych wartość średniego stopnia zagęszczenia wynosi $ID = 0,49$.

W poziomie posadowienia budynku stwierdzono:

- występowanie w podłożu gruntów rodzimych jednorodnych genetycznie;
- występowanie w podłożu gruntów rodzimych jednorodnych litologicznie;
- występowanie wody podziemnej o zwierciadle swobodnym na głębokości 2,2 – 2,25m p.p.t.
- horyzontalne uwarstwienie gruntów;

- brak występowania wody podziemnej w poziomie posadowienia;
- brak występowanie nasypów słabonośnych;

Zgodnie z opinią geotechniczną dokumentacji badań podłoża gruntowego opracowaną przez uprawnionego geologa dr Agnieszkę Gontaszewską-Piekarz (upr. geol. V-1532, VII-1451) oraz Rozporządzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012, projektowaną rozbudowę i przebudowę budynku miejskiego żłobka zaliczono do pierwszej kategorii geotechnicznej.

11. UWAGI KOŃCOWE DO DOKUMENTACJI

1. Wszystkie prace należy wykonywać zgodnie z obowiązującymi normami, wytycznymi producenta oraz przepisami BHP.
2. Wszystkie materiały, urządzenia i rozwiązania powinny posiadać aktualne certyfikaty i atesty dopuszczające do stosowania w budownictwie oraz powinny być wykorzystane zgodnie z instrukcją producenta.
3. Wykonawca dokumentacji nie ponosi odpowiedzialności za zmiany wprowadzone przez zamawiającego w dokumentacji projektowej papierowej i elektronicznej po jej przekazaniu i podpisaniu protokołu przekazania.
4. Zgodnie z umową zamawiający nie ma obowiązku uzgadniania zmian w dokumentacji projektowej jeśli przejmie na siebie całą odpowiedzialność projektową i majątkową za wprowadzone zmiany.
5. W przypadku wprowadzenia zmian nieautoryzowanych przez wykonawcę dokumentacji, osoba wprowadzająca zmiany staje się autorem utworu zależnego ze wszystkimi tego konsekwencjami.
6. Wykonawca obiektu zobowiązany jest do sprawdzenia wszystkich wymiarów i rzędnych na budowie przed zamówieniem materiałów i rozpoczęciem prac budowlanych. O zaistniałych niezgodnościach między dokumentacją a stanem faktycznym, należy powiadomić wykonawcę dokumentacji.
7. Dokumentację projektową należy rozpatrywać całościowo, jako projekt wielobranżowy, ewentualne niezgodności między opracowaniami należy uzgodnić z wykonawcą dokumentacji.

PROJEKTANT GŁÓWNY/CZĘŚĆ ARCHITEKTONICZNA

MGR INŻ. ARCH. BARBARA MIKOŁAJCZAK
NR UPRAWNIENI: 95/79/ZG, SPECJALNOŚĆ ARCHITEKTONICZNA

PROJEKTANT SPRAWDZAJĄCY:

MGR INŻ. ARCH. PAWEŁ OSTROWSKI
NR UPRAWNIENI: LOIA/38/2010, SPECJALNOŚĆ ARCHITEKTONICZNA

CZĘŚĆ INSTALACJI SANITARNYCH

PROJEKTANT:

MGR INŻ. ROMUALD FRĄCKOWIAK
NR UPRAWNIENI: 88/87/ZG, SPECJALNOŚĆ INSTALACYJNO-INŻYNIERYJNA

PROJEKTANT SPRAWDZAJĄCY:

MGR INŻ. MARCIN ZAŁĘSKI
NR UPRAWNIENI: LBS/0027/POOS/08, SPECJALNOŚĆ INSTALACYJNO-INŻYNIERYJNA

86' architektki

Greta Maciejewska

ul. Narutowicza 7, 67-100 Nowa Sól

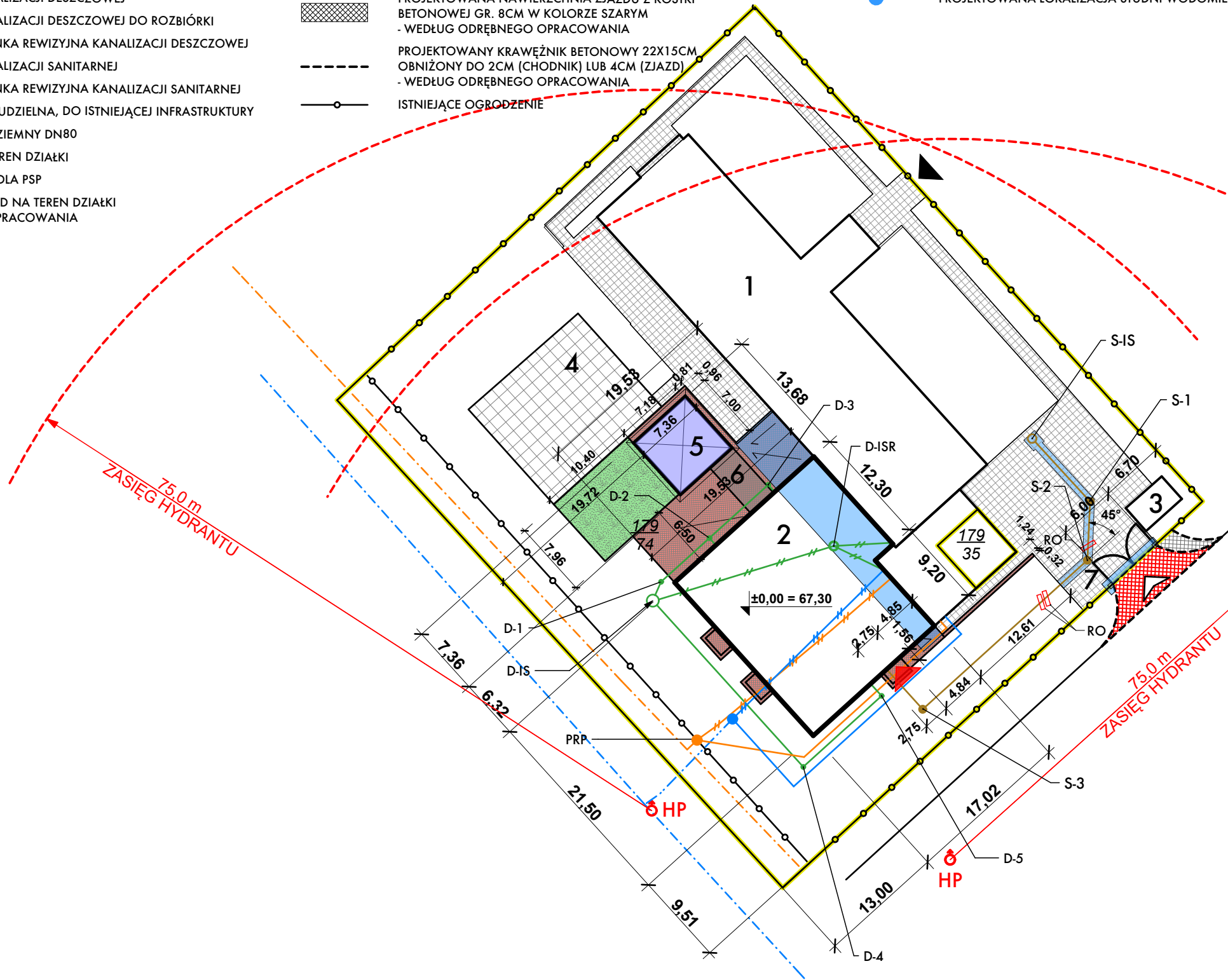
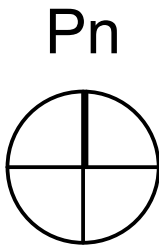
tel. 536 327 750, 536 922 579, biuro@86architektki.pl

LEGENDA

- △△△△△ NIEPRZEKRACZALNA LINIA ZABUDOWY
1. ISTNIEJĄCY BUDYNEK ŻŁOBKA
2. PROJEKTOWANA ROZBUDOWA ŻŁOBKA
3. ISTNIEJĄCE MIEJSCE GROMADZENIA ODPADÓW STAŁYCH
4. ISTNIEJĄCY PLAC ZABAW
5. PROJEKTOWANA ALTANA REKREACYJNA Z NAWIERZCHNIĄ BEZPIECZNĄ
6. PROJEKTOWANA PERGOLA DREWNIANA
7. PROJEKTOWANA BRAMA WJAZDOWA SZEROKOŚCI 6m
- D-IS ISTNIEJĄCA STUDNIA KANALIZACJI DESZCZOWEJ
- D-ISR ISTNIEJĄCA STUDNIA KANALIZACJI DESZCZOWEJ DO ROZBIÓRKI
- D-1... PROJEKTOWANA STUDZIENKA REWIZYJNA KANALIZACJI DESZCZOWEJ
- S-IS ISTNIEJĄCA STUDNIA KANALIZACJI SANITARNEJ
- S-1... PROJEKTOWANA STUDZIENKA REWIZYJNA KANALIZACJI SANITARNEJ
- RO RURA OSŁONOWA PE, DWUDZIELNA, DO ISTNIEJĄCEJ INFRASTRUKTURY
- HP ISTNIEJĄCY HYDRANT PODZIEMNY DN80
- ISTNIEJĄCE WEJŚCIE NA TEREN DZIAŁKI
- PROJEKTOWANE WEJŚCIE DLA PSP
- PRZEBUDOWYWANY WJAZD NA TEREN DZIAŁKI - WEDŁUG ODRĘBNEGO OPRACOWANIA

- ISTNIEJĄCY TEREN UTWARDZONY
- ISTNIEJĄCY TEREN UTWARDZONY Z KOSTKI BETONOWEJ DO DEMONTAŻU I PONOWNEGO WYKORZYSTANIA
- PROJEKTOWANY TRAWNIK
- PROJEKTOWANA NAWIERZCHNIA BEZPIECZNA Z ELASTYCZNYCH PŁYT GUMOWYCH
- PROJEKTOWANY TEREN UTWARDZONY Z KOSTKU BETONOWEJ GR. 6CM
- PROJEKTOWANA NAWIERZCHNIA ZJAZDU Z KOSTKI BETONOWEJ GR. 8CM W KOLORZE CZERWONYM - WEDŁUG ODRĘBNEGO OPRACOWANIA
- PROJEKTOWANA NAWIERZCHNIA ZJAZDU Z KOSTKI BETONOWEJ GR. 8CM W KOLORZE SZARYM - WEDŁUG ODRĘBNEGO OPRACOWANIA
- PROJEKTOWANY KRAWĘŻNIK BETONOWY 22X15CM OBNIŻONY DO 2CM (CHODNIK) LUB 4CM (ZJAZD) - WEDŁUG ODRĘBNEGO OPRACOWANIA
- ISTNIEJĄCE OGRODZENIE

- PROJEKTOWANA DOZIEMNA INSTALACJA GAZOWA PE HD 100 SDR11 DN25, L=32,4m
- PROJEKTOWANA DOZIEMNA INSTALACJA WODOCIĄGOWA PE100 SDR17, DN 80; L=35,6m
- PROJEKTOWANA DOZIEMNA INSTALACJA KANALIZACJI DESZCZOWEJ PVC 200, i = 1,0%, L=51,0m
- PROJEKTOWANA DOZIEMNA INSTALACJA KANALIZACJI SANITARNEJ PVC 160, i = 1,5%, L=43,7m
- ISTNIEJĄCA DOZIEMNA INSTALACJA GAZOWA DO LIKWIDACJI, DN25, L=26,2m
- ISTNIEJĄCA DOZIEMNA INSTALACJA WODOCIĄGOWA DO LIKWIDACJI, DN80, L=22,0m
- ISTNIEJĄCA DOZIEMNA INSTALACJA KANALIZACJI DESZCZOWEJ DO LIKWIDACJI, DN200, L=31,5m
- PROJEKTOWANA LOKALIZACJA PRZENIESIENIA ISTNIEJĄCEGO PUNKTU REDUKCYJNO-POMIAROWEGO
- PROJEKTOWANA LOKALIZACJA STUDNI WODOMIERZOWEJ



86' architektki

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architekci.pl

inwestor

GMINA NOWA SÓL - MIASTO
UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12,
67-100 NOWA SÓL

nazwa i adres obiektu budowlanego

PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA
MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA
WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ,
WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI
WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ

UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL
DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

nazwa rysunku

PROJEKT ZAGOSPODAROWANIA
TERENU

stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	A	AZ.1	1:500	08.2018

projektant:

MGR INŻ. ARCH. BARBARA MIKOŁAJCZAK
specjalność: architektoniczna

numer uprawnień: 95/79/ZG

PODPIS

sprawdzający:

MGR INŻ. ARCH. PAWEŁ OSTROWSKI
specjalność: architektoniczna

numer uprawnień: LOIA/38/2010

PODPIS

asystent:

MGR INŻ. ARCH. GRETA MACIEJEWSKA
spec. proj. architektoniczne i urbanistyczne

numer uprawnień: -

PODPIS

projektant:

MGR INŻ. ROMUALD FRĄCKOWIAK
specjalność: instalacyjna

numer uprawnień: 88/87/ZG

PODPIS

sprawdzający:

MGR INŻ. MARCIN ZAŁĘSKI
specjalność: instalacyjna

numer uprawnień: LBS/0027/POOS/08

PODPIS

LEGENDA

1.

ISTNIEJĄCY BUDYNEK ŻŁOBKA
2.

PROJEKTOWANA ROZBUDOWA ŻŁOBKA
3.

ISTNIEJĄCE MIEJSCE GROMADZENIA ODPADÓW STAŁYCH
4.

ISTNIEJĄCY PLAC ZABAW
5.

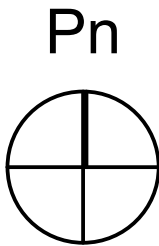
PROJEKTOWANA ALTANA REKREACYJNA Z NAWIERZCHNIĄ BEZPIECZNĄ
6.

PROJEKTOWANA PERGOLA DREWNIANA
7.

PROJEKTOWANA BRAMA WJAZDOWA SZEROKOŚCI 6m
- K

ISTNIEJĄCE KRZEWY DO PRZESADZENIA
- D

ISTNIEJĄCE DRZEWA DO PRZESADZENIA
- ISTNIEJĄCE OGRODZENIE
- ZESTAWIENIE ROŚLINNOŚCI ZGODNIE Z ZAŁĄCZNIKIEM NR 1



86' architekci

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architekci.pl

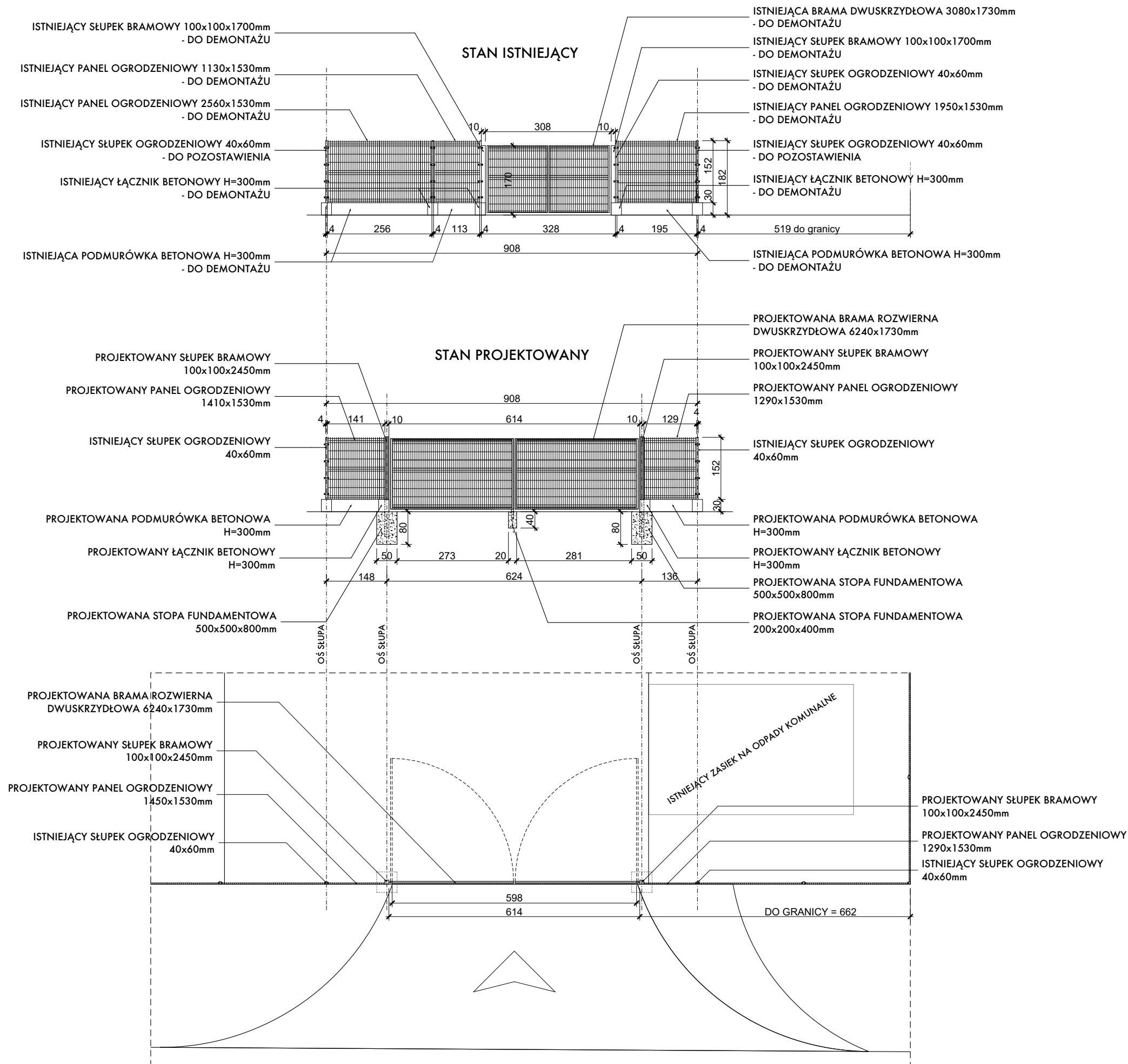
inwestor
GMINA NOWA SÓL - MIASTO
UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12,
67-100 NOWA SÓL

nazwa i adres obiektu budowlanego
PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA
MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA
WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ,
WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI
WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ
UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL
DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

nazwa rysunku
PROJEKT ZAGOSPODAROWANIA
TERENU - ZIELEŃ

stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	A	AZ.2	1:500	08.2018

projektant:	
MGR INŻ. ARCH. BARBARA MIKOŁAJCZAK	
specjalność: architektoniczna	
numer uprawnień: 95/79/ZG	PODPIS
sprawdzający:	
MGR INŻ. ARCH. PAWEŁ OSTROWSKI	
specjalność: architektoniczna	
numer uprawnień: LOIA/38/2010	PODPIS
asystent:	
MGR INŻ. ARCH. GRETA MACIEJEWSKA	
spec. proj. architektoniczne i urbanistyczne	
numer uprawnień: -	PODPIS



86' architekci

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architekci.pl

inwestor				
GMINA NOWA SÓL - MIASTO UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12, 67-100 NOWA SÓL				
nazwa i adres obiektu budowlanego				
PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ, WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ				
UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2				
nazwa rysunku				
DETAL BRAMY WJAZDOWEJ				
stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	A	AZ.3	1:100	08.2018
projektant:				
MGR INŻ. ARCH. BARBARA MIKOŁAJCZAK specjalność: architektoniczna				
numer uprawnień: 95/79/ZG				PODPIS
sprawdzający:				
MGR INŻ. ARCH. PAWEŁ OSTROWSKI specjalność: architektoniczna				
numer uprawnień: LOIA/38/2010				PODPIS
asystent:				
MGR INŻ. ARCH. GRETA MACIEJEWSKA spec. proj. architektoniczne i urbanistyczne				
numer uprawnień: -				PODPIS

PROJEKT ARCHITEKTONICZNO-BUDOWLANY

86' architekci

Greta Maciejewska

ul. Narutowicza 7, 67-100 Nowa Sól

tel. 536 327 750, 536 922 579, biuro@86architekci.pl

OPIS TECHNICZNY

Do projektu wykonawczego branży architektoniczno-budowlanej, przebudowy i rozbudowy budynku żłobka miejskiego oraz budowy wiaty rekreacyjnej na działkach o numerach ewidencyjnych 179/74 i 179/35, obręb 2, przy ul. Matejki 30 w Nowej Soli.

1. PODSTAWA OPRACOWANIA

- Umowa nr INW.7013.3.01/2017/1/2017
- Wizja lokalna
- Uchwała Rady Gminy Nowa Sól nr XII/94/2011 z dnia 28.06.2011r. w sprawie uchwalenia Miejscowego Planu Zagospodarowania Przestrzennego gminy Nowa Sól.
- Aktualne ustawy, rozporządzenia i normy
- Badania geotechniczne wykonane przez uprawnionego geologa dr Agnieszkę Gontaszewską-Piekarz (upr. geol. V-1532, VII-1451) w grudniu 2017r.

2. ZAKRES OPRACOWANIA

Projektuje się rozbudowę budynku miejskiego żłobka dla 40 dzieci wraz z zapleczem socjalno-higienicznym. Rozbudowie podlegać będą wszystkie wewnętrzne instalacje : wodociągowa, kanalizacji sanitarnej i deszczowej, centralnego ogrzewania, gazowa, elektryczna i teletechniczna. Projekt obejmuje również montaż instalacji wideodomofonowej i wentylacji mechanicznej.

W związku z planowaną rozbudową, część istniejąca budynku żłobka zostanie poddana przebudowie w celu skomunikowania rozbudowanej części z istniejącym wejściem do budynku.

Wewnątrz przebudowywanego budynku miejskiego żłobka oraz budynku transformatora projektuje się : zmiany w funkcjach pomieszczeń, zmianę układu ścian działowych, przekucia i zamurowania w ścianach konstrukcyjnych, przebudowa dachu istniejącego budynku technicznego. Projektuje się wymianę posadzek, wykonanie nowych wykładzin ściennych, podłogowych, montaż sufitów podwieszanych, wymianę stolarki wewnętrznej i zewnętrznej oraz wykonanie innych elementów wykończenia wewnętrznego. Przebudowa obejmuje również wewnętrzne oraz wewnętrzne doziemne instalacje: gazową, wodociągową, kanalizacji sanitarnej i deszczowej, centralnego ogrzewania, elektryczną i teletechniczną. W wyniku przebudowy zaplanowano prace na elewacjach istniejących budynków polegające na montażu rolet antywłamaniowych we wszystkich istniejących otworach okiennych i drzwiowych, oraz miejscowej wymianie izolacji termicznej wraz z wykończeniem elewacji.

Projektuje się pergolę prowadzącą do altany rekreacyjnej, pod którymi należy wykonać utwardzenie nawierzchni z amortyzujących, elastycznych płyt gumowych.

3. PRZEZNACZENIE I PROGRAM UŻYTKOWY

Budynek jest obiektem użyteczności publicznej o funkcji oświatowej – żłobek miejski miasta Nowa Sól. W budynku na parterze znajdują się dwa zespoły pomieszczeń dla dzieci średnich i najstarszych, wspólna część wejściowa dla wszystkich grup oraz od strony węzła ciepłowniczego wejście gospodarcze z klatką schodową i pomieszczeniami magazynowymi. Na pierwszym piętrze znajduje się zespół pomieszczeń dla niemowląt z werandą w osłoniętej logii, a w pozostałej części kondygnacji znajduje się zespół pomieszczeń kuchennych, pralni oraz pomieszczeń administracyjnych i socjalnych.

Podstawowym celem inwestora jest rozbudowa istniejącego budynku żłobka w celu zwiększenia o 40 ilości miejsc dla dzieci, w porównaniu do aktualnej ilości dzieci mogących korzystać ze żłobka. Rozbudowana część Żłobka będzie przeznaczona dla dzieci do lat 3.

Rozbudowa żłobka uwzględnia powstanie dodatkowych pomieszczeń towarzyszących, umożliwiających realizację celu podstawowego, w tym w szczególności pomieszczeń dla dodatkowych 5 osób personelu obsługującego dodatkową liczbę dzieci. Komunikacja dzieci do nowej części budynku odbywać się będzie poprzez przedsionek i wózkarnię znajdujące się w budynku głównym korytarzem do nowo zaprojektowanych pomieszczeń.

Zaprojektowany układ funkcjonalny i komunikacyjny umożliwia dostarczenie posiłków przygotowywanych w kuchni na piętrze poprzez istniejącą windę i rozdzielnię posiłków zlokalizowaną na parterze do sal w części dobudowanej.

3.1 ZESTAWIENIE POWIERZCHNI I CHARAKTERYSTYCZNE DANE GABARYTOWE (PN-ISO 9836: 1997)

BUDYNEK ISTNIEJĄCY (dz. nr ewid. 179/74 i 179/35)

- powierzchnia użytkowa budynku	- 1047,17 m ²
- wysokość pomieszczeń do stropu	- 3,00 m,
- kubatura brutto budynku	- 4763,53 m ³
- wysokość budynku	- 7,66m

Budynek zakwalifikowany do budynków niskich „N”

ROZBUDOWA BUDYNKU

- powierzchnia użytkowa	- 377,60 m ²
- wysokość pomieszczeń do stropu	- 3,80 m,
- wysokość pomieszczeń do sufitu podwieszanego	- 3,30 m,
- kubatura brutto budynku	- 1953,14 m ³
- wysokość budynku	- 4,90m

Budynek zakwalifikowany do budynków niskich „N”

Nr	Nazwa pomieszczenia	Powierzchnia [m ²]	Rodzaj posadzki
PRZEBUDOWA BUDYNKU			
0.1	HOL/WÓZKARNIA	68,22	istniejące płytki ceramiczne
0.2	SZATNIA	10,91	istniejące płytki ceramiczne
0.3	MAGAZYN	10,44	istniejące płytki ceramiczne
0.4	ŁAZIENKA	8,09	wykładzina elastyczna pcv
0.5	BRUDOWNIK	2,75	wykładzina elastyczna pcv
0.6	KORYTARZ	3,75	istniejące płytki ceramiczne
0.8	SYPIALNIA	47,36	wykładzina elastyczna pcv
0.9	SALA ZABAW	50,52	wykładzina elastyczna pcv
0.23	KOMUNIKACJA	34,71	wykładzina elastyczna pcv
	POWIERZCHNIA PRZEBUDOWY	236,75	
ROZBUDOWA BUDYNKU			
0.24	POM. SOCJALNE	6,86	wykładzina elastyczna pcv
0.25	WC	7,07	wykładzina elastyczna pcv
0.26	HOL WIELOFUNKCYJNY	68,13	wykładzina elastyczna pcv
0.27	MAGAZYN	9,27	wykładzina elastyczna pcv
0.28	SALA ZABAW	64,53	wykładzina elastyczna pcv
0.29	ŁAZIENKA	9,19	wykładzina elastyczna pcv
0.30	BRUDOWNIK	4,32	wykładzina elastyczna pcv
0.31	SYPIALNIA	57,36	wykładzina elastyczna pcv
0.32	SALA ZABAW	52,94	wykładzina elastyczna pcv
0.33	ŁAZIENKA	7,41	wykładzina elastyczna pcv
0.34	BRUDOWNIK	4,32	wykładzina elastyczna pcv
0.35	SYPIALNIA	40,49	wykładzina elastyczna pcv
0.36	POM. GOSPODARCZE	9,00	płytki gresowe
0.46	WĘŻEL CIEPLNY	29,59	istniejąca wylewka betonowa
0.47	MAGAZYN	3,56	istniejąca wylewka betonowa
0.48	POM. WODOMIERZOWE	3,56	
	POWIERZCHNIA ROZBUDOWY	377,60	
	ŁĄCZNIE	614,35	

4. FORMA ARCHITEKTONICZNA I FUNKCJA BUDYNKU

Istniejący budynek dwukondygnacyjny o funkcji oświatowej - żłobek, zbudowany na planie prostokąta, z dobudowanym budynkiem technicznym, jednokondygnacyjnym na rzucie kwadratu. Elewacje

86' architektki

Greta Maciejewska

ul. Narutowicza 7, 67-100 Nowa Sól

tel. 536 327 750, 536 922 579, biuro@86architektki.pl

budynków wykończone tynkiem akrylowym pomalowanym w trzech kolorach (odcień kremu - **NCS S 0515 - Y40R**, pomarańcza - **NCS S 1040 - Y50R** i bordo - **NCS S 3050 - Y80R**). Istniejąca stolarka okienna z profili PCV w kolorze białym, stolarka drzwiowa wejścia głównego z profili aluminiowych w kolorze szarym. Planowana rozbudowa nie zmieni funkcji budynku. Budynek zwieńczony stropodachem z bocznymi atykami.

Projektuje się rozbudowę istniejącego budynku w części południowo-zachodniej. Projektowana rozbudowa na planie kwadratu, jednokondygnacyjna, niepodpiwniczona, zwieńczona stropodachem. Elewację rozbudowy wykończyć tynkiem silikatowo-silikonowym i pomalować w kolorach zastosowanych na elewacji budynku istniejącego – zgodnie z rysunkiem elewacji A.4. Projektowana stolarka okienna z profili PCV w kolorze białym, zgodnie z zestawieniem A.6. Stolarka drzwiowa z profili aluminiowych w kolorze białym, lub stalowa płaszczowa w kolorze antracytowym, zgodnie z zestawieniem A.5

5. UKŁAD KONSTRUKCYJNY OBIEKTU BUDOWLANEGO

5.1 TECHNOLOGIA WYKONANIA ISTNIEJĄCEGO BUDYNKU

Fundamenty monolityczne żelbetowe. Ściany budynku prefabrykowane, z cegły żerańskiej. Ściany zewnętrzne o grubości 38 cm, ocieplone styropianem o grubości 12 cm. Ściany wewnętrzne o grubości 24 cm z cegły żerańskiej. Stropodach z płyt korytkowych. Stropy z elementów prefabrykowanych, kanałowych typu żerańskiego. Strop nad parterem częściowa z płyt typu szkolnego i żerańskiego. Stropodach nad budynkiem węzła ciepłowniczego z płyt kanałowych.

5.2 TECHNOLOGIA WYKONANIA PROJEKTOWANEGO BUDYNKU

Posadowienie budynku na ławach i stopach żelbetowych. Ściany budynku wykonane w technologii tradycyjnej murowanej z bloczków wapienno-piaskowych. Stropodach z prefabrykowanych sprężonych płyt kanałowych oraz częściowo z płyt WPS opartych na belkach stalowych. W części istniejącej projektowane nadproża wykonać jako stalowe, skręcane. W części dobudowywanej zaprojektowano nadproża prefabrykowane sprężone. Projektuje się również wykonanie dwóch podciągów, stalowego PS1 z dwóch belek stalowych HEB200 opartego na słupach żelbetowych, oraz żelbetowego NŻ1 opartego na ścianach konstrukcyjnych murowanych.

Zestawienie belek, nadproży, stali zbrojeniowej oraz detale pokazano na rysunkach konstrukcyjnych K.8, K.9, K.10, K.11, K.14

6. ZAŁOŻENIA PROJEKTOWE, SCHEMATY STATYCZNE

6.1 OBCIĄŻENIA PRZYJĘTE DO OBLICZEŃ KONSTRUKCJI

6.1.1 Obciążenie śniegiem

Przyjęto 1 strefę obciążenia śniegiem zgodnie z normą PN-B-02010:1980 „Obciążenia w obliczeniach.

Obciążenie śniegiem” oraz aktualizacją PN-B-02010:1980/Az1:2006.

Wartość obciążenia charakterystycznego śniegiem $Q_k = 0,70 \text{ [kN/m}^2\text{]}$.

6.1.2 Obciążenie wiatrem

Przyjęto 1 strefę obciążenia wiatrem zgodnie z normą PN-B-02011:1977 „Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie wiatrem”, oraz aktualizacją PN-B-02011:1977/Az1:2009.

6.1.3 Obciążenia stałe

Obciążenia stałe przyjęto zgodnie z normą PN-B-02001:1982 „Obciążenia budowli. Obciążenia stałe”.

6.1.4 Obciążenia zmienne

Obciążenia zmienne przyjęto zgodnie z normą PN-B-02003:1982 „Obciążenia budowli. Obciążenia zmienne technologiczne. Podstawowe obciążenia technologiczne i montażowe”.

6.1.5 Pozostałe normy

PN-B-03264:2002 z aktualizacjami	„Konstrukcje betonowe, żelbetowe i sprężone”
PN-B-03200:1990	„Konstrukcje stalowe”
PN-B-03002:2007	„Konstrukcje murowe. Obliczenia statyczne i projektowanie”
PN-B-03150:2000 z aktualizacjami	„Konstrukcje drewniane. Obliczenia statyczne i projektowanie.”

6.2. SCHEMATY STATYCZNE

Schematy statyczne poszczególnych elementów przedstawiono w punkcie 7 opisu.

6.3 POSADOWIENIE FUNDAMENTÓW

Przyjęto 1 strefę przemarzania zgodnie z normą PN-81-B-03020 – głębokość przemarzania $H_z = 0,8\text{m}$. Z uwagi na zróżnicowany poziom posadowienia istniejących fundamentów budynku, do którego planuję się dobudowę, projektuje się fundamenty posadzić zgodnie z istniejącym poziomem posadowienia, a następnie wykonać ławę schodkową do głębokości przemarzania – $0,8\text{m}$.

Do obliczeń przyjęto : $I_D^{(n)}=0,5$; $\Phi_v^{(n)}=33^\circ$; $\rho^{(n)}=1,67 \text{ t/m}^3$.

Detale ław fundamentowych pokazano na rysunkach konstrukcyjnych K.4 oraz K.5

7. OBLICZENIA ELEMENTÓW KONSTRUKCYJNYCH

7.1 ELEMENTY KONSTRUKCJI BUDYNKU

Obliczenia statyczne elementów konstrukcyjnych wykonano przy założeniu, że w przyszłości zostanie dokonana nadbudowa projektowanego budynku o drugą kondygnację o wysokości $3,0\text{m}$. Obciążenia użytkowe charakterystyczne w pomieszczeniach nadbudowanej kondygnacji przyjęto jak dla pomieszczeń biurowych, sal lekcyjnych itp. $= 2,0 \text{ kN/m}^2$.

7.1.1 Fundamenty

Na potrzeby projektu wykonano szczegółowe badania podłoża gruntowego.

W podłożu badanego terenu stwierdzono do głębokości 5,0 m p.p.t. występowanie glęb, nasypów, piasków średnich oraz pospółek. W poziomie posadowienia oraz poniżej występują piaski średnie, średnio zagęszczone.

W podłożu stwierdzono występowanie wody podziemnej o zwierciadle swobodnym na głębokości 2,2-2,25 m p.p.t. (stany średnie).

Przyjęto pierwszą kategorię geotechniczną obiektu.

- **Ława fundamentowa F1:**

Do obliczeń przyjęto $I_D^{(n)}=0,5$; $F_v^{(n)}=33^\circ$; $\rho^{(n)}=1,67 \text{ t/m}^3$.

Przyjęta do obliczeń szerokość ławy 60 cm.

Wysokość ławy fundamentowej 40cm.

Obliczeniowe, jednostkowe obciążenie działające na podstawę fundamentu wynosi 134,2 kN, a obliczeniowy, jednostkowy odpór podłoża gruntowego $Q_{fNB} = 232,06 \text{ kN}$.

Zbrojenie ławy zgodnie z rysunkiem.

- **Ława fundamentowa F2:**

Do obliczeń przyjęto $I_D^{(n)}=0,5$; $F_v^{(n)}=33^\circ$; $\rho^{(n)}=1,67 \text{ t/m}^3$.

Przyjęta do obliczeń szerokość ławy 60 cm.

Wysokość ławy fundamentowej 40cm.

Obliczeniowe, jednostkowe obciążenie działające na podstawę fundamentu wynosi 145,04 kN, a obliczeniowy, jednostkowy odpór podłoża gruntowego $Q_{fNB} = 232,06 \text{ kN}$.

Zbrojenie ławy zgodnie z rysunkiem.

- **Ława fundamentowa F3:**

Do obliczeń przyjęto $I_D^{(n)}=0,5$; $F_v^{(n)}=33^\circ$; $\rho^{(n)}=1,67 \text{ t/m}^3$.

Przyjęta do obliczeń szerokość ławy 60 cm.

Wysokość ławy fundamentowej 40cm.

Obliczeniowe, jednostkowe obciążenie działające na podstawę fundamentu wynosi 127,86 kN, a obliczeniowy, jednostkowy odpór podłoża gruntowego $Q_{fNB} = 232,06 \text{ kN}$.

Zbrojenie ławy zgodnie z rysunkiem.

- **Ława fundamentowa F4 (fundament budynku istniejącego):**

Do obliczeń przyjęto $I_D^{(n)}=0,5$; $F_v^{(n)}=33^\circ$; $\rho^{(n)}=1,67 \text{ t/m}^3$.

Szerokość ławy fundamentowej wg dokumentacji archiwalnej 60cm.

Wysokość ławy fundamentowej wg dokumentacji archiwalnej 30cm.

Obliczeniowe, jednostkowe obciążenie działające na podstawę fundamentu wynosi 155,46 kN, a obliczeniowy, jednostkowy odpór podłoża gruntowego $Q_{fNB} = 222,45 \text{ kN}$.

Ława istniejąca nie wymaga wzmocnienia.

- **Ława fundamentowa F5:**

Do obliczeń przyjęto $I_D^{(n)}=0,5$; $F_v^{(n)}=33^\circ$; $\rho^{(n)}=1,67 \text{ t/m}^3$.

Przyjęta do obliczeń szerokość ławy 50 cm.

Wysokość ławy fundamentowej 40cm.

Obliczeniowe, jednostkowe obciążenie działające na podstawę fundamentu wynosi 65,64 kN, a obliczeniowy, jednostkowy odpór podłoża gruntowego $Q_{fNB} = 144,64 \text{ kN}$.

Zbrojenie ławy zgodnie z rysunkiem.

- **Stopa fundamentowa SF1:**

Do obliczeń przyjęto $I_D^{(n)}=0,5$; $F_v^{(n)}=33^\circ$; $\rho^{(n)}=1,67 \text{ t/m}^3$.

Przyjęta do obliczeń wymiary stopy fundamentowej 100x80 cm.

Wysokość stopy fundamentowej 40cm.

Obliczeniowe, jednostkowe obciążenie działające na podstawę fundamentu wynosi 191,82 kN, a obliczeniowy, jednostkowy odpór podłoża gruntowego $Q_{fNB} = 522,44 \text{ kN}$.

Osiadanie całkowite 0,121 cm.

Zbrojenie stopy zgodnie z rysunkiem.

- **Stopa fundamentowa SF2:**

Do obliczeń przyjęto $I_D^{(n)}=0,5$; $F_v^{(n)}=33^\circ$; $\rho^{(n)}=1,67 \text{ t/m}^3$.

Przyjęta do obliczeń wymiary stopy fundamentowej 100x100 cm.

Wysokość stopy fundamentowej 40cm.

Obliczeniowe, jednostkowe obciążenie działające na podstawę fundamentu wynosi 465,6 kN, a obliczeniowy, jednostkowy odpór podłoża gruntowego $Q_{fNB} = 770,08 \text{ kN}$.

Osiadanie całkowite 0,278 cm.

Zbrojenie stopy zgodnie z rysunkiem.

- **Stopa fundamentowa SF3:**

Do obliczeń przyjęto $I_D^{(n)}=0,5$; $F_v^{(n)}=33^\circ$; $\rho^{(n)}=1,67 \text{ t/m}^3$.

Przyjęta do obliczeń wymiary stopy fundamentowej 100x100 cm.

Wysokość stopy fundamentowej 40cm.

Obliczeniowe, jednostkowe obciążenie działające na podstawę fundamentu wynosi 484,38 kN, a obliczeniowy, jednostkowy odpór podłoża gruntowego $Q_{fNB} = 772,86 \text{ kN}$.

Osiadanie całkowite 0,292 cm.

Zbrojenie stopy zgodnie z rysunkiem.

- **Stopa fundamentowa SF4:**

Do obliczeń przyjęto $I_D^{(n)}=0,5$; $F_v^{(n)}=33^\circ$; $\rho^{(n)}=1,67 \text{ t/m}^3$.

Przyjęta do obliczeń wymiary stopy fundamentowej 100x80 cm.

Wysokość stopy fundamentowej 40cm.

Obliczeniowe, jednostkowe obciążenie działające na podstawę fundamentu wynosi 199,70 kN, a obliczeniowy, jednostkowy odpór podłoża gruntowego $Q_{fNB} = 531,17 \text{ kN}$.

Osiadanie całkowite 0,126 cm.

Zbrojenie stopy zgodnie z rysunkiem.

7.1.2 Nadproża, podciąg

- **Podciąg PS1**

- belka złożona z dwóch ułożonych obok siebie kształtowników stalowych walcowanych HEB 200 opartych za pośrednictwem blach stalowych grubości 15mm. Wymiar blach równy wymiarowi przekroju poprzecznego słupów żelbetowych. Mocowanie blachy do słupa np. wkrętami z kołkami do betonu.

Przyjęto schemat statyczny jak dla belki 3-przęsłowej, wolnopodpartej.

Obciążenie obliczeniowe przekazywane na podciąg 93,0 kN/m (założono w obliczeniach dodatkowe obciążenie ścianami z drugiej kondygnacji).

Ułożone obok siebie belki należy zespawać.

- Wykorzystanie nośności przy zginaniu 81,1%
- Wykorzystanie nośności przy ścinaniu 65,4%
- maksymalne ugięcie 0,875cm

Wyniki obliczeń dla belki PS 1 przedstawiono poniżej.

PODCIĄG PS1**Przęsło nr 2 (środkowe)****Dane przęsła:**

Przekrój: 200.0 x 9.0; 200.0 x 15.0

 $A = 78.100 \text{ cm}^2$ $I_x = 5696.000 \text{ cm}^4$ $W_x = 569.600 \text{ cm}^3$

Klasa przekroju na zginanie: 1

Współczynnik redukcyjny $\psi = 0.000$

Długość przęsła: 4.050 m

Klasa stali przęsła: min. ST0S

Nośności przekroju:

Stan krytyczny

 $M_{rx} = 104.664 \text{ kNm}$ $M_{rxv_min} = 104.664 \text{ kNm}$ $M_{rxv_max} = 104.664 \text{ kNm}$ $V_{ry} = 182.700 \text{ kN}$ **Warunki nośności****Dla momentu dodatniego $x = 1.991 \text{ m}$** Siły: $M_{xmax} = 18.034 \text{ kNm}$ $V_y = 0.350 \text{ kN}$

Odległość między stężeniami pasa górnego: 4.050 m

Stan krytyczny

Współczynnik zwichrzenia: $\phi_L = 1.000$

$$\frac{M_x}{\phi_L * M_{xx}} = 0.172 \leq 1$$

$$\frac{M_x}{M_{xxv}} = 0.172 \leq 1$$

Dla momentu minimalnego $x = 4.050 \text{ m}$ Siły: $M_{xmin} = -82.269 \text{ kNm}$ $V_y = 97.791 \text{ kN}$

Odległość między stężeniami pasa dolnego: 4.050 m

Stan krytyczny

Współczynnik zwichrzenia: $\phi_L = 1.000$

$$\frac{M_x}{\phi_L * M_{xx}} = 0.786 \leq 1$$

$$\frac{M_x}{M_{xxv}} = 0.786 \leq 1$$

Dla ekstremalnej siły poprzecznejSiły: $V_{ymax} = 97.791 \text{ kN}$ $V_{ry} = 182.700 \text{ kN}$

$$\frac{V_y}{V_{zy}} = 0.535$$

Sprawdzenie ugięcia granicznego**86' architektki**

Greta Maciejewska

ul. Narutowicza 7, 67-100 Nowa Sól

tel. 536 327 750, 536 922 579, biuro@86architektki.pl

Ugięcie maksymalne: $U_{\max} = 0.062$ jest mniejsze od ugięcia dopuszczalnego: $U_{\text{dop}} = 1.157$ cm

Przęsło nr 3 (skrajne)

Dane przęsła:

Przekrój: 200.0 x 9.0; 200.0 x 15.0

$A = 78.100 \text{ cm}^2$

$I_x = 5696.000 \text{ cm}^4$

$W_x = 569.600 \text{ cm}^3$

Klasa przekroju na zginanie: 1

Współczynnik redukcyjny $\psi = 0.000$

Długość przęsła: 4.190 m

Klasa stali przęsła: min. ST0S

Nośności przekroju:

Stan krytyczny

$M_{rx} = 104.664 \text{ kNm}$

$M_{rxv_min} = 101.696 \text{ kNm}$

$M_{rxv_max} = 104.664 \text{ kNm}$

$V_{ry} = 182.700 \text{ kN}$

Warunki nośności

Dla momentu dodatniego $x = 2.514 \text{ m}$

Siły: $M_{x\max} = 67.521 \text{ kNm}$

$V_y = 0.339 \text{ kN}$

Odległość między stężeniami pasa górnego: 4.190 m

Stan krytyczny

Współczynnik zwichrzenia: $\phi_L = 1.000$

$$\frac{M_x}{\phi_L * M_{rx}} = 0.645 \leq 1$$

$$\frac{M_x}{M_{rxv}} = 0.645 \leq 1$$

Dla momentu minimalnego $x = 0.000 \text{ m}$

Siły: $M_{x\min} = -82.269 \text{ kNm}$

$V_y = 119.503 \text{ kN}$

Odległość między stężeniami pasa dolnego: 4.190 m

Stan krytyczny

Współczynnik zwichrzenia: $\phi_L = 1.000$

$$\frac{M_x}{\phi_L * M_{rx}} = 0.786 \leq 1$$

$$\frac{M_x}{M_{rxv}} = 0.809 \leq 1$$

Dla ekstremalnej siły poprzecznej

Siły: $V_{y\max} = 119.503 \text{ kN}$

$V_{ry} = 182.700 \text{ kN}$

$$\frac{V_y}{V_{ry}} = 0.654$$

Sprawdzenie ugięcia granicznego

Ugięcie maksymalne: $U_{\max} = 0.877$ jest mniejsze od ugięcia dopuszczalnego: $U_{\text{dop}} = 1.197$ cm

86' architektki

Greta Maciejewska

ul. Narutowicza 7, 67-100 Nowa Sól

tel. 536 327 750, 536 922 579, biuro@86architekci.pl

- **Nadproże NS2**

- przyjęto nadproże z dwóch belek stalowych C140
- rozpiętość obliczeniowa $l = 1,05 \times 1,45\text{m} = 1,52\text{ m}$
- obciążenie obliczeniowe przypadające na jedną belkę stalową = 32,1 kN/m
- przyjęto schemat statyczny jak dla belki obustronnie wolnopodpartej
- wykorzystanie nośności przy zginaniu 81,4%
- wykorzystanie nośności przy ścinaniu 26,3%
- maksymalne ugięcie 0,225cm

- **Nadproże NS3**

- przyjęto nadproże z dwóch belek stalowych IPN220
- rozpiętość obliczeniowa $l = 1,05 \times 2,50\text{m} = 2,63\text{ m}$
- obciążenie obliczeniowe przypadające na jedną belkę stalową = 32,1 kN/m
- przyjęto schemat statyczny jak dla belki obustronnie wolnopodpartej.
- wykorzystanie nośności przy zginaniu 53,9%
- wykorzystanie nośności przy ścinaniu 23,6%
- maksymalne ugięcie 0,322cm

- **Nadproże NS4**

- przyjęto nadproże z dwóch belek stalowych C180
- rozpiętość obliczeniowa $l = 1,05 \times 1,50\text{m} = 1,58\text{ m}$
- obciążenie obliczeniowe przypadające na jedną belkę stalową = 49,4 kN/m
- przyjęto schemat statyczny jak dla belki obustronnie wolnopodpartej.
- wykorzystanie nośności przy zginaniu 75,7%
- wykorzystanie nośności przy ścinaniu 28,0%
- maksymalne ugięcie 0,173cm

- **Nadproże NS5**

- przyjęto nadproże z dwóch belek stalowych C100
- rozpiętość obliczeniowa $l = 1,05 \times 1,45\text{m} = 1,52\text{ m}$
- obciążenie obliczeniowe przypadające na jedną belkę stalową = 13,3 kN/m
- przyjęto schemat statyczny jak dla belki obustronnie wolnopodpartej.
- wykorzystanie nośności przy zginaniu 71,1%
- wykorzystanie nośności przy ścinaniu 17,9%
- maksymalne ugięcie 0,275cm

- **Nadproże NS6**

- przyjęto nadproże z dwóch belek stalowych C140
- rozpiętość obliczeniowa $l = 1,05 \times 1,02\text{m} = 1,07\text{ m}$
- obciążenie obliczeniowe przypadające na jedną belkę stalową = 49,4 kN/m
- przyjęto schemat statyczny jak dla belki obustronnie wolnopodpartej.
- wykorzystanie nośności przy zginaniu 59%
- wykorzystanie nośności przy ścinaniu 27,7%
- maksymalne ugięcie 0,077cm

• **Nadproże NS7**

- przyjęto nadproże z dwóch belek stalowych C100
- rozpiętość obliczeniowa $l = 1,05 \times 1,02\text{m} = 1,07\text{ m}$
- obciążenie obliczeniowe przypadające na jedną belkę stalową $= 13,3\text{ kN/m}$
- przyjęto schemat statyczny jak dla belki obustronnie wolnopodpartej.
- wykorzystanie nośności przy zginaniu 56%
- wykorzystanie nośności przy ścinaniu 15,8%
- maksymalne ugięcie 0,14cm

N a następnych stronach zamieszczono wyniki obliczeń statycznych belek NS2-NS7.

NADPROŻE NS2**Przęsło nr 1****Dane przęsła:**

Przekrój: 160.0 x 7.5; 65.0 x 10.5

 $A = 24.000 \text{ cm}^2$ $I_x = 925.000 \text{ cm}^4$ $W_x = 116.000 \text{ cm}^3$

Klasa przekroju na zginanie: 1

Współczynnik redukcyjny $\psi = 1.000$

Długość przęsła: 1.900 m

Klasa stali przęsła: ST0S

Nośności przekroju:

Stan krytyczny

$$M_{rx} = 17.255 \text{ kNm}$$

$$M_{rxv_max} = 17.255 \text{ kNm}$$

$$V_{ry} = 121.800 \text{ kN}$$

Warunki nośności**Dla momentu dodatniego $x = 0.950 \text{ m}$**

$$\text{Siły: } M_{x_{max}} = 14.578 \text{ kNm}$$

$$V_y = 0.000 \text{ kN}$$

Odległość między stężeniami pasa górnego: 1.900 m

Stan krytyczny

Współczynnik zwichrzenia: $\phi_L = 1.000$

$$\frac{M_x}{\phi_L * M_{sx}} = 0.845 \leq 1$$

$$\frac{M_x}{M_{sxv}} = 0.845 \leq 1$$

Dla momentu minimalnego $x = 0.950 \text{ m}$

$$\text{Siły: } M_{x_{min}} = 14.578 \text{ kNm}$$

$$V_y = 0.000 \text{ kN}$$

Odległość między stężeniami pasa dolnego: 1.900 m

Stan krytyczny

Współczynnik zwichrzenia: $\phi_L = 1.000$

$$\frac{M_x}{\phi_L * M_{sx}} = 0.000 \leq 1$$

$$\frac{M_x}{M_{sxv}} = 0.000 \leq 1$$

Dla ekstremalnej siły poprzecznej

$$\text{Siły: } V_{y_{max}} = 30.691 \text{ kN}$$

$$V_{ry} = 121.800 \text{ kN}$$

$$\frac{V_y}{V_{sy}} = 0.252$$

Sprawdzenie ugięcia granicznego**86' architektki**

Greta Maciejewska

ul. Narutowicza 7, 67-100 Nowa Sól

tel. 536 327 750, 536 922 579, biuro@86architekci.pl

Ugięcie maksymalne: $U_{\max} = 0.289$ jest mniejsze od ugięcia dopuszczalnego: $U_{\text{dop}} = 0.543$ cm

NADPROŻE NS3

Przęsło nr 1

Dane przęsła:

Przekrój: 220.0 x 8.1; 98.0 x 12.2

$A = 39.500 \text{ cm}^2$

$I_x = 3060.000 \text{ cm}^4$

$W_x = 278.000 \text{ cm}^3$

Klasa przekroju na zginanie: 1

Współczynnik redukcyjny $\psi = 0.000$

Długość przęsła: 2.630 m

Klasa stali przęsła: ST0S

Współczynnik momentów $\beta = 1.000$

Największy rozstaw żebier poprzecznych: 0.000 m

Nośności przekroju:

Stan krytyczny

$M_{rx} = 52.055 \text{ kNm}$

$M_{rxv_max} = 52.055 \text{ kNm}$

$V_{ry} = 180.873 \text{ kN}$

Warunki nośności

Dla momentu dodatniego $x = 1.315 \text{ m}$

Siły: $M_{x\max} = 28.047 \text{ kNm}$

$V_y = 0.000 \text{ kN}$

Odległość między stężeniami pasa górnego: 2.630 m

Stan krytyczny

Współczynnik zwichrzenia: $\phi_L = 1.000$

$$\frac{M_x}{\phi_L * M_{sx}} = 0.539 \leq 1$$

$$\frac{M_x}{M_{sxv}} = 0.539 \leq 1$$

Dla momentu minimalnego $x = 0.000 \text{ m}$

Siły: $M_{x\min} = 28.047 \text{ kNm}$

$V_y = 0.000 \text{ kN}$

Odległość między stężeniami pasa dolnego: 2.630 m

Stan krytyczny

Współczynnik zwichrzenia: $\phi_L = 1.000$

$$\frac{M_x}{\phi_L * M_{sx}} = 0.000 \leq 1$$

$$\frac{M_x}{M_{sxv}} = 0.000 \leq 1$$

Dla ekstremalnej siły poprzecznej

Siły: $V_{y\max} = 42.657 \text{ kN}$

$V_{ry} = 180.873 \text{ kN}$

$$\frac{V_y}{V_{sy}} = 0.236$$

Sprawdzenie ugięcia granicznego

86' architektki

Greta Maciejewska

ul. Narutowicza 7, 67-100 Nowa Sól

tel. 536 327 750, 536 922 579, biuro@86architekci.pl

Ugięcie maksymalne: $U_{\max} = 0.322$ jest mniejsze od ugięcia dopuszczalnego: $U_{\text{dop}} = 0.751$ cm

NADPROŻE NS4

Przęsło nr 1

Dane przęsła:

Przekrój: 180.0 x 8.0; 70.0 x 11.0

$A = 28.000 \text{ cm}^2$

$I_x = 1350.000 \text{ cm}^4$

$W_x = 150.000 \text{ cm}^3$

Klasa przekroju na zginanie: 1

Współczynnik redukcyjny $\psi = 1.000$

Długość przęsła: 1.650 m

Klasa stali przęsła: ST0S

Nośności przekroju:

Stan krytyczny

$$M_{rx} = 22.312 \text{ kNm}$$

$$V_{ry} = 146.160 \text{ kN}$$

$$M_{rxv_max} = 22.312 \text{ kNm}$$

Warunki nośności

Dla momentu dodatniego $x = 0.825$ m

$$\text{Siły: } M_{x\max} = 16.893 \text{ kNm}$$

$$V_y = 0.000 \text{ kN}$$

Odległość między stężeniami pasa górnego: 1.650 m

Stan krytyczny

Współczynnik zwichrzenia: $\phi_L = 1.000$

$$\frac{M_x}{\phi_L \cdot M_{xx}} = 0.757 \leq 1$$

$$\frac{M_x}{M_{xxv}} = 0.757 \leq 1$$

Dla momentu minimalnego $x = 0.000$ m

$$\text{Siły: } M_{x\min} = 16.893 \text{ kNm}$$

$$V_y = 0.000 \text{ kN}$$

Odległość między stężeniami pasa dolnego: 1.650 m

Stan krytyczny

Współczynnik zwichrzenia: $\phi_L = 1.000$

$$\frac{M_x}{\phi_L \cdot M_{xx}} = 0.000 \leq 1$$

$$\frac{M_x}{M_{xxv}} = 0.000 \leq 1$$

Dla ekstremalnej siły poprzecznej

$$\text{Siły: } V_{y\max} = 40.953 \text{ kN}$$

$$V_{ry} = 146.160 \text{ kN}$$

$$\frac{V_y}{V_{zy}} = 0.280$$

Sprawdzenie ugięcia granicznego

Ugięcie maksymalne: $U_{\max} = 0.173$ jest mniejsze od ugięcia dopuszczalnego: $U_{\text{dop}} = 0.471$ cm

86' architektki

Greta Maciejewska

ul. Narutowicza 7, 67-100 Nowa Sól

tel. 536 327 750, 536 922 579, biuro@86architektki.pl

NADPROŻE NS5**Przęsło nr 1****Dane przęsła:**

Przekrój: 100.0 x 6.0; 50.0 x 8.5

 $A = 13.500 \text{ cm}^2$ $I_x = 206.000 \text{ cm}^4$ $W_x = 41.200 \text{ cm}^3$

Klasa przekroju na zginanie: 1

Współczynnik redukcyjny $\psi = 1.000$

Długość przęsła: 1.600 m

Klasa stali przęsła: ST0S

Nośności przekroju:

Stan krytyczny

$$M_{rx} = 6.128 \text{ kNm}$$

$$M_{rxv_max} = 6.128 \text{ kNm}$$

$$V_{ry} = 60.900 \text{ kN}$$

Warunki nośności**Dla momentu dodatniego $x = 0.800 \text{ m}$**

$$\text{Siły: } M_{xmax} = 4.357 \text{ kNm}$$

$$V_y = 0.000 \text{ kN}$$

Odległość między stężeniami pasa górnego: 1.600 m

Stan krytyczny

Współczynnik zwiczenia: $\phi_L = 1.000$

$$\frac{M_x}{\phi_L * M_{sx}} = 0.711 \leq 1$$

$$\frac{M_x}{M_{sxv}} = 0.711 \leq 1$$

Dla momentu minimalnego $x = 0.000 \text{ m}$

$$\text{Siły: } M_{xmin} = 4.357 \text{ kNm}$$

$$V_y = 0.000 \text{ kN}$$

Odległość między stężeniami pasa dolnego: 1.600 m

Stan krytyczny

Współczynnik zwiczenia: $\phi_L = 1.000$

$$\frac{M_x}{\phi_L * M_{sx}} = 0.000 \leq 1$$

$$\frac{M_x}{M_{sxv}} = 0.000 \leq 1$$

Dla ekstremalnej siły poprzecznej

$$\text{Siły: } V_{ymax} = 10.893 \text{ kN}$$

$$V_{ry} = 60.900 \text{ kN}$$

$$\frac{V_y}{V_{sy}} = 0.179$$

Sprawdzenie ugięcia granicznegoUgięcie maksymalne: $U_{max} = 0.275$ jest mniejsze od ugięcia dopuszczalnego: $U_{dop} = 0.457 \text{ cm}$ **86' architektki**

Greta Maciejewska

ul. Narutowicza 7, 67-100 Nowa Sól

tel. 536 327 750, 536 922 579, biuro@86architektki.pl

NADPROŻE NS6**Przęsło nr 1****Dane przęsła:**

Przekrój: 140.0 x 7.0; 60.0 x 10.0

 $A = 20.400 \text{ cm}^2$ $I_x = 605.000 \text{ cm}^4$ $W_x = 86.400 \text{ cm}^3$

Klasa przekroju na zginanie: 1

Współczynnik redukcyjny $\psi = 1.000$

Długość przęsła: 1.100 m

Klasa stali przęsła: ST0S

Nośności przekroju:

Stan krytyczny

$$M_{rx} = 12.852 \text{ kNm}$$

$$M_{rxv_max} = 12.852 \text{ kNm}$$

$$V_{ry} = 99.470 \text{ kN}$$

Warunki nośności**Dla momentu dodatniego $x = 0.550 \text{ m}$**

$$\text{Siły: } M_{x_{max}} = 7.589 \text{ kNm}$$

$$V_y = 0.000 \text{ kN}$$

Odległość między stężeniami pasa górnego: 1.100 m

Stan krytyczny

Współczynnik zwichrzenia: $\phi_L = 1.000$

$$\frac{M_x}{\phi_L * M_{sx}} = 0.590 \leq 1$$

$$\frac{M_x}{M_{sxv}} = 0.590 \leq 1$$

Dla momentu minimalnego $x = 0.000 \text{ m}$

$$\text{Siły: } M_{x_{min}} = 7.589 \text{ kNm}$$

$$V_y = 0.000 \text{ kN}$$

Odległość między stężeniami pasa dolnego: 1.100 m

Stan krytyczny

Współczynnik zwichrzenia: $\phi_L = 1.000$

$$\frac{M_x}{\phi_L * M_{sx}} = 0.000 \leq 1$$

$$\frac{M_x}{M_{sxv}} = 0.000 \leq 1$$

Dla ekstremalnej siły poprzecznej

$$\text{Siły: } V_{y_{max}} = 27.596 \text{ kN}$$

$$V_{ry} = 99.470 \text{ kN}$$

$$\frac{V_y}{V_{sy}} = 0.277$$

Sprawdzenie ugięcia granicznegoUgięcie maksymalne: $U_{max} = 0.077$ jest mniejsze od ugięcia dopuszczalnego: $U_{dop} = 0.314 \text{ cm}$ **86' architektki**

Greta Maciejewska

ul. Narutowicza 7, 67-100 Nowa Sól

tel. 536 327 750, 536 922 579, biuro@86architekci.pl

NADPROŻE NS7**Przęsło nr 1****Dane przęsła:**

Przekrój: 80.0 x 6.0; 45.0 x 8.0

 $A = 11.020 \text{ cm}^2$ $I_x = 106.000 \text{ cm}^4$ $W_x = 26.600 \text{ cm}^3$

Klasa przekroju na zginanie: 1

Współczynnik redukcyjny $\psi = 1.000$

Długość przęsła: 1.150 m

Klasa stali przęsła: ST0S

Nośności przekroju:

Stan krytyczny

$$M_{rx} = 3.957 \text{ kNm}$$

$$V_{ry} = 48.720 \text{ kN}$$

$$M_{rxv_max} = 3.957 \text{ kNm}$$

Warunki nośności**Dla momentu dodatniego $x = 0.575 \text{ m}$**

$$\text{Siły: } M_{x_{max}} = 2.214 \text{ kNm}$$

$$V_y = 0.000 \text{ kN}$$

Odległość między stężeniami pasa górnego: 1.150 m

Stan krytyczny

Współczynnik zwichrzenia: $\phi_L = 1.000$

$$\frac{M_x}{\phi_L * M_{sx}} = 0.560 \leq 1$$

$$\frac{M_x}{M_{sxv}} = 0.560 \leq 1$$

Dla momentu minimalnego $x = 0.000 \text{ m}$

$$\text{Siły: } M_{x_{min}} = 2.214 \text{ kNm}$$

$$V_y = 0.000 \text{ kN}$$

Odległość między stężeniami pasa dolnego: 1.150 m

Stan krytyczny

Współczynnik zwichrzenia: $\phi_L = 1.000$

$$\frac{M_x}{\phi_L * M_{sx}} = 0.000 \leq 1$$

$$\frac{M_x}{M_{sxv}} = 0.000 \leq 1$$

Dla ekstremalnej siły poprzecznej

$$\text{Siły: } V_{y_{max}} = 7.702 \text{ kN}$$

$$V_{ry} = 48.720 \text{ kN}$$

$$\frac{V_y}{V_{sy}} = 0.158$$

Sprawdzenie ugięcia granicznegoUgięcie maksymalne: $U_{max} = 0.140$ jest mniejsze od ugięcia dopuszczalnego: $U_{dop} = 0.329 \text{ cm}$ **86' architektki**

Greta Maciejewska

ul. Narutowicza 7, 67-100 Nowa Sól

tel. 536 327 750, 536 922 579, biuro@86architektki.pl

- **Belka NŻ1:**

- Belka z betonu C20/25 o przekroju 24x40cm.
- Obciążenie obliczeniowe przekazywane na belkę 54,0 kN/m.
- Przyjęto schemat statyczny jak dla belki obustronnie wolnopodpartej.
- Długość belki w świetle podpór 300cm.
- Maksymalny moment zginający 76,80 kNm.
- Maksymalna siła ścinająca 93,27 kN.
- Ugięcie maksymalne w stanie sprężystym 0,23 cm.
- Zbrojenie główne dołem prętami 4x $\varnothing 16$ AIII.
- Zbrojenie główne górą prętami 2x $\varnothing 16$ AIII.
- Zbrojenie strzemionami $\varnothing 6$ A0.

7.1.3 Słupy

- **Słup S1:**

Słup żelbetowy z betonu min. C16/20 o przekroju poprzecznym 24x40cm, zbrojony narożnie 4 prętami $\varnothing 12$ AIII oraz strzemionami $\varnothing 6$ co 9/18cm.

Przyjęty schemat statyczny - utwierdzenie dołem, górny koniec swobodny.

Obciążenie przekazywane z podciągu na słup 158,51 kN.

Ciężar własny słupa 11kN.

Zbrojenie słupów połączyć ze zbrojeniem ław fundamentowych.

Wykorzystanie nośności przekroju 58,6%.

- **Słup S2:**

Słup żelbetowy z betonu min. C16/20 o przekroju poprzecznym 24x40cm, zbrojony narożnie 4 prętami $\varnothing 16$ AIII oraz strzemionami $\varnothing 8$ co 12/24cm.

Przyjęty schemat statyczny - utwierdzenie dołem, górny koniec swobodny.

Obciążenie przekazywane z podciągu na słup 426,24 kN.

Ciężar własny słupa 11kN.

Zbrojenie słupów połączyć ze zbrojeniem ław fundamentowych.

Wytężenie przekroju 60,3%.

- **Słup S3:**

Słup żelbetowy z betonu min. C16/20 o przekroju poprzecznym 24x40cm, zbrojony narożnie 4 prętami $\varnothing 16$ AIII oraz strzemionami $\varnothing 8$ co 12/24cm.

Przyjęty schemat statyczny - utwierdzenie dołem, górny koniec swobodny.

Obciążenie przekazywane z podciągu na słup 445,02 kN.

Ciężar własny słupa 11kN.

Zbrojenie słupów połączyć ze zbrojeniem ław fundamentowych.

Wytężenie przekroju 63,1%.

- **Słup S4:**

Słup żelbetowy z betonu min. C16/20 o przekroju poprzecznym 24x40cm, zbrojony narożnie 4 prętami $\varnothing 12$ AIII oraz strzemionami $\varnothing 6$ co 9/18cm.

Przyjęty schemat statyczny - utwierdzenie dołem, górny koniec swobodny.

Obciążenie przekazywane z podciągu na słup 166,38 kN.

Ciężar własny słupa 11kN.

Zbrojenie słupów połączyć ze zbrojeniem ław fundamentowych.

Wyężenie przekroju 58,5%.

7.1.4 Wieńce

Wieńce w budynku zaprojektowano z betonu żwirowego C16/20 zbrojone stalą AIII. Zbrojenie główne 4ø12 AIII, strzemiona ø6 ze stali A0. Wieńce wykonać zgodnie z rysunkami.

7.1.5 Stropy

• Strop z płyt kanałowych SP:

Obciążenia zewnętrzne stropu - wersja 1 - strop między-kondygnacyjny (obciążenia obliczeniowe):

- obc. stałe	1,43 kN/m ²
- obc. użytkowe	2,8 kN/m ²
- obc. zastępcze od ścian działowych	1,05 kN/m ²

Obciążenia zewnętrzne stropu - wersja 2 - stropodach (obciążenia obliczeniowe):

- obc. stałe	1,81 kN/m ²
- obc. śniegiem	0,84 kN/m ²
- obc. skupione od człowieka z narzędziami	1,0 kN
- obc. centralą wentylacyjną	max. 1,04 kN/m ²

Szczegóły zbrojenia przypodporowego oraz zbrojenia wieńców stropowych przedstawiono na rysunkach.

• Strop WPS:

- rozpiętość belek w świetle podpór 354cm
- rozpiętość obliczeniowa 372cm
- rozstaw osiowy belek 100/120cm
- obciążenie belki stalowej 9,31 kN/m
- do obliczeń przyjęto belkę IPN 180
- wykorzystanie nośności przy zginaniu 57,2%
- wykorzystanie nośności przy ścinaniu 14,4%
- maksymalne ugięcie 0,868cm

Wyniki obliczeń dla belki stropu WPS przedstawiono poniżej.

BELKA STALOWA STROPU WPS**Przęsło nr 1****Dane przęsła:**

Przekrój: 180.0 x 6.9; 82.0 x 10.4

 $A = 27.900 \text{ cm}^2$ $I_x = 1450.000 \text{ cm}^4$ $W_x = 161.000 \text{ cm}^3$

Klasa przekroju na zginanie: 1

Współczynnik redukcyjny $\psi = 0.000$

Długość przęsła: 3.800 m

Klasa stali przęsła: ST0S

Nośności przekroju:

Stan krytyczny

$$M_{rx} = 30.147 \text{ kNm}$$

$$M_{rxv_max} = 30.147 \text{ kNm}$$

$$V_{ry} = 126.063 \text{ kN}$$

Warunki nośności**Dla momentu dodatniego $x = 1.900 \text{ m}$**

$$\text{Siły: } M_{xmax} = 17.237 \text{ kNm}$$

$$V_y = 0.000 \text{ kN}$$

Odległość między stężeniami pasa górnego: 3.800 m

Stan krytyczny

Współczynnik zwichrzenia: $\phi_L = 1.000$

$$\frac{M_x}{\phi_L * M_{sx}} = 0.572 \leq 1$$

$$\frac{M_x}{M_{sxv}} = 0.572 \leq 1$$

Dla momentu minimalnego $x = 0.000 \text{ m}$

$$\text{Siły: } M_{xmin} = 17.237 \text{ kNm}$$

$$V_y = 0.000 \text{ kN}$$

Odległość między stężeniami pasa dolnego: 3.800 m

Stan krytyczny

Współczynnik zwichrzenia: $\phi_L = 1.000$

$$\frac{M_x}{\phi_L * M_{sx}} = 0.000 \leq 1$$

$$\frac{M_x}{M_{sxv}} = 0.000 \leq 1$$

Dla ekstremalnej siły poprzecznej

$$\text{Siły: } V_{ymax} = 18.144 \text{ kN}$$

$$V_{ry} = 126.063 \text{ kN}$$

$$\frac{V_y}{V_{sy}} = 0.144$$

Sprawdzenie ugięcia granicznegoUgięcie maksymalne: $U_{max} = 0.868$ jest mniejsze od ugięcia dopuszczalnego: $U_{dop} = 1.086 \text{ cm}$ **86' architektki**

Greta Maciejewska

ul. Narutowicza 7, 67-100 Nowa Sól

tel. 536 327 750, 536 922 579, biuro@86architektki.pl

8. KATEGORIA GEOTECHNICZNA OBIEKTU BUDOWLANEGO

Szczegółowa budowa geologiczna badanego terenu została rozpoznana do głębokości 5,0m p.p.t. Stwierdzono osady wieku czwartorzędowego - holocenyjskie gleby i nasypy oraz plejstocenyjskie piaski i pospółki.

Na opisywanym obszarze od powierzchni terenu do głębokości 0,3 m p.p.t. stwierdzono występowanie holocenyjskich gleb piaszczystych (punkt 1) natomiast w punkcie 2 do głębokości 0,6 m p.p.t. stwierdzono występowanie antropogenicznych nasypów piaszczystych. Poniżej stwierdzono występowanie plejstocenyjskich osadów rzecznych tarasów nadzalewowych 3,0 – 5,0 m n. p. rzeki wykształconych jako piaski średnie oraz pospółki, które charakteryzują się stanem średniozagęszczonym. Do głębokości 5,0 m p.p.t. nie stwierdzono spągu tych osadów.

Wykonane prace i badania geotechniczne oraz rodzaj projektowanych obiektów pozwalają na zaliczenie gruntów występujących w analizowanym podłożu do następujących warstw geotechnicznych:

- **WARSTWA I** – holocenyjskie osady antropogeniczne wykształcone jako nasypy piaszczyste – warstwa do usunięcia ;
- **WARSTWA II** - plejstocenyjskie osady rzeczne tarasów nadzalewowych 3,0 – 5,0 m n. p. rzeki wykształcone jako piaski średnie, które charakteryzują się stanem średniozagęszczonym. Według badań terenowych wartość średniego stopnia zagęszczenia wynosi $ID = 0,55$;
- **WARSTWA III** –plejstocenyjskie osady rzeczne tarasów nadzalewowych 3,0 – 5,0 m n. p. rzeki wykształcone jako pospółki, które charakteryzują się stanem średniozagęszczonym. Według badań terenowych wartość średniego stopnia zagęszczenia wynosi $ID = 0,49$.

W poziomie posadowienia budynku stwierdzono:

- występowanie w podłożu gruntów rodzimych jednorodnych genetycznie;
- występowanie w podłożu gruntów rodzimych jednorodnych litologicznie;
- występowanie wody podziemnej o zwierciadle swobodnym na głębokości 2,2 – 2,25m p.p.t.
- horyzontalne uwarstwienie gruntów;
- brak występowania wody podziemnej w poziomie posadowienia;
- brak występowanie nasypów słabonośnych;

Zgodnie z opinią geotechniczną dokumentacji badań podłoża gruntowego opracowaną przez uprawnionego geologa dr Agnieszkę Gontaszewską-Piekarz (upr. geol. V-1532, VII-1451) oraz Rozporządzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012, projektowaną rozbudowę i przebudowę budynku miejskiego żłobka zaliczono do pierwszej kategorii geotechnicznej.

9. WPŁYW EKSPLOATACJI GÓRNICZEJ

Nie dotyczy

10. ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE

10.1 ŁAWY I STOPY FUNDAMENTOWE

Pod ścianami konstrukcyjnymi nośnymi zaprojektowano ławy żelbetowe szerokości 50 i 60cm oraz wysokości 40cm z betonu konstrukcyjnego C16/20, zbrojone stalą AI oraz stalą AIII.

Pod słupami nośnymi zaprojektowano stopy fundamentowe żelbetowe o wymiarach 80x100x40 oraz 100x100x40cm z betonu konstrukcyjnego C16/20, zbrojone stalą AI oraz stalą AIII.

Pod konstrukcję altany ogrodowej oraz pergoli zaprojektowano stopy fundamentowe betonowe o wymiarach 30x30x80 z betonu konstrukcyjnego C16/20.

Projektowane ławy oddylać od istniejących ław.

10.2 ŚCIANY FUNDAMENTOWE

Ściany fundamentowe projektuje się wykonać z bloczków wapienno-piaskowych grubości 24cm klasy 20 MPa murowanych na zaprawie cienkowarstwowej o wytrzymałości na ściskanie 10MPa. Projektowane ściany oddylać od istniejących ścian sznurem dylatacyjnym i masą trwale plastyczną.

10.3 ŚCIANY NOŚNE

Ściany nośne projektuje się wykonać z bloczków wapienno-piaskowych grubości 24cm klasy 20 MPa murowanych na zaprawie cienkowarstwowej o wytrzymałości na ściskanie 10MPa. Projektowane ściany oddylać od istniejących ścian sznurem dylatacyjnym i masą trwale plastyczną.

Projektowany zakres przebudowy ingeruje w ściany nośne budynku, poprzez przekucia, wyburzenia oraz montaż nadproży.

Jeżeli podczas robót związanych z wykonaniem nowych otworów drzwiowych lub poszerzania otworów istniejących zostaną uszkodzone płyty kanałowe ścienne to należy je odpowiednio wzmocnić lub w miejscu uszkodzonych filarków wylać nowe słupki żelbetowe z betonu C16/20.

10.3.1 ZAMUROWANIA OTWORÓW W ŚCIANACH NOŚNYCH

Uzupełnienie ścian lub zamurowania istniejących otworów wykonać z użyciem bloczków z betonu komórkowego na zaprawie cementowo-wapiennej.

10.4 ŚCIANY WEWNĘTRZNE DZIAŁOWE

Zaprojektowano ściany działowe z bloczków wapienno-piaskowych gr.12cm oraz ściany szkieletowe na szkielecie metalowym, obustronnie wykończone płytą g- k i wypełnione wełną.

Projektowany zakres przebudowy ingeruje w ściany działowe budynku, poprzez przekucia, wyburzenia.

10.5 PODŁOGA NA GRUNCIE

Projektuje się podłogę na gruncie na płycie betonowej grubości 12cm wykonanej z betonu C12/15.

Układ warstw podłogi na gruncie :

- wykończenie posadzki zgodnie z pkt. 3.1
- wylewka anhydrytowa, samopoziomująca gr.6cm
- folia PE gr.0,2mm
- izolacja termiczna z płyt EPS 100-037 gr.15cm
- papa na podkładzie gruntującym – 1 warstwa
- płyta betonowa z betonu C12/15 gr. 12cm
- zagęszczona podsypka gr.30cm

Wylewkę samopoziomującą należy oddylać obwodowo od ścian paskami styropianu grubości 1cm.

10.6 STROPODACH

Projektuje się stropodach wielospadowy o nachyleniu 3%. Warstwa spadkowa wykonana z płyt spadkowych z wełny skalnej. Główna warstwa izolacji termicznej wykonana z twardej wełny skalnej ułożonej w dwóch warstwach. Warstwa pierwsza grubości 15cm, druga 10cm. Pokrycie wierzchnie z papy podkładowej i papy nawierzchniowej.

Konstrukcję nośną stropodachu stanowić będzie strop z prefabrykowanych sprężonych płyt kanałowych grubości 26,5cm, oraz częściowo strop gęstożebrowy WPS na belkach stalowych dwuteowych IPN180.

Układ warstw stropodachu z płytami kanałowymi:

- 1x papa nawierzchniowa z powłoką z masy asfaltowej SBS na osnowie poliestrowej, gr. 2,6mm
- 1x papa podkładowa z powłoką z masy asfaltowej SBS na osnowie poliestrowej, gr.5,2mm
- warstwa spadkowa z płyt z wełny skalnej - spadek 3%
- izolacja termiczna z płyt wełny skalnej układanych dwuwarstwowo : 15cm + 10cm
- samoprzylepna folia paroizolacyjna z ekranem aluminiowych
- strop z prefabrykowanych płyt stropowych kanałowych
- pustka powietrzna
- sufit podwieszany (rodzaj sufitu pokazano rysunku A.9)

Układ warstw stropodachu z płytami WPS:

- 1x papa nawierzchniowa z powłoką z masy asfaltowej SBS na osnowie poliestrowej, gr. 2,6mm
- 1x papa podkładowa z powłoką z masy asfaltowej SBS na osnowie poliestrowej, gr.5,2mm
- warstwa spadkowa z płyt z wełny skalnej - spadek 3%
- izolacja termiczna z płyt wełny skalnej układanych dwuwarstwowo : 15cm + 10cm

- szpryc cementowy gr. 0,5cm
- warstwa izolacyjna gr. 7,5cm z keramzytu frakcji 0-5mm ułożonego luzem
- warstwa izolacyjna gr. 10cm z keramzytu frakcji 10-20mm ułożonego luzem
- samoprzylepna folia paroizolacyjna z ekranem aluminiowych
- strop z płyt prefabrykowanych WPS opartych na stalowych belkach IPN180
- sufit podwieszany (rodzaj sufitu pokazano rysunku A.8)

10.7 WIEŃCE

Projektowane wieńce wykonać z betonu konstrukcyjnego C16/20 zbrojonego stalą AIII – zbrojenie główne 4Ø12, A0 - strzemiona Ø6 w rozstawie co 20cm.

Zestawienie stali oraz detale pokazano na rysunkach konstrukcyjnych K.12, K.13, K.14

10.8 NADPROŻA

Zaprojektowano dwa rodzaje nadproży. W części dobudowywanej nad drzwiami i oknami prefabrykowane, żelbetowe, sprężone belki nadprożowe 120x120mm.

W części istniejącej nadproża ze stalowych belek skręcanych, osadzonych w istniejących prefabrykowanych, żelbetowych, kanałowych blokach ściennych. W celu oparcia nadproży, skrajne kanały pionowe należy wypełnić betonem konstrukcyjnym o rzadkiej konsystencji.

Zestawienie belek stalowych oraz detale nadproży stalowych pokazano na rysunku K.11.

Zestawienie prefabrykowanych belek nadprożowych przedstawiono na rysunku K.2.

10.9 PODCIĄGI

Podciąg PS1 zaprojektowano jako stalowy, wykonany z dwóch belek dwuteowych szerokostopowych HEB200, łączonych przez spawanie, opartych na słupach żelbetowych (głębokość oparcia 21-22cm).

Zestawienie belek oraz detal podciągu pokazano na rysunku K.14

Podciąg NŻ1 zaprojektowano jako żelbetowy z betonu konstrukcyjnego C20/25, zbrojonego stalą AIII – zbrojenie główne 6Ø12, A0 - strzemiona Ø6 w rozstawie 6 lub 27cm

Zestawienie stali zbrojeniowej oraz detale podciągu pokazano na rysunku K.10

10.9 SŁUPY

Dla podparcia podciągu stalowego PS1 zaprojektowano cztery słupy o wymiarach 24x40, wykonane z betonu konstrukcyjnego C16/20, zbrojone stalą AIII – zbrojenie główne, A0 – strzemiona.

Zestawienie stali zbrojeniowej oraz detale słupów pokazano na rysunku K.8, K.9

Dla podparcia nadproża stalowego NS3 zaprojektowano słup o wymiarach 22x24 wykonany z betonu konstrukcyjnego C16/20 zbrojone stalą AIII – zbrojenie główne 4Ø12, A0 – strzemiona Ø6 w rozstawie co 25cm.

Zestawienie stali zbrojeniowej oraz detale słupa pokazano na rysunku K.11

Dla podparcia nadproża stalowego NS5 zaprojektowano słup o wymiarach 12x24 wykonany z dwóch słupów dwuteowych szerokostopowych HEB120 połączonych śrubami.

Zestawienie elementów stalowych oraz detale słupa pokazano na rysunku K.11

10.10 KOMINY

Projektowany zakres przebudowy ingeruje w istniejące kominy murowane. W miejscach oznaczonych na rysunku A.1 na istniejących przewodach kominowych należy zamontować zawory przeciwpożarowe w klasie odporności ogniowej EI5 dostosowanej do klasy odporności ogniowej przegrody w której są zamontowane.

W pomieszczeniach przebudowywanych, w których projektuje się wentylację mechaniczną nawiewno-wywiewną, zamurować istniejące otwory wentylacji grawitacyjnej na przewodach wentylacyjnych.

10.11 POSADZKI

10.11.1 WYKŁADZINA ELASTYCZNA WINYŁOWA PCW

W pomieszczeniach higienicznych 0/4, 0/5, 0/25, 0/29, 0/30, 0/33 i 0/34 projektuje się wykonanie posadzki z wykładziny homogenicznej winylowej przeznaczonej do pomieszczeń mokrych.

Parametry techniczne:

- klasa użytkowania 31 / 43
- grubość całkowita : 2,5mm
- grubość warstwy użytkowej : 2,0mm
- odporna na działanie bakterii i grzybów
- klasa antypoślizgowości R10

W pomieszczeniach 0/8, 0/9, 0/23, 0/24, 0/26, 0/27, 0/28, 0/31, 0/32, 0/35 projektuje się wykonanie posadzki z wykładziny homogenicznej winylowej, obiektowej, przeznaczonej do pomieszczeń intensywnie użytkowanych.

Parametry techniczne:

- klasa użytkowania 34 / 43
- klasa ścieralności : T
- grubość całkowita : 2,0mm

- odporna na działanie bakterii i grzybów
- klasa antypoślizgowości R9

10.11.2 PŁYTKI GRESOWE

W pomieszczeniu gospodarczym 0/36, projektuje się wykonanie posadzki z płytek gresowych technicznych o wymiarach 60x60, grubości 10mm, połączenie ze ścianą wykończyć cokołami wysokości 10cm.

Parametry techniczne:

- gatunek I
- nasiąkliwość płytek <5%
- twardość powierzchni w skali Mohsa ≥ 7
- odporność na ścieranie w klasie PEI V
- klasa antypoślizgowości R10

W pomieszczeniach 0/4, 0/5, 0/8, 0/9 i 0/23, 0/24 i 0/25 należy rozebrać istniejącą posadzkę oraz skuć wylewkę betonową w celu wykonania nowej posadzki zgodnie z tabelą w punkcie 3.3.

10.12 TYNKI, OKŁADZINY ŚCIENNE, MATERIAŁY WYKOŃCZENIOWE

Istniejące tynki cementowo-wapienne w pomieszczeniach objętych przebudową uzupełnić i pomalować.

W pomieszczeniach w części rozbudowanej budynku na ścianach wykonać tynki gipsowe mechaniczne grubości 10mm. Ściany pomalować dwukrotnie farbą lateksową zmywalną.

W pomieszczeniach higieniczno-sanitarnych, ściany do wysokości 2m należy wykończyć materiałem zmywalnym i odpornym na działanie wilgoci - wykładzina ścienną winylową przeznaczoną do pomieszczeń typu łazienki, powyżej wysokości 2m użyć farb lateksowych przeznaczonych do pomieszczeń wilgotnych.

W pomieszczeniach 0/8, 0/9, 0/28, 0/31, 0/32, 0/35 zamontować ścienne panele dźwiękochłonne od wysokości 100-220cm w miejscach wskazanych na rysunku A.9

Parametry techniczne:

- wymiar : 2700x1200
- grubość płyty : 40mm
- materiał kasetonu: wełna szklana 3 generacji (55kg/m³)
- pochłanianie dźwięku: do 1.00
- odporność na wilgoć: 95%
- odporność na grzyby i pleśnie

Ścianę oddzielenia przeciwpożarowego wydzielającą projektowaną strefę pożarową obudować systemową przedścianką szkieletową w klasie odporności ogniowej REI120. Konstrukcja ścianki wykonana z profili stalowych szerokości 50mm obudowanych jednostronnie czterema płytami gipsowo-kartonowymi gr. 15mm typu GKF/DF. Przestrzeń między profilami wypełnić wełną mineralną grubości 50mm i gęstości min. 14kg/m³. Przedściankę mocować do elementów budynku o klasie odporności ogniowej REI120. Zastosowany system posiadać musi klasyfikację potwierdzającą, iż może być zastosowany do wykonania ściany oddzielenia przeciwpożarowego.

Elewację projektowanej rozbudowy planuje się wykończyć tynkiem silikonowo-silikatowym pomalowanym farbami silikonowo-silikatowymi w kolorach zgodnych z rysunkiem elewacji A.4.

10.13 SUFITY, SUFITY PODWIESZANE I OBUDOWY

W pomieszczeniach higienicznych 0/4, 0/5, 0/25, 0/29, 0/30, 0/33 i 0/34 projektuje się wykonanie sufitów podwieszanych kasetonowych przeznaczonych do pomieszczeń mokrych:

Parametry techniczne:

- wymiar kasetonu : 600x600
- grubość płyty : 15mm
- materiał kasetonu: wełna skalna
- kolor: biały
- izolacyjność akustyczna (NRC): 0.90
- odbicie światła: 82%
- odporność na wilgoć: 100%
- w pomieszczeniu 0/25 istniejący tynk na suficie skuć, wykonać nowy cementowo-wapienny gr. 1,5cm na siatce i zamontować sufit podwieszany

W pomieszczeniach 0/2, 0/6, 0/24, 0/27 projektuje się wykonanie sufitów podwieszanych kasetonowych:

Parametry techniczne:

- wymiar kasetonu : 600x600
- grubość płyty : 19mm
- materiał kasetonu: wełna skalna
- kolor: biały
- izolacyjność akustyczna (NRC): do 0.75
- odbicie światła: 87%
- odporność na wilgoć: 95%
- odporność na zarysowania

- w pomieszczeniu 0/24 istniejący tynk na suficie skuć, wykonać nowy cementowo-wapienny gr. 1,5cm na siatce i zamontować sufit podwieszany

W pomieszczeniach 0/8, 0/26, 0/28, 0/31, 0/32, 0/35 projektuje się wykonanie sufitów podwieszanych kasetonowych akustycznych:

Parametry techniczne:

- wymiar kasetonu : 600x600
- grubość płyty : 15mm
- materiał kasetonu: wełna szklana 3 generacji
- kolor: biały
- izolacyjność akustyczna (NRC): do 0.85
- odbicie światła: 84%
- odporność na wilgoć: do 95%

W pomieszczeniach 0/8, 0/9, 0/23 projektuje się zamontowane wolnowiszących płyt dźwiękochłonnych do istniejącego sufitu:

Parametry techniczne:

- wymiar kasetonu : 1200x1200 oraz 1200x2400
- grubość płyty : 40mm
- materiał kasetonu: wełna szklana 3 generacji
- kolor: biały
- odbicie światła: 84%
- odporność na wilgoć: do 70%
- w pomieszczeniu 0/8, 0/9, 0/23 istniejący tynk na suficie skuć, wykonać nowy cementowo-wapienny gr. 1,5cm na siatce, pomalować dwukrotnie farbą lateksową i zamontować wolnowiszące płyty dźwiękochłonne

W pomieszczeniach 0/1, 0/3, 0/10, 0/46, 0/47, 0/48, 1/27, 1/28, 1/29 istniejące sufity oczyścić i pomalować dwukrotnie farbą lateksową.

W pomieszczeniu 0/6 istniejący sufit podwieszany zdemontować i wykonać nowy kasetonowy.

W celu ukrycia przewodów wentylacyjnych, wykonać indywidualne zabudowy z płyt gipsowo-kartonowych zgodnie z rysunkiem sufitów A.8. W zabudowach zamontować rewizje.

10.14 STOLARKA OKIENNA

W rozbudowanej części budynku projektuje się stolarkę okienną zewnętrzną z profili PCV 6-komorowych z pakietem szybowym dwukomorowym (3 szyby) o głębokości zabudowy 85mm.

W miejscach wskazanych na rysunku A.1 ze względu na warunki przeciwpożarowe projektuje się wymianę istniejących okien zewnętrznych na nowe, stałe o klasie odporności ogniowej EI60 wykonane z profili aluminiowych z izolacją termiczną oraz pakietem szybowym dwukomorowym (3 szyby), głębokość ościeżnicy 77mm.

Z uwagi na kolizję rozbudowy z istniejącymi oknami na I piętrze budynku, projektuje się wymianę istniejących okien na nowe, mniejsze, wykonane z profili PCV 6-komorowych z pakietem szybowym dwukomorowym (3 szyby) o głębokości zabudowy 85mm.

Między salami zabaw a sypialniami, projektuje się wewnętrzną stolarkę okienną, stałą z profili PCV 4-komorowych z pakietem szybowym jednokomorowym (1 szyby) o głębokości zabudowy 60mm

Wszystkie przeszklenia wykonać z szyb bezpiecznych w klasie P2.

Do okien zamontować parapety zewnętrzne aluminiowe z podkładką tłumiącą oraz wewnętrzne podokienniki z konglomeratu.

Okna zewnętrzne wyposażać w aluminiowe rolety antywłamaniowe.

Wymiary okien, sposób ich otwierania oraz parametry techniczne podano w zestawieniu stolarki okiennej – rysunek A.6

Współczynniki przenikania ciepła stolarki okiennej zewnętrznej:

Projektowany współczynnik przenikania ciepła całego okna - $U_w, \max = 1,1 \text{ W}/(\text{m}^2\text{K})$

Projektowany współczynnik przenikania ciepła pakietu szybowego - $U_g, \max = 0,7 \text{ W}/(\text{m}^2\text{K})$

10.15 STOLARKA DRZWIOWA

W rozbudowanej części budynku projektuje się stolarkę drzwiową zewnętrzną z profili aluminiowych 3 - komorowych z izolacją termiczną i pakietem szybowym dwukomorowym (3 szyby) o głębokości zabudowy 77mm, oraz stalową, płaszczową o głębokości zabudowy 63mm, ze skrzydłem z blachy stalowej ocynkowanej grubości 1,0mm malowanej proszkowo, wypełnionym izolacją z wełny mineralnej.

W miejscach wskazanych na rysunku A.1 ze względu na warunki przeciwpożarowe projektuje się montaż stolarki przeciwpożarowej o klasie odporności ogniowej EI60 lub EI30 (zgodnie z rysunkiem A.1 i zestawieniem A.5) wykonanej z profili aluminiowych 3-komorowych z izolacją termiczną oraz pakietem szybowym dwukomorowym (3 szyby) o głębokość ościeżnicy 78mm lub pełnych z rdzeniem z drewna iglastego litego obustronnie obłożonych płytą HDF z laminatem HPL.

W drzwiach do pomieszczeń higienicznych zastosować podcięcie wentylacyjne o powierzchni efektywnej $A_{ef} = 220 \text{ cm}^2$.

Aby umożliwić przepływ świeżego powietrza między pomieszczeniami w zestawieniu wskazano drzwi w których należy zamontować kratki wentylacyjne.

Wymiary drzwi, sposób ich otwierania oraz parametry techniczne i dodatkowe wyposażenie podano w zestawieniu stolarki drzwiowej – rysunek A.5

Wszystkie przeszklenia w drzwiach wykonać z szyb w klasie P2.

Współczynniki przenikania ciepła stolarki drzwiowej zewnętrznej:

Projektowany współczynnik przenikania ciepła całego okna - $U_{D, max} = 1,5 (W/m^2K)$

Projektowany współczynnik przenikania ciepła pakietu szybowego - $U_g, max = 0,7 (W/m^2K)$

10.16 OBRÓBKI BLACHARSKIE I ORYNNOWANIE

Obróbki blacharskie wykonać z blachy tytanowo-cynkowej gr. 0,65mm w kolorze RAL 7024.

Orynnowanie wykonać z blachy stalowej ocynkowanej gr. 0,5mm w kolorze RAL 7024.

10.17 WYCIERACZKA WEWNĘTRZNA

Przy projektowanym wyjściu do części ogrodowej projektuje się zamontowanie wycieraczki wewnętrznej, wpuszczanej o wymiarach 150x150, montowanej na ramie aluminiowej. Wycieraczkę wyposażać w matę filcowo-szczotkową 2:1 na profilach aluminiowych.

10.18 IZOLACJE PRZECIWWILGOCIOWE I PAROIZOLACYJNE

10.18.1 IZOLACJE PRZECIWWILGOCIOWE PIONOWE:

- Izolację ścian fundamentowych wykonać z dyspersyjnej masy asfaltowo-kauczukowej nakładanej w dwóch warstwach.
- Izolację ściany attyki wykonać z dwóch warstw papy termozgrzewalnej (podkładowej i nawierzchniowej)
- Izolację pomieszczeń mokrych wykonać poprzez jednokrotne malowanie folią w płynie

10.18.2 IZOLACJE PRZECIWWILGOCIOWE POZIOME:

- Izolację ław, stóp, ścian fundamentowych wykonać z fundamentowej papy zgrzewalnej z powłoką z masy asfaltowej SBS. Poziomą izolację ścian fundamentowych wykonać w poziomie izolacji płyty betonowej oraz 30cm ponad poziomem terenu.
- Izolację podłogi na gruncie wykonać z papy zgrzewalnej z powłoką z masy asfaltowej SBS
- Oddzielenie warstwy izolacji termicznej posadzki od wylewki wykonać z folii PE gr. 0,2mm
- Izolację pomieszczeń mokrych wykonać poprzez jednokrotne malowanie folią w płynie

- Izolację stropodachu wykonać z papy termozgrzewalnej: 1x papa nawierzchniowa z powłoką z masy asfaltowej SBS na osnowie poliestrowej o gramaturze 250g/m², gr. 2,6mm, 1x papa podkładowa z powłoką z masy asfaltowej SBS na osnowie poliestrowej o gramaturze 250g/m², gr. 5,2mm.

10.18.3 PAROIZOLACJA:

Paroizolację stropów należy wykonać z samoprzylepnej folii paroizolacyjnej z ekranem aluminiowym.

10.19 IZOLACJA TERMICZNA

Projektuje się wykonanie izolacji termicznej ze styropianu i wełny mineralnej wg poniższych grubości:

10.19.1 STROPODACH:

- Izolacja z płyt z wełny skalnej 0,040 W/mK: główna warstwa izolacji układana dwuwarstwowo: 15cm+10cm, warstwa spadkowa 3% z płyt spadkowych gr. 2-30cm

10.19.2 ŚCIANY ZEWNĘTRZNE:

- izolacja z płyt wełny skalnej lamelowej gr. 26 cm, 0,035 W/mK

10.19.3 ŚCIANY FUNDAMENTOWE:

- izolacja z płyt styropianowych hydrofobowych gr. 15 cm, EPS100, 0,036 W/mK

10.19.4 POSADZKA NA GRUNCIE:

- izolacja z płyt styropianowych gr. 15cm EPS100, 0,037 W/mK

Projektowany współczynnik przenikania ciepła dla przegród pionowych - $U_k = 0,124 \text{ W/m}^2\text{K}$

Projektowany współczynnik przenikania ciepła dla stropodachu - $U_k = 0,143 \text{ W/m}^2\text{K}$

Projektowany współczynnik przenikania ciepła dla podłogi na gruncie - $U_k = 0,225 \text{ W/m}^2\text{K}$

10.20 KONSTRUKCJA WSPORCZA CENTRALI WENTYLACYJNEJ

Centralę wentylacyjną zlokalizowaną na dachu dobudowy zamontować należy na systemowym prefabrykowanym stelażu z kształtowników ze stali ocynkowanej, posadowionym na gumowych stopach z płynną regulacją kąta podparcia. Wymiary stelaża oraz rozmiar stóp należy dobrać do rozmiaru, wagi i warunków montażu centrali. Po wyborze dostawcy centrali należy wykonać obliczenia doborowe konstrukcji wsporczej dla konkretnej centrali. Centrala wentylacyjna powinna znajdować się 0,5m ponad powierzchnią dachu

10.21 PRZEBUDOWA DACHU BUDYNKU TECHNICZNEGO.

W związku z rozbudową budynku żłobka konieczna jest przebudowa dachu oraz ścian zewnętrznych budynku technicznego. Zakres przebudowy obejmuje:

- nadmurowanie dwóch ścian zewnętrznych bloczkami z betonu komórkowego klasy 400, wysokość nadmurowania zgodnie z rysunkiem A.2
- wykonanie nowego opierzenia
- wykonanie izolacji termicznej ścian ze styropianu warstwa zewnętrzna gr. 12cm, wewnętrzna 10cm
- wykonanie niwelacji spadku dachu z płyt spadkowych z wełny mineralnej (dach jednospadowy)
- montaż nowego orynnowania
- wykonanie nowego pokrycia z papy termozgrzewalnej (papa podkładowa + papa nawierzchniowa)

11. PROJEKTOWANE ELEMENTY MAŁEJ ARCHITEKTURY

11.1 OGÓLNA CHARAKTERYSTYKA

Projektuje się wykonanie drewnianej pergoli prowadzącej do altany rekreacyjnej, która harmonijnie uzupełniać będzie rozbudowany budynek żłobka miejskiego nawiązując formą oraz użytymi materiałami do przyjętych założeń architektonicznych.

Projektowana altana jest obiektem wolnostojącym niepodpiwniczonym, jednokondygnacyjnym. Podłoże pod altanę projektuje się jako nawierzchnię bezpieczną z płyt gumowych.

11.2 ZESTAWIENIE POWIERZCHNI

powierzchnia zabudowy pergoli i altany rekreacyjnej	74,27 m ²
wysokość kalenicy od poziomu terenu	4,43 m
wymiary wewnętrzne altany w rzucie poziomym	7x7m

11.3 ROZWIĄZANIA MATERIAŁOWO-KONSTRUKCYJNE

11.3.1 FUNDAMENTY

Stopy fundamentowe z betonu C16/20, wysokość stóp dopasowana do różnicy wysokości terenu, w stopach zakotwione kotwy ze stali ocynkowanej do zamocowania słupków.

11.3.2 SŁUPY

Słupki wykonane z drewna sosnowego o wymiarach 18x18, czterostronnie struganego zaimpregnowanego, zamocowane do fundamentów za pomocą kotew stalowych ocynkowanych.

11.3.3 DACH

Konstrukcja dachu czterospadowa, krokwiowa wykonana z kantówek 8x16 opartych na płatwiach-murlatach 18x18. Usztywnienie więźby za pomocą dwóch par jętek. Dach pokryty gontem bitumicznym

na pełnym deskowaniu. Gonty ułożone na papie podkładowej.

11.3.4 WYKOŃCZENIE

Dach pokryty gontem bitumicznym w kolorze grafitowym.

Elementy drewniane zaimpregnować i zabezpieczyć przed działaniem wilgoci, warunków atmosferycznych i szkodników oraz zabezpieczyć do klasy NRO.

12. WPŁYW OBIEKTU BUDOWLANEGO NA ŚRODOWISKO, LUDZI ORAZ OBIEKTY SĄSIEDNIE

12.1 ZAPOTRZEBOWANIE W WODĘ

Lokal objęty opracowaniem wyposażony jest w wewnętrzną instalację wodociągową. Projektuje się rozbudowę wewnętrznej instalacji wody.

12.2 ODPROWADZANIE ŚCIEKÓW

Ścieki gospodarcze odprowadzane będą do istniejących i projektowanych pionów kanalizacyjnych, wentylowanych i wyprowadzonych ponad dach.

12.3 EMISJA ZANIECZYSZCZEŃ GAZOWYCH

Projektowana przebudowa i rozbudowa nie spowoduje zwiększenia istniejącej emisji zanieczyszczeń gazowych

12.4 RODZAJ I ILOŚĆ WYTWARZANYCH ODPADÓW

Projektowana przebudowa i rozbudowa przewiduje zwiększenie ilości wytwarzanych odpadów. Na działce 179/74 zlokalizowane jest istniejące, wydzielone miejsce na pojemniki do czasowego gromadzenia odpadów stałych. Wywóz odpadów realizowane jest przez wyspecjalizowaną firmę na podstawie podpisanej umowy.

12.5 WŁAŚCIWOŚCI AKUSTYCZNE, EMISJA DRGAŃ, PROMIENIOWANIA ITP.

Istniejący sposób użytkowania lokalu nie zmieni się. Nie przewiduje się wzrostu poziomu hałasu i drgań ponad występujące przy dotychczasowym użytkowaniu lokalu.

12.6 WPŁYW NA DRZEWOSTAN, POWIERZCHNIĘ ZIEMI, GLEBĘ, WODY POWIERZCHNIOWE I PODZIEMNE

Projektowana przebudowa i rozbudowa ingeruje w istniejący drzewostan, projektuje się przesadzenie drzew kolidujących z rozbudową budynku. Inwestycja nie wpłynie na wody powierzchniowe i podziemne. Warstwa humusu zostanie zdjętą i przeznaczona do późniejszej rekultywacji terenu.

13. ANALIZA MOŻLIWOŚCI WYKORZYSTANIA ALTERNATYWNYCH ŹRÓDEŁ ENERGII I CIEPŁA

Brak technicznych, środowiskowych i ekonomicznych możliwości wykorzystania alternatywnych źródeł energii i ciepła.

14. WARUNKI OCHRONY PRZECIWOŻAROWEJ

- [1] ustawa z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo Budowlane (jednolity tekst Dz. U. z 2017 r. 1332).
- [2] rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 12 kwietnia 2002 r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie (tj. Dz. U. z 2015 r. poz. 1422 z późn. zm.).
- [3] rozporządzenie MSWiA z dnia 7 czerwca 2010 r. w sprawie ochrony przeciwpożarowej budynków, innych obiektów budowlanych i terenów (Dz. U. Nr 109, poz. 719).
- [4] rozporządzenie MSWiA z dnia 24 lipca 2009 r. w sprawie przeciwpożarowego zaopatrzenia w wodę oraz dróg pożarowych (Dz. U. Nr 124, poz. 1030).
- [5] rozporządzenie MSWiA z dnia 2 grudnia 2015 r. w sprawie uzgadniania projektu budowlanego pod względem ochrony przeciwpożarowej (Dz. U. z 2015 poz. 2117).

UWAGA

- Wymiary podawane zgodnie z wymaganiami rozporządzenia [3] należy rozumieć jako uzyskane po wykończeniu elementów budynku, a w odniesieniu do wymiarów okiennych i drzwiowych jako wymiary w świetle ościeżnicy. Szerokość nie może być pomniejszana przez urządzenia, elementy budynku lub wyposażenia wewnątrz.
- Wszystkie elementy budowlane charakteryzujące się nośnością szczelnością i izolacyjnością ogniową (REI) powinny być wykonane jako rozwiązania systemowe, oferowane przez ich producenta (wytwórcę) lub na podstawie jednostkowego dopuszczenia do stosowania w budownictwie.
- Zamknięcia otworów charakteryzujące się klasą odporności pożarowej oraz dymoszczelnością powinny być wyposażone w urządzenia powodujące ich samoczynne zamknięcie się w przypadku wystąpienia pożaru.

14.1 CHARAKTERYSTYKA OGÓLNA

Przedmiotem opracowania jest rozbudowa i przebudowa budynku żłobka. Obszar objęty opracowaniem zlokalizowany jest w poziomie parteru budynku. Pomieszczenia będące przedmiotem opracowania wydzielone zostały jako odrębna strefa pożarowa. Pozostała część obiektu nie jest objęta opracowaniem i nie była poddana analizie.

14.2 POWIERZCHNIA, WYSOKOŚĆ I LICZBA KONDYGNACJI

Kwalifikacja pomieszczenia	ZL II
Liczba kondygnacji nadziemnych	część istniejąca – 2, rozbudowa – 1
Liczba kondygnacji podziemnych	0
Kwalifikacja wysokościowa budynku	N
Powierzchnia wewnętrzna	513,3 m ²
Kubatura	1539,9 m ³

14.3 CHARAKTERYSTYKA ZAGROŻENIA POŻAROWEGO, W TYM PARAMETRY POŻAROWE MATERIAŁÓW NIEBEZPIECZNYCH POŻAROWO, ZAGROŻENIA WYNIKAJĄCE Z PROCESÓW TECHNOLOGICZNYCH ORAZ W ZALEŻNOŚCI OD POTRZEB CHARAKTERYSTYKĘ POŻARÓW PRZYJĘTYCH DO CELÓW PROJEKTOWYCH.

W pomieszczeniach nie będą składowane materiały niebezpieczne pożarowo. Zabronione jest przechowywanie (magazynowanie) w obszarze objętym opracowaniem, materiałów palnych.

14.4 INFORMACJE O KATEGORII ZAGROŻENIA LUDZI ORAZ PRZEWIDYWANEJ LICZBIE OSÓB NA KAŻDEJ KONDYGNACJI I W POMIESZCZENIACH, KTÓRYCH DRZWI EWAKUACYJNE POWINNY OTWIERAĆ SIĘ NA ZEWNĄTRZ POMIESZCZEŃ.

Pomieszczenia objęte opracowaniem zaliczone do kategorii ZL II i przeznaczone są na pobyt ludzi. W wydzielonej strefie przewiduje się 6 osób dorosłych i 59 dzieci. Drzwi do pomieszczeń przeznaczonych na pobyt powyżej 6 osób o ograniczonej zdolności poruszania się, powinny otwierać się na zewnątrz.

14.5 INFORMACJE O PRZEWIDYWANEJ GĘSTOŚCI OBCIĄŻENIA OGNIOWEGO

Dla pomieszczeń zaliczonych do kategorii ZL II gęstości obciążenia ogniowego nie wyznacza się.

14.6 OCENA ZAGROŻENIA WYBUCHEM POMIESZCZEŃ ORAZ PRZESTRZENI ZEWNĘTRZNYCH

Pomieszczenia objęte opracowaniem nie są zagrożone wybuchem.

14.7 INFORMACJE O KLASIE ODPORNOŚCI POŻAROWEJ ORAZ KLASIE ODPORNOŚCI OGNIOWEJ I STOPNIU ROZPRZESTRZENIANIA OGNI ELEMENTÓW BUDOWLANYCH

Wymagana klasa odporności pożarowej – C

Minimalna klasa odporności ogniowej elementów budynku:

- główna konstrukcja nośna R 60
- konstrukcja dachu R15
- strop REI 60
- ściany zewnętrzne EI 30 (o-i)
- ściany wewnętrzne EI15

- przekrycie dachu RE15

Elementy budowlane należy wykonać z materiałów NRO, lub zabezpieczyć je do klasy NRO.

Klasa odporności ogniowej dotyczy elementów wraz z uszczelnieniami złączy i dylatacjami. Okładziny sufitów oraz sufity podwieszone należy wykonywać z materiałów niepalnych lub niezapalnych, niekapiących i nieodpadających pod wpływem ognia.

14.8 INFORMACJE O PODZIALE NA STREFY POŻAROWE

Pomieszczenia objęte opracowaniem wydzielono strefą pożarową. Maksymalna dopuszczalna powierzchnia strefy pożarowej dla pomieszczeń kategorii ZL II wynosi 5000m². Powierzchnia projektowanej strefy pożarowej wynosi 513,3m² - nie przekracza dopuszczalnej powierzchni.

Na elewacji zewnętrznej, przy połączeniu z sąsiednimi strefami pożarowymi, projektuje się pasy o szerokości min 2 m z materiału niepalnego o odporności ogniowej min. EI60.

Zgodnie z §232 rozporządzenia [3], klasa odporności ogniowej elementów oddzielenia przeciwpożarowego powinna wynosić minimum :

- ścian R E I 120,
- stropów R E I 60
- drzwi E I 60

14.9 INFORMACJE O USYTUOWANIU Z UWAGI NA BEZPIECZEŃSTWO POŻAROWE, W TYM O ODLEGŁOŚCI OD OBIEKTÓW SĄSIADUJĄCYCH

Ściany projektowanej rozbudowy zwrócone do budynków istniejących znajdują się od nich w odległości większej niż 8m.

Usytuowanie projektowanej rozbudowy od granic działki wynosi:

- 13,0m od działki nr 178/2
- 7,07m od działki nr 179/167

14.10 INFORMACJE O WARUNKACH I STRATEGII EWAKUACJI LUDZI LUB ICH URATOWANIA W INNY SPOSÓB

Na drogach komunikacji ogólnej, służących celom ewakuacji, stosowanie materiałów i wyrobów budowlanych łatwo zapalnych jest zabronione.

Przy projektowaniu obiektu uwzględnione będą następujące wymagania przeciwpożarowe dla elementów wykończenia wnętrz i wyposażenia stałego:

- § wykładziny podłogowe i ściennie na drogach ewakuacyjnych co najmniej trudno zapalne;
- § okładziny sufitów oraz sufity podwieszone należy wykonywać z materiałów niepalnych lub niezapalnych, niekapiących i nieodpadających pod wpływem ognia;

- § do wykończenia wnętrz nie będą stosowane materiały łatwo zapalne, których produkty rozkładu termicznego są bardzo toksyczne lub silnie dymiące;
- § w strefach pożarowych ZL materiały i wyroby wykończenia wnętrz luźno zwisające np. zasłony, kotary, żaluzje, kurtyny itp. powinny spełniać wymagania co najmniej trudno zapalności;
- § podłogi podniesione o więcej niż 0,2 m ponad poziom stropu lub innego podłoża będą mieć niepalną konstrukcję nośną oraz co najmniej niezapalne płyty podłogi od strony przestrzeni podpodłogowej, mające klasę odporności ogniowej co najmniej R E I 30;
- § na drogach ewakuacyjnych wykonywanie w podłodze podniesionej otworów do wentylacji lub ogrzewania jest zabronione;
- § palne elementy wystroju wnętrza budynku, przez które lub obok których są prowadzone przewody ogrzewcze, wentylacyjne, dymowe lub spalinowe, powinny być zabezpieczone przed możliwością zapalenia lub zwęglenia.

Zaplanowano dwie drogi ewakuacyjne z pomieszczeń. Pierwsza droga prowadzi przez wydzielony hol wielofunkcyjny na zewnątrz budynku. Hol wielofunkcyjny wydzielony jest ścianami REI 60 oraz drzwiami wewnętrznymi EI30. Drzwi prowadzące na zewnątrz budynku mają szerokość 210cm w świetle ościeżnicy, minimalna szerokość przejścia wynosi 210cm a wysokość 300cm.

Ewakuacja z części socjalnej prowadzi korytarzem umożliwiającym przejście do holu wielofunkcyjnego przez lub do oddzielnej strefy pożarowej części istniejącej z wyjściem na zewnątrz budynku.

Jedna z sal posiada wyjście do odrębnej strefy pożarowej.

W pomieszczeniach przeznaczonych na pobyt dzieci – sale zabaw i sypialnie, dodatkowo zaprojektowano drzwi prowadzące bezpośrednio na zewnątrz budynku.

1. Ilość wyjść ewakuacyjnych.

Z części objętej opracowaniem zapewniano ewakuację z holu oraz wyjścia do odrębnej strefy pożarowej. Z sal zabaw zapewniono bezpośrednie wyjścia na zewnątrz budynku.

2. Szerokość i wysokość wyjść ewakuacyjnych.

Szerokość drzwi w świetle ościeżnicy wychodzących na drogi ewakuacyjne z pomieszczeń użytkowych na parterze wynosi w świetle 90cm a wysokość w świetle ościeżnicy wynosi 200 cm. Szerokość drzwi ewakuacyjnych na drodze ewakuacyjnej z holu wielofunkcyjnego na zewnątrz budynku wynosi 210 cm (drzwi dwuskrzydłowe), a drzwi prowadzące z korytarza do innej strefy pożarowej o szerokości 1.20 (drzwi dwuskrzydłowe) i wysokości 2.00 m. Wszystkie drzwi o odporności pożarowej należy wyposażać w samozamykacze.

3. Kierunki i sposoby otwierania drzwi.

Drzwi do wszystkich pomieszczeń przeznaczonych na pobyt ludzi otwierają się na zewnątrz. Ponieważ drzwi prowadzące z pomieszczeń na drogę ewakuacyjną po otwarciu mogą zawężać szerokość drogi ewakuacyjnej, należy je wyposażać w zawiasy umożliwiające otwarcie ich do kąta 180° lub samozamykacze.

4. Przejścia ewakuacyjne.

Dopuszczalna długość dojścia ewakuacyjnego w strefie pożarowej zakwalifikowanej do kategorii zagrożenia życia ludzi ZL II przy jednym dojściu, nie może przekraczać 10 m, a przy dwóch dojściach 40 m. W rozpatrywanym obiekcie nie zostały przekroczone długości dojścia ewakuacyjnego.

5. Dojścia ewakuacyjne.

Dopuszczalna długość dojścia ewakuacyjnego w strefie pożarowej zakwalifikowanej do kategorii zagrożenia życia ludzi ZL II przy jednym dojściu, nie może przekraczać 10 m, a przy dwóch dojściach 40 m. W rozpatrywanym obiekcie nie zostały przekroczone długości dojścia ewakuacyjnego.

6. Szerokość poziomych dróg ewakuacyjnych (korytarzy).

Szerokość poziomej drogi ewakuacyjnej na parterze wynosi od 140 cm do 210 cm.

7. Wysokość drogi ewakuacyjnej.

Wysokość poziomych dróg ewakuacyjnych w budynku wynosi 300cm, a w holu wielofunkcyjnym 330cm.

8. Elementy wykończenia wnętrz.

Do wykończenia wnętrz należy stosować materiały i wyroby trudno zapalne. Podłogi na drogach ewakuacyjnych wykonane są z materiałów niepalnych. Sufity w budynku należy wykonać z materiałów niepalnych, niezapalnych, niekapiących i nieodpadających pod wpływem ognia.

14.11 INFORMACJE O SPOSOBIE ZABEZPIECZENIA PRZECIWOŻAROWEGO INSTALACJI UŻYTKOWYCH, A W SZCZEGÓLNOŚCI WENTYLACYJNEJ, OGRZEWczej, GAZOWEJ, ELEKTRYCZNEJ, TELETECHNICZNEJ I PIORUNOCHRONNEJ

Instalacja wentylacji i klimatyzacji

Przewody wentylacyjne i klimatyzacyjne wykonane zostaną z materiałów niepalnych, a palne izolacje cieplne i akustyczne oraz inne palne okładziny przewodów wentylacyjnych mogą być stosowane tylko na zewnętrznej ich powierzchni w sposób zapewniający nierozprzestrzenianie ognia. Drzwiczki rewizyjne

stosowane w kanałach i przewodach wentylacyjnych powinny być wykonane z materiałów niepalnych. Elastyczne elementy służące do połączenia przewodów z elementami instalacji wentylatorami lub innymi urządzeniami powinny być wykonane co najmniej z materiałów trudno zapalnych.

W miejscach przejść przewodów wentylacyjnych i klimatyzacyjnych przez elementy oddzielenia przeciwpożarowego przewidziano przeciwpożarowe klapy odcinające o klasie odporności ogniowej EI S 120. Alternatywnie – klapy przeciwpożarowe można zastosować jako klapy końcowe na wylotach przewodów, a odcinki przewodów od danej przegrody do klapy należy obudować w klasie odporności ogniowej EI równej klasie odporności ogniowej elementu oddzielenia przeciwpożarowego.

Instalacje wentylacji mechanicznej powinny spełniać następujące wymagania:

- przewody wentylacyjne powinny być wykonane i prowadzone w taki sposób, aby w przypadku pożaru nie oddziaływały siłą większą niż 1 kN na elementy budowlane, a także aby przechodziły przez przegrody w sposób umożliwiający kompensację wydłużeń przewodu,
- zamocowania przewodów do elementów budowlanych powinny być wykonane z materiałów niepalnych, zapewniających przejęcie siły powstającej w przypadku pożaru w czasie nie krótszym niż wymagany dla klasy odporności ogniowej przewodu lub klapy odcinającej,
- w przewodach wentylacyjnych nie należy prowadzić innych instalacji,
- filtry i tłumiki powinny być zabezpieczone przed przeniesieniem się do ich wnętrza palących się cząstek.

Dopuszcza się zainstalowanie w przewodzie wentylacyjnym wentylatorów i urządzeń do uzdatniania powietrza pod warunkiem wykonania ich obudowy o klasie odporności ogniowej EI 60.

Instalacja elektryczna

Przejścia instalacji elektrycznych przez ściany i stropy oddzielenia przeciwpożarowego należy zabezpieczyć do klasy odporności ogniowej EI przegród oddzielenia przeciwpożarowego.

Przejścia instalacji elektrycznych przez ściany i stropy pomieszczeń zamkniętych, o klasie odporności ogniowej REI 60 lub EI 60 lub wyższej należy zabezpieczyć do klasy odporności ogniowej EI równej klasie odporności ogniowej przegrody.

Wszystkie przewody i kable wraz z mocowaniami, zastosowane w systemach zasilania i sterowania urządzeniami służącymi ochronie przeciwpożarowej, powinny zapewniać ciągłość dostawy energii elektrycznej w warunkach pożaru przez wymagany czas działania danego urządzenia przeciwpożarowego.

Wszystkie przewody zasilania i sterowania urządzeń przeciwpożarowych realizowane będą przewodem zapewniającym ciągłość dostawy prądu PH 90, sprzed przeciwpożarowego wyłącznika prądu:

Przejścia instalacji przez zewnętrzne ściany budynku, znajdujące się poniżej poziomu terenu, powinny być zabezpieczone przed możliwością przenikania gazu do wnętrza budynku.

Instalacja odgromowa

Budynek posiadał będzie instalację odgromową – ochrona podstawowa. Nową instalację piorunochronną należy połączyć z istniejącą. Szczegóły w części instalacyjnej projektu.

Instalacje sanitarne

Przewody kanalizacyjne i wodociągowe mogą stanowić drogę rozprzestrzeniania się pożaru między strefami pożarowymi zarówno w poziomie jak i w pionie budynku. Szczególnie dotyczy to przewodów wykonanych z materiałów palnych. Z uwagi na to zagrożenie, przy prowadzeniu instalacji wodociągowych i kanalizacyjnych powinny być wykonane odpowiednie zabezpieczenia przeciwpożarowe.

Przewody instalacyjne przechodzące przez przegrody budowlane o klasie odporności ogniowej EI 60/REI 60 lub wyższej, powinny być zabezpieczone przed możliwością przeniesienia pożaru. Przepusty należy zabezpieczyć do klasy odporności ogniowej EI równej klasie odporności ogniowej przegrody.

14.12 INFORMACJE O DOBORZE URZĄDZEŃ PRZECIWOPOŻAROWYCH I INNYCH URZĄDZEŃ SŁUŻĄCYCH BEZPIECZEŃSTWU POŻAROWEMU, DOSTOSOWANYM DO WYMAGAŃ WYNIKAJĄCYCH Z PRZEPISÓW DOTYCZĄCYCH OCHRONY PRZECIWOPOŻAROWEJ I PRZYJĘTYCH SCENARIUSZY POŻAROWYCH, Z PODSTAWOWĄ CHARAKTERYSTYKĄ TYCH URZĄDZEŃ

W obiekcie projektowane jest zastosowanie następujących instalacji i urządzeń przeciwpożarowych:

- przeciwpożarowy wyłącznik prądu zlokalizowany przy wejściu przewodów przez ścianę/posadzkę budynku z przyciskiem uruchamiającym przy głównym wejściu do obiektu (połączenie z istniejącym PWP)
- awaryjne oświetlenie ewakuacyjne,
- instalację wodociągową przeciwpożarową z hydrantami 25.

Instalacja wodociągowa przeciwpożarowa.

86' architektki

Greta Maciejewska

ul. Narutowicza 7, 67-100 Nowa Sól

tel. 536 327 750, 536 922 579, biuro@86architektki.pl

W budynku przewidziano hydranty 25 wyposażone w prądownicę i wąż półsztywny o długości 30 m. Zasięg jednego hydrantu wynosi 33 m. Nominalna wydajność jednego hydrantu wynosi 1,0 dm³/s. Jednocześnie poboru wody z 2 hydrantów. Ciśnienie na zaworze odcinającym hydrant wewnętrzny powinno zapewniać ww. wydajność z uwzględnieniem zastosowanej średnicy dyszy prądownicy i być nie mniejsze niż 0,2 MPa. Maksymalne ciśnienie robocze w instalacji wodociągowej przeciwpożarowej nie powinno przekraczać 0,7 MPa. Instalacja wodociągowa przeciwpożarowa powinna być wykonana z rur stalowych, w przypadku zastosowania przewodów wykonanych z materiałów palnych należy je obudować ze wszystkich stron osłonami o klasie odporności ogniowej co najmniej EI 60.

Zawory odcinające hydrantów powinny być umieszczone na wysokości 1,35 ±0,1 m od poziomu podłogi. Do hydrantu należy zapewnić dojście o szerokości nie mniejszej niż 1 m.

W celu uzyskania rozdziału instalacji przeciwpożarowej i bytowej zastosowano zawór pierwszeństwa odcinający sieć bytową w przypadku pożaru.

Szczegółowe informacje w zakresie instalacji wodociągowej przeciwpożarowej zawarte będą w projekcie branżowym uzgodnionym z rzeczoznawcą do spraw zabezpieczeń przeciwpożarowych

Oświetlenie awaryjne. Podświetlane znaki ewakuacyjne.

Awaryjne oświetlenie ewakuacyjne, spełniające wymagania Polskiej Normy PN-EN 1838:2013 „Zastosowania oświetlenia – Oświetlenie awaryjne” – projektuje się w przestrzeni dróg ewakuacyjnych oraz w pomieszczeniach przeznaczonych na pobyt ludzi; oświetlenie powinno uruchamiać się automatycznie w przypadku zaniku napięcia podstawowego i działać przez co najmniej 1 godzinę oraz zapewniać osiągnięcie średniego natężenia oświetlenia dla pomieszczeń nie mniejsze niż 0,5 lx oraz 1 lx w osi drogi ewakuacyjnej; awaryjne oświetlenie ewakuacyjne będzie osiągało 50 % wymaganego natężenia oświetlenia w ciągu 5 s, a pełny poziom natężenia oświetlenia osiągnięty będzie w czasie nie dłuższym niż 60 s; wszystkie oprawy awaryjne powinny spełniać wymagania normy PN-EN 60598-2-22:2004 „Oprawy oświetleniowe. Część 2-22: Wymagania szczegółowe. Oprawy oświetleniowe do oświetlenia awaryjnego i posiadać w tym zakresie świadectwa dopuszczenia CNBOP.

Szczegółowe informacje w zakresie instalacji oświetlenia awaryjnego zawarte będą w projekcie branżowym uzgodnionym z rzeczoznawcą do spraw zabezpieczeń przeciwpożarowych

Przeciwpożarowy wyłącznik prądu (PWP).

W budynku przewidziano wykonanie przeciwpożarowego wyłącznika prądu zlokalizowanego przy wejściu przewodów przez ścianę/posadzkę budynku, który będzie umożliwiać odłączanie wszystkich

obwodów elektrycznych (dotyczy to również obwodów zasilanych ze źródeł rezerwowych np. UPS) oprócz obwodów zasilających instalacje i urządzenia, których funkcjonowanie jest niezbędne podczas pożaru. Dopuszczalne jest połączenie z PWP części istniejącej, przy czym na etapie wykonania obiektu należy sprawdzić zgodność instalacji z wymaganiami przepisów.

Na potrzeby Straży Pożarnej przewidziano zastosowanie przycisku uruchamiającego PWP. Przyciski PWP zainstalowane będą przy wejściu do budynku. Odbiory funkcjonujące w trakcie pożaru zasilone zostaną atestowanymi, bezhalogenowymi kablami ognioodpornymi PH90/E90, ułożonymi w sposób zapewniający podtrzymanie funkcji podczas pożaru przez okres 90 minut.

Dźwiękowy system ostrzegawczy, system sygnalizacji pożarowej, system do usuwania dymu, dźwig dla ekip ratowniczych.

Brak wymogu. Scenariusz pożarowy nie jest wymagany.

14.13 INFORMACJE O WYPOSAŻENIU W GAŚNICE

Pomieszczenia objęte opracowaniem należy wyposażyć w gaśnice do gaszenia pożarów grupy A, o masie środka gaśniczego min. 2 kg (3 dm³). Jedna gaśnica przypadać powinna na każde 100m² powierzchni pomieszczeń.

Gaśnice powinny być rozmieszczone w miejscach łatwo dostępnych i widocznych, w szczególności : przy wejściach do budynków, w korytarzach, przy wyjściach z pomieszczeń. Odległość z każdego miejsca w którym może przebywać człowiek do najbliższej gaśnicy nie może być większa niż 30m. Do gaśnic powinien być zapewniony dostęp o szerokości 1m.

Obiekt należy oznakować znakami bezpieczeństwa ewakuacji i ochrony ppoż.

W obiekcie umieścić instrukcję postępowania na wypadek powstania pożaru wraz z wykazem telefonów alarmowych.

14.14 INFORMACJE O PRZYGOTOWANIU OBIEKTU BUDOWLANEGO I TERENU DO PROWADZENIA DZIAŁAŃ RATOWNICZO-GAŚNICZYCH, A W SZCZEGÓLNOŚCI INFORMACJE O DROGACH POŻAROWYCH, ZAOPATRZENIU W WODĘ DO ZEWNĘTRZNEGO GASZENIA POŻARU ORAZ O SPRZĘCIE SŁUŻĄCYM DO TYCH DZIAŁAŃ.

Obiekt posiada wjazd i drogę pożarową od strony południowo-wschodniej. Funkcję drogi pożarowej spełnia publiczna droga utwardzona – ul. Fredry oddalona od budynku żłobka o 13,5m, oraz częściowo utwardzony plac. Wjazd zlokalizowany od ul. Fredry (dz. nr ewid. 179/167). Projektuję się przebudowę istniejącego wjazdu i montaż bramy o szerokości 6,0m, w celu umożliwienia wjazdu wozu strażackiego na wewnętrzną drogę pożarową.

W celu umożliwienia dostępu jednostce PSP do strefy pożarowej w budynku, projektuje się utwardzone

dojście o szerokości 1,5m prowadzące od wewnętrznej drogi pożarowej (utwardzony plac) do wyjścia zewnętrznego z pomieszczenia 0/28. Wyjście to służyć będzie tylko jednostce PSP. Do części nie objętej opracowaniem zapewniono dostęp utwardzony dojściem prowadzącym do głównego wejścia. Możliwe jest również wejście do budynku w części zaplecza technicznego.

Zaopatrzenie w wodę do zewnętrznego gaszenia pożaru w wymaganej ilości 20 dm³/s stanowią dwa istniejące hydranty zewnętrzne podziemne DN80 o wydajności 10 dm³/s każdy zlokalizowane w pasach drogowych ul. Matejki oraz Fredry. Lokalizacja hydrantów pokazana na rysunku zagospodarowania. Wydajność hydrantów potwierdzona została wykonanym badaniem i wystawionym zaświadczeniem przez zarządcę sieci. Odległość hydrantów od projektowanej rozbudowy wynosi dla hydrantu zlokalizowanego w pasie drogowym (chodnik) ul. Matejki – 17m, od hydrantu zlokalizowanego w pasie drogowym (chodnik) ul. Fredry – 20m.

15. UWAGI.

Wszystkie projekty techniczne branżowe wykonawcze instalacji i urządzeń ochrony przeciwpożarowej zastosowanych w budynku, wymagają uzgodnienia w zakresie ochrony przeciwpożarowej przez rzeczoznawcę ds. zabezpieczeń przeciwpożarowych – zgodnie z §3 ust.1 rozporządzenia Ministra Spraw Wewnętrznych i Administracji z dnia 7 czerwca 2010r. w sprawie ochrony przeciwpożarowej budynków, innych obiektów budowlanych i terenów (Dz. U. Nr 109, poz. 719).

Zaprojektowane urządzenia przeciwpożarowe w budynku mogą być dopuszczone do użytkowania pod warunkiem przeprowadzenia odpowiednich dla danego urządzenia prób i badań, potwierdzających prawidłowość ich działania.

Urządzenia ochrony przeciwpożarowej i materiały związane z ochroną pożarową, zastosowane w budynku muszą posiadać dokumenty stanowiące dopuszczenie do stosowania – certyfikaty, deklaracje zgodności (europejskie lub krajowe) oraz świadectwa dopuszczenia.

Stosownie do przepisów przy doborze wyrobów budowlanych służących do ochrony przeciwpożarowej lub posiadających narzucone cechy przeciwpożarowe takie jak: odporność ogniowa, dymoszczelność, stopień rozprzestrzeniania ognia, dymotwórczość, wytwarzanie płonących kropli i odpadów przez palący się wyrób należy obowiązkowo sprawdzać, czy przewidziane w projekcie materiały budowlane są dopuszczone do obrotu i stosowania.

Przed przystąpieniem do użytkowania należy:

- wyposażyć budynek w gaśnice,
- oznakować pożarniczymi znakami informacyjnymi zgodnie z PN miejsca usytuowania urządzeń

przeciwpożarowych: hydrantów wewnętrznych, przeciwpożarowego wyłącznika prądu elektrycznego, gaśnic, drzwi przeciwpożarowych drogi ewakuacyjne i kierunki ewakuacji,

- w miejscach ogólnie dostępnych umieścić instrukcje postępowania na wypadek pożaru

Rozwiązania techniczne odnoszące się do przedmiotowego obiektu, wynikające z przepisów techniczno – budowlanych i o ochronie przeciwpożarowej, nie sprecyzowane w powyższym opisie, należy stosować zgodnie z wymaganiami przepisów.

16. NIEZBĘDNE WARUNKI DO KORZYSTANIA Z OBIEKTU PRZEZ OSOBY NIEPEŁNOSPRAWNE

Projektowana przebudowa i rozbudowa budynku będzie pozbawiona barier architektonicznych takich jak progi i schody. Projektowane łazienki i WC przeznaczone będą do korzystania z nich przez osoby niepełnosprawne. Przy głównym wejściu do budynku znajduje się pochylnia. Wszystkie drogi ewakuacyjne i drzwi swoją szerokością dostosowane są do korzystania z nich przez osoby poruszające się na wózkach inwalidzkich

UWAGA:

Ewentualne wskazanie nazw własnych, czy produktu referencyjnego, nie jest nakazem stosowania produktu danego producenta, czy podaniem miejsca pochodzenia materiału w myśl przepisów PZP, natomiast jest określeniem i wyznaczeniem wymaganego poziomu standardu, jakości, funkcjonalności i estetyki, koniecznym do spełnienia i stosowania.

PROJEKTANT GŁÓWNY/CZĘŚĆ ARCHITEKTONICZNA

MGR INŻ. ARCH. BARBARA MIKOŁAJCZAK
NR UPRAWNIENI: 95/79/ZG, SPECJALNOŚĆ ARCHITEKTONICZNA

PROJEKTANT SPRAWDZAJĄCY:

MGR INŻ. ARCH. PAWEŁ OSTROWSKI
NR UPRAWNIENI: LOIA/38/2010, SPECJALNOŚĆ ARCHITEKTONICZNA

ASYSTENT:

MGR INŻ. ARCH. GRETA MACIEJEWSKA
NR UPRAWNIENI: -, SPECJALNOŚĆ PROJEKTOWANIE ARCHITEKTONICZNO-URBANISTYCZNE

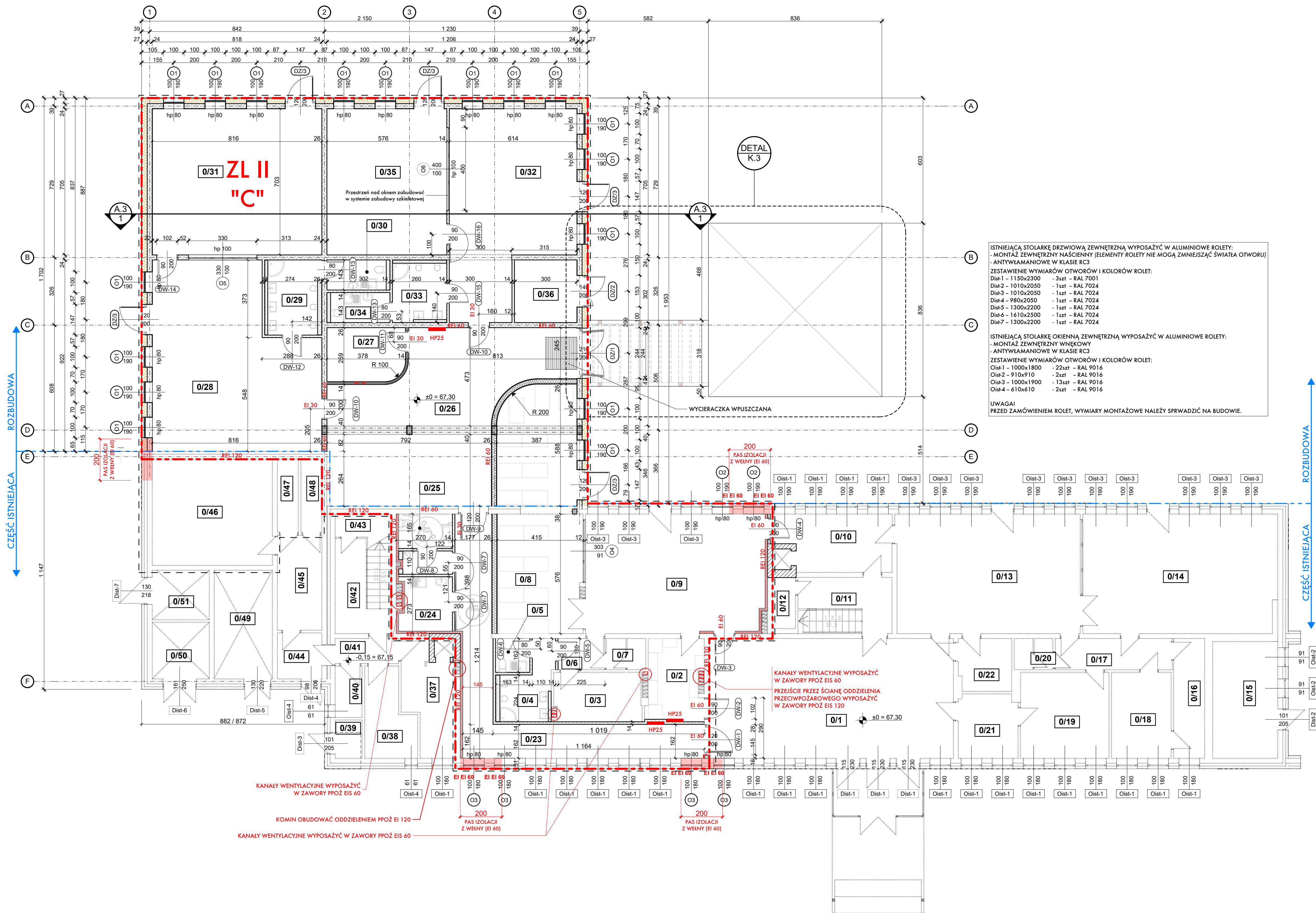
CZĘŚĆ KONSTRUKCYJNA

PROJEKTANT:

MGR INŻ. MAREK KAZIECZKO
NR UPRAWNIENI: 94/89/GW, SPECJALNOŚĆ KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANA

PROJEKTANT SPRAWDZAJĄCY:

MGR INŻ. WIOLETA RÓŻAŃSKA
NR UPRAWNIENI: LBS/0070/POOK/2009, SPECJALNOŚĆ KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANA



ZESTAWIENIE POWIERZCHNI UŻYTKOWEJ POMIESZCZEŃ			
Nr pom.	Nazwa pomieszczenia	Wysokość do sufitu [cm]	Powierzchnia [m2]
0/1	HOL / WÓZKARNIA	300	68,22
0/2	SZATNIA	260	10,41
0/3	MAGAZYN	300	9,93
0/4	ŁAZIENKA	260	7,21
0/5	BRUDOWNIK	260	2,64
0/6	KORYTARZYK	260	3,38
0/7	WC	300	2,78
0/8	SYPIALNIA	300	46,78
0/9	SALA ZABAW	300	49,13
0/10	ROZDZIELNIA POSILKÓW	300	15,89
0/11	KŁATKA SCHODOWA	300	12,16
0/12	MAGAZYN	300	2,70
0/13	SALA ZABAW	300	51,02
0/14	SYPIALNIA	300	53,72
0/15	MAG. SPRZĘTU	300	17,65
0/16	BRUDOWNIK	300	8,64
0/17	KORYTARZYK	300	8,46
0/18	ŁAZIENKA	300	11,92
0/19	ROZBIERALNIA	300	17,62
0/20	WC	300	2,70
0/21	FILTR	300	8,74
0/22	SEPARATKA	300	6,45
0/23	KOMUNIKACJA	300	35,19
0/24	POM. SOCJALNE	260	6,29
0/25	WC	260	6,93
0/26	HOLL. WIELOFUNKCYJNY	330	68,38
0/27	MAGAZYN	330	9,59
0/28	SALA ZABAW (24 DZIECI)	330	64,38
0/29	ŁAZIENKA	330	8,83
0/30	BRUDOWNIK	330	4,08
0/31	SYPIALNIA (24 DZIECI)	330	57,36
0/32	SALA ZABAW (16 DZIECI)	330	52,94
0/33	ŁAZIENKA	330	7,19
0/34	BRUDOWNIK	330	4,08
0/35	SYPIALNIA (16 DZIECI)	330	40,49
0/36	POM. GOSP.	380	9,00
0/37	POM. WSTĘPNEJ OBRÓBK	300	12,63
0/38	MAGAZYN	300	9,19
0/39	MAG.	300	2,39
0/40	MAGAZYN	300	3,22
0/41	KOMUNIKACJA	300	3,67
0/42	KŁATKA SCHODOWA	300	15,42
0/43	MAGAZYN	160	3,00
0/44	KOMUNIKACJA	330	4,77
0/45	KOMUNIKACJA	330	9,85
0/46	WĘZEL CIEPLNY	330	29,59
0/47	MAGAZYN	330	3,56
0/48	POM. WODOMIERZOWE	330	3,56
0/49	ROZDZIELNIA	330	14,64
0/50	KOM. TRANS.	330	7,51
0/51	ROZDZIELNIA	330	6,54
			922,42 m²

*POMIESZCZENIA OBJĘTE OPRACOWANIEM OZNACZONO SZARYM TŁEM

LEGENDA

— GRANICA OPRACOWANIA

--- STREFA ODDZIELENIA PRZECIWPÓŻAROWEGO ZL II "C"

PROJEKTOWANA ŚCIANA ZEWNĘTRZNA, MUROWANA
Z BLOCZKÓW WAPIENNO-PIASKOWYCH gr. 24cm KLASY 20

PROJEKTOWANA ŚCIANA WEWNĘTRZNA, MUROWANA
Z BLOCZKÓW WAPIENNO-PIASKOWYCH gr. 12cm

PROJEKTOWANA ŚCIANA WEWNĘTRZNA, SZKIELETOWA

PROJEKTOWANA PRZEDŚCIANKA PPOŻ REI1120

--- ISTNIEJĄCE ŚCIANY

86' architekci

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architekci.pl

inwestor

GMINA NOWA SÓL - MIASTO
UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12,
67-100 NOWA SÓL

nazwa i adres obiektu budowlanego

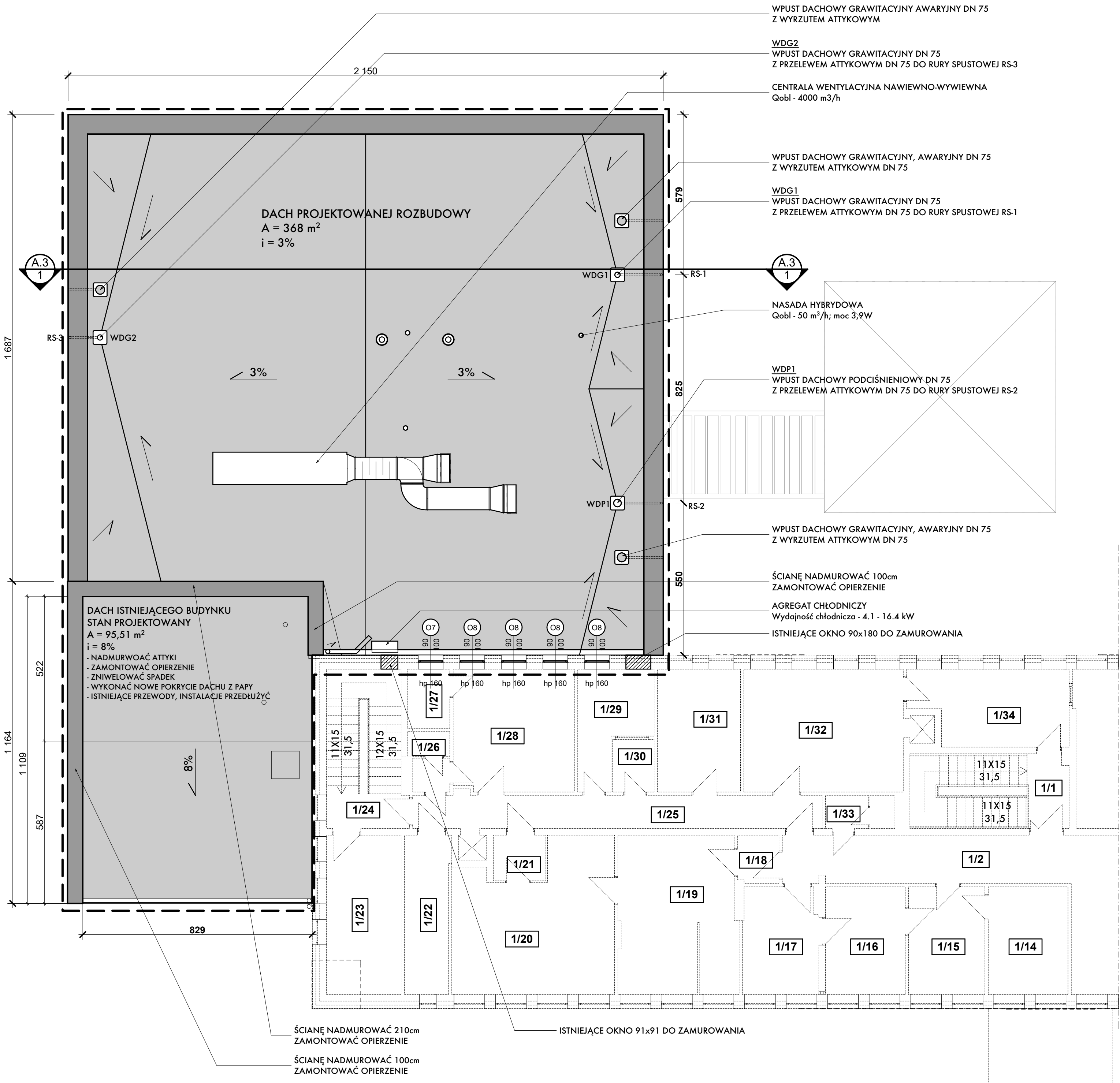
PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA
MIEJSKIEGO, ROZBUDOWA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA
WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ,
WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI
WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ
UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL
DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

nazwa rysunku

RZUT PARTERU

stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	A	A.1	1:100	08.2018

projektant:	MGR INŻ. ARCH. BARBARA MIKOŁAJCZAK	specjalność: architektoniczna
numer uprawnień:	95/79/ZG	PODPIS
sprawdzający:	MGR INŻ. ARCH. PAWEŁ OSTROWSKI	specjalność: architektoniczna
numer uprawnień:	LOIA/38/2010	PODPIS
asystent:	MGR INŻ. ARCH. GRETA MACIEJEWSKA	spec. proj. architektoniczne i urbanistyczne
numer uprawnień:		PODPIS



ZESTAWIENIE POWIERZCHNI UŻYTKOWEJ POMIESZCZEŃ			
Nr pom.	Nazwa pomieszczenia	Wysokość do sufitu [cm]	Powierzchnia [m2]
1/1	KŁATKA SCHODOWA	300	15,41
1/2	KOMUNIKACJA	300	34,78
1/3	SALA ZABAW	300	58,97
1/4	SYPIALNIA	300	45,77
1/5	TARAS	300	20,31
1/6	BRUDOWNIK	300	8,64
1/7	KOMUNIKACJA	300	6,60
1/8	ŁAZIENKA	300	11,92
1/9	WC	300	2,87
1/10	ROZBIERALNIA	300	17,62
1/11	ŚLUZA	300	2,07
1/12	SEPARATKA	300	6,15
1/13	FILTR	300	8,74
1/14	POKÓJ KIEROWNIKA	300	11,20
1/15	SEKRETARIAT	300	10,74
1/16	POKÓJ BIUROWY	300	11,20
1/17	POKÓJ INTENDENTA	300	10,48
1/18	ŚLUZA	300	2,59
1/19	PRALNIA Z SORTOWNIĄ	300	24,40
1/20	SUSZARNIA Z PRASOWALNIĄ	300	28,66
1/21	MAG. BIELIZNY	300	3,14
1/22	MAGAZYN ŻYWNOSCI	300	9,28
1/23	WENTYLATORNIA	300	15,55
1/24	KŁATKA SCHODOWA	300	15,91
1/25	KOMUNIKACJA	220	17,75
1/26	WC	300	3,08
1/27	NATRYSK	300	3,25
1/28	SZATNIA PERSONELU	300	19,28
1/29	MAGAZYN	300	9,10
1/30	POM. PORZ.	300	2,85
1/31	JADALNIA PERSONELU	300	13,32
1/32	KUCHNIA	300	25,57
1/33	WC	300	3,01
1/34	KUCHNIA MLECZNA	300	14,83
			495,04 m²

*POMIESZCZENIA OBJĘTE OPRACOWANIEM OZNACZONO SZARYM TŁEM

86' architektki

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architektki.pl

inwestor

GMINA NOWA SÓL - MIASTO
UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12,
67-100 NOWA SÓL

nazwa i adres obiektu budowlanego

PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA
MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA
WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ,
WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI
WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ

UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL
DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

nazwa rysunku

RZUT DACHU / I PIĘTRA

stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	A	A.2	1:100	08.2018

projektant:

MGR INŻ. ARCH. BARBARA MIKOŁAJCZAK
specjalność: architektoniczna

numer uprawnień: 95/79/ZG

sprawdzający:

MGR INŻ. ARCH. PAWEŁ OSTROWSKI
specjalność: architektoniczna

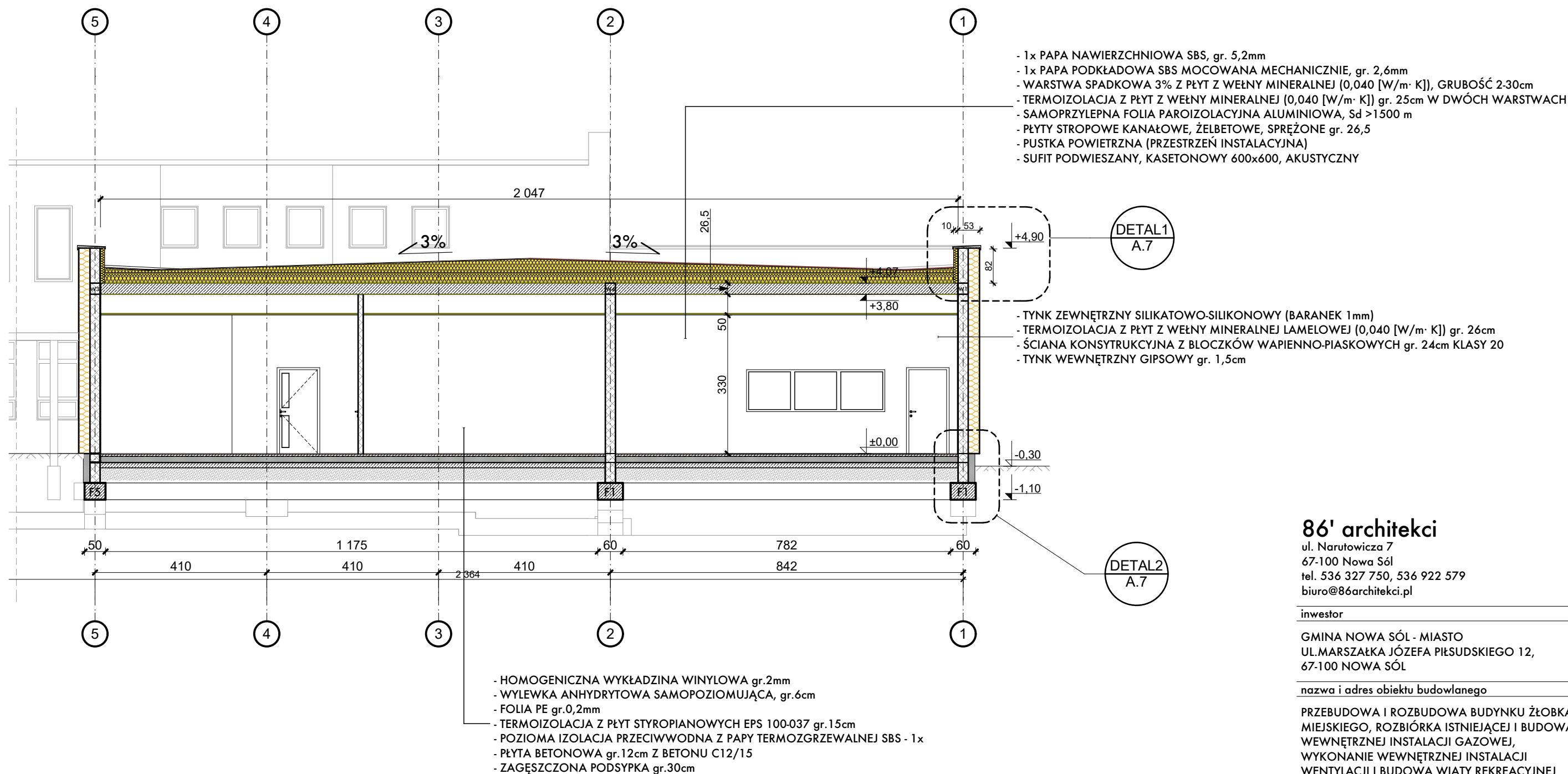
numer uprawnień: LOIA/38/2010

asystent:

MGR INŻ. ARCH. GRETA MACIEJEWSKA
spec. proj. architektoniczne i urbanistyczne

numer uprawnień: -

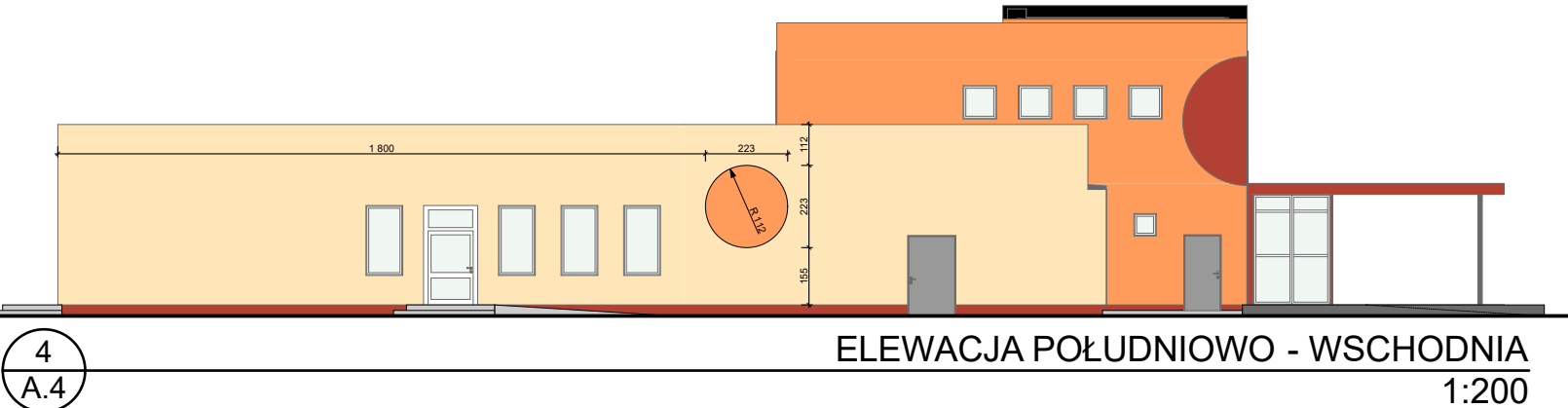
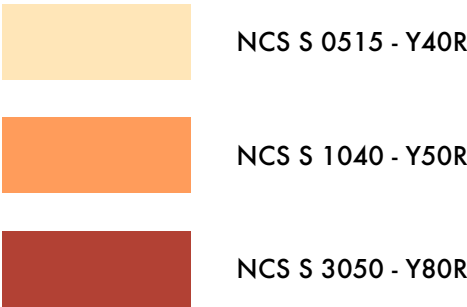
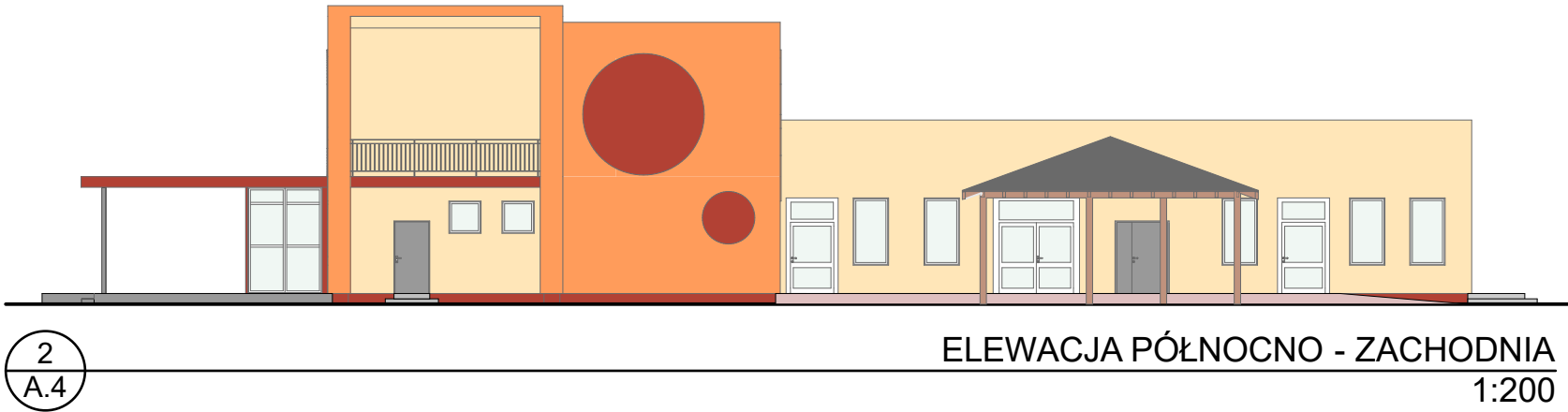
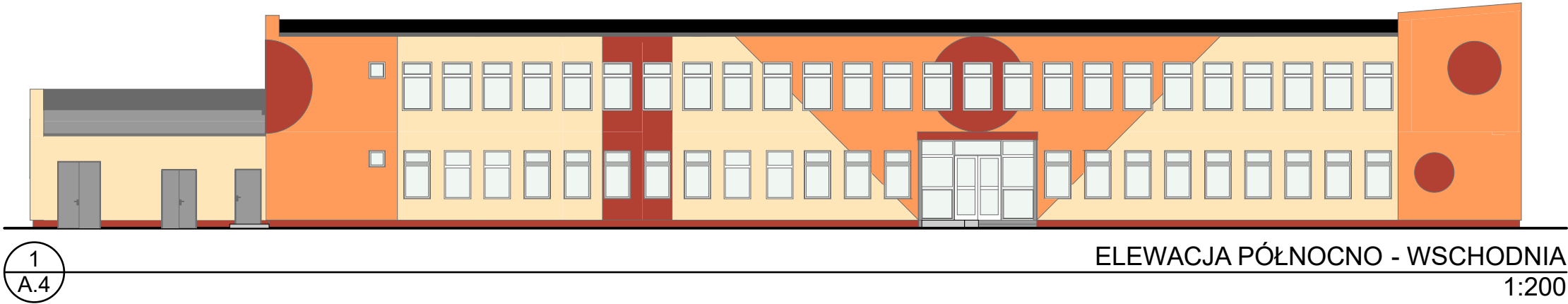
PODPIS



86' architektki

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architektki.pl

inwestor				
GMINA NOWA SÓL - MIASTO UL.MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12, 67-100 NOWA SÓL				
nazwa i adres obiektu budowlanego				
PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ, WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ				
UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2				
nazwa rysunku				
PRZEKRÓJ A-A				
stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	A	A.3	1:100	08.2018
projektant:				
MGR INŻ. ARCH. BARBARA MIKOŁAJCZAK specjalność: architektoniczna				
numer uprawnień: 95/79/ZG				PODPIS
sprawdzający:				
MGR INŻ. ARCH. PAWEŁ OSTROWSKI specjalność: architektoniczna				
numer uprawnień: LOIA/38/2010				PODPIS
asystent:				
MGR INŻ. ARCH. GRETA MACIEJEWSKA spec. proj. architektoniczne i urbanistyczne				
numer uprawnień: -				PODPIS



86' architektki

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architektki.pl

inwestor				
GMINA NOWA SÓL - MIASTO UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12, 67-100 NOWA SÓL				
nazwa i adres obiektu budowlanego				
PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ, WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2				
nazwa rysunku				
ELEWACJE				
stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	A	A.4	1:200	08.2018
projektant:				
MGR INŻ. ARCH. BARBARA MIKOŁAJCZAK specjalność: architektoniczna				
numer uprawnień: 95/79/ZG				PODPIS
sprawdzający:				
MGR INŻ. ARCH. PAWEŁ OSTROWSKI specjalność: architektoniczna				
numer uprawnień: LOIA/38/2010				PODPIS
asystent:				
MGR INŻ. ARCH. GRETA MACIEJEWSKA spec. proj. architektoniczne i urbanistyczne				
numer uprawnień: -				PODPIS

ZNACZENIE NA RZUCIE	DW-1	DW-2	DW-3	DW-4	DW-5	DW-6	DW-7	DW-8	DW-9	DW-10		DW-11	DW-12	DW-13	DW-14	DW-15	DW-16	DZ/1	DZ/2	DZ/3	
NUMER POMIESZCZENIA	0/23	0/2	0/9	0/10	0/4	0/5	0/24, 0/25	0/25	0/26	0/28	0/32	0/27	0/29	0/30, 0/34	0/31	0/33	0/35	0/26	0/36	0/28, 0/31, 0/35	0/8, 0/32
WIDOK OD STRONY OTWARCIA																					
	JEDNOSKRZYDŁOWE WEWNĘTRZNE	JEDNOSKRZYDŁOWE WEWNĘTRZNE	JEDNOSKRZYDŁOWE WEWNĘTRZNE	JEDNOSKRZYDŁOWE WEWNĘTRZNE	JEDNOSKRZYDŁOWE WEWNĘTRZNE	JEDNOSKRZYDŁOWE WEWNĘTRZNE	JEDNOSKRZYDŁOWE WEWNĘTRZNE	JEDNOSKRZYDŁOWE WEWNĘTRZNE	JEDNOSKRZYDŁOWE WEWNĘTRZNE	JEDNOSKRZYDŁOWE WEWNĘTRZNE	JEDNOSKRZYDŁOWE WEWNĘTRZNE	JEDNOSKRZYDŁOWE WEWNĘTRZNE	JEDNOSKRZYDŁOWE WEWNĘTRZNE	JEDNOSKRZYDŁOWE WEWNĘTRZNE	JEDNOSKRZYDŁOWE WEWNĘTRZNE	JEDNOSKRZYDŁOWE WEWNĘTRZNE	JEDNOSKRZYDŁOWE WEWNĘTRZNE	DWUSKRZYDŁOWE ZEWNĘTRZNE	DWUSKRZYDŁOWE ZEWNĘTRZNE	JEDNOSKRZYDŁOWE ZEWNĘTRZNE	JEDNOSKRZYDŁOWE ZEWNĘTRZNE
	WYMIAR W ŚWIEŁLE PRZEJŚCIA [cm]	120x200	90x200	90x200	90x200	80x200	90x200	90x200	120x200	90x200	90x200	90x200	90x200	80x200	90x200	90x200	90x200	210x200	140x200	120x200	120x200
	WYMIAR W ŚWIEŁLE OTWORU [cm]	145x262	102x205	102x205	102x205	100x205	100x205	100x205	145x262	102x205	102x205	102x205	100x205	90x205	102x205	100x205	102x205	244x270	153x205	147x270	147x270
	MATERIAŁ / KONSTRUKCJA	PROFILE ALUMINIOWE, GŁĘBOKOŚĆ OŚCIEŻNICY 78mm, GŁĘBOKOŚĆ SKRZYDŁA 78mm	RDZEŃ Z DREWNA LITEGO OBUSTRONNIE OBŁOŻYNY PŁYTĄ HDF Z LAMINATEM HPL	RDZEŃ Z DREWNA LITEGO OBUSTRONNIE OBŁOŻYNY PŁYTĄ HDF Z LAMINATEM HPL	RDZEŃ Z DREWNA LITEGO OBUSTRONNIE OBŁOŻYNY PŁYTĄ HDF Z LAMINATEM HPL	RDZEŃ Z DREWNA LITEGO OBUSTRONNIE OBŁOŻYNY PŁYTĄ HDF Z LAMINATEM HPL	RDZEŃ Z DREWNA LITEGO OBUSTRONNIE OBŁOŻYNY PŁYTĄ HDF Z LAMINATEM HPL	RDZEŃ Z DREWNA LITEGO OBUSTRONNIE OBŁOŻYNY PŁYTĄ HDF Z LAMINATEM HPL	RDZEŃ Z DREWNA LITEGO OBUSTRONNIE OBŁOŻYNY PŁYTĄ HDF Z LAMINATEM HPL	RDZEŃ Z DREWNA LITEGO OBUSTRONNIE OBŁOŻYNY PŁYTĄ HDF Z LAMINATEM HPL	RDZEŃ Z DREWNA LITEGO OBUSTRONNIE OBŁOŻYNY PŁYTĄ HDF Z LAMINATEM HPL	RDZEŃ Z DREWNA LITEGO OBUSTRONNIE OBŁOŻYNY PŁYTĄ HDF Z LAMINATEM HPL	RDZEŃ Z DREWNA LITEGO OBUSTRONNIE OBŁOŻYNY PŁYTĄ HDF Z LAMINATEM HPL	RDZEŃ Z DREWNA LITEGO OBUSTRONNIE OBŁOŻYNY PŁYTĄ HDF Z LAMINATEM HPL	RDZEŃ Z DREWNA LITEGO OBUSTRONNIE OBŁOŻYNY PŁYTĄ HDF Z LAMINATEM HPL	RDZEŃ Z DREWNA LITEGO OBUSTRONNIE OBŁOŻYNY PŁYTĄ HDF Z LAMINATEM HPL	RDZEŃ Z DREWNA LITEGO OBUSTRONNIE OBŁOŻYNY PŁYTĄ HDF Z LAMINATEM HPL	PROFILE ALUMINIOWE Z IZOLACJĄ TERMICZNĄ, GŁĘBOKOŚĆ OŚCIEŻNICY 77mm, GŁĘBOKOŚĆ SKRZYDŁA 77mm	STAŁOWE PŁASZCZOWE IZOLOWANE WELNĄ MINERALNĄ	PROFILE ALUMINIOWE Z IZOLACJĄ TERMICZNĄ, GŁĘBOKOŚĆ OŚCIEŻNICY 77mm, GŁĘBOKOŚĆ SKRZYDŁA 77mm	PROFILE ALUMINIOWE Z IZOLACJĄ TERMICZNĄ, GŁĘBOKOŚĆ OŚCIEŻNICY 77mm, GŁĘBOKOŚĆ SKRZYDŁA 77mm
KOLOR - PALETA NCS	S 0500-N	S 0500-N	S 0500-N	S 0570-Y50R	S 0500-N	S 0500-N	S 0500-N	S 0500-N	S 0500-N	S 0500-N	S 0500-N	S 3020-B10G	S 1040-Y20R	S 0500-N	S 0500-N	S 0540-G50Y	S 0500-N	S 0500-N	S 7500-N	S 0500-N	S 0500-N
SPOSÓB OTWIERANIA	ROZWIERNIE	ROZWIERNIE	ROZWIERNIE	ROZWIERNIE	ROZWIERNIE	ROZWIERNIE	ROZWIERNIE	ROZWIERNIE	ROZWIERNIE	ROZWIERNIE	ROZWIERNIE	ROZWIERNIE	ROZWIERNIE	ROZWIERNIE	ROZWIERNIE	ROZWIERNIE	ROZWIERNIE	ROZWIERNIE	ROZWIERNIE	ROZWIERNIE	ROZWIERNIE
ORIENTACJA GŁÓWNEGO SKRZYDŁA	L	P	L	L	P	L	L	L	L	P	L	L	P	P	L	L	L	P	P	L	P
IŁOŚĆ [szt.]	1	1	1	1	1	1	2	1	1	1	1	1	1	2	1	1	1	1	1	3	2
KLASA ODPORNOŚCI OGNIOWEJ	EI 60	EI 60	EI 60	EI 60	-	-	-	-	EI 30	EI 30	EI 30	EI 30	-	-	-	-	-	-	-	-	-
WSPÓŁCZYNNIK PRZENIKANIA CIEPŁA "UD"	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	max. 1,5 W/(m²·K)	max. 1,5 W/(m²·K)	max. 1,5 W/(m²·K)	max. 1,5 W/(m²·K)
WSKAŹNIK OCENY IZOLACYJNOŚCI AKUSTYCZNEJ RA1R	-	-	35	35	-	-	-	-	-	35	35	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
UWAGI DODATKOWE	- PRZYLGOWE - SZYBA BEZPIECZNA P2 PRZEZIERNĄ EI60, EI120 - DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 60cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE - 4 szt.	- BEZPRZYLGOWE - SZYBA BEZPIECZNA P2 PRZEZIERNĄ EI60, EI120 - DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 60cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE - 4 szt.	- BEZPRZYLGOWE - SZYBA BEZPIECZNA P2 PRZEZIERNĄ EI60 - DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 60cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE - 4 szt.	- BEZPRZYLGOWE - DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 60cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE - 4 szt.	- BEZPRZYLGOWE - DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 60cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE - 4 szt.	- BEZPRZYLGOWE - DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 60cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE - 4 szt.	- BEZPRZYLGOWE - DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 60cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE - 4 szt.	- BEZPRZYLGOWE - DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 60cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE - 4 szt.	- PRZYLGOWE - SZYBA BEZPIECZNA P2, PRZEZIERNĄ EI30, EI60 - DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 60cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE 4szt.	- BEZPRZYLGOWE - SZYBA BEZPIECZNA P2 PRZEZIERNĄ EI 30 - DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 60cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE 4szt.	- BEZPRZYLGOWE - SZYBA BEZPIECZNA P2 PRZEZIERNĄ EI 30 - DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 60cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE 4szt.	- BEZPRZYLGOWE - DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 60cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE 4szt.	- BEZPRZYLGOWE - SZYBA BEZPIECZNA P2 PRZEZIERNĄ EI 30 - DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 60cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE 4szt.	- BEZPRZYLGOWE - SZYBA BEZPIECZNA P2 PRZEZIERNĄ EI 30 - DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 60cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE 4szt.	- BEZPRZYLGOWE - SZYBA BEZPIECZNA P2 PRZEZIERNĄ EI 30 - DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 60cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE 4szt.	- BEZPRZYLGOWE - SZYBA BEZPIECZNA P2 PRZEZIERNĄ EI 30 - DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 60cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE 4szt.	- BEZPRZYLGOWE - SZYBA BEZPIECZNA P2 PRZEZIERNĄ EI 30 - DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 60cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE 4szt.	- PRZYLGOWE - ZESTAW SZYBOWY DWUKOMOROWY, SZYBA BEZPIECZNA P2, PRZEZIERNĄ, DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 70cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE 4szt.	- PRZYLGOWE - DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 70cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE 4szt.	- PRZYLGOWE - ZESTAW SZYBOWY DWUKOMOROWY, SZYBA BEZPIECZNA P2, PRZEZIERNĄ, DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 70cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE 4szt.	- PRZYLGOWE - ZESTAW SZYBOWY DWUKOMOROWY, SZYBA BEZPIECZNA P2, PRZEZIERNĄ, DRZWI WYPOSAŻYĆ W : SAMOZAMYKACZ ZAMEK PATENTOWY DOŚWIECLE WYSOKOŚCI 70cm ZAWIASY 3-SKRZYDELKOWE 4szt.

- WYKONAWCA ZOBOWIĄZANY JEST DO SPRAWDZENIA WYMIARÓW OTWORÓW NA BUDOWIE PO WYBRANIU PRODUCENTA STOLARKI DRZWIOWEJ
- ZACHOWAĆ NALEŻY MINIMALNE WYMIARY PRZEJŚCIA OPISANE W ZESTAWIENIU ORAZ OPISIE WARUNKÓW OCHRONY PRZECIWOPOŻAROWEJ
- WYMIARY W ŚWIEŁLE OTWORÓW NALEŻY TRAKTOWAĆ JAKO ORIENTACYJNE, PO WYBRANIU PRODUCENTA STOLARKI DRZWIOWEJ NALEŻY JE ZWERYFIKOWAĆ

88' architekci
ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@88architekci.pl

inwestor

GMINA NOWA SÓL - MIASTO
UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12,
67-100 NOWA SÓL

nazwa i adres obiektu budowlanego

PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA
MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA
WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ,
WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI
WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ
UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL
DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

nazwa rysunku

ZESTAWIENIE STOLARKI DRZWIOWEJ

stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	A	A.5	1:50	08.2018

projektant: MGR INŻ. ARCH. BARBARA MIKOŁAJCZAK spec. architektoniczna	
numer uprawnień: 95/79/ZG	PODPIS
sprowadzający: MGR INŻ. ARCH. PAWEŁ OSTROWSKI specjalność: architektoniczna	
numer uprawnień: LOIA/38/2010	PODPIS
asystent: MGR INŻ. ARCH. GRETA MACIEJEWSKA spec. proj. architektoniczne i urbanistyczne	
numer uprawnień: -	PODPIS

OZNACZENIE NA RZUCIE	O1	O2	O3	O4	O5	O6	O7	O8
NUMER POMIESZCZENIA	0/8, 0/28, 0/31, 0/32, 0/35	0/9	0/23	0/8	0/31	0/35	1/27	1/28
WIDOK Z ZEWNĄTRZ								
OPIS	OKNO JEDNOSKRZYDŁOWE ZEWNĘTRZNE	OKNO JEDNOSKRZYDŁOWE ZEWNĘTRZNE	OKNO JEDNOSKRZYDŁOWE ZEWNĘTRZNE	OKNO TRÓJDZIELNE	OKNO TRÓJDZIELNE	OKNO TRÓJDZIELNE	OKNO JEDNOSKRZYDŁOWE ZEWNĘTRZNE	OKNO JEDNOSKRZYDŁOWE ZEWNĘTRZNE
WYMIAR W ŚWIEŁLE OŚCIEŻY [cm]	100x190	100x190	100x180	303x91	330x100	400x100	90x100	90x100
WYSOKOŚĆ PARAPETU [cm]	80,0	80,0	80,0	120,0	100,0	100,0	160,0	160,0
MATERIAŁ / KONSTRUKCJA	PROFILE PCV 6-KOMOROWE, GŁĘBOKOŚĆ ZABUDOWY 85mm	PROFILE ALUMINIOWE Z IZOLACJĄ TERMICZNĄ, GŁĘBOKOŚĆ OŚCIEŻNICY 77mm, GŁĘBOKOŚĆ SKRZYDŁA 86mm	PROFILE ALUMINIOWE Z IZOLACJĄ TERMICZNĄ, GŁĘBOKOŚĆ OŚCIEŻNICY 77mm, GŁĘBOKOŚĆ SKRZYDŁA 86mm	PROFILE PCV 4-KOMOROWE, GŁĘBOKOŚĆ ZABUDOWY 60mm, SZKŁO ZESPOŁONE JEDNOKOMOROWE	PROFILE PCV , GŁĘBOKOŚĆ ZABUDOWY 60mm, SZKŁO ZESPOŁONE JEDNOKOMOROWE	PROFILE PCV 4-KOMOROWE , GŁĘBOKOŚĆ ZABUDOWY 60mm, SZKŁO ZESPOŁONE JEDNOKOMOROWE	PROFILE PCV 6-KOMOROWE, GŁĘBOKOŚĆ ZABUDOWY 85mm	PROFILE PCV 6-KOMOROWE, GŁĘBOKOŚĆ ZABUDOWY 85mm
KOLOR	S 0500-N	S 0500-N	S 0500-N	S 0500-N	S 0500-N	S 0500-N	S 0500-N	S 0500-N
SPOSÓB OTWIERANIA	ROZWIERNO-UCHYLNÝ DO WEWNĄTRZ	STAŁE	STAŁE	STAŁE	STAŁE	STAŁE	ROZWIERNO-UCHYLNÝ DO WEWNĄTRZ	ROZWIERNO-UCHYLNÝ DO WEWNĄTRZ
IŁOŚĆ [szt.]	17	2	4	1	1	1	1	4
KLASA ODPORNOŚCI OKNA NA WŁAMANIE	-	-	-	-	-	-	-	-
KLASA ODPORNOŚCI OGNIOWEJ	-	EI 60	EI 60	-	-	-	-	-
WSPÓŁCZYNNIK PRZENIKANIA CIEPŁA OKNA "Uw"	max. 1,1 W/(m²*K)	max. 1,1 W/(m²*K)	max. 1,1 W/(m²*K)	-	-	-	max. 1,1 W/(m²*K)	max. 1,1 W/(m²*K)
WSPÓŁCZYNNIK PRZENIKANIA CIEPŁA PAKIETU SZYBOWEGO "Ug"	max. 0,7 W/(m²*K)	max. 0,7 W/(m²*K)	max. 0,7 W/(m²*K)	-	-	-	max. 0,7 W/(m²*K)	max. 0,7 W/(m²*K)
UWAGI DODATKOWE	- PAKIET SZYBOWY DWUKOMOROWY - SZYBA BEZPIECZNA P2, PRZEZIERN - PARAPET ALUMINIOWY Z PODKŁADKĄ TŁUMIĄCĄ - PODOKIENNIK Z KONGLOMERATU - ROLETA ALUMINIOWA ANTYWŁAMANIOWA	- PAKIET SZYBOWY DWUKOMOROWY - SZYBA BEZPIECZNA P2, PRZEZIERN - PARAPET ALUMINIOWY Z PODKŁADKĄ TŁUMIĄCĄ - PODOKIENNIK Z KONGLOMERATU - ROLETA ALUMINIOWA ANTYWŁAMANIOWA	- PAKIET SZYBOWY DWUKOMOROWY - SZYBA BEZPIECZNA P2, PRZEZIERN - PARAPET ALUMINIOWY Z PODKŁADKĄ TŁUMIĄCĄ - PODOKIENNIK Z KONGLOMERATU - ROLETA ALUMINIOWA ANTYWŁAMANIOWA	- PAKIET SZYBOWY JEDNOKOMOROWY - SZYBA BEZPIECZNA P2, PRZEZIERN - PODOKIENNIK Z KONGLOMERATU	- PAKIET SZYBOWY JEDNOKOMOROWY - SZYBA BEZPIECZNA P2, PRZEZIERN - PODOKIENNIK Z KONGLOMERATU	- PAKIET SZYBOWY JEDNOKOMOROWY - SZYBA BEZPIECZNA P2, PRZEZIERN - PODOKIENNIK Z KONGLOMERATU	- PAKIET SZYBOWY DWUKOMOROWY - SZYBA BEZPIECZNA P2, MLECZNA - PARAPET ALUMINIOWY Z PODKŁADKĄ TŁUMIĄCĄ - PODOKIENNIK Z KONGLOMERATU - NAWIEWNIK CIŚNIENIOWY V _{nominalna} =25m³/h ZAMONTOWANY W GÓRNEJ RAMIE OKNA - ROLETA ALUMINIOWA ANTYWŁAMANIOWA	- PAKIET SZYBOWY DWUKOMOROWY - SZYBA BEZPIECZNA P2, PRZEZIERN - PARAPET ALUMINIOWY Z PODKŁADKĄ TŁUMIĄCĄ - PODOKIENNIK Z KONGLOMERATU - NAWIEWNIK CIŚNIENIOWY V _{nominalna} =25m³/h ZAMONTOWANY W GÓRNEJ RAMIE OKNA - ROLETA ALUMINIOWA ANTYWŁAMANIOWA

- WYKONAWCA ZOBOWIĄZANY JEST DO SPRAWDZENIA WYMIARÓW OTWORÓW NA BUDOWIE PO WYBRANIU PRODUCENTA STOLARKI OKIENNEJ

86' architektki

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architektki.pl

inwestor

GMINA NOWA SÓL - MIASTO
UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12,
67-100 NOWA SÓL

nazwa i adres obiektu budowlanego

PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA
MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA
WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ,
WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI
WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ

UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL
DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

nazwa rysunku

ZESTAWIENIE STOLARKI OKIENNEJ

stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	A	A.6	1:50	08.2018

projektant:

MGR INŻ. ARCH. BARBARA MIKOŁAJCZAK
spec. architektoniczna

numer uprawnień: 95/79/ZG

PODPIS

sprawdzający:

MGR INŻ. ARCH. PAWEŁ OSTROWSKI
specjalność: architektoniczna

numer uprawnień: LOIA/38/2010

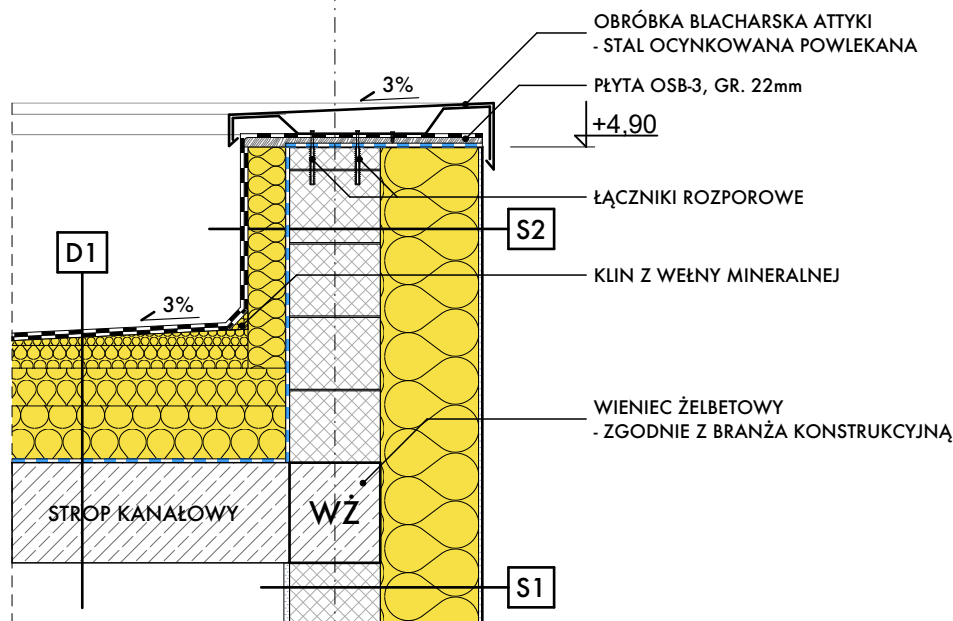
PODPIS

asystent:

MGR INŻ. ARCH. GRETA MACIEJEWSKA
spec. proj. architektoniczne i urbanistyczne

numer uprawnień: -

PODPIS



S1

- TYNK ZEWNĘTRZNY SILIKATOWO-SILIKONOWY (BARANEK 1mm)
- TERMOIZOLACJA Z PŁYT Z WEŁNY MINERALNEJ LAMELOWEJ (0,040 [W/m· K]) gr. 26cm
- ŚCIANA KONSYTRUKCYJNA Z BŁOCKÓW WAPIENNO-PIASKOWYCH gr. 24cm KLASY 20
- TYNK WEWNĘTRZNY GIPSOWY gr. 1,5cm

S2

- TYNK ZEWNĘTRZNY SILIKATOWO-SILIKONOWY (BARANEK 1mm)
- TERMOIZOLACJA Z PŁYT Z WEŁNY MINERALNEJ LAMELOWEJ (0,040 [W/m· K]) gr. 26cm
- ŚCIANA KONSYTRUKCYJNA Z BŁOCKÓW WAPIENNO-PIASKOWYCH gr. 24cm KLASY 20
- SAMOPRZYLEPNA FOLIA PAROIZOLACYJNA ALUMINIOWA, Sd >1500 m
- TERMOIZOLACJA Z PŁYT Z WEŁNY MINERALNEJ (0,040 [W/m· K]) gr. 10cm
- 1x PAPA PODKŁADOWA SBS MOCOWANA MECHANICZNIE, gr. 2,6mm
- 1x PAPA NAWIERZCHNIOWA SBS, gr. 5,2mm

D1

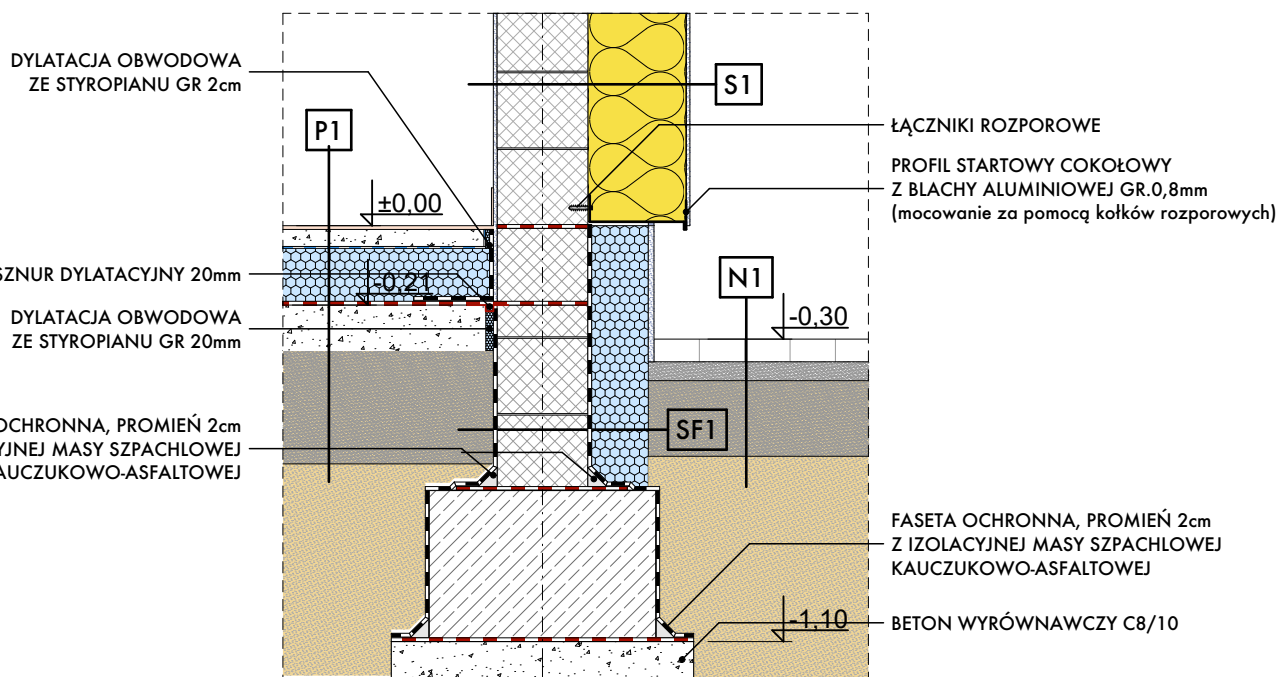
- 1x PAPA NAWIERZCHNIOWA SBS, gr. 5,2mm
- 1x PAPA PODKŁADOWA SBS MOCOWANA MECHANICZNIE, gr. 2,6mm
- WARSTWA SPADKOWA 3% Z PŁYT Z WEŁNY MINERALNEJ (0,040 [W/m· K]), GRUBOŚĆ 2-30cm
- TERMOIZOLACJA Z PŁYT Z WEŁNY MINERALNEJ (0,040 [W/m· K]) gr. 25cm W DWÓCH WARSTWACH
- SAMOPRZYLEPNA FOLIA PAROIZOLACYJNA ALUMINIOWA, Sd >1500 m
- PŁYTY STROPOWE KANAŁOWE, ŻELBETOWE, SPRĘŻONE gr. 26,5
- PUSTKA POWIETRZNA (PRZESTRZEŃ INSTALACYJNA)
- SUFIT PODWIESZANY, KASETONOWY 600x600, AKUSTYCZNY

1

A.7

DETAL IZOLACJI ATTYKI

1:20



S1

- TYNK ZEWNĘTRZNY SILIKATOWO-SILIKONOWY (BARANEK 1mm)
- TERMOIZOLACJA Z PŁYT Z WEŁNY MINERALNEJ LAMELOWEJ (0,040 [W/m· K]) gr. 26cm
- ŚCIANA KONSYTRUKCYJNA Z BŁOCKÓW WAPIENNO-PIASKOWYCH gr. 24cm KLASY 20
- TYNK WEWNĘTRZNY GIPSOWY gr. 1,5cm

SF1

- TYNK SILIKATOWO-SILIKONOWY
- TERMOIZOLACJA Z PŁYT STYROPIANOWYCH HYDROFOBOWYCH EPS 100-036 gr.15cm
- IZOLACJA PRZECIWWILGOCIOWA Z DISPERSYJNEJ MASY KAUCZUKOWO-ASFALTOWEJ - 2x
- ŚCIANA KONSYTRUKCYJNA Z BŁOCKÓW WAPIENNO-PIASKOWYCH gr. 24cm KLASY 20
- IZOLACJA PRZECIWWILGOCIOWA Z DISPERSYJNEJ MASY KAUCZUKOWO-ASFALTOWEJ - 2x

P1

- HOMOGENICZNA WYKŁADZINA WINYLOWA gr.2mm
- WYLEWKA ANHYDRYTOWA SAMOPOZIOMUJĄCA, gr.6cm
- FOLIA PE gr.0,2mm
- TERMOIZOLACJA Z PŁYT STYROPIANOWYCH EPS 100-037 gr.15cm
- POZIOMA IZOLACJA PRZECIWWODNA Z PAPY TERMOZGRZEWALNEJ SBS - 1x
- PŁYTA BETONOWA gr.12cm Z BETONU C12/15
- ZAGĘSZCZONA PODSYPKA gr.30cm

N1

- BETONOWA KOSTKA BRUKOWA GR. 6cm
- PODSYPKA CEMENTOWO-PIASKOWA GR. 5cm
- PODBUDOWA Z PIASKU ZAGĘSZCZANEGO MECHANICZNIE GR. 20cm

2

A.7

DETAL IZOLACJI FUNDAMENTÓW

1:20

86' architektki

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architekci.pl

inwestor

GMINA NOWA SÓL - MIASTO
UL.MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12,
67-100 NOWA SÓL

nazwa i adres obiektu budowlanego

PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA
MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA
WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ,
WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI
WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ

UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL
DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

nazwa rysunku

**DETAL IZOLACJI ATTYKI,
DETAL IZOLACJI FUNDAMENTU**

stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	A	A.7	1:20	08.2018

projektant:

MGR INŻ. ARCH. BARBARA MIKOŁAJCZAK
specjalność: architektoniczna

numer uprawnień: 95/79/ZG

PODPIS

sprawdzający:

MGR INŻ. ARCH. PAWEŁ OSTROWSKI
specjalność: architektoniczna

numer uprawnień: LOIA/38/2010

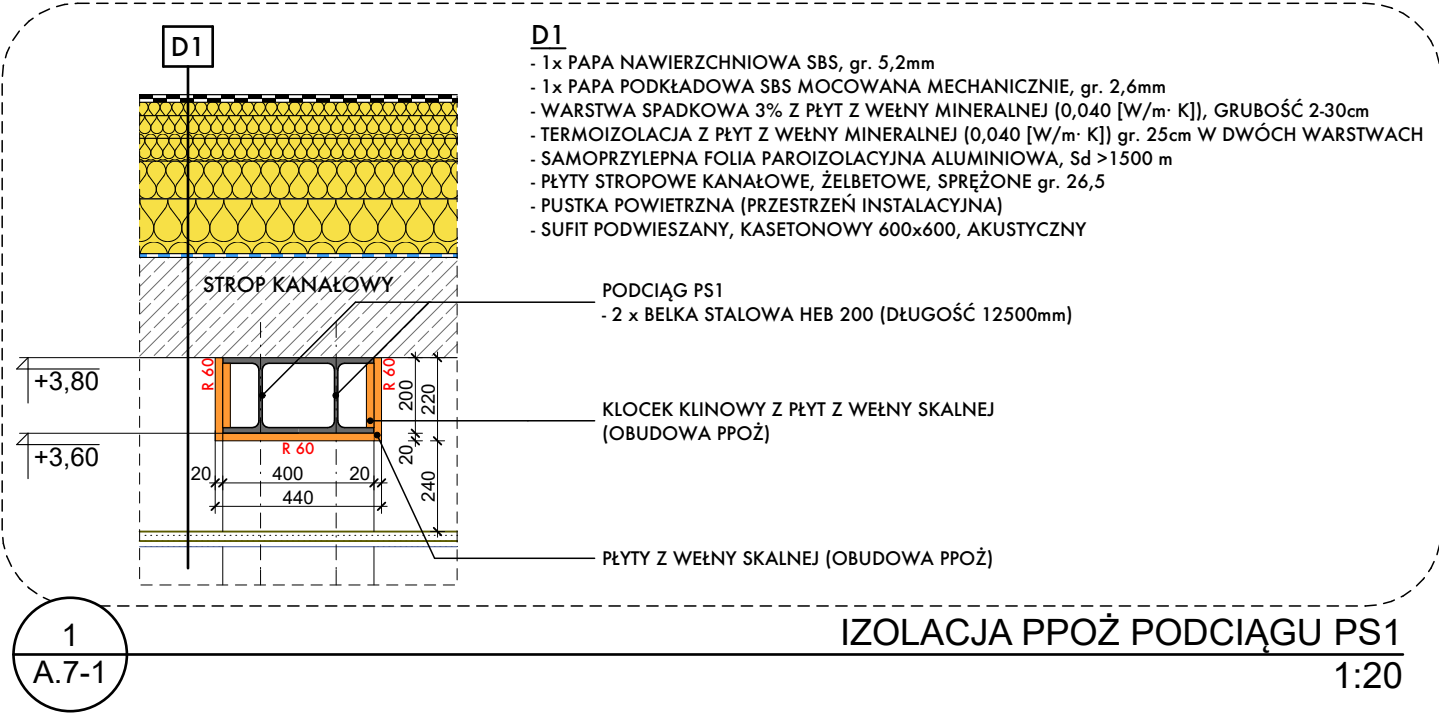
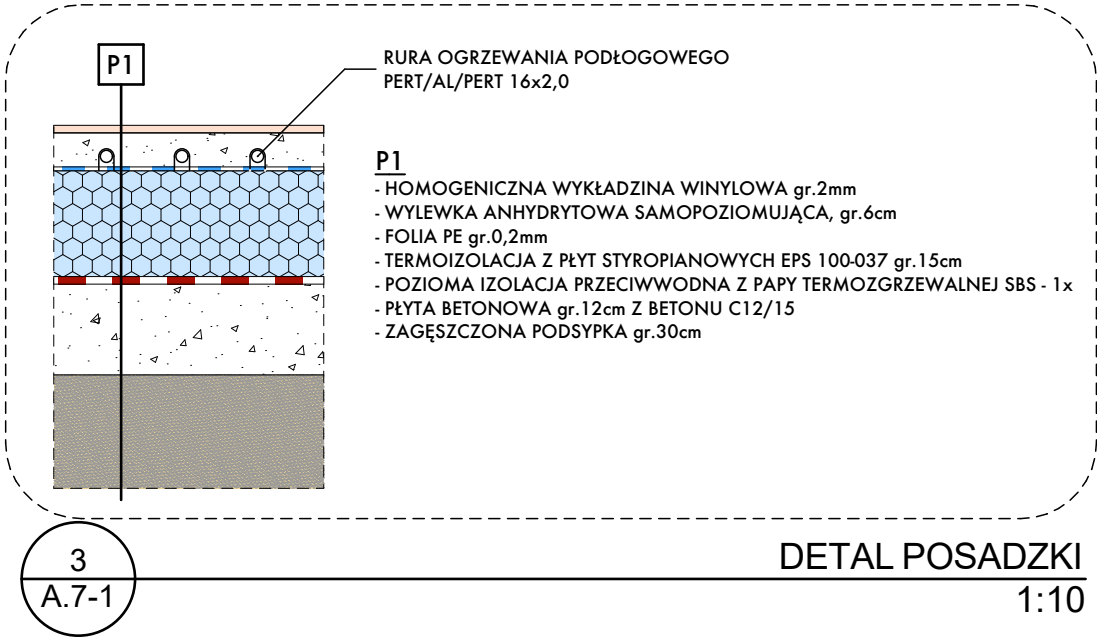
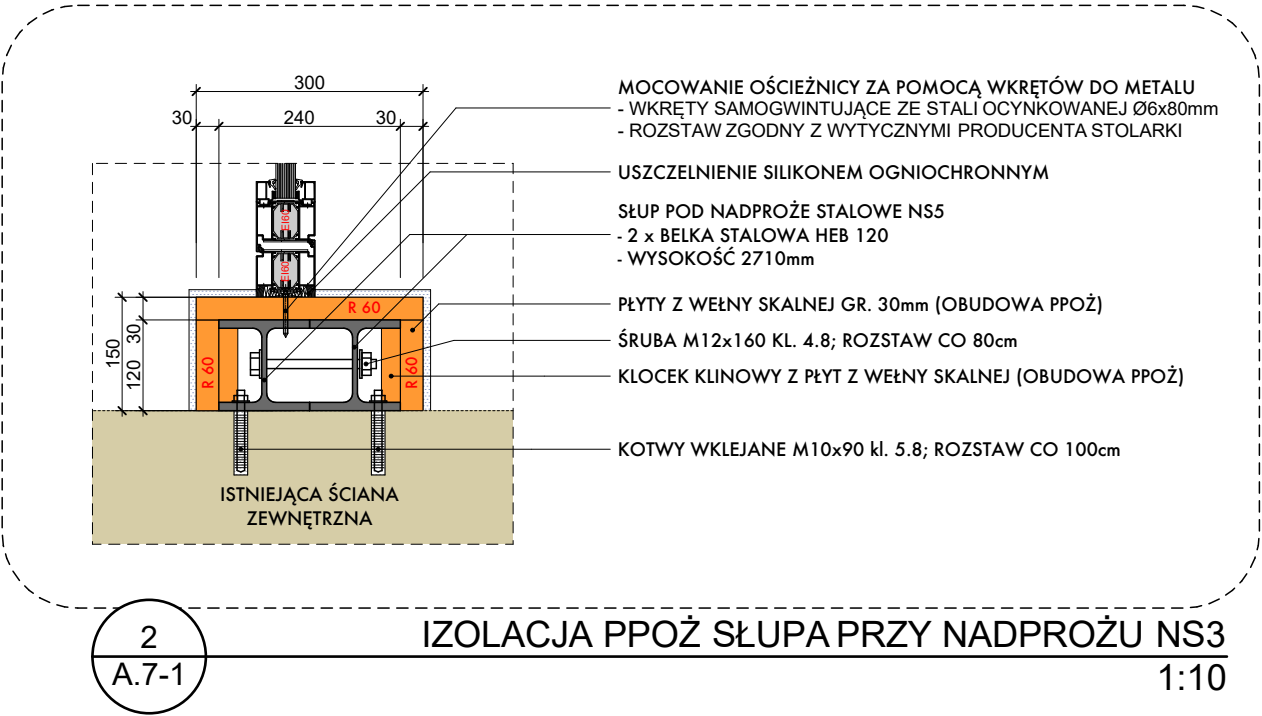
PODPIS

asystent:

MGR INŻ. ARCH. GRETA MACIEJEWSKA
spec. proj. architektoniczne i urbanistyczne

numer uprawnień: -

PODPIS



UWAGA

- OBUDOWĘ PRZECIWPÓŻAROWĄ BELEK STAŁOWYCH WYKONANĄ Z SYSTEMOWYCH PŁYT Z WEŁNY SKALNEJ PRZZNACZONYCH DO ZWIĘKSZANIA ODPORNOŚCI PRZECIWPÓŻAROWEJ
- UŻYĆ PŁYT Z WEŁNY SKALNEJ Z DODATKIEM CZĄSTECZEK WODOROTLENKU MAGNEZU Z JEDNOSTRONNĄ OKŁĄDZINĄ Z FOLII ALUMINIOWEJ
- GRUBOŚĆ PŁYT 20mm
- W ROZSTAWIE CO MAX.90cm ZASTOSOWAĆ KŁOCKI KLINOWE (100mm x 25mm)

86' architektki

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architekci.pl

inwestor
GMINA NOWA SÓL - MIASTO UL.MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12, 67-100 NOWA SÓL
nazwa i adres obiektu budowlanego
PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ, WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ
UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2
nazwa rysunku

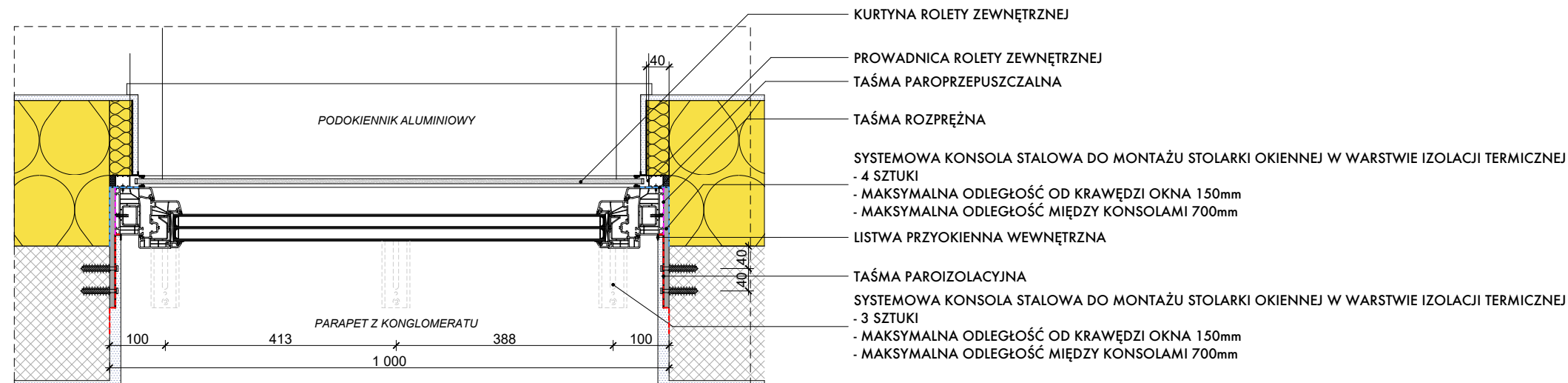
DETAL POSADZKI, DETALE IZOLACJI PRZECIWPÓŻAROWEJ				
stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	A	A.7-1	1:20 1:10	08.2018
projektant:				
MGR INŻ. ARCH. BARBARA MIKOŁAJCZAK specjalność: architektoniczna				
numer uprawnień: 95/79/ZG				PODPIS
sprawdzający:				
MGR INŻ. ARCH. PAWEŁ OSTROWSKI specjalność: architektoniczna				
numer uprawnień: LOIA/38/2010				PODPIS
asystent:				
MGR INŻ. ARCH. GRETA MACIEJEWSKA spec. proj. architektoniczne i urbanistyczne				
numer uprawnień: -				PODPIS



2
A.7-2

PRZEKRÓJ PIONOWY OKNA

1:10



1
A.7-2

PRZEKRÓJ POZIOMY OKNA

1:10

86' architekci

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architekci.pl

inwestor

GMINA NOWA SÓL - MIASTO
UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12,
67-100 NOWA SÓL

nazwa i adres obiektu budowlanego

PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA
MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA
WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ,
WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI
WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ

UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL
DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

nazwa rysunku

DETAL MONTAŻU OKNA

stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	A	7.2	1:10	08.2018

projektant:

MGR INŻ. ARCH. BARBARA MIKOŁAJCZAK
specjalność: architektoniczna

numer uprawnień: 95/79/ZG

PODPIS

sprawdzający:

MGR INŻ. ARCH. PAWEŁ OSTROWSKI
specjalność: architektoniczna

numer uprawnień: LOIA/38/2010

PODPIS

asystent:

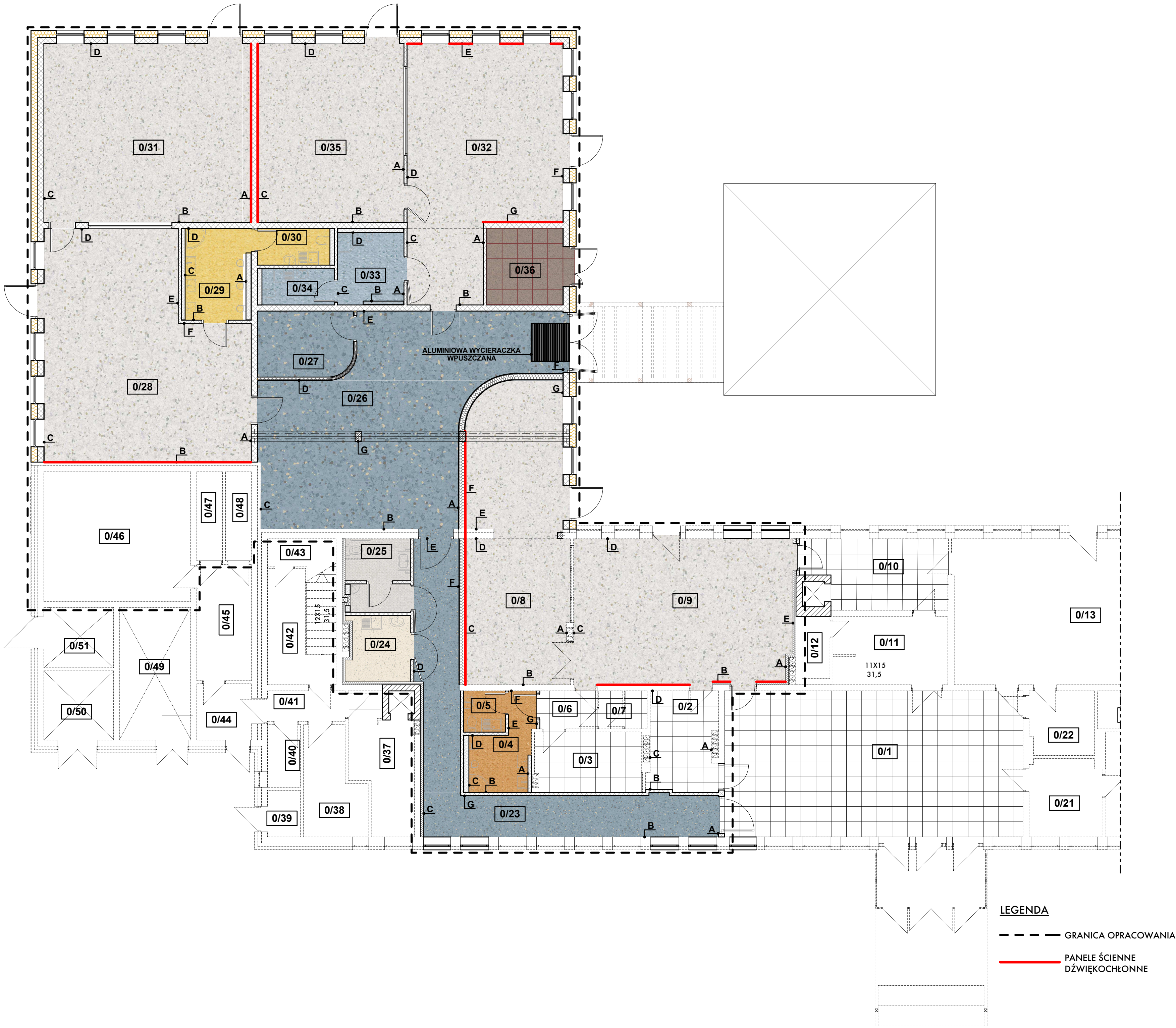
MGR INŻ. ARCH. GRETA MACIEJEWSKA
spec. proj. architektoniczne i urbanistyczne

numer uprawnień: -

PODPIS

PARTER					
NR POM.	ŚCIANY (NCS S)	RODZAJ ŚCIANY	POSADZKI (NCS S)	RODZAJ POSADZKI	DODATKOWE WYPOSAŻENIE
0.1	0602-Y25R	malowana farba lateksową do pełnej wys. pom.	0407-Y42R	ist. płytki ceramiczne	
0.2	A,B,D: 0503-Y29R; C:0570-Y50R	malowana farba lateksową do pełnej wys. pom.	-	ist. płytki ceramiczne	
0.3	0602-Y25R	malowana farba lateksową do pełnej wys. pom.	-	ist. płytki ceramiczne	
0.4	A,B,F,G:0405-G27Y C,D,E: 1040-Y20R	wykładzina ścienna winylowa przeznaczona do pom. typu łazienka do wys. 2 m powyżej malowana farbą lateksową przeznaczoną do pom. typu łazienka	2050-Y40R	wykładzina homogeniczna winylowa, przeznaczona do pom. typu łazienka, wywinięta na ściany 10cm	
0.5	1040-Y20R	wykładzina ścienna winylowa przeznaczona do pom. typu łazienka do wys. 2 m, powyżej malowana farbą lateksową przeznaczoną do pom. typu łazienka	2050-Y40R	wykładzina homogeniczna winylowa, przeznaczona do pom. typu łazienka, wywinięta na ściany 10cm	
0.6	0602-Y25R	malowana farba lateksową do pełnej wys. pom.	-	ist. płytki ceramiczne	
0.8	A,B,G: 0500-N C,D,E,F: 1030-R80B	malowana farbą lateksową do pełnej wysokości	1000-N	wykładzina homogeniczna, winylowa wywinięta na ściany 10cm	na ścianie C i E montować panele dźwiękochłonne od wys. 100cm do 220
0.9	A,E: 0570-Y50R B,C,D: 0500-N	malowana farbą lateksową do pełnej wysokości	1000-N	wykładzina homogeniczna, winylowa wywinięta na ściany 10cm	na ścianie A montować panele dźwiękochłonne od wys. 100cm do 220
0.10	0500-N	ist. płytki ceramiczne do wys. 2 m powyżej malowane farbą lateksową	-	ist. płytki ceramiczne	
0.23	A,B,C,D,E: 0500-N F,G: 3020-B10G	malowane farbą lateksową do pełnej wysokości	3020-B10G	wykładzina homogeniczna, winylowa wywinięta na ściany 10cm	
0.24	0500-N	malowane farbą lateksową przeznaczoną do pom. typu kuchnia	1005-Y40R	wykładzina homogeniczna, winylowa wywinięta na ściany 10cm	
0.25	0405-G27Y	wykładzina ścienna winylowa do wysokości 2 m powyżej malowane farbą lateksową przeznaczoną do pom. typu łazienki	1500-N	wykładzina homogeniczna, winylowa przeznaczona do pom. typu łazienka wywinięta na ściany 10cm	
0.26	A,E,G: 3020-B10G B,C,D,F: 0500-N	malowane farbą lateksową do pełnej wysokości	3020-B10G	wykładzina homogeniczna, winylowa wywinięta na ściany 10cm	
0.27	0500-N	malowane farbą lateksową do pełnej wysokości	1000-N	wykładzina homogeniczna, winylowa wywinięta na ściany 10cm	
0.28	A,B,C,D: 0500-N E,F: 1040-Y20R	malowane farbą lateksową do pełnej wysokości	1000-N	wykładzina homogeniczna, winylowa wywinięta na ścian 10cm	na ścianie B montować panele dźwiękochłonne od wys. 100cm do 220
0.29	B,C: 4050-R80B A,D: 0405-G27Y	wykładzina ścienna winylowa przeznaczona do pom. typu łazienka do wysokości 2m powyżej malowane farbą lateksową przeznaczoną do pom. typu łazienka	1040-Y20R	wykładzina homogeniczna, winylowa przeznaczona do pom. typu łazienka do wysokości 10cm	
0.30	0405-G27Y	wykładzina ścienna winylowa przeznaczona do pom. typu łazienka do wysokości 2m powyżej malowane farbą lateksową przeznaczoną do pom. typu łazienka	1040-Y20R	wykładzina homogeniczna, winylowa przeznaczona do pom. typu łazienka do wysokości 10cm	
0.31	A,C: 1030-R80B B,D: 0500-N	malowane farbą lateksową do pełnej wysokości	1000-N	wykładzina homogeniczna, winylowa wywinięta na ściany 10cm	na ścianie A montować panele dźwiękochłonne od wys. 100cm do 220
0.32	A,B,C,G: 0540-G50Y D,E,F: 0500-N	malowane farbą lateksową do pełnej wysokości	1000-N	wykładzina homogeniczna, winylowa wywinięta na ściany 10cm	na ścianie G i E montować panele dźwiękochłonne od wys. 100cm do 220
0.33	A,D: 0540-G50Y B,C: 0405-G27Y	wykładzina ścienna winylowa przeznaczona do pom. typu łazienka do wysokości 2m powyżej malowane farbą lateksową przeznaczoną do pom. typu łazienka	2020-B10G	wykładzina homogeniczna, winylowa przeznaczona do pom. typu łazienka do wysokości 10cm	
0.34	0405-G27Y	wykładzina ścienna winylowa przeznaczona do pom. typu łazienka do wysokości 2m powyżej malowane farbą lateksową przeznaczoną do pom. typu łazienka	2020-B10G	wykładzina homogeniczna, winylowa przeznaczona do pom. typu łazienka do wysokości 10cm	
0.35	A,D: 0500-N B,C: 1030-R80B	malowane farbą lateksową do pełnej wysokości	1000-N	wykładzina homogeniczna, winylowa wywinięta na ściany 10cm	na ścianie C montować panele dźwiękochłonne od wys. 100cm do 220
0.36	0500-N	malowane farbą lateksową do pełnej wysokości	1005-Y40R fuga 5330-Y64R	płytki gresowe (60x60cm) z cokołem na 10cm	
0.46	0500-N	malowane farbą lateksową do pełnej wysokości	-	ist. wylewka betonowa	
0.47	0500-N	malowane farbą lateksową do pełnej wysokości	-	ist. wylewka betonowa	
0.48	0500-N	malowane farbą lateksową do pełnej wysokości	-	ist. wylewka betonowa	

I PIĘTRO					
NR POM.	ŚCIANY (NCS S)	RODZAJ ŚCIANY	POSADZKI (NCS S)	RODZAJ POSADZKI	DODATKOWE WYPOSAŻENIE
1.27	0500-N	ist. płytki ceramiczne powyżej farba lateksowa	-	ist. płytki ceramiczne	
1.28	0500-N	malowane farbą lateksową	-	ist. płytki ceramiczne	
1.29	0500-N	malowane farbą lateksową	-	ist. płytki ceramiczne	



LEGENDA

--- GRANICA OPRACOWANIA

— PANELE ŚCIENNE DŹWIEKOCHŁONNE

86' architekci
ul. Norwiciwa 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 927 750, 536 922 579
biuro@86architekci.pl

inwestor
GMINA NOWA SÓL - MIASTO
UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PRUSDSKIEGO 12,
67-100 NOWA SÓL
nazwa i adres obiektu budowlanego
PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU
MIEJSKIEGO ŻŁOBKA W NOWEJ SOLI
UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL
DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2
nazwa rysunku

RZUT PARTERU - WYKOŃCZENIA
stadium | branża | nr rysunku | skala | data
PW | **A** | **A.8** | 1:100 | 08.2018

projektant:
MGR INŻ. ARCH. BARBARA MIKOŁAJCZAK
spec. architektoniczna
numer uprawnień: 95/79/ZG
PODPIS
sprawdzający:
MGR INŻ. ARCH. PAWEŁ OSTROWSKI
specjalność: architektoniczna
numer uprawnień: LOIA/38/2010
PODPIS
asystent:
MGR INŻ. ARCH. GRETA MACIEJEWSKA
spec. proj. architektoniczne i urbanistyczne
numer uprawnień: -
PODPIS



NR POM.	KOLOR NCS S	WYSOKOŚĆ SPODU (m)	RODZAJ
PARTER			
0.1	0500-N	3,0	istniejący malowany
0.2	0500-N	2,6	podwieszany kasetonowy
0.3	0500-N	3,0	istniejący malowany
0.4	0500-N	2,6	podwieszany kasetonowy przeznaczona do pom. typu łazienki
0.5	0500-N	2,6	podwieszany kasetonowy przeznaczona do pom. typu łazienki
0.6	0500-N	2,6	demontaż ist. i montaż podwieszanego sufitu kasetonowego
0.8	1030-R80B	3,3	w części proj. podwieszany kasetonowy dźwiękochłonny
	1030-R80B	3,0	w części ist. sufit skuć, otynkować, pomalować i zamontować
	0500-N	2,7	podwieszane płyty dźwiękochłonne
0.9	0500-N	3,0	ist. sufit skuć, otynkować, pomalować i zamontować
	0500-N	2,7	podwieszane płyty dźwiękochłonne
0.10	0500-N	3,0	istniejący malowany
0.23	3020-B1-G	3,0	ist. sufit skuć, otynkować, pomalować i zamontować
	0500-N	2,7	podwieszane płyty dźwiękochłonne
0.24	0500-N	2,6	istniejący sufit skuć, otynkować i zamontować podwieszany sufit kasetonowy
0.25	0500-N	2,6	istniejący sufit skuć, otynkować i zamontować podwieszany sufit kasetonowy przeznaczona do pom. typu łazienki
0.26	3020-B10G	3,3	podwieszany kasetonowy dźwiękochłonny
0.27	0500-N	3,3	podwieszany kasetonowy
0.28	0500-N	3,3	podwieszany kasetonowy dźwiękochłonny
0.29	4050-R80B	3,3	podwieszany kasetonowy przeznaczona do pom. typu łazienki
0.30	0500-N	3,3	podwieszany kasetonowy przeznaczona do pom. typu łazienki
0.31	1030-R80B	3,3	podwieszany kasetonowy dźwiękochłonny
0.32	0500-N	3,3	podwieszany kasetonowy dźwiękochłonny
0.33	0540-G50Y	3,3	podwieszany kasetonowy przeznaczona do pom. typu łazienki
0.34	0500-N	3,3	podwieszany kasetonowy przeznaczona do pom. typu łazienki
0.35	1030-R80B	3,3	podwieszany kasetonowy dźwiękochłonny
0.36	0500-N	3,8	tynkowany malowany
0.46	0500-N	3,3	istniejący malowany
0.47	0500-N	3,3	istniejący malowany
0.48	0500-N	3,3	istniejący malowany
1 PIĘTRO			
1.27	0500-N	3,0	istniejący malowany
1.28	0500-N	3,0	istniejący malowany
1.29	0500-N	3,0	istniejący malowany

LEGENDA

SUFIT PODWIESZANY, KASETONOWY

SUFIT PODWIESZANY, KASETONOWY PRZEZNACZONY DO POM. TYPU ŁAZIENKI

SUFIT PODWIESZANY, KASETONOWY DŹWIEKOCHŁONNY

OPRAWA OŚWIETLENIOWA KASETONOWA

KRATKA WENTYLACYJNA KASETONOWA

OPRAWA OŚWIETLENIOWA PODTYNKOWA

OPRAWA OŚWIETLENIOWA NATYNKOWA

AW

OPRAWA AWARYJNA I KIERUNKOWA

CZUJKA RUCHU

PLYTA DŹWIEKOCHŁONNA WISZĄCA O WYM. 1,2m x 1,2m

OBUDOWA GK PRZEWODÓW WENTYLACYJNYCH

POCZĄTEK I KIERUNEK UKŁADANIA PŁYT SUFITU PODWIESZANEGO

LEGENDA

--- GRANICA OPRACOWANIA

86' architekci

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 927 750, 536 922 579
biuro@86architekti.pl

inwestor

GMINA NOWA SÓL - MIASTO
UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PRUSKIEGO 12,
67-100 NOWA SÓL

nazwa i adres obiektu budowlanego

PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU
MIEJSKIEGO ŻŁOBKA W NOWEJ SOLI
UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL
DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

nazwa rysunku

RZUT SUFITÓW

stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	A	A.9	1:100	08.2018

projektant:

MGR INŻ. ARCH. BARBARA MIKOŁAJCZAK

spec. architektoniczna

numer uprawnień: 95/79/ZG

sprawdzający:

MGR INŻ. ARCH. PAWEŁ OSTROWSKI

specjalność: architektoniczna

numer uprawnień: LOIA/38/2010

asystent:

MGR INŻ. ARCH. GRETA MACIEJEWSKA

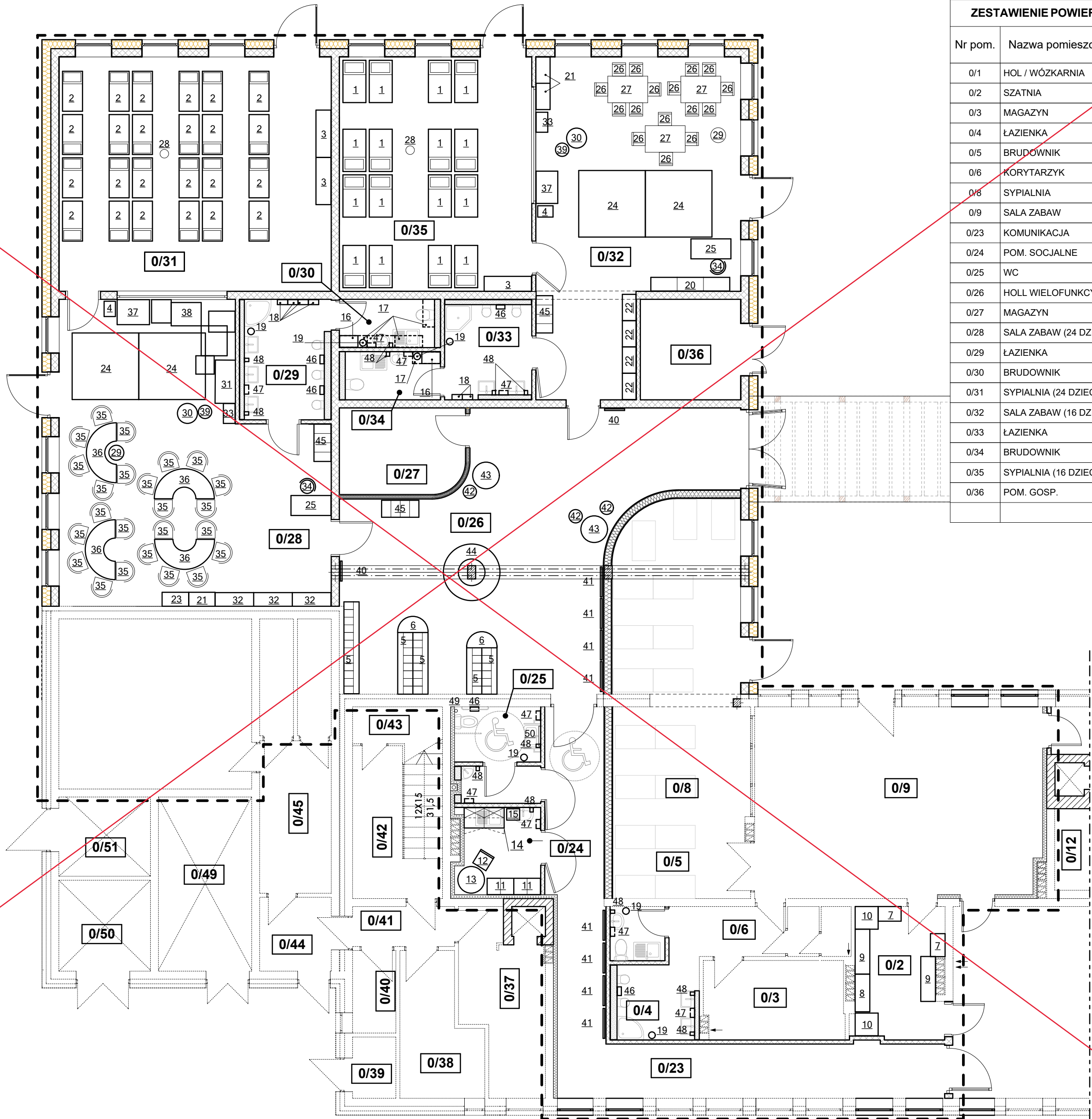
spec. proj. architektoniczne i urbanistyczne

numer uprawnień: -

PODPIS

UWAGA: ELEMENTY WYPOSAŻENIA NIE WCHODZĄ W ZAKRES REALIZACJI ZAMÓWIENIA

- 1 Łóżeczko drewniane na nóżkach
2 Łóżeczko z opuszczanym bokiem
3 Szafa na pościel; 143x45x104cm
4 Kosz na pieluchy
5 Szafki szatniowe; 129x207x70cm
6 Ławka do szafek szatniowych 1; 91x45x33cm
7 Szafka szatniowa 2; 69x44x131cm
8 Szafka szatniowa 2; 113x44x131cm
9 Szafka szatniowa 2; 135x44x131cm
10 Szafka szatniowa 2 narożna; 69x68x131cm
11 Metalowa szafa ubraniowa
12 Krzesło z oparciem 1; 47x46x182cm
13 Stół 1; śr. 80cm
14 Szafki kuchenne z blatem
15 Kosz uchylony 50 L
16 Regał stojący na nocniki
17 Regał wiszący na nocniki
18 Półka na 4 kubeczki
19 Kosz na śmieci pedałowyy
20 Zestaw mebli; 3x(80x42x124cm)
21 Szafka na szuflady; 80x42x86cm
22 Regał stojący z przegrodą; 80x42x160cm
23 Regał stojący; 80x42x124cm
24 Dywan
25 Biurko
26 Krzeselko dziecięce
27 Stolik dziecięcy prostokątny
28 Stolek
29 Krzesło na kółkach bez oparcia
30 Gruszka rehabilitacyjna
31 Szafka-domek; 130x60x174cm
32 Regał stojący; 116x42x124cm
33 Biblioteczka; 60x35x89cm
34 Krzesło z oparciem 2; 50x46x82cm
35 Krzeselko dziecięce do karmienia
36 Stolik dziecięcy - podkowa
37 Przewijak; 97x75x88cm
38 Zestaw materacy
39 Mini gruszka rehabilitacyjna
40 Tablica informacyjna magnetyczna 40x60cm
41 Tablica informacyjna magnetyczna 60x90cm
42 Okrągła pufa-śr.40cmx30
43 Okrągła pufa-śr.80cmx30
44 Siedzisko piankowe koło-śr.zew. 170cm, wew. 86cmx30
45 Zestaw koszy do segregacji odpadów
46 Pojemnik na papier toaletowy
47 Podajnik ręczników papierowych
48 Dozownik mydła w płynie
49 Szczotka wisząca do wc
50 Lustro uchylne



ZESTAWIENIE POWIERZCHNI UŻYTKOWEJ POMIESZCZEŃ			
Nr pom.	Nazwa pomieszczenia	Wysokość do sufitu [cm2]	Powierzchnia [m2]
0/1	HOL / WÓZKARNIA	300	68,22
0/2	SZATNIA	260	10,41
0/3	MAGAZYN	300	9,93
0/4	ŁAZIENKA	260	7,21
0/5	BRUDOWNIK	260	2,64
0/6	KORYTARZYK	260	3,38
0/8	SYPIALNIA	300	46,78
0/9	SALA ZABAW	300	49,13
0/23	KOMUNIKACJA	300	35,19
0/24	POM. SOCJALNE	260	6,29
0/25	WC	260	6,93
0/26	HOLL WIELOFUNKCYJNY	330	68,38
0/27	MAGAZYN	380	9,59
0/28	SALA ZABAW (24 DZIECI)	330	64,38
0/29	ŁAZIENKA	330	8,83
0/30	BRUDOWNIK	330	4,08
0/31	SYPIALNIA (24 DZIECI)	330	57,36
0/32	SALA ZABAW (16 DZIECI)	330	52,94
0/33	ŁAZIENKA	330	7,19
0/34	BRUDOWNIK	330	4,08
0/35	SYPIALNIA (16 DZIECI)	330	40,49
0/36	POM. GOSP.	380	9,00
			572,43 m ²

LEGENDA

--- GRANICA OPRACOWANIA

86' architektki

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architekci.pl

inwestor

GMINA NOWA SÓL - MIASTO
UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12,
67-100 NOWA SÓL

nazwa i adres obiektu budowlanego

PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA
MIEJSKIEGO, ROZBÍÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA
WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ,
WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI
WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ

UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL
DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

nazwa rysunku

RZUT PARTERU - WYPOSAŻENIE

stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	A	A.10	1:100	08.2018

projektant:

MGR INŻ. ARCH. BARBARA MIKOŁAJCZAK
spec. architektoniczna

numer uprawnień: 95/79/ZG

sprawdzający:

MGR INŻ. ARCH. PAWEŁ OSTROWSKI
specjalność: architektoniczna

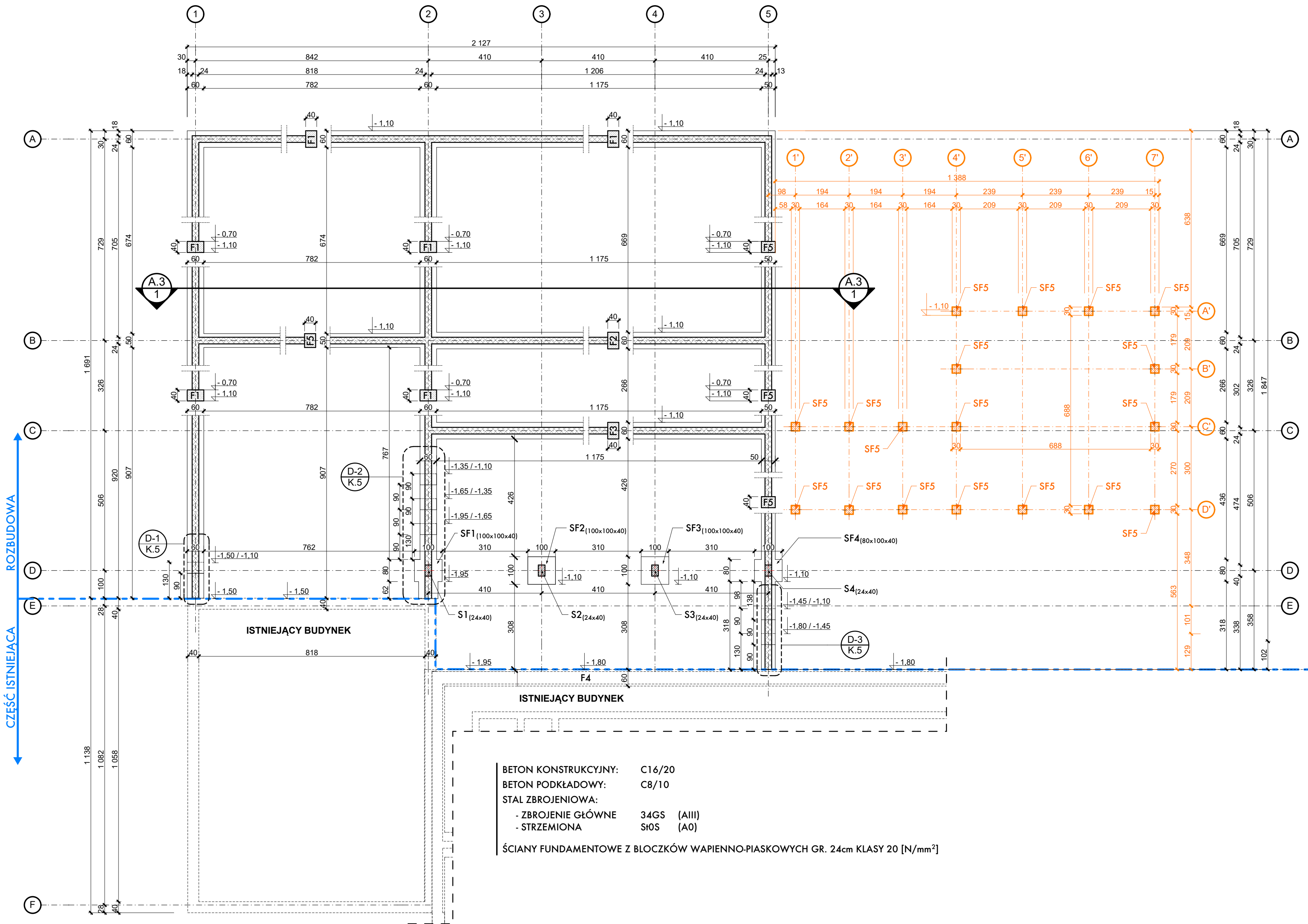
numer uprawnień: LOIA/38/2010

asystent:

MGR INŻ. ARCH. GRETA MACIEJEWSKA
spec. proj. architektoniczne i urbanistyczne

numer uprawnień: -

PODPIS



86' architektki

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architekci.pl

inwestor
GMINA NOWA SÓL - MIASTO
UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12,
67-100 NOWA SÓL

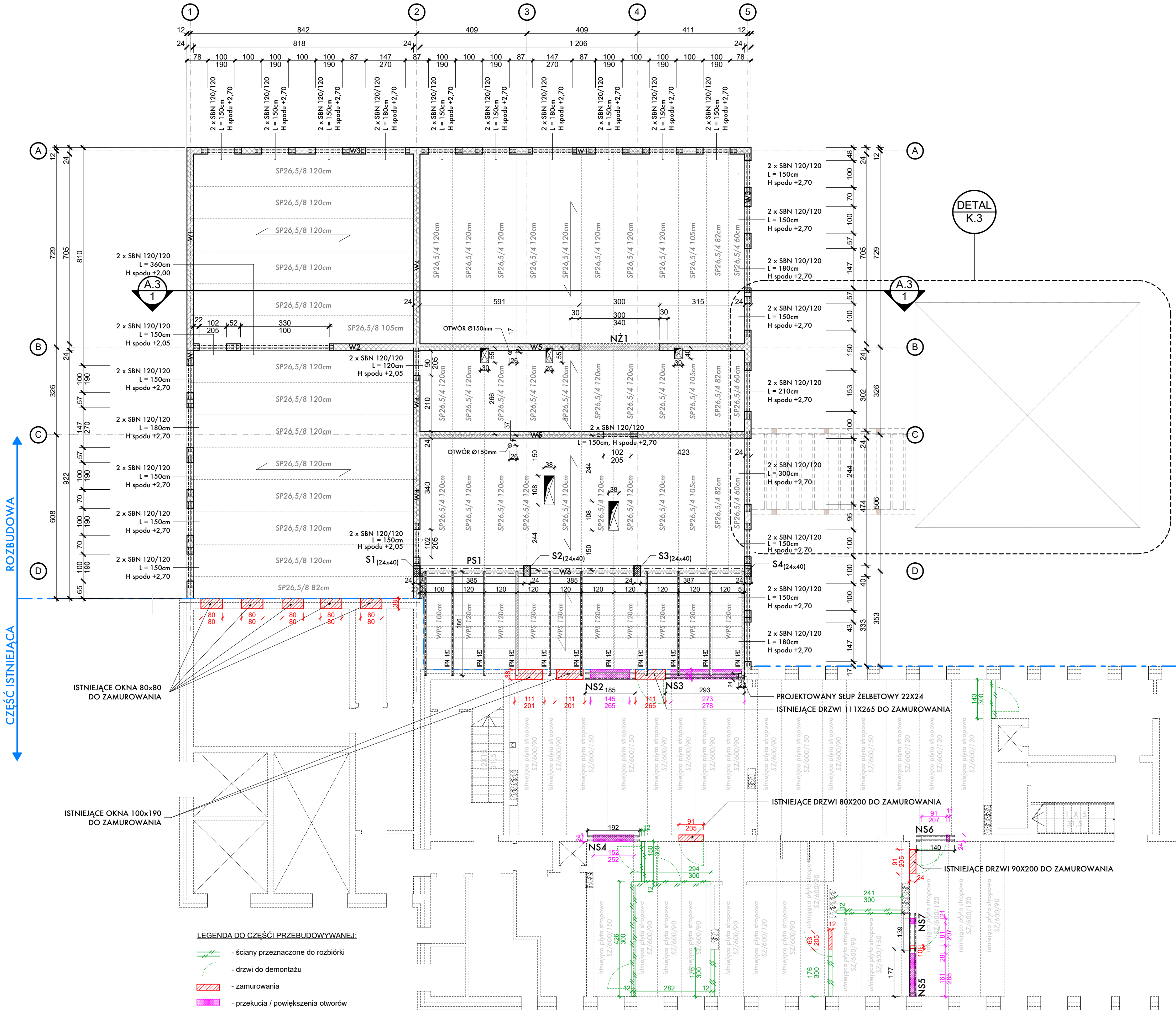
nazwa i adres obiektu budowlanego
PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA
MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA
WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ,
WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI
WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ
UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL
DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

nazwa rysunku

RZUT FUNDAMENTÓW

stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	K	K.1	1:100	08.2018

KONSTRUKCJA				
projektant:				
MGR INŻ. MAREK KAZIECZKO				
specjalność: konstrukcyjno-budowlana				
numer uprawnień: 94/89/GW				PODPIS
sprawdzający:				
MGR INŻ. WIOLETA RÓŻAŃSKA				
specjalność: konstrukcyjno-budowlana				
numer uprawnień: LB5/0070/POOK/2009				PODPIS
opracował:				
MGR INŻ. TOMASZ MIKOŁAJCZAK				
specjalność: konstrukcyjno-budowlana				
numer uprawnień: -				PODPIS



ZESTAWIENIE PŁYT STROPOWYCH SP

Typ płyty	Długość [cm]	Szerokość [cm]	Ilość [szt]	Ciężar płyty [t]	Ciężar łącznie [t]	UWAGI	Wymiary wycięć [cm x cm]
SP26,5/8/835	835	120	12	3,477	41,723		
SP26,5/8/835	835	105	1	3,042	3,042		
SP26,5/4/722	722	120	8	3,006	24,051		
SP26,5/4/722	722	105	1	2,631	2,631		
SP26,5/4/722	722	82	1	2,054	2,054		
SP26,5/4/722	722	60	1	1,503	1,503		
SP26,5/4/318	318	120	3	1,324	3,972		
SP26,5/4/318	318	120	1	1,324	1,324	wycięcie przy podporze	15x55 lewe
SP26,5/4/318	318	120	1	1,324	1,324	wycięcie przy podporze	15x55 prawe
SP26,5/4/318	318	120	1	1,324	1,324	wycięcie przy podporze	12,5x55 lewe
SP26,5/4/318	318	120	1	1,324	1,324	wycięcie przy podporze	12,5x55 prawe
SP26,5/4/318	318	105	1	1,159	1,159	wycięcie przy podporze	15x40
SP26,5/4/318	318	82	1	0,905	0,905		
SP26,5/4/318	318	60	1	0,662	0,662		
SP26,5/4/490	490	120	4	2,040	8,161		
SP26,5/4/490	490	120	2	2,040	4,081	wycięcie przy podporze	19x108 lewe
SP26,5/4/490	490	120	2	2,040	4,081	wycięcie przy podporze	19x108 prawe
SP26,5/4/490	490	105	1	1,785	1,785		
SP26,5/4/490	490	82	1	1,394	1,394		
SP26,5/4/490	490	60	1	1,020	1,020		
RAZEM:		46	RAZEM:	108,846			

UWAGA:
- ZESTAWIENIE PŁYT STROPOWYCH NALEŻY ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z RYSUNKIEM KONSTRUKCYJNYM STROPU
- WCIECIA W PŁYTACH ZWYMIAROWANO NA RYSUNKU KONSTRUKCYJNYM STROPU

ZESTAWIENIE PŁYT STROPOWYCH WPS

Typ płyty	Długość [cm]	Szerokość [cm]	Ilość [szt]	Ciężar płyty [t]	Ciężar łącznie [t]
WPS 100	100	40	8	0,049	0,392
WPS 120	120	40	72	0,053	3,838
RAZEM		80	RAZEM	4,230	

ZESTAWIENIE ELEMENTÓW STAŁOWYCH STROP WPS

Nazwa + wymiar [mm]	Ilość [szt]	Długość [mm]	Masa 1mb [kg]	Masa elementu [kg]	Masa całkowita [kg]	Rodzaj stali
IPN180	11	3900	21,9	85,41	939,51	Si3S
			Masa całkowita [kg]		939,51	

UWAGA:
- ZESTAWIENIE NIE JEST OSTATECZNĄ PODSTAWĄ DO ZAMÓWIENIA MATERIAŁU
- WYMIARY ELEMENTÓW NALEŻY SPRAWDZIĆ NA BUDOWIE

ZESTAWIENIE NADPROŻY SBN 120/120

LP	SYMBOL	ILOŚĆ [szt.]	DŁUGOŚĆ [m]
1	SBN 120/120 L = 120cm	2	2,4
2	SBN 120/120 L = 150cm	40	60,0
3	SBN 120/120 L = 180cm	10	18,0
4	SBN 120/120 L = 210cm	2	4,2
4	SBN 120/120 L = 300cm	2	6,0
5	SBN 120/120 L = 360cm	2	7,2
		ŁĄCZNIE	97,8

UWAGA:
- ZESTAWIENIE NIE JEST OSTATECZNĄ PODSTAWĄ DO ZAMÓWIENIA MATERIAŁU
- WYMIARY ELEMENTÓW NALEŻY SPRAWDZIĆ NA BUDOWIE

86' architektki

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architektki.pl

inwestor

GMINA NOWA SÓL - MIASTO
UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12,
67-100 NOWA SÓL

nazwa i adres obiektu budowlanego

PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA
MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA
WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ,
WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI
WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ

UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL
DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

nazwa rysunku

RZUT PARTERU

stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	K	K.2	1:100	08.2018

KONSTRUKCJA

projektant:

MGR INŻ. MAREK KAZIECZKO
specjalność: konstrukcyjno-budowlana

numer uprawnień:

94/89/GW

sprawdzający:

MGR INŻ. WIOLETA RÓŻAŃSKA
specjalność: konstrukcyjno-budowlana

numer uprawnień:

LBS/0070/POOK/2009

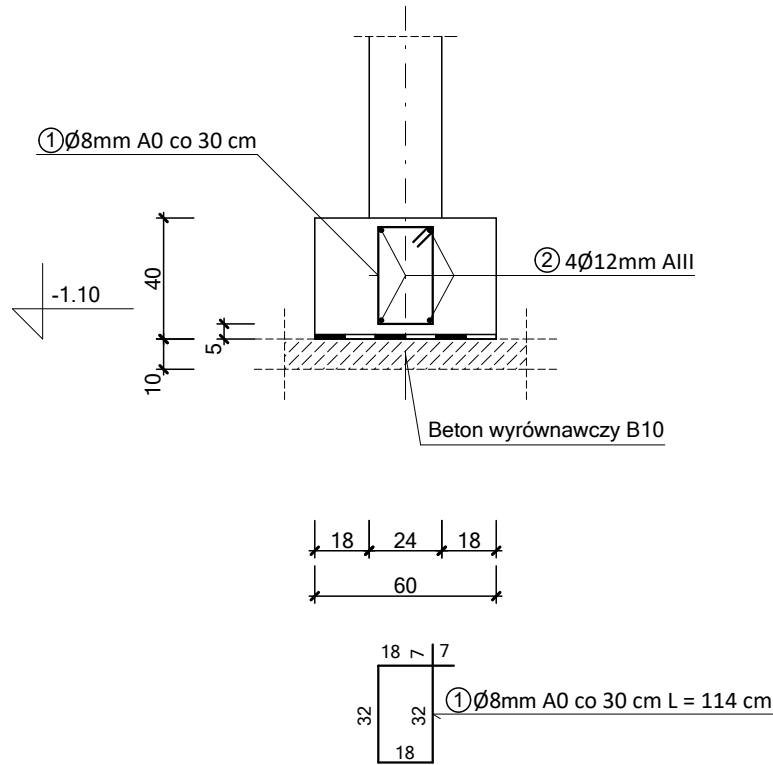
opracował:

MGR INŻ. TOMASZ MIKOŁAJCZAK
specjalność: konstrukcyjno-budowlana

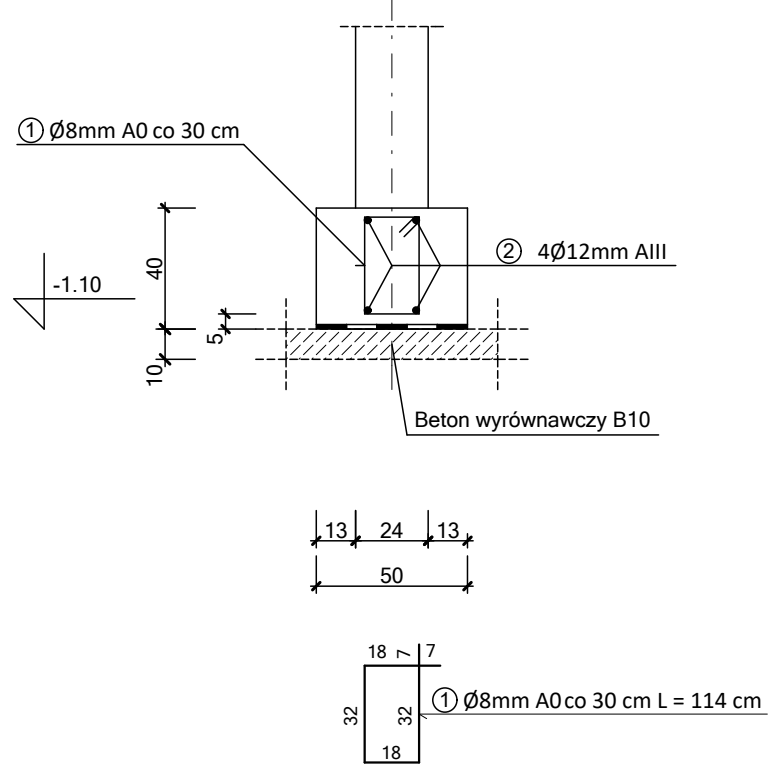
numer uprawnień:

-

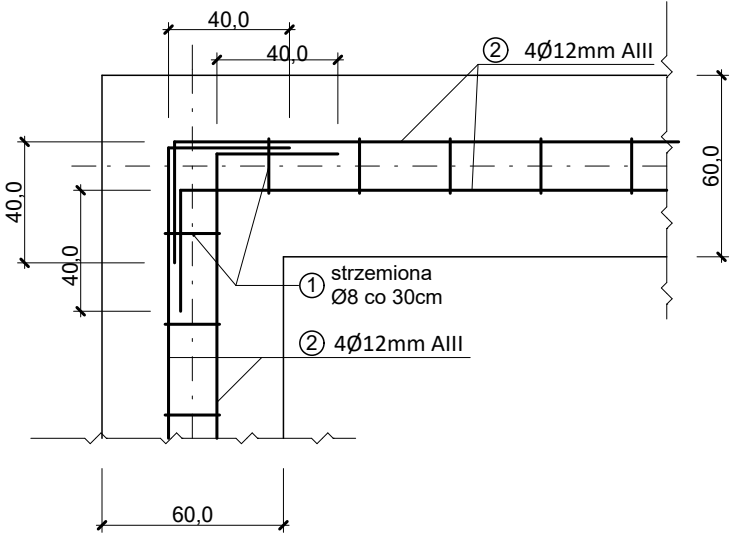
ŁAWA FUNDAMENTOWA F1, F2, F3
SKALA 1:25



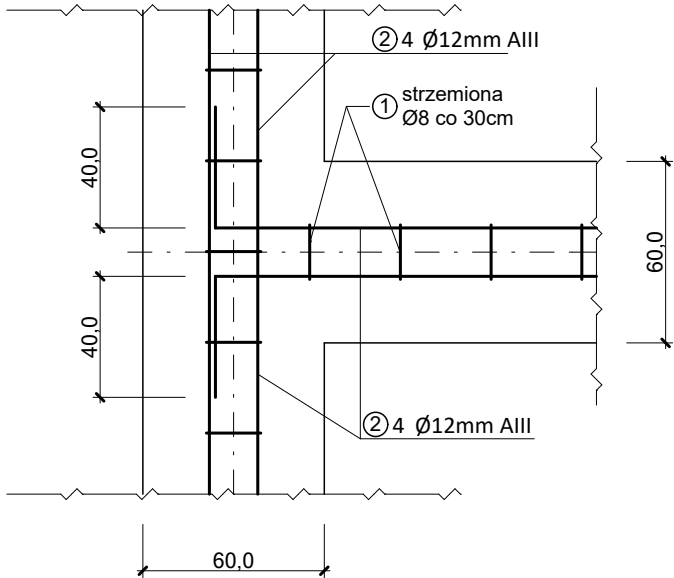
ŁAWA FUNDAMENTOWA F5
SKALA 1:25



DETAL NAROŻA
SKALA 1:25



DETAL WĘZŁA
SKALA 1:25



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

Ławy fundamentowe

Nr	Średnica [mm]	Długość [cm]	Sztuk	St0		34GS		
				Ø 6	Ø8	Ø12	Ø10	Ø16
				Łączna długość [m]				
1	8	114	360		410,40			
2	12	10720	4			428,80		
Razem długość [m]:				0,00	410,40	428,80	0,00	0,00
Masa 1m pręta [kg]:				0,222	0,329	0,888	0,617	1,578
Masa wg średnic [kg]:				0,00	135,02	380,77	0,00	0,00
Masa wg rodzajów stali [kg]:				135,02		380,77		
Masa całkowita [kg]:				515,80				

BETON KONSTRUKCYJNY C16/20
STAL ZBROJENIOWA 34GS, St0S

UWAGA:
ZESTAWIENIE NIE JEST OSTATECZNĄ PODSTAWĄ DO ZAMÓWIENIA MATERIAŁU.
W ZESTAWIENIU NIE UWZGLĘDNIONO ZAKŁADÓW PRĘTÓW.
WYMIARY ELEMENTÓW NALEŻY SPRAWDZIĆ NA BUDOWIE.

UWAGI:
- beton wyrównawczy układać na nienaruszonym gruncie rodzimym
- w narożach oraz węzłach ław fundamentowych stosować zagięcia prętów zbrojeniowych 40cm

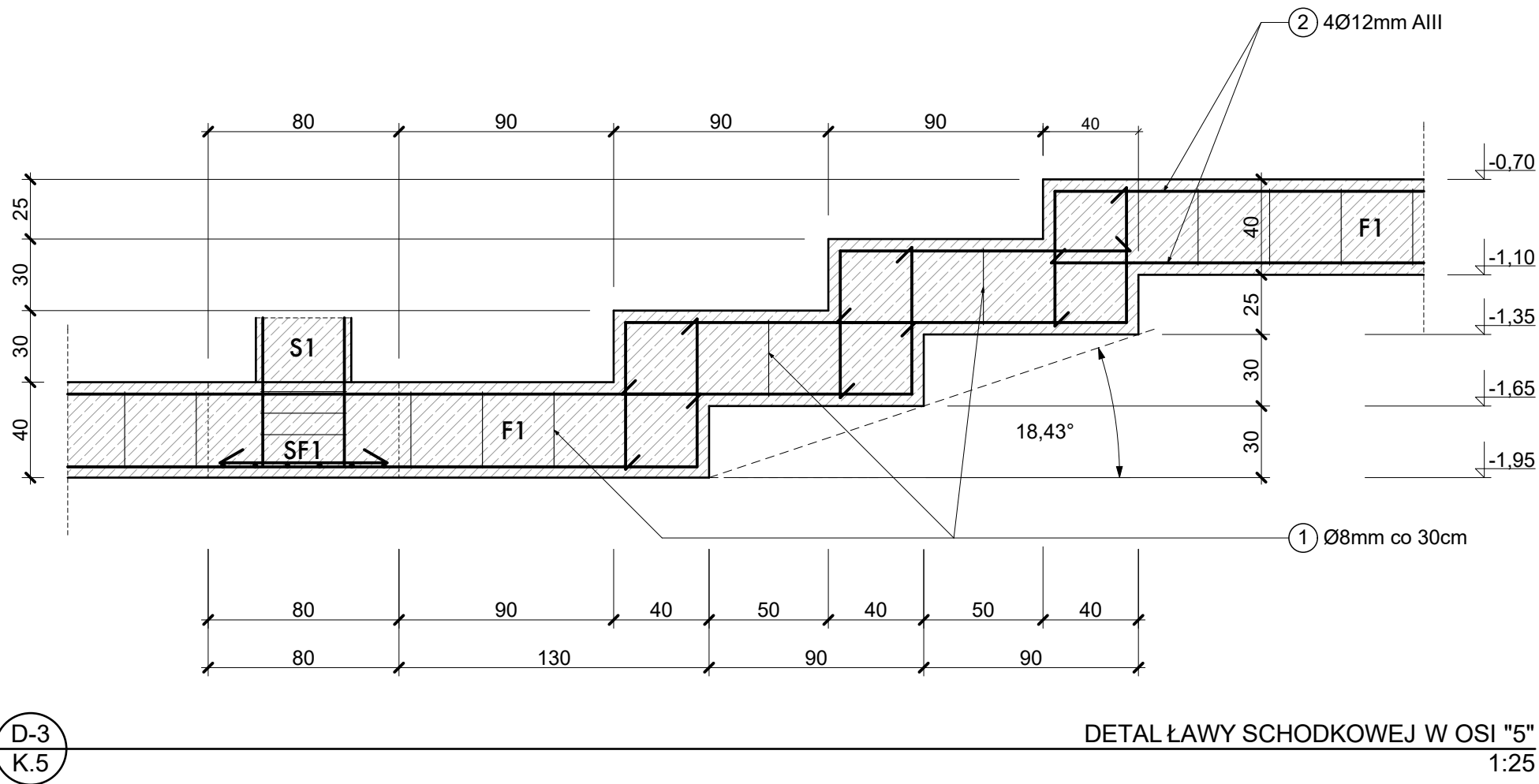
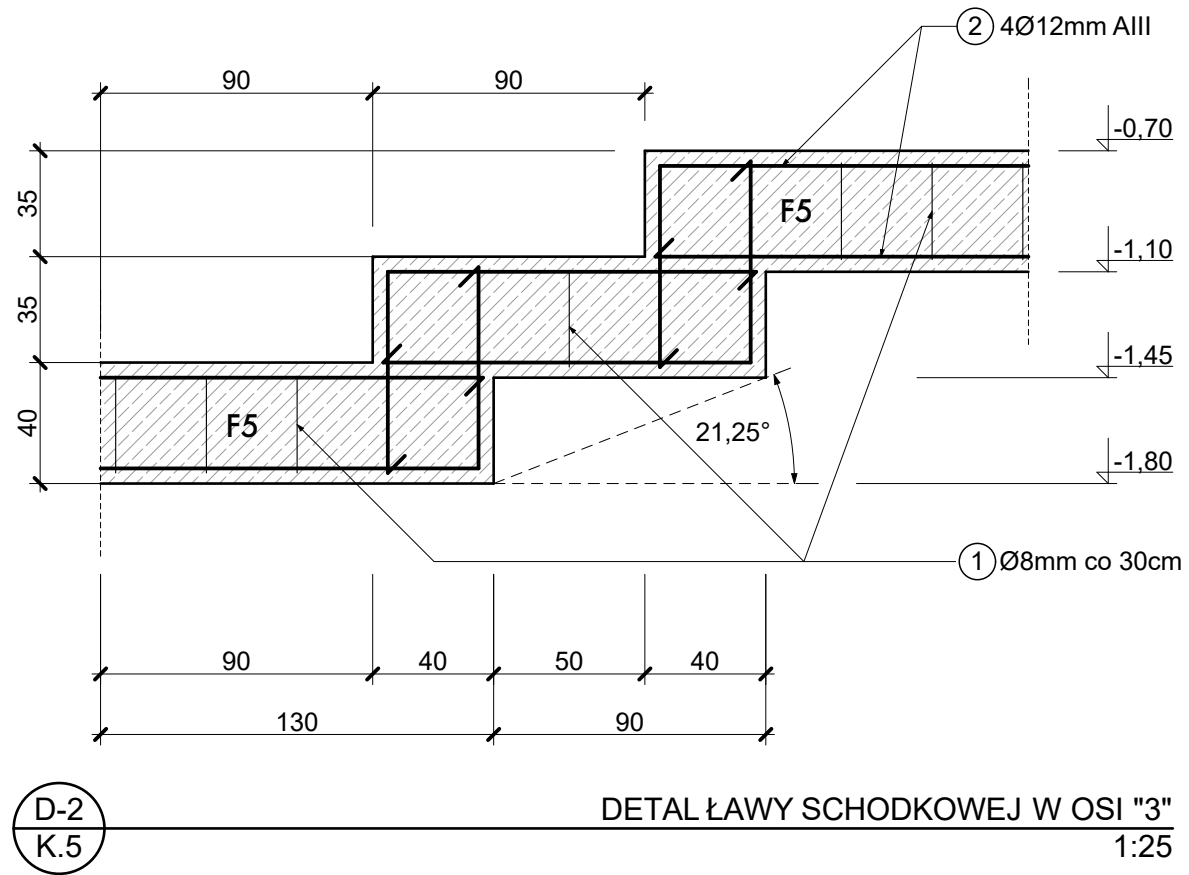
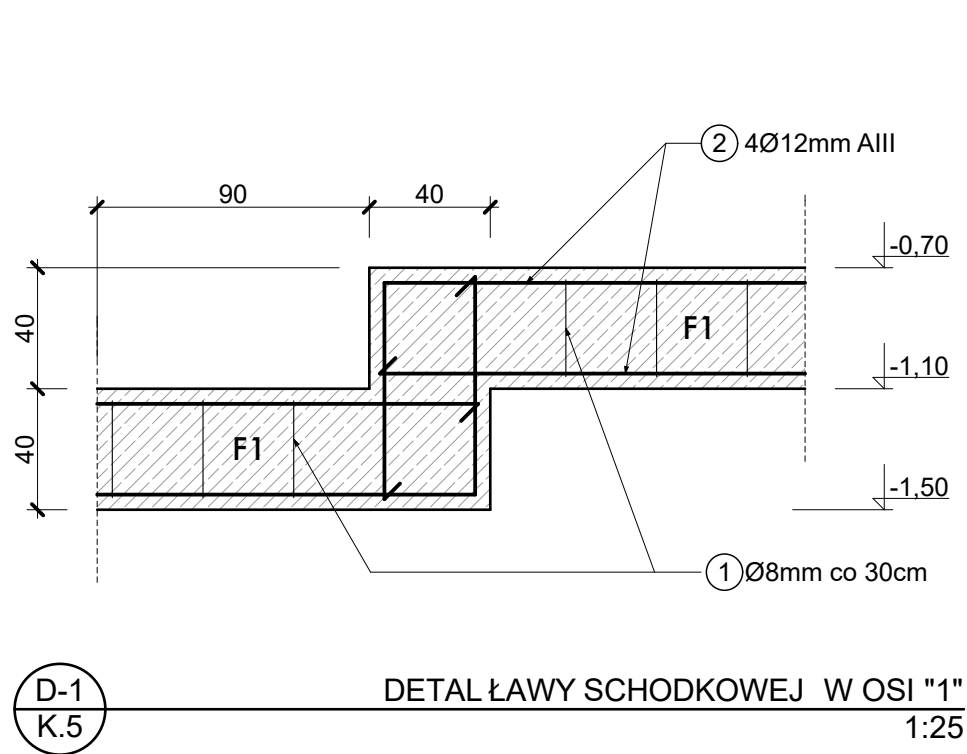
86' architektki

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architektki.pl

inwestor
GMINA NOWA SÓL - MIASTO
UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12
67-100 NOWA SÓL
nazwa i adres obiektu budowlanego
PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA
MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA
WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ,
WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI
WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ
UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL
DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	K	K-4	1:25	08.2018

KONSTRUKCJA				
projektant:				
MGR INŻ. MAREK KAZIECZKO				
specjalność: konstrukcyjno-budowlana				
numer uprawnień: 94/89/GW		PODPIS		
sprawdzający:				
MGR INŻ. WIOLETA RÓŻAŃSKA				
specjalność: konstrukcyjno-budowlana				
numer uprawnień: LBS/0070/POOK/2009		PODPIS		
opracował:				
MGR INŻ. TOMASZ MIKOŁAJCZAK				
specjalność: konstrukcyjno-budowlana				
numer uprawnień: -		PODPIS		



86' architektki

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architekci.pl

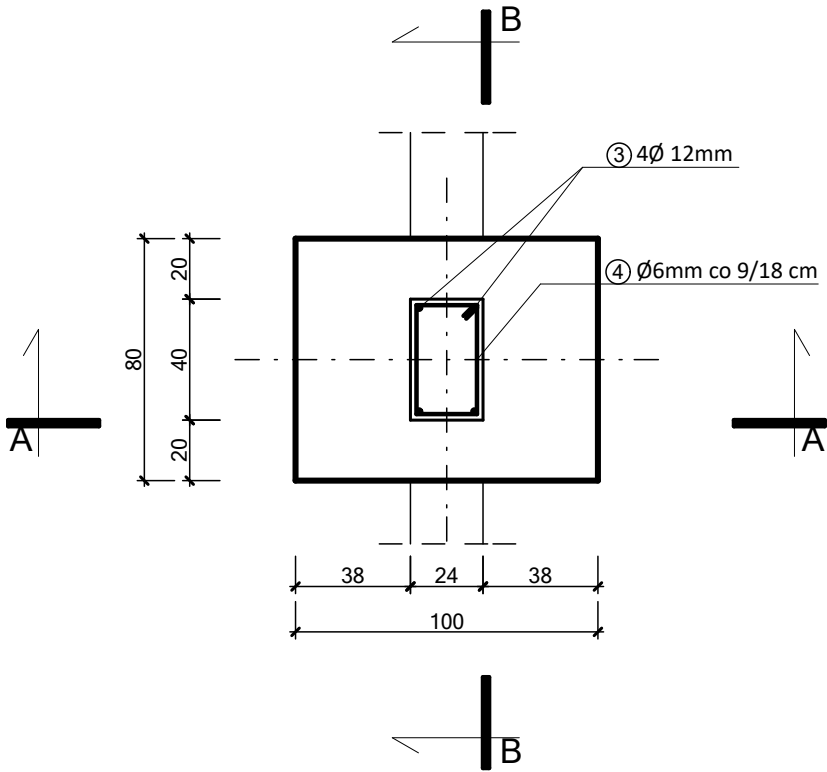
inwestor
GMINA NOWA SÓL - MIASTO
UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12,
67-100 NOWA SÓL

nazwa i adres obiektu budowlanego
PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA
MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA
WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ,
WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI
WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ
UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL
DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

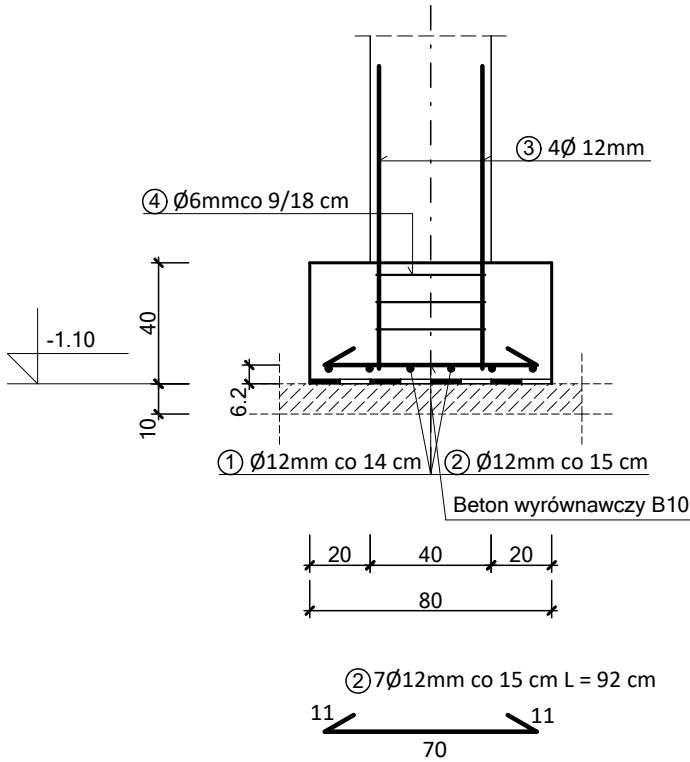
stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	K	K.5	1:25	08.2018

KONSTRUKCJA				
projektant:				
MGR INŻ. MAREK KAZIECZKO specjalność konstrukcyjno-budowlana				
numer uprawnień: 94/89/GW				PODPIS
sprawdzający:				
MGR INŻ. WIOLETA RÓŻAŃSKA specjalność: konstrukcyjno-budowlana				
numer uprawnień: LBS/0070/POOK/2009				PODPIS
opracował:				
MGR INŻ. TOMASZ MIKOŁAJCZAK specjalność: konstrukcyjno-budowlana				
numer uprawnień: -				PODPIS

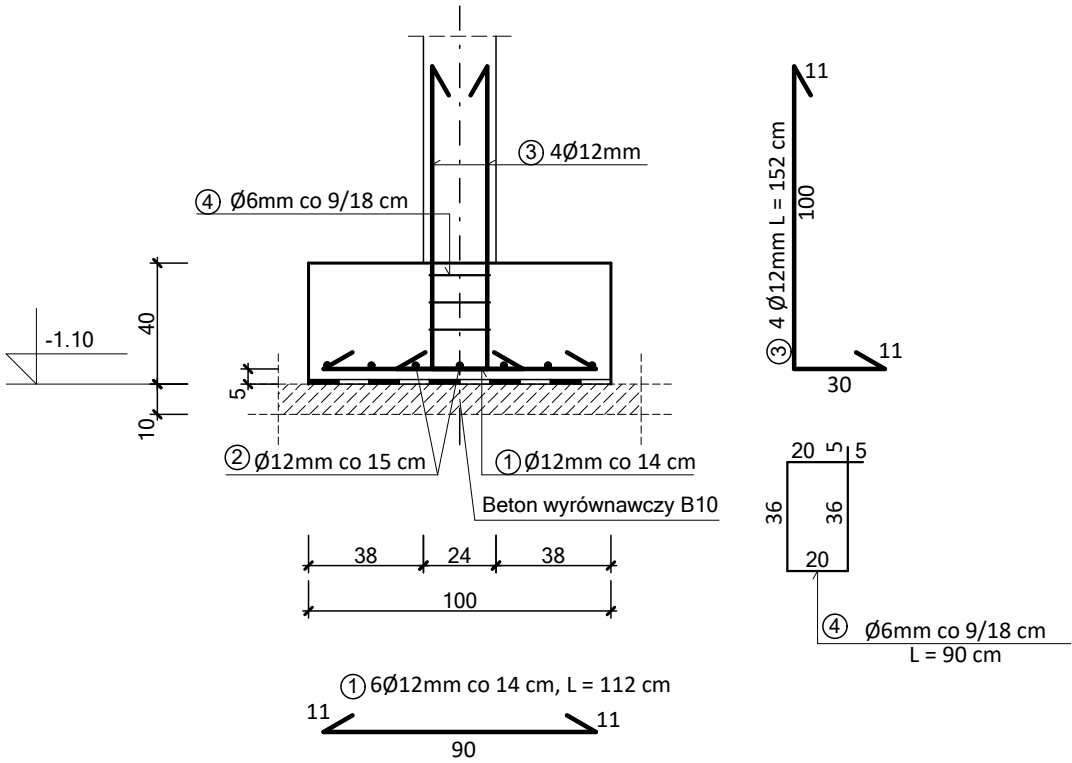
STOPA FUNDAMENTOWA SF1 i SF4 - 0.80 x 1.00 m



PRZEKRÓJ B-B



PRZEKRÓJ A-A



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

Element		Nr	Średnica [mm]	Długość [cm]	Sztuk	St0	St3SY
Symbol	Ilość					Ø6	Ø12
						Łączna długość [m]	
SF1	1	1	12	112	6		6,72
		2	12	92	7		6,44
		3	12	152	4		6,08
		4	6	90	3	2,70	
SF4	1	1	12	112	6		6,72
		2	12	92	7		6,44
		3	12	152	4		6,08
		4	6	90	3	2,70	
Razem długość [m]:						5,40	38,48
Masa 1m pręta [kg]:						0,222	0,888
Masa wg średnic [kg]:						1,20	34,17
Masa wg rodzajów stali [kg]:						1,20	34,17
Masa całkowita [kg]:						35,37	

BETON KONSTRUKCYJNY C16/20
STAL ZBROJENIOWA St0S, St3SY

UWAGA:
ZESTAWIENIE NIE JEST OSTATECZNĄ PODSTAWĄ DO ZAMÓWIENIA MATERIAŁU.
W ZESTAWIENIU NIE UWZGLĘDNIONO ZAKŁADÓW PRĘTÓW.
WYMIARY ELEMENTÓW NALEŻY SPRAWDZIĆ NA BUDOWIE.

UWAGI:
- beton wyrównawczy układać na nienaruszonym gruncie rodzimym

86' architektki

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architektki.pl

inwestor
GMINA NOWA SÓL - MIASTO
UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12
67-100 NOWA SÓL

nazwa i adres obiektu budowlanego
PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA
MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA
WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ,
WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI
WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ
UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL
DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

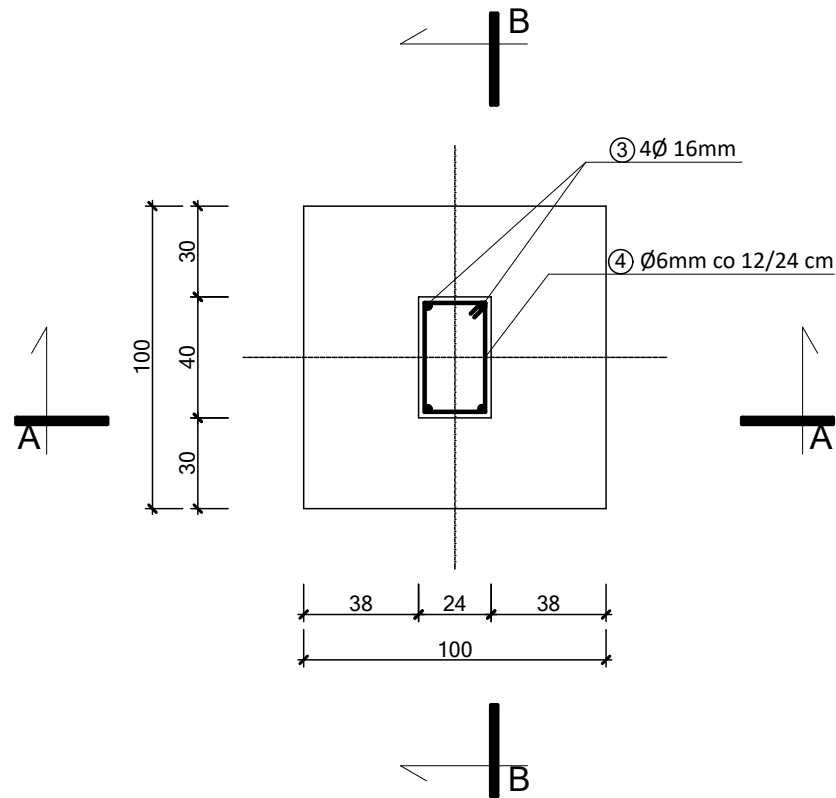
nazwa rysunku
DETAL STOPY FUNDAMENTOWEJ
SF1, SF4

stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	K	K-6	1:25	08.2018

KONSTRUKCJA				
projektant:				
MGR INŻ. MAREK KAZIECZKO specjalność: konstrukcyjno-budowlana				
numer uprawnień: 94/89/GW		PODPIS		
sprawdzający:				
MGR INŻ. WIOLETA RÓŻAŃSKA specjalność: konstrukcyjno-budowlana				
numer uprawnień: LBS/0070/POOK/2009		PODPIS		
opracował:				
MGR INŻ. TOMASZ MIKOŁAJCZAK specjalność: konstrukcyjno-budowlana				
numer uprawnień: -		PODPIS		

STOPA FUNDAMENTOWA SF2 i SF3 - 1.00 x 1.00 m

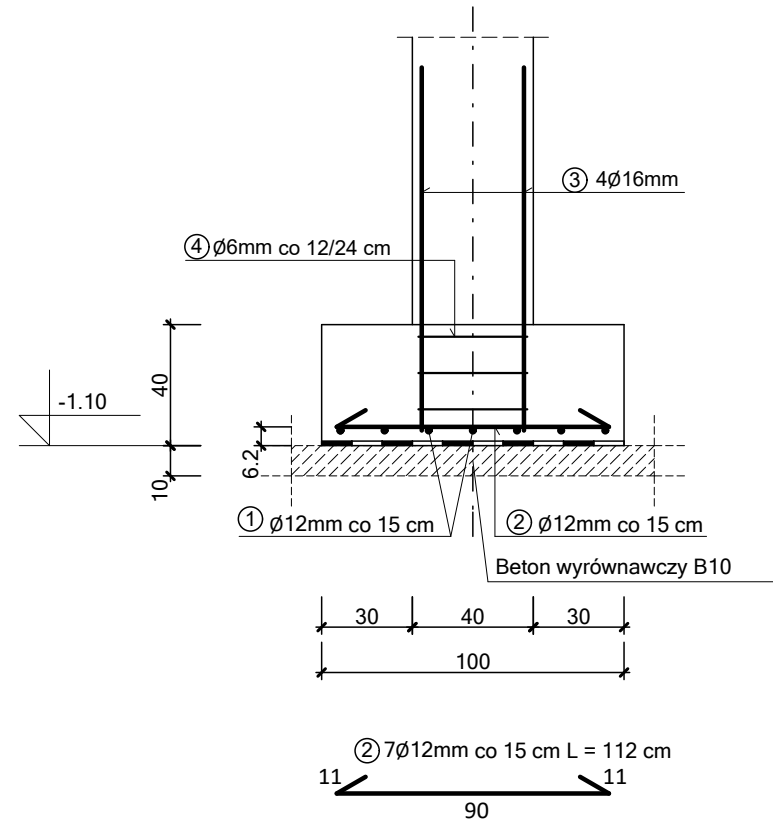
SKALA:



PRZĘKRÓJ A-A
SKALA:

PRZĘKRÓJ B-B

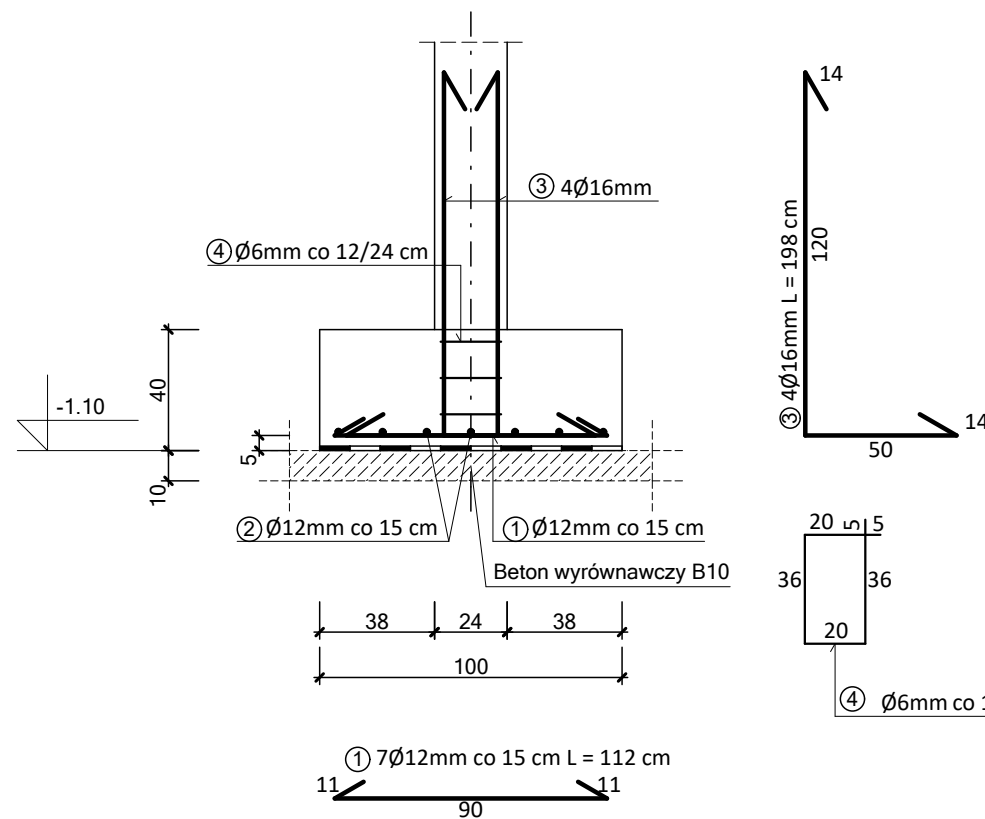
SKALA:



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

Element		Nr	Średnica [mm]	Długość [cm]	Sztuk	St0	St3SY	
Symbol	Ilość					Ø6	Ø12	Ø16
						Łączna długość [m]		
SF2	1	1	12	112	7		7,84	
		2	12	112	7		7,84	
		3	16	198	4			7,92
		4	6	90	3	2,70		
SF3	1	1	12	112	7		7,84	
		2	12	112	7		7,84	
		3	16	198	4			7,92
		4	6	90	3	2,70		
Razem długość [m]:						5,40	31,36	15,84
Masa 1m pręta [kg]:						0,222	0,888	1,578
Masa wg średnic [kg]:						1,20	27,85	25,00
Masa wg rodzajów stali [kg]:						1,20	52,85	
Masa całkowita [kg]:						54,05		

BETON KONSTRUKCYJNY C16/20
STAL ZBROJENIOWA St0S, St3SY



UWAGI:
- beton wyrównawczy układać na nienaruszonym gruncie rodzimym

86' architektki

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architektki.pl

inwestor

GMINA NOWA SÓL - MIASTO
UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12
67-100 NOWA SÓL

nazwa i adres obiektu budowlanego

PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA
MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA
WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ,
WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI
WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ

UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL
DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

nazwa rysunku

DETAL STOPY FUNDAMENTOWEJ
SF2, SF3

stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	K	K-7	1:25	08.2018

KONSTRUKCJA

projektant:

MGR INŻ. MAREK KAZIECZKO
specjalność: konstrukcyjno-budowlana

numer uprawnień: 94/89/GW

PODPIS

sprawdzający:

MGR INŻ. WIOLETA RÓŻAŃSKA
specjalność: konstrukcyjno-budowlana

numer uprawnień: LBS/0070/POOK/2009

PODPIS

opracował:

MGR INŻ. TOMASZ MIKOŁAJCZAK
specjalność: konstrukcyjno-budowlana

numer uprawnień: -

PODPIS

SŁUP ŻELBETOWY S1 i S4

ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ
SŁUP S1 I S4

Element		Nr	Średnica [mm]	Długość [cm]	Sztuk	St0		34GS	
Symbol	Ilość					Ø6		Ø12	
						Łączna długość [m]			
S1	1	1	6	114	29	33,06			
		2	12	445	4			17,80	
S4	1	1	6	114	29	33,06			
		2	12	445	4			17,80	
Razem długość [m]:						66,12		35,60	
Masa 1m pręta [kg]:						0,222		0,888	
Masa wg średnic [kg]:						14,68		31,61	
Masa wg rodzajów stali [kg]:						14,68		31,61	
Masa całkowita [kg]:						46,29			

BETON KONSTRUKCYJNY C16/20

STAL ZBROJENIOWA St0S, 34GS

UWAGA:
ZESTAWIENIE NIE JEST OSTATECZNĄ PODSTAWĄ DO ZAMÓWIENIA MATERIAŁU.
W ZESTAWIENIU NIE UWZGLĘDNIONO ZAKŁADÓW PRĘTÓW.
WYMIARY ELEMENTÓW NALEŻY SPRAWDZIĆ NA BUDOWIE.

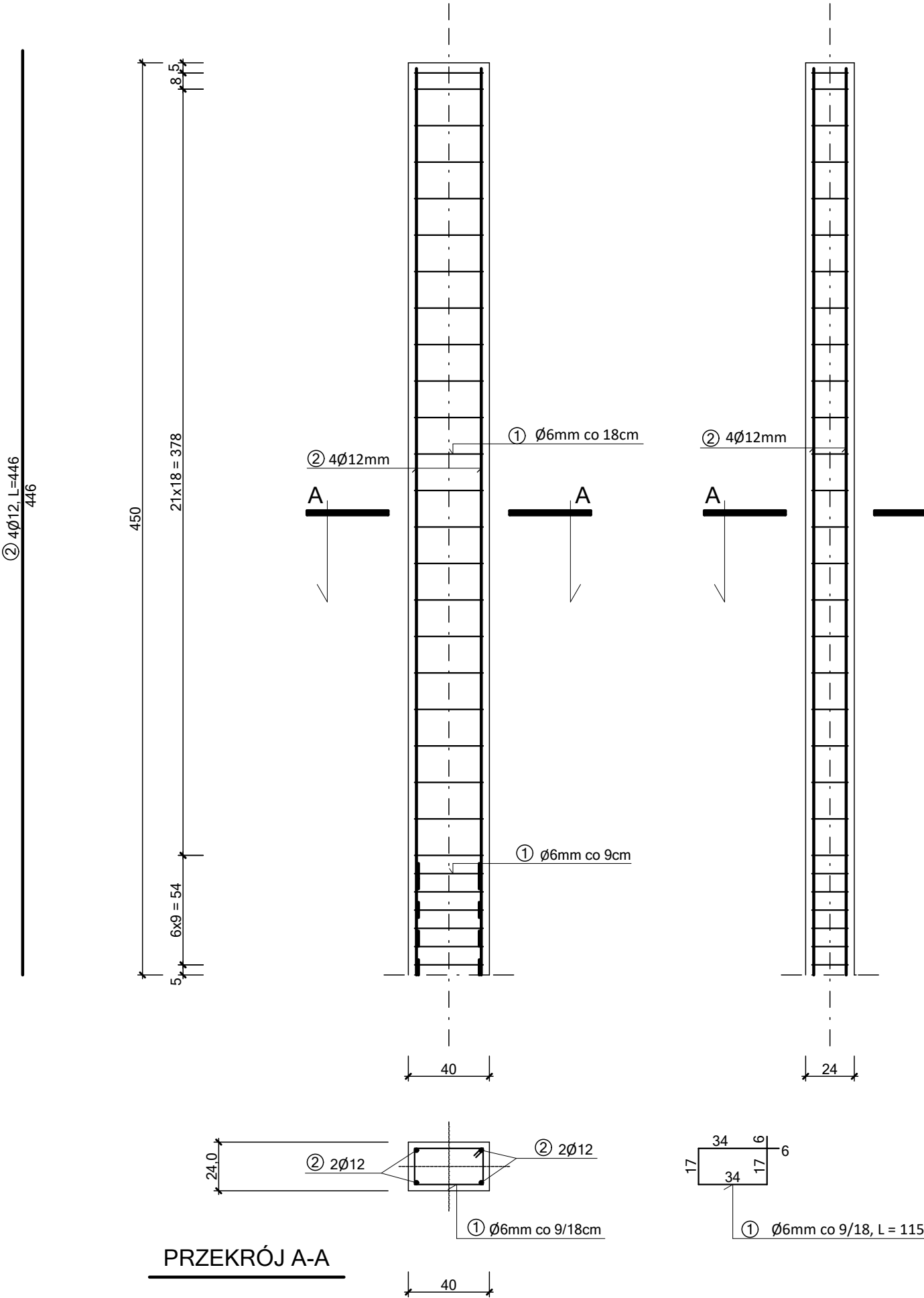
86' architektki

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architektki.pl

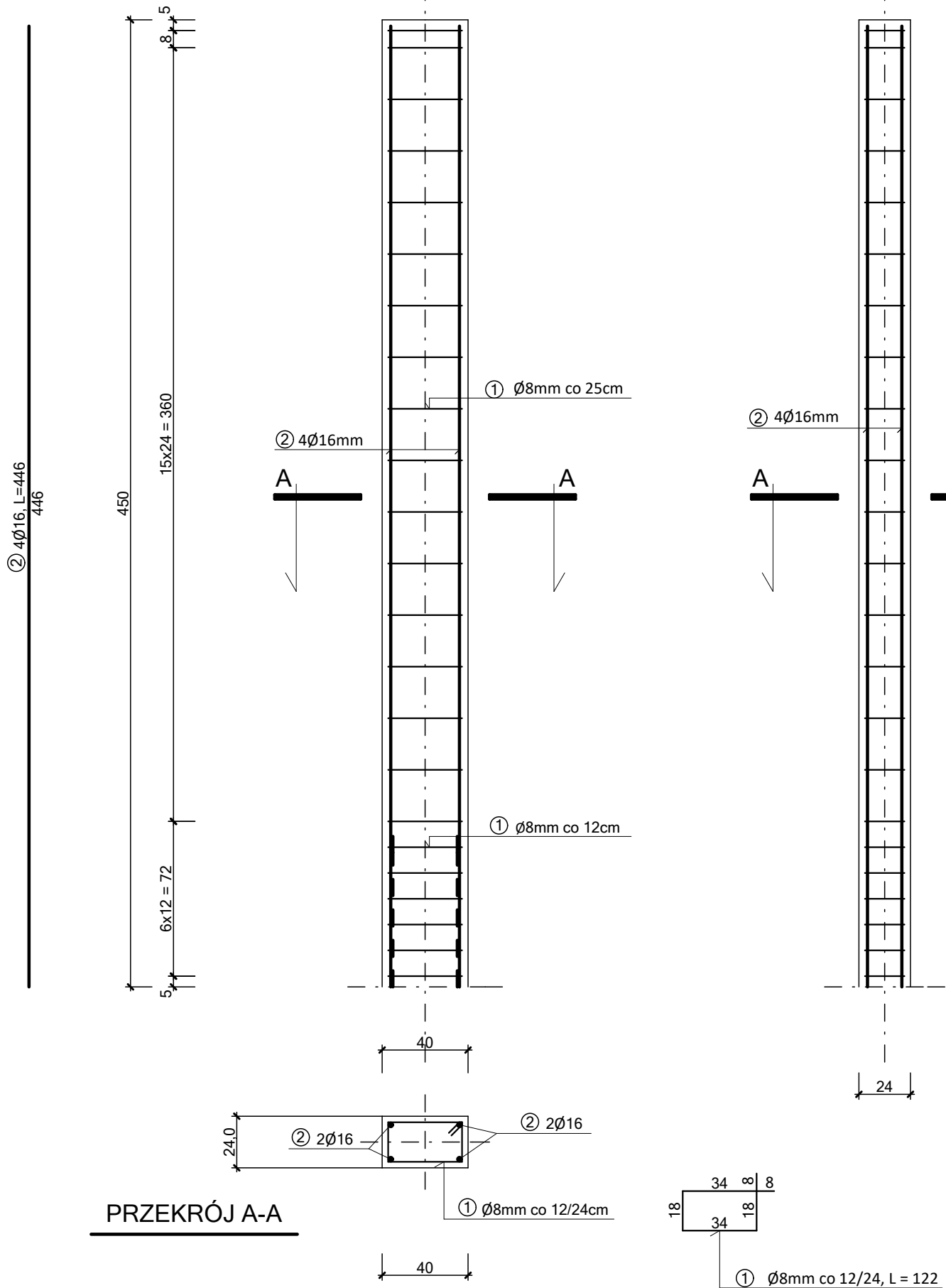
inwestor
GMINA NOWA SÓL - MIASTO UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12 67-100 NOWA SÓL
nazwa i adres obiektu budowlanego
PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ, WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ
UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

nazwa rysunku				
DETAL SŁUPA ŻELBETOWEGO S1, S4				
stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	K	K-8	1:25	08.2018

KONSTRUKCJA	
projektant:	
MGR INŻ. MAREK KAZIECZKO specjalność: konstrukcyjno-budowlana	
numer uprawnień: 94/89/GW	PODPIS
sprawdzający:	
MGR INŻ. WIOLETA RÓŻAŃSKA specjalność: konstrukcyjno-budowlana	
numer uprawnień: LBS/0070/POOK/2009	PODPIS
opracował:	
MGR INŻ. TOMASZ MIKOŁAJCZAK specjalność: konstrukcyjno-budowlana	
numer uprawnień: -	PODPIS



SŁUP ŻELBETOWY S2 i S3



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ
SŁUP S2 I S3

Element		Nr	Średnica [mm]	Długość [cm]	Sztuk	St0	34GS
Symbol	Ilość					Ø8	Ø16
						Łączna długość [m]	
S2	1	1	8	122	23	28,06	
		2	16	445	4		17,80
S3	1	1	8	122	23	28,06	
		2	16	445	4		17,80
Razem długość [m]:						56,12	35,60
Masa 1m pręta [kg]:						0,329	1,578
Masa wg średnic [kg]:						18,46	56,18
Masa wg rodzajów stali [kg]:						18,46	56,18
Masa całkowita [kg]:						74,64	

BETON KONSTRUKCYJNY C16/20
STAL ZBROJENIOWA St0S, 34GS

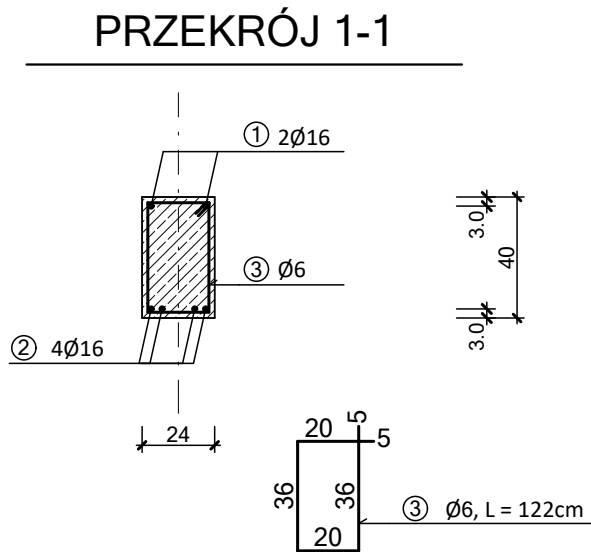
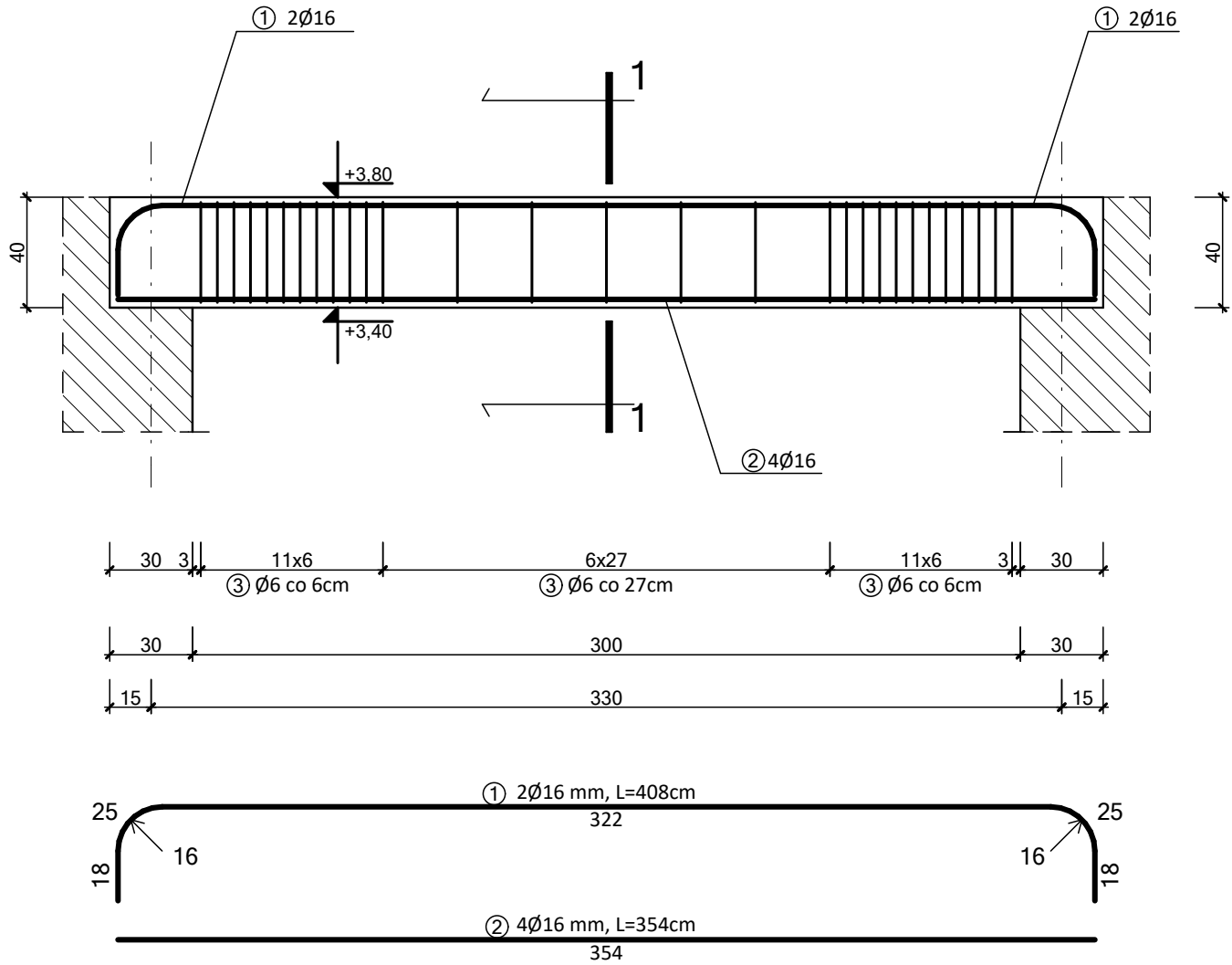
UWAGA:
ZESTAWIENIE NIE JEST OSTATECZNĄ PODSTAWĄ DO ZAMÓWIENIA MATERIAŁU.
W ZESTAWIENIU NIE UWZGLĘDNIONO ZAKŁADÓW PRĘTÓW.
WYMIARY ELEMENTÓW NALEŻY SPRAWDZIĆ NA BUDOWIE.

86' architektki

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architektki.pl

inwestor				
GMINA NOWA SÓL - MIASTO UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12 67-100 NOWA SÓL				
nazwa i adres obiektu budowlanego				
PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ, WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2				
nazwa rysunku				
DETAL SŁUPA ŻELBETOWEGO S2, S3				
stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	K	K-9	1:25	08.2018
KONSTRUKCJA				
projektant:				
MGR INŻ. MAREK KAZIECZKO specjalność: konstrukcyjno-budowlana				
numer uprawnień: 94/89/GW			PODPIS	
sprawdzający:				
MGR INŻ. WIOLETA RÓŻAŃSKA specjalność: konstrukcyjno-budowlana				
numer uprawnień: LBS/0070/POOK/2009			PODPIS	
opracował:				
MGR INŻ. TOMASZ MIKOŁAJCZAK specjalność: konstrukcyjno-budowlana				
numer uprawnień: -			PODPIS	

BELKA ŻELBETOWA NŻ1 - szt. 1



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ
BELKA NŻ1

Element		Nr	Średnica [mm]	Długość [cm]	Sztuk	St0	34GS
Symbol	Ilość					Ø6	Ø16
						Łączna długość [m]	
NŻ1	1	1	16	408	2		8,16
		2	16	354	4		14,16
		3	6	122	29	35,38	
Razem długość [m]:						35,38	22,32
Masa 1m pręta [kg]:						0,222	1,578
Masa wg średnic [kg]:						7,85	35,22
Masa wg rodzajów stali [kg]:						7,85	35,22
Masa całkowita [kg]:						43,07	

BETON KONSTRUKCYJNY C20/25
STAL ZBROJENIOWA St0S, 34GS

UWAGA:
ZESTAWIENIE NIE JEST OSTATECZNĄ PODSTAWĄ DO ZAMÓWIENIA MATERIAŁU.
W ZESTAWIENIU NIE UWZGLĘDNIONO ZAKŁADÓW PRĘTÓW.
WYMIARY ELEMENTÓW NALEŻY SPRAWDZIĆ NA BUDOWIE.

86' architektki

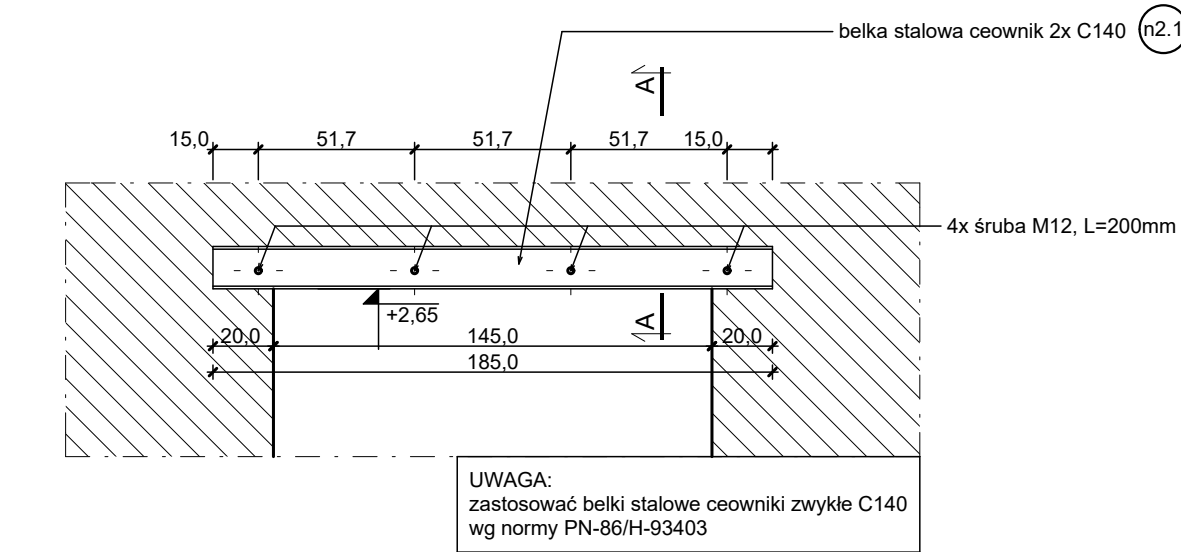
ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architekci.pl

inwestor
GMINA NOWA SÓL - MIASTO UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12 67-100 NOWA SÓL
nazwa i adres obiektu budowlanego
PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ, WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ
UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

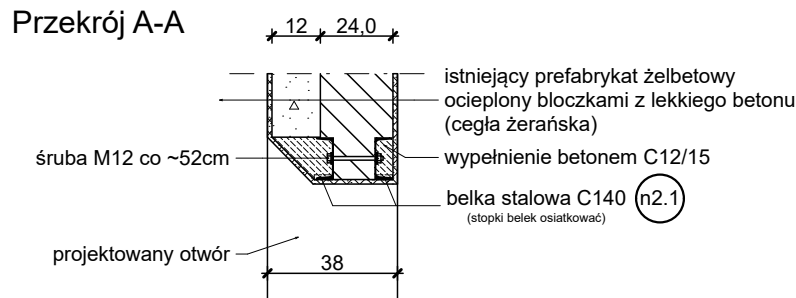
nazwa rysunku				
DETAL BELKI ŻEBLETOWEJ NŻ1				
stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	K	K-10	1:25	08.2018

KONSTRUKCJA	
projektant:	
MGR INŻ. MAREK KAZIECZKO specjalność: konstrukcyjno-budowlana	
numer uprawnień: 94/89/GW	PODPIS
sprawdzający:	
MGR INŻ. WIOLETA RÓŻAŃSKA specjalność: konstrukcyjno-budowlana	
numer uprawnień: LBS/0070/POOK/2009	PODPIS
opracował:	
MGR INŻ. TOMASZ MIKOŁAJCZAK specjalność: konstrukcyjno-budowlana	
numer uprawnień: -	PODPIS

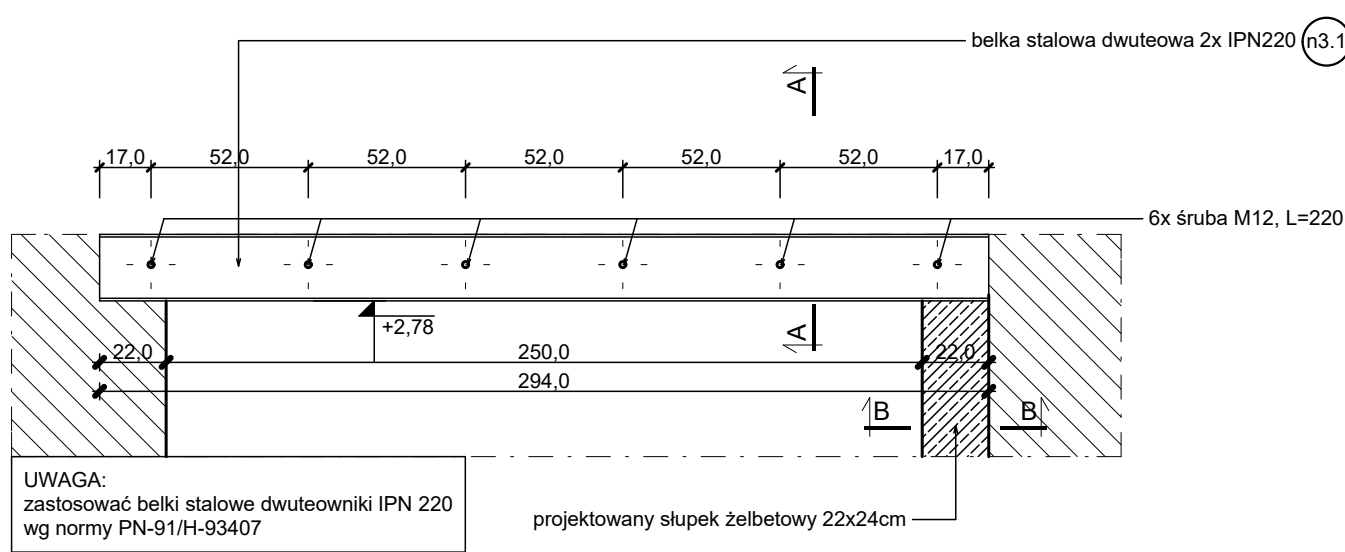
NADPROŻE NS2



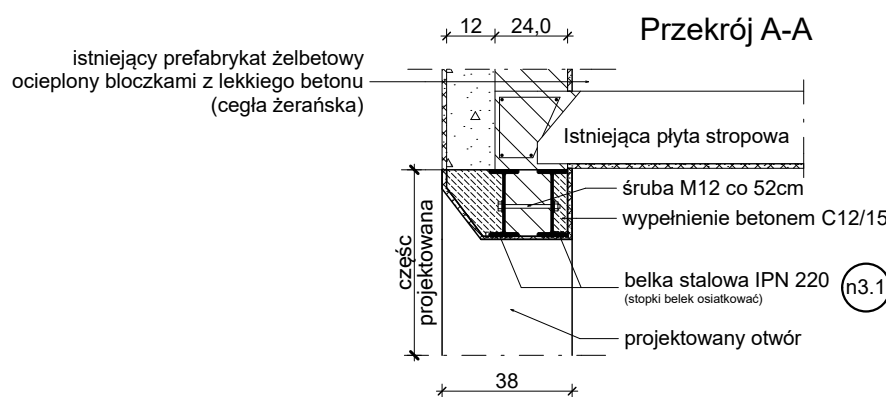
Przekrój A-A



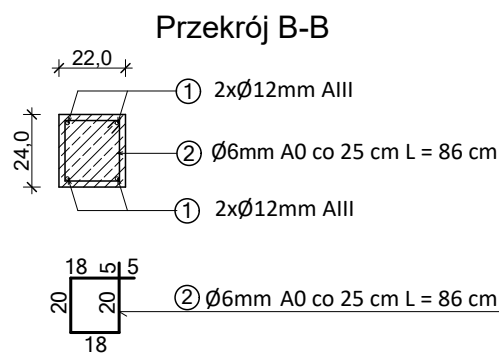
NADPROŻE NS3



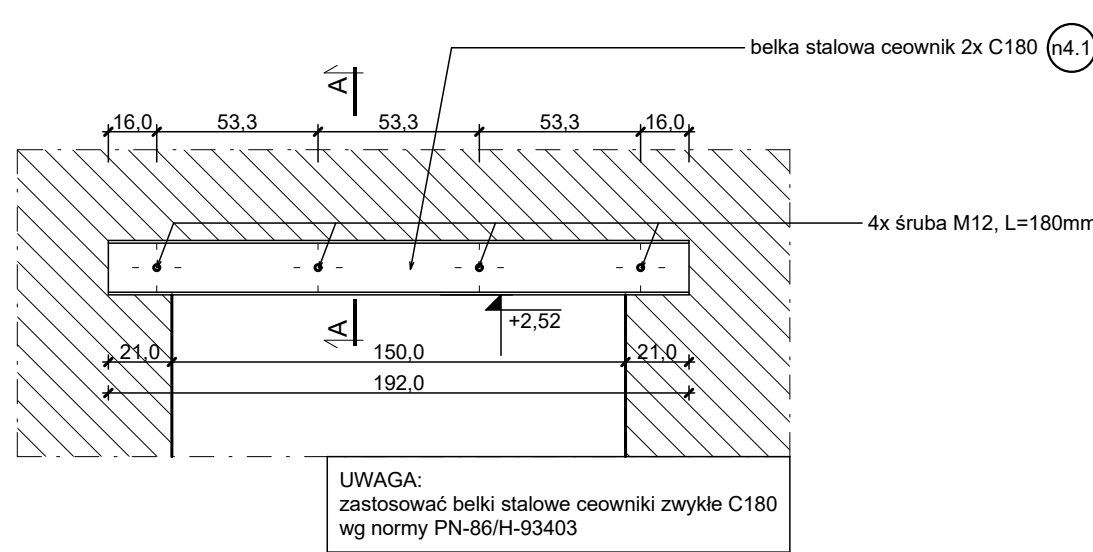
Przekrój A-A



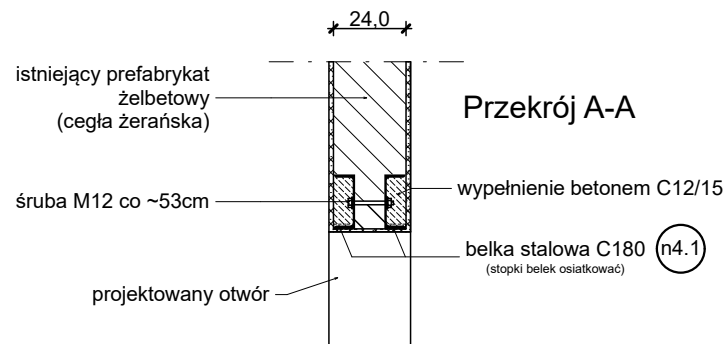
Przekrój B-B



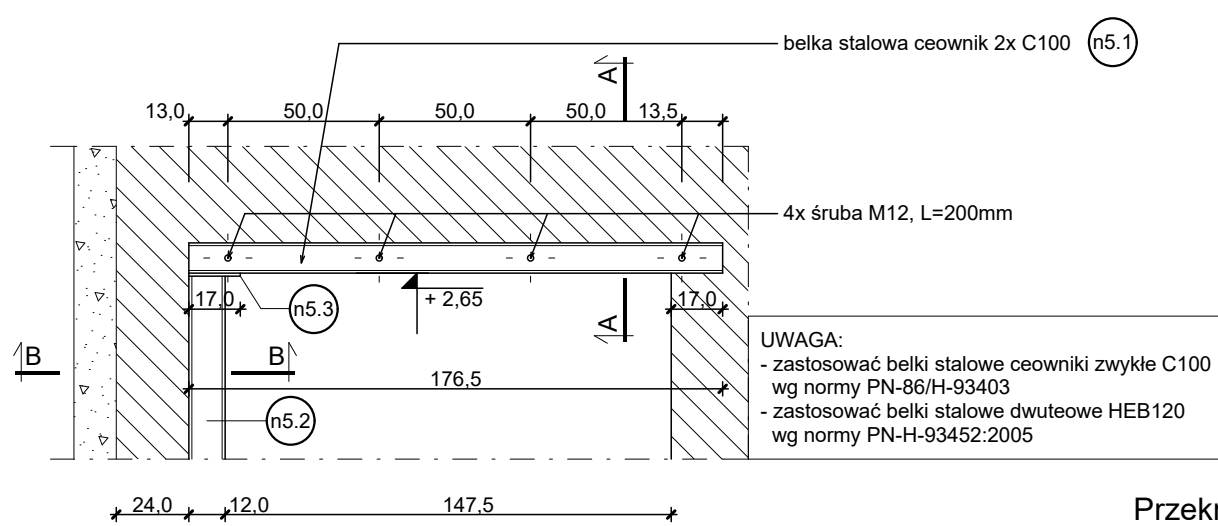
NADPROŻE NS4



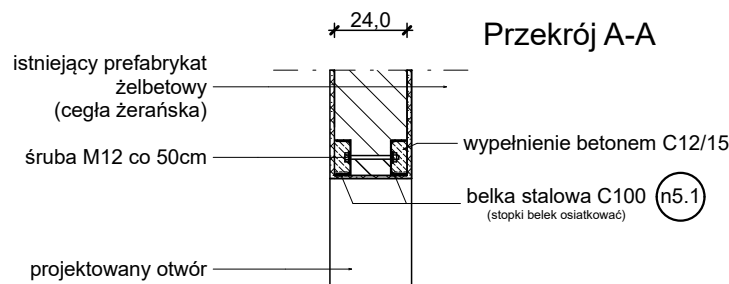
Przekrój A-A



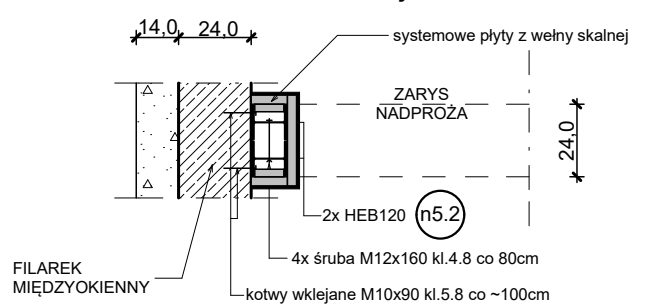
NADPROŻE NS5



Przekrój A-A



Przekrój B-B



UWAGA:
- blachę n5.3 spawać do słupków n5.2 po ich obwodzie (spoina pachwinowa a=5mm)
- długość elementów n5.2 podano z zapasem około 10cm

UWAGA:
- Słup obudować systemowymi płytami z wełny skalnej przeznaczonymi do zwiększania odporności ogniowej elementu
- zastosować płyty grubości 30mm
- w rozstawie co 50 cm zamontować klocek klinowy wycięty z systemowych płyt ppoż

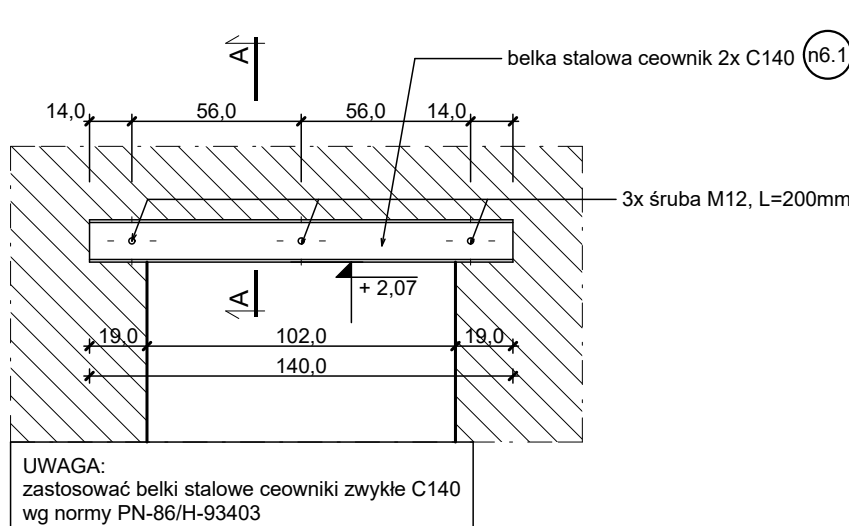
ZESTAWIENIE ELEMENTÓW STALOWYCH
(nadproża NS2, NS3, NS4, NS5, NS6, NS7)

Nr	Nazwa + wym. [mm]	Sztuk	Długość [mm]	Masa 1mb [kg]	Masa elementu [kg]	Masa całkowita [kg]	Rodzaj stali
n2.1	C 140	2	1850	16,0	29,6	59,2	St3S
n3.1	IPN 220	2	2940	31,1	91,43	182,87	St3S
n4.1	C 180	2	1920	22	42,24	84,48	St3S
n5.1	C 100	2	1770	10,6	18,76	37,52	St3S
n5.2	HEB 120	2	2710	26,7	72,36	144,71	St3S
n5.3	blacha 170x240x10	1	240	-	3,2	3,20	St3S
n6.1	C 140	2	1400	16,0	22,4	44,80	St3S
n7.1	C 100	2	1390	10,6	14,73	29,47	St3S

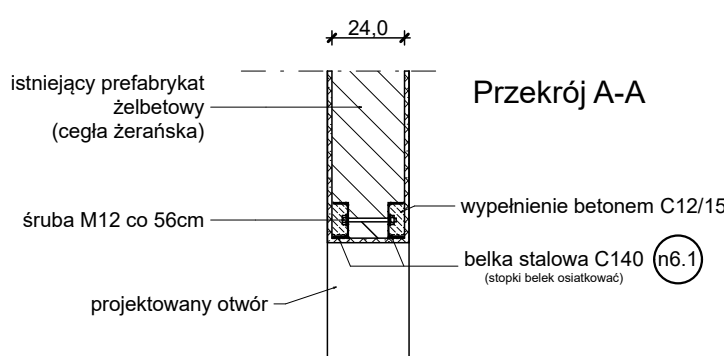
Masa razem [kg]: 586,25 kg

UWAGA:
ZESTAWIENIE NIE JEST OSTATECZNĄ PODSTAWĄ DO ZAMÓWIENIA MATERIAŁU.
WYMIARY ELEMENTÓW NALEŻY SPRAWDZIĆ NA BUDOWIE.

NADPROŻE NS6



Przekrój A-A

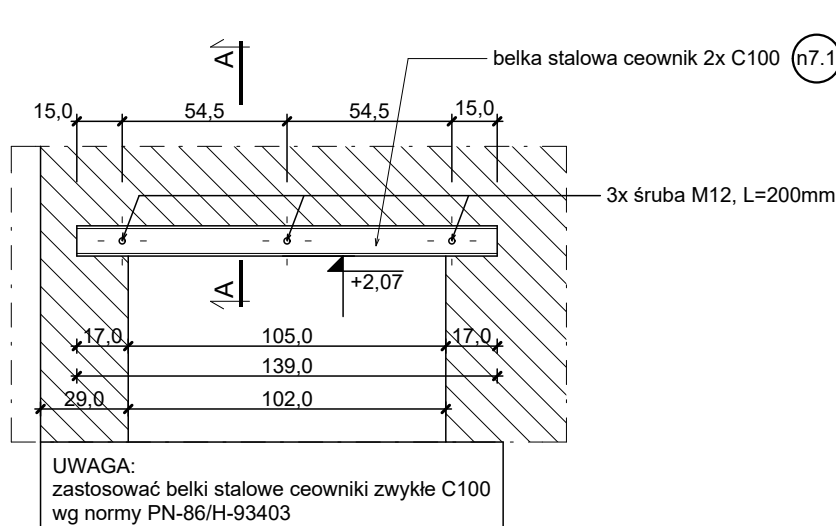


ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ
SŁUP POD NADPROŻEM NS3

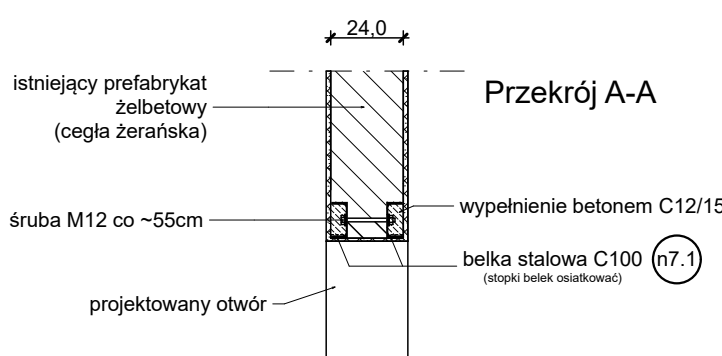
Ilość	Nr	Średnica [mm]	Długość [cm]	Sztuk	St3sX	34GS
					Ø6	Ø12
					Łączna długość [m]	
1	1	6	86	11	9,46	
	2	12	280	4		11,20
Razem długość [m]:					9,46	11,20
Masa 1m pręta [kg]:					0,222	0,888
Masa wg średnic [kg]:					2,10	9,95
Masa wg rodzajów stali [kg]:					2,10	9,95
Masa całkowita [kg]:					12,05	
BETON KONSTRUKCYJNY C16/20						
STAL ZBROJENIOWA St0S, 34GS						

UWAGA:
ZESTAWIENIE NIE JEST OSTATECZNĄ PODSTAWĄ DO ZAMÓWIENIA MATERIAŁU.
W ZESTAWIENIU NIE UWZGLĘDNIONO ZAKŁADÓW PRĘTÓW.
WYMIARY ELEMENTÓW NALEŻY SPRAWDZIĆ NA BUDOWIE.

NADPROŻE NS7



Przekrój A-A



ZESTAWIENIE ŚRUB I KOTEW
(NADPROŻA NS2, NS3, NS4, NS5, NS6, NS7)

Element	Średnica [mm]	Klasa	Długość [cm]	Sztuk
NS2	Ø12	4.8	200	4
NS3	Ø12	4.8	220	6
NS4	Ø12	4.8	180	4
NS5	Ø12	4.8	200	4
	Ø12	4.8	160	4
NS5	kotwa Ø10	5.8	90	6
	Ø12	4.8	200	3
NS6	Ø12	4.8	200	3
NS7	Ø12	4.8	200	3

UWAGA:
ZESTAWIENIE NIE JEST OSTATECZNĄ PODSTAWĄ DO ZAMÓWIENIA MATERIAŁU.
WYMIARY ELEMENTÓW NALEŻY SPRAWDZIĆ NA BUDOWIE.

UWAGI:

- W PRZYPADKU STWIERDZENIA, ŻE W MIEJSCACH PRZEBUDOWYWANYCH W ISTNIEJĄCYCH PREFABRYKATACH ŚCIENNYCH ZNAJDUJĄ SIĘ KANAŁY, NALEŻY JE WYPEŁNIĆ BETONEM C16/20 DO WYSOKOŚCI OKOŁO 15-20cm PONAD POZIOM WSTAWIANEGO NADPROŻA NA CAŁEJ SZEROKOŚCI WSTAWIANEJ BELKI.
- WYKUVANIE BRUZD I MONTAŻ NADPROŻY MOŻNA ROZPOCZĄĆ PO ZWIĄZANIU BETONU.
- ELEMENTY STALOWE PRZED MONTAŻEM ZABEZPIECZYĆ ANTYKOROZYJNIE POPRZECZ MALAROWANIE ANTYKOROZYJNĄ FARBĄ PODKLADOWĄ I NAWIERZCHNIOWĄ
- PRZED MONTAŻEM NADPROŻY NALEŻY PODSTĘPLOWAĆ PŁYTY STROPOWE OPIERAJĄCE SIĘ NA ŚCIANIE

86' architektki

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architektki.pl

inwestor

GMINA NOWA SÓL - MIASTO
UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12
67-100 NOWA SÓL

nazwa i adres obiektu budowlanego

PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ, WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ
UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL
DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

nazwa rysunku

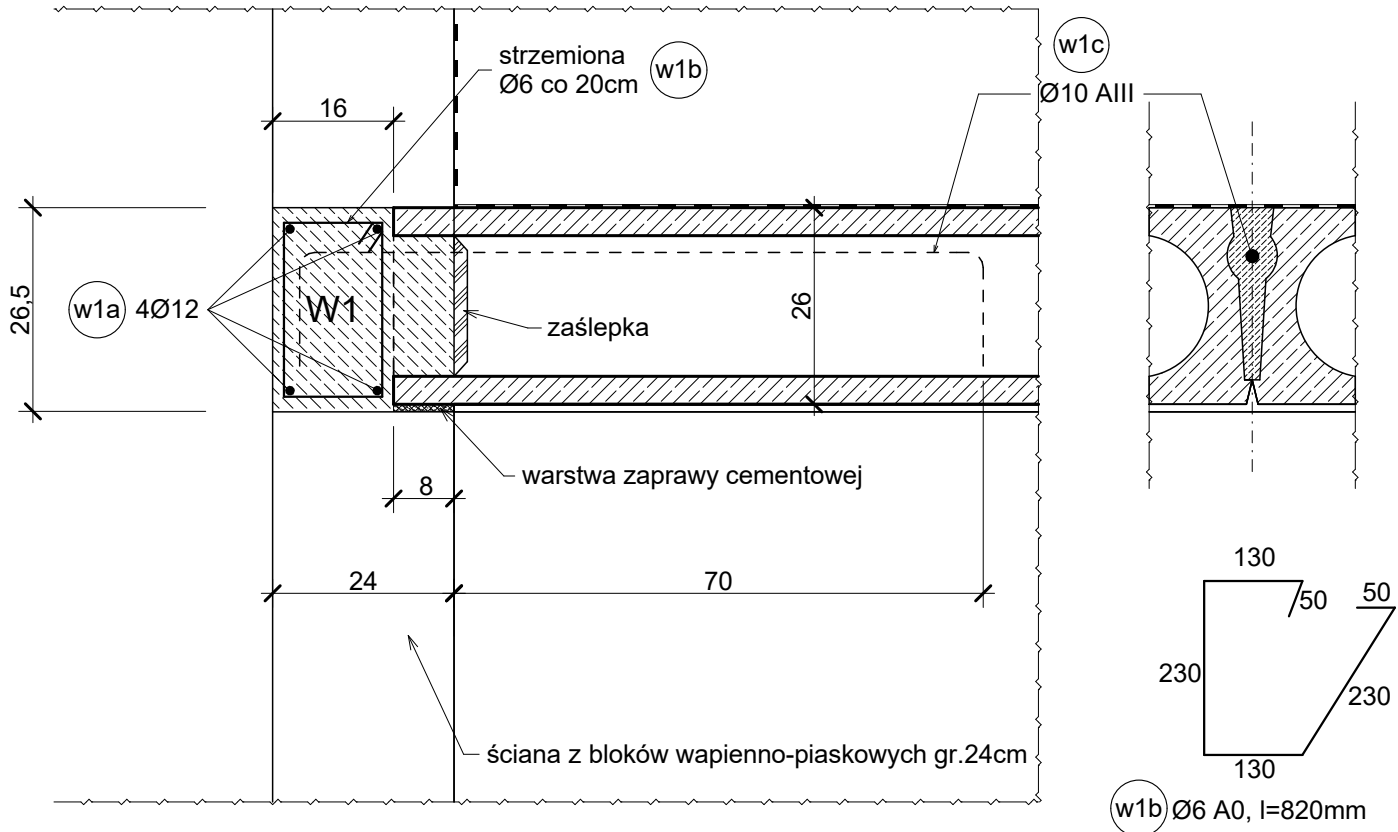
DETALE NADPROŻY STALOWYCH

stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	K	K-11	1:25	08.2018

KONSTRUKCJA

projektant:	
MGR INŻ. MAREK KAZIECZKO specjalność: konstrukcyjno-budowlana	
numer uprawnień: 94/89/GW	PODPIS
sprawdzający:	
MGR INŻ. WIOLETA RÓŻAŃSKA specjalność: konstrukcyjno-budowlana	
numer uprawnień: LB5/0070/POOK/2009	PODPIS
opracował:	
MGR INŻ. TOMASZ MIKOŁAJCZAK specjalność: konstrukcyjno-budowlana	
numer uprawnień: -	PODPIS

WIENIEC W1
SKALA 1:10

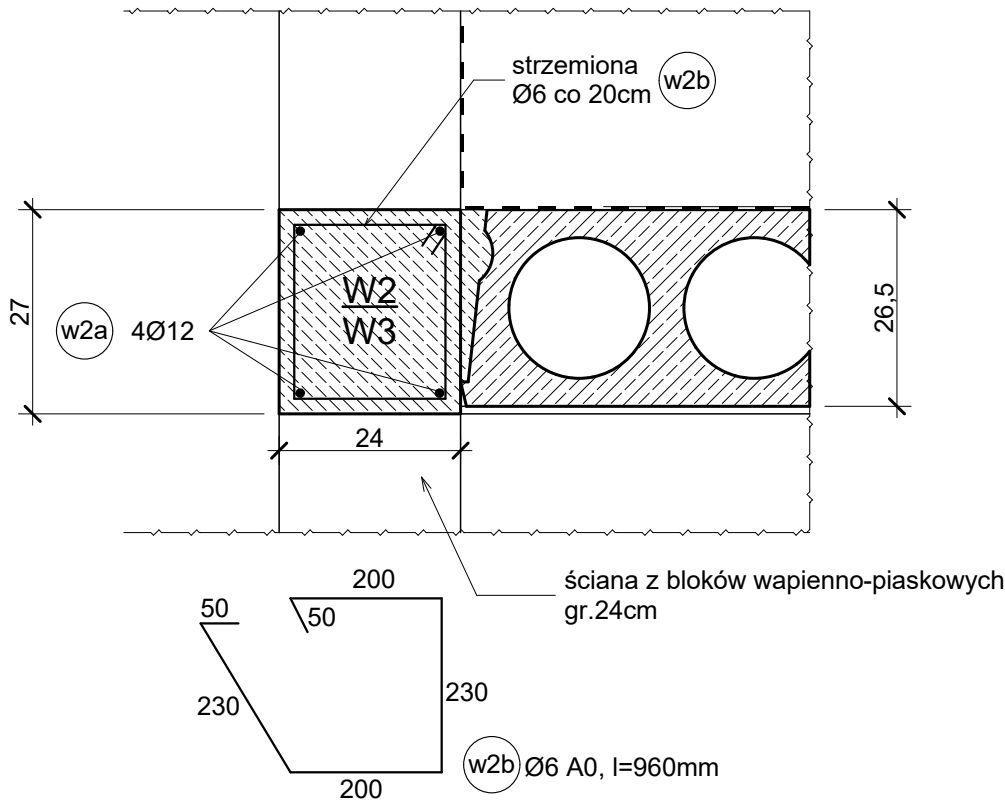


ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ
WIENCE

Symbol	Średnica [mm]	Długość [cm]	Sztuk	St0		34GS	
				Ø4,5	Ø6	Ø10	Ø12
				Łączna długość [m]			
w1a	12	2940	4				117,60
w1b	6	82	148		121,36		
w1c	10	110	22			24,20	
w2a	12	3700	4				148,00
w2b	6	96	185		177,60		
w4a	12	1700	4				68,00
w4b	6	82	85		69,70		
w4c	10	106	12			12,27	
w5a	12	2520	2				50,40
w5b	4,5	23	126	28,98			
w5c	10	180	20			36,00	
w6a	12	1260	2				25,20
w6b	4,5	23	63	14,49			
w6c	10	110	10			11,00	
Razem długość [m]:				43,47	368,66	83,92	409,20
Masa 1m pręta [kg]:				0,125	0,222	0,617	0,888
Masa wg średnic [kg]:				5,43	81,84	51,78	363,37
Masa wg rodzajów stali [kg]:				87,27		415,15	
Masa całkowita [kg]:				502,42			

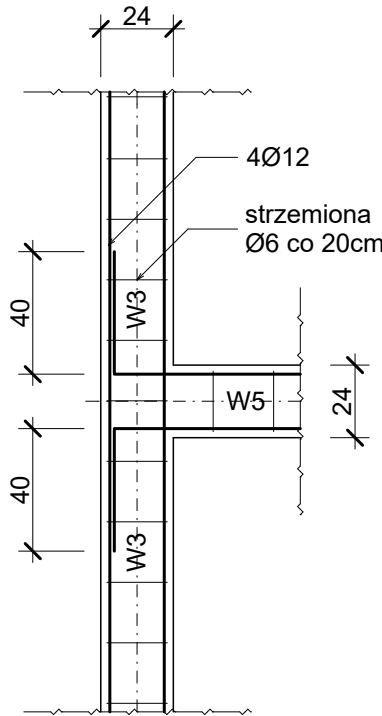
BETON KONSTRUKCYJNY C16/20
STAL ZBROJENIOWA St0S, 34GS

WIENIEC W2 I W3
SKALA 1:10

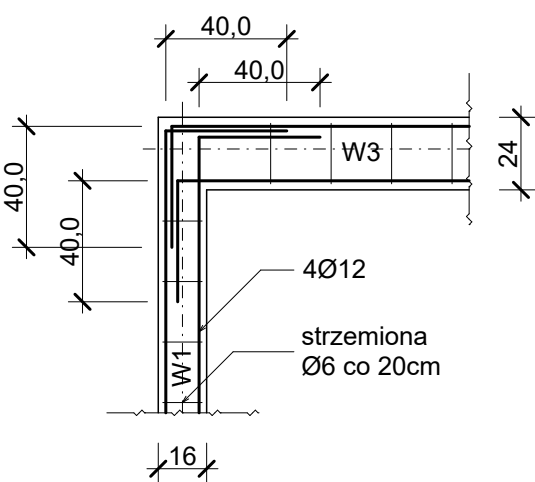


UWAGA:
głębokość oparcie na podporach powinna być zgodna
z instrukcją montażu wydaną przez producenta płyt stropowych

DETAL WĘZŁA
SKALA 1:25



DETAL NAROŻA
(W1 i W3)
SKALA 1:25

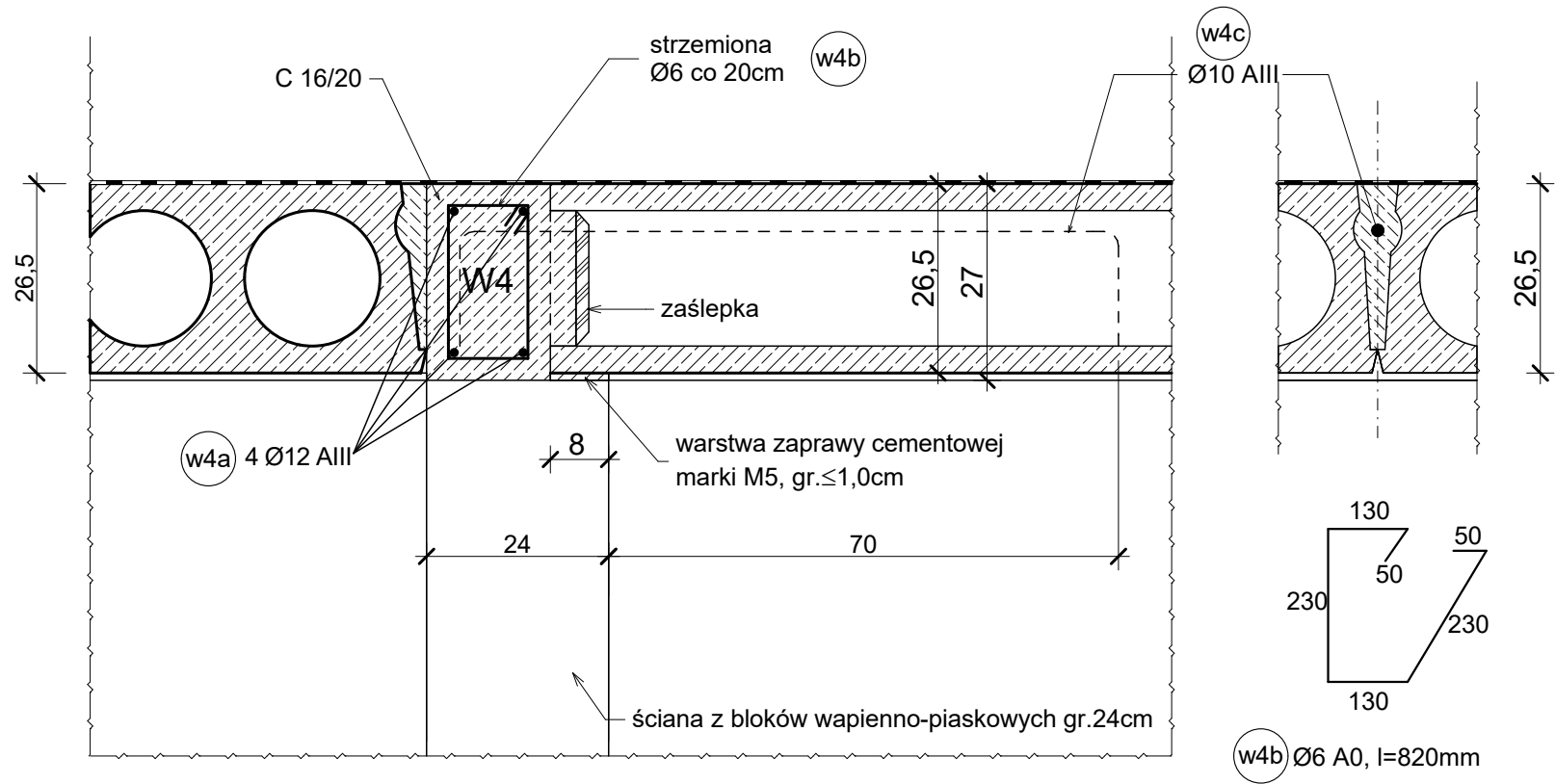


86' architektki

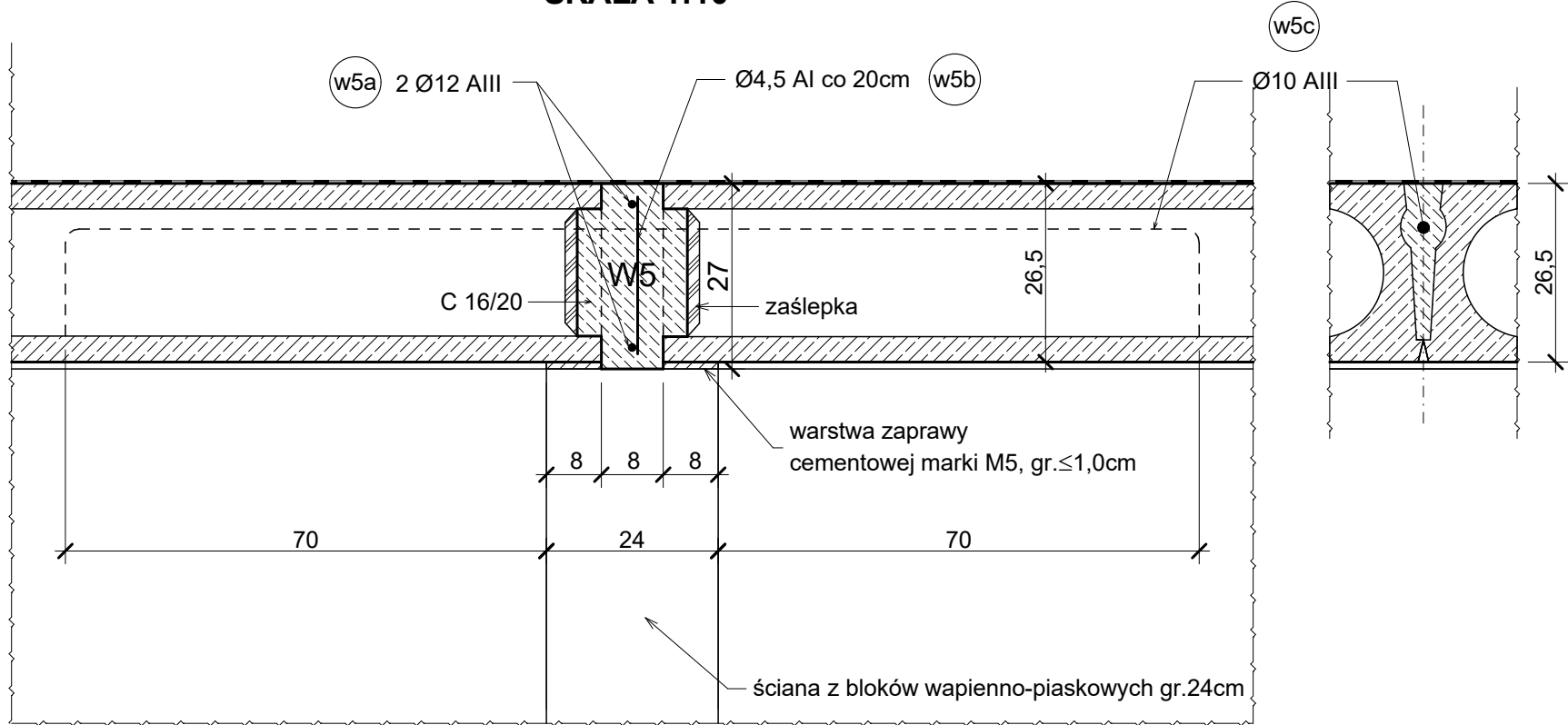
ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architektki.pl

inwestor				
GMINA NOWA SÓL - MIASTO UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12 67-100 NOWA SÓL				
nazwa i adres obiektu budowlanego				
PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ, WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ				
UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2				
nazwa rysunku				
DETAL WIENCA W1, W2, W3				
stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	K	K-12	1:10 1:25	08.2018
KONSTRUKCJA				
projektant:				
MGR INŻ. MAREK KAZIECZKO specjalność: konstrukcyjno-budowlana				
numer uprawnień: 94/89/GW				PODPIS
sprawdzający:				
MGR INŻ. WIOLETA RÓŻAŃSKA specjalność: konstrukcyjno-budowlana				
numer uprawnień: LBS/0070/POOK/2009				PODPIS
opracował:				
MGR INŻ. TOMASZ MIKOŁAJCZAK specjalność: konstrukcyjno-budowlana				
numer uprawnień: -				PODPIS

WIENIEC W4
SKALA 1:10



WIENIEC W5
SKALA 1:10



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ PODANO NA RYS. K11

86' architektki

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architekci.pl

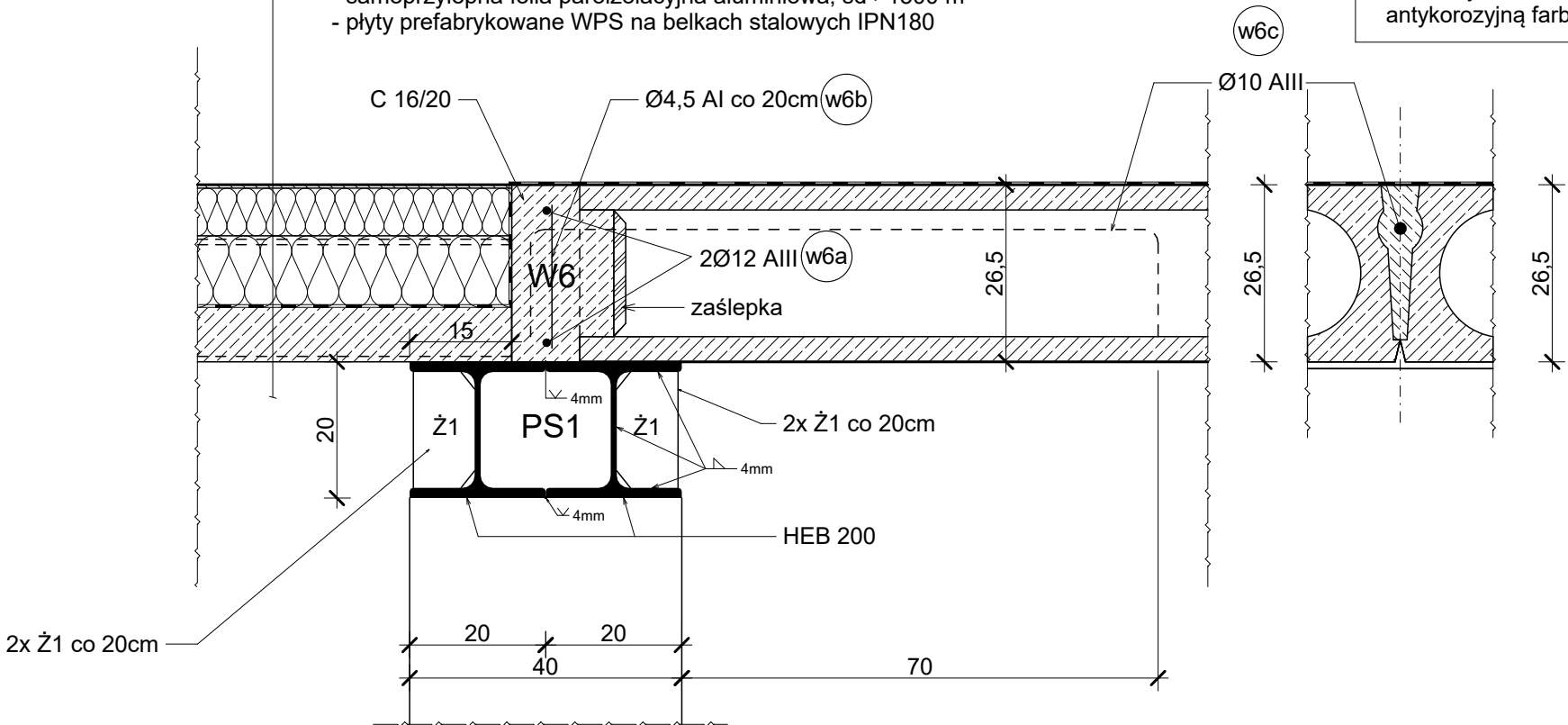
inwestor
GMINA NOWA SÓL - MIASTO UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12 67-100 NOWA SÓL
nazwa i adres obiektu budowlanego
PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ, WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ
UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

nazwa rysunku				
DETAL WIENĆA W4, W5				
stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	K	K-13	1:10	08.2018

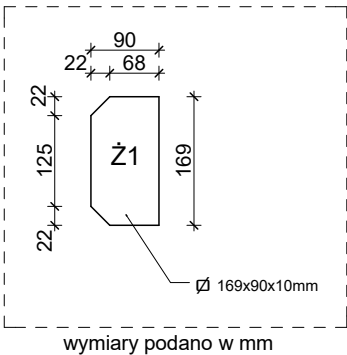
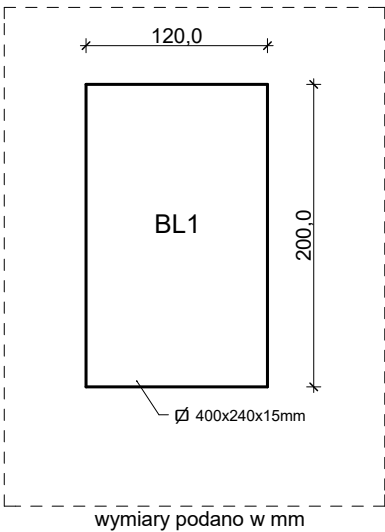
KONSTRUKCJA	
projektant:	
MGR INŻ. MAREK KAZIECZKO specjalność: konstrukcyjno-budowlana	
numer uprawnień: 94/89/GW	PODPIS
sprawdzający:	
MGR INŻ. WIOLETA RÓŻAŃSKA specjalność: konstrukcyjno-budowlana	
numer uprawnień: LBS/0070/POOK/2009	PODPIS
opracował:	
MGR INŻ. TOMASZ MIKOŁAJCZAK specjalność: konstrukcyjno-budowlana	
numer uprawnień: -	PODPIS

WIENIEC W6 i PODCIĄG PS1
SKALA 1:10

- szpryc cementowy gr. 0,5cm
- warstwa izolacyjna gr. 7,5cm z keramzytu frakcji 0-5mm
- warstwa izolacyjna gr. 10cm z keramzytu frakcji 10-20mm
- samoprzylepna folia paroizolacyjna aluminiowa, sd >1500 m
- płyty prefabrykowane WPS na belkach stalowych IPN180



- UWAGI:
- belki stalowe HEB układać na słupach żelbetowych za pośrednictwem blach stalowych BL1.
 - głębokość oparcia stalowych belek HEB na podporach skrajnych 21-22 cm
-
- belki stalowe stropu WPS układać na poduszce betonowej o szerokości 15cm i grubości 5-6cm z betonu C16/20
 - głębokość oparcia stalowych belek stropu WPS na podporach 20 cm
-
- elementy stalowe przed montażem zabezpieczyć antykorozyjnie poprzez malowanie antykorozyjną farbą podkładową i nawierzchniową



- UWAGA:
- ŻEBRA USZTYWNIAJĄCE Ż1 ZLOKALIZOWAĆ W OSIACH PODPÓR, PO 2 SZTUKI W ROZSTAWIE 20cm
 - ilość żeber na 1 podporę - 4szt
 - ilość żeber zastosowana w podciągu - 16szt
 - Stal St3S

- UWAGA:
- Blachy B1 montować na słupach S1 do S4 [razem 4szt.]
 - Stal St3S

ZESTAWIENIE ELEMENTÓW STALOWYCH
(podciąg PS1)

Nazwa + wymiar [mm]	Sztuk	Długość [mm]	Masa 1mb [kg]	Masa elementu [kg]	Masa całkowita [kg]	Rodzaj stali
HEB 200	2	12500	61,3	766,25	1532,5	St3S

Masa razem [kg]: 1532,5 kg

UWAGA:
ZESTAWIENIE NIE JEST OSTATECZNĄ PODSTAWĄ DO ZAMÓWIENIA MATERIAŁU.
WYMIARY ELEMENTÓW NALEŻY SPRAWDZIĆ NA BUDOWIE.
EWENTUALNE POŁĄCZENIA BELEK WYKONYWAĆ W MIEJSCACH WYSTĘPOWANIA NAJMNIEJSZYCH MOMENTÓW ZGINAJĄCYCH

ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ PODANO NA RYS. K11

86' architektki

ul. Narutowicza 7
67-100 Nowa Sól
tel. 536 327 750, 536 922 579
biuro@86architektki.pl

inwestor
GMINA NOWA SÓL - MIASTO
UL. MARSZAŁKA JÓZEFA PIŁSUDSKIEGO 12
67-100 NOWA SÓL

nazwa i adres obiektu budowlanego
PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA BUDYNKU ŻŁOBKA
MIEJSKIEGO, ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCEJ I BUDOWA
WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI GAZOWEJ,
WYKONANIE WEWNĘTRZNEJ INSTALACJI
WENTYLACJI I BUDOWA WIATY REKREACYJNEJ

UL. JANA MATEJKI 30, 67-100 NOWA SÓL
DZ. NR EWID 179/74, 179/35 OBRĘB 2

nazwa rysunku
DETAL WIENĆCA W6 I PODCIĄGU PS1

stadium	branża	nr rysunku	skala	data
PW	K	K-14	1:10	08.2018

KONSTRUKCJA	
projektant:	
MGR INŻ. MAREK KAZIECZKO specjalność: konstrukcyjno-budowlana	
numer uprawnień: 94/89/GW	PODPIS
sprawdzający:	
MGR INŻ. WIOLETA RÓŻAŃSKA specjalność: konstrukcyjno-budowlana	
numer uprawnień: LBS/0070/POOK/2009	PODPIS
opracował:	
MGR INŻ. TOMASZ MIKOŁAJCZAK specjalność: konstrukcyjno-budowlana	
numer uprawnień: -	PODPIS

ZAŁĄCZNIK NR 1 - LISTA ZIELENI

86' architekci

Greta Maciejewska

ul. Narutowicza 7, 67-100 Nowa Sól

tel. 536 327 750, 536 922 579, biuro@86architekci.pl

LP	NR	NAZWA ZWYCZAJOWA	NAZWA ŁACIŃSKA	FORMA WZROSTU (D-drzewiasta/ K-krzewiasta)	OBIĘTOŚĆ / (mierzony na wys. 5cm od powierzchni terenu, w cm) POW. ZAKRZEWIEŃ (m²)	OPIS STANU (zły, dobry)	PRZEZNACZENIE
1	K1	Lilak pospolity	Syringa vulgaris	K	3,0m ²	Dobry	Przesadzenie
2	K2	Ligustr pospolity	Ligustrum vulgare	K	1,3m ²	Zły	Wycinka
3	K3	Lilak pospolity	Syringa vulgaris	K	1,6m ²	Dobry	Przesadzenie
4	K4	Żywotnik	Thuja	K	0,8m ²	Dobry	Przesadzenie
5	K5	Topola osika	Populus tremul	K	1,0m ²	Dobry	Przesadzenie
6	K6	Lauro wiśnia	Cerasus	K	1,0m ²	Dobry	Przesadzenie
7	K7	Żywotnik	Thuja	K	0,04m ²	Dobry	Przesadzenie
8	K8	Żywotnik	Thuja	K	0,25m ²	Dobry	Przesadzenie
9	K9	Żywotnik	Thuja	K	0,09m ²	Dobry	Przesadzenie
10	K10	Sumak octowiec	Rhus typhina	K	11,0m ²	Dobry	Przesadzenie
11	K11	Sumak octowiec	Rhus typhina	K	4,5m ²	Dobry	Przesadzenie
12	D1	Jarzębina	Sorbus aucuparia	D	20cm	Dobry	Przesadzenie
13	D2	Jarzębina	Sorbus aucuparia	D	18cm	Dobry	Przesadzenie
14	D3	Jarzębina	Sorbus aucuparia	D	16cm	Dobry	Przesadzenie
15	D4	Jarzębina	Sorbus aucuparia	D	14cm	Dobry	Przesadzenie
16	D5	Kasztanowiec	Aesculus	D	24cm	Dobry	Przesadzenie
17	D6	Jarzębina	Sorbus aucuparia	D	16cm	Dobry	Przesadzenie
18	D7	Jarzębina	Sorbus aucuparia	D	15cm	Dobry	Przesadzenie
19	D8	Świerk pospolity	Picea abies	D	28cm	Dobry	Przesadzenie
20	D9	Sumak octowiec	Rhus typhina	D	23cm	Dobry	Przesadzenie
21	D10	Sumak octowiec	Rhus typhina	D	8cm	Dobry	Przesadzenie
22	D11	Sumak octowiec	Rhus typhina	D	7cm	Dobry	Przesadzenie

86' architektki

Greta Maciejewska

ul. Narutowicza 7, 67-100 Nowa Sól

tel. 536 327 750, 536 922 579, biuro@86architektki.pl