



K-BUD Projektowanie Nadzór Doradztwo
mgr inż. Krzysztof Kabaciński
Sikorz 68, 71-165 Sępólno Krajeńskie
NIP 5040051420 REGON 382759542
tel. 696 089 598 e-mail: kabacik20@gmail.com

STRONA TYTUŁOWA DO PROJEKTU TECHNICZNEGO

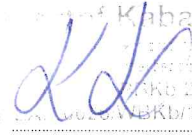
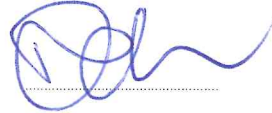
Nazwa zamierzenia budowlanego: Przebudowa, rozbudowa i nadbudowa budynku świetlicy wiejskiej w Dębinach wraz z niezbędną infrastrukturą techniczną

Adres obiektu budowlanego: Dębiny dz. nr 100 i 118/3 obręb geodezyjny 0001 Dębiny
Jednostka ewidencyjna 041303_2 (Sośno -G)

Zakres opracowania: Przebudowa, rozbudowa i nadbudowa budynku świetlicy wiejskiej w Dębinach wraz z niezbędną infrastrukturą techniczną

Kategoria obiektu budowlanego: Kategoria IX – budynki kultury, nauki i oświaty

Imię i Nazwisko oraz adres Inwestora: Gmina Sośno
ul. Nowa 1
89-412 Sośno

ZAKRES OPRACOWANIA	IMIĘ I NAZWISKO, SPECJALNOŚĆ I NUMER UPRAWNIEŃ	DATA OPRACOWANIA	PODPIS
<u>Projektant branży konstrukcyjnej:</u>	mgr inż. Krzysztof Kabaciński Konstrukcyjna do projektowania bez ograniczeń upr. ZAP/0006/PBKb/20	Maj 2025 r.	 mgr inż. Krzysztof Kabaciński Uprawnienia budowlane do projektowania w specjalności konstrukcyjno-budowlanej bez ograniczeń nr ewidencyjny ZAP/0006/PBKb/20
<u>Projekt branży konstrukcyjnej sprawdzający:</u>	mgr inż. Michał Krysiński Konstrukcyjna do projektowania bez ograniczeń upr. ZAP/0005/PBKb/20	Maj 2025 r.	 mgr inż. Michał Krysiński Uprawnienia budowlane do projektowania w specjalności konstrukcyjno-budowlanej bez ograniczeń nr ewidencyjny ZAP/0005/PBKb/20
<u>Opracowała:</u>	Agnieszka Dąbrowska Asystent projektanta	Maj 2025 r.	

Sikorz, 15.05.2025 r

SPIS ZAWARTOSCI PROJEKTU BUDOWLANEGO

1.	Strona tytułowa	1
2.	Szczegółowy spis zawartości projektu technicznego	2
3.	Oświadczenie projektanta	3
4.	Zaświadczenia o przynależności do Izby	4
5.	Część opisowa projektu technicznego	11
5.1	Konstrukcja	11
5.1.1	Rozwiązania konstrukcyjne obiektu budowlanego budynku mieszkalnego jednorodzinnego	11
5.1.2	Kategoria geotechniczna i ocena warunków gruntowo wodnych	19
5.1.3	Rozwiązania konstrukcyjno-materiałowe	20
5.1.4	Rozwiązania niezbędnych elementów budowlano instalacyjnych, w szczególności instalacji i urządzeń budowlanych	24
5.1.5	Dane dotyczące warunków ochrony przeciwpożarowej	25
6.	Część rysunkowa do projektu technicznego- branża konstrukcyjna	28
T-01		
T-02		
T-03		
T-04		
T-05		
T-06		
T-07		
T-08		
T-09		
T-10		

Sikorz, 15.05.2025 r.

Dotyczy: Przebudowa, rozbudowa i nadbudowa budynku Świetlicy wiejskiej w Dębinach wraz z niezbędną infrastrukturą techniczną na działkach nr 100 i 118/3 położone w obrębie nr 0001 Dębiny, gm. Sośno.

OŚWIADCZENIE

Zgodnie z art. 34 ust. 3d pkt 3 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. – Prawo Budowlane, (Dz. U. z 2025 poz.418) oświadczam, że niniejszy projekt jest sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

OŚWIADCZENIE O SPORZĄDZENIU PROJEKTU TECHNICZNEGO

Zgodnie z art. 41 ust. 4a pkt 2 Prawo budowlane (Dz. U. z 2025 r. poz. 418) oświadczam o sporządzeniu projektu technicznego, dotyczącego zamierzenia budowlanego zgodnie z obowiązującymi przepisami, zasadami wiedzy technicznej, projektem zagospodarowania działki lub terenu oraz projektem architektoniczno-budowlanym oraz rozstrzygnięciami dotyczącymi zamierzenia budowlanego dla: ***Przebudowa, rozbudowa i nadbudowa budynku Świetlicy wiejskiej w Dębinach wraz z niezbędną infrastrukturą techniczną na działkach nr 100 i 118/3 położone w obrębie nr 0001 Dębiny, gm. Sośno.***

Projektant branży
konstrukcyjnej:
Projektant wiodący

mgr inż. Krzysztof Kabaciński
upr. ZAP/0006/PBKb/20

mgr inż. Krzysztof Kabaciński
Uprawnienia do projektowania
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
nr ewidencyjny ZAP/0006/PBKb/20

Projektant branży
konstrukcyjnej:
Projektant sprawdzający

mgr inż. Michał Krysiński
upr. ZAP/0005/PBKb/20

mgr inż. Michał Krysiński
Uprawnienia do projektowania
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
nr ewidencyjny ZAP/0005/PBKb/20

4. Zaświadczenia o przynależności do Izby



ZACHODNIOPOMORSKA
OKRĘGOWA
IZBA INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

Szczecin, dnia 2 października 2020 r.

Sygn. akt: OKK-0054-0016(3) 20

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów oraz inżynierów budownictwa (Dz. U. z 2019 r. poz. 1117) i art. 12 ust. 2, ust. 3, ust. 4c pkt 1, art. 14 ust. 1 pkt 2, oraz art. 15a ust. 1, ust. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (t.j. Dz. U. z 2020 r. poz. 1333) po ustaleniu, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem pozytywnym

Pan Krzysztof Kabaciński
magister inżynier budownictwa
ur. dnia 7 lutego 1990 r. w Wiechorku

otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny ZAP/0006/PBKb/20
do projektowania
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
bez ograniczeń.

Uprawnienia budowlane nadane niniejszą decyzją **Panu Krzysztofowi Kabacińskiemu** upoważniają w zakresie nadanej specjalności:

I. na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1 i pkt 5 oraz art. 13 ust. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane do:

- 1) projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i technicznych oraz sprawowania nadzoru autorskiego,
- 2) sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych;

II. na art. 15a ust. 1 oraz ust. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane do:

- 1) projektowania konstrukcji obiektu,
- 2) sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, w zakresie tej specjalności.

Uzasadnienie

W związku z uwzględnieniem w całości żądania strony, na podstawie art. 107 § 4 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (t.j. Dz. U. z 2020 r. poz. 256 z późn. zm.) - zwanej dalej „K.p.a.”, odstępuje się od uzasadnienia decyzji. Zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano w treści decyzji.

Pouczenie

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

Zgodność kopi z oryginałem

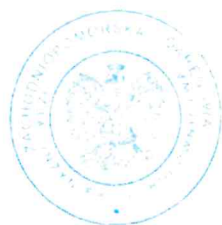
15.05.2025 r

Krzysztof Kabaciński

Zgodnie z treścią art. 127a K.p.a.:

§ 1. W trakcie biegu terminu do wniesienia odwołania strona może zrzec się prawa do wniesienia odwołania wobec organu administracji publicznej, który wydał decyzję.

§ 2. Z dniem doręczenia organowi administracji publicznej oświadczenia o zrzeczeniu się prawa do wniesienia odwołania przez ostatnią ze stron postępowania, decyzja staje się ostateczna i prawomocna. W przypadku złożenia przez stronę oświadczenia o zrzeczeniu się prawa do odwołania od decyzji, stronie nie przysługuje prawo do odwołania się ani skargi do sądu administracyjnego.



Skład orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

mgr inż. Andrzej Gałkiewicz
Przewodniczący OKK

mgr inż. Edmund Tumielewicz
Z-ca Przewodniczącego OKK

inż. Adam Drobiazgiewicz
Sekretarz OKK

Otrzymują

1. Pan Krzysztof Kabaciński
Sikorz 68, 89-400 Sepolno Krajeńskie
2. Okręgowa Rada ZOIB
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
4. OKK ZOIB - aa

Zgodność kopi z oryginałem

15.05.2025 r

Krzysztof Kabaciński

str. 6



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

ZAP-3N4-3S8-MKG *

Pan Krzysztof KABACIŃSKI o numerze ewidencyjnym ZAP/BO/0196/18
adres zamieszkania ul. Adama Mickiewicza 124/8, 71-140 SZCZECIN
jest członkiem Zachodniopomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada
wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2025-01-01 do 2025-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2024-12-20 roku przez:

Jan Bobkiewicz, Przewodniczący Rady Zachodniopomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

(Zgodnie art. 5 ust 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1450) dane w postaci
elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są
równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisami własnoręcznymi.)

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

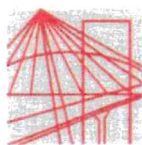


Zgodność kopii z oryginałem

15.05.2025 r

Krzysztof Kabaciński

str. 7



ZACHODNIOPOMORSKA
OKRĘGOWA
IZBA INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

Szczecin, dnia 14 czerwca 2018 r.

Sygn. akt: OKK-0055-0130(3)/18

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów oraz inżynierów budownictwa (t.j. Dz. U. z 2016 r. poz. 1725), art. 12 ust. 2, ust. 3, ust. 4c pkt 2 i art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (t.j. Dz. U. z 2017 r. poz. 1332, ze zm.) oraz § 12 ust. 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury i Rozwoju z dnia 11 września 2014 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. z 2014 r. poz. 1278), po ustaleniu, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem pozytywnym

Pan Michał Jan Krysiński
magister inżynier budownictwa
ur. dnia 16 maja 1991 r. w Złotowie
otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny ZAP/0028/WBKb/18
do kierowania robotami budowlanymi
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
bez ograniczeń.

Uzasadnienie

W związku z uwzględnieniem w całości żądania strony, na podstawie art. 107 § 4 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (t.j. Dz. U. z 2017 r. poz. 1257) - zwanej dalej „K.p.a.”, odstępuje się od uzasadnienia decyzji. Zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano na odwrócie decyzji.

Pouczenie

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

Zgodnie z treścią art. 127a K.p.a.:

§ 1. W trakcie biegu terminu do wniesienia odwołania strona może zrzec się prawa do wniesienia odwołania wobec organu administracji publicznej, który wydał decyzję.

§ 2. Z dniem doręczenia organowi administracji publicznej oświadczenia o zrzeczeniu się prawa do wniesienia odwołania przez ostatnią ze stron postępowania, decyzja staje się ostateczna i prawomocna. W przypadku złożenia przez stronę oświadczenia o zrzeczeniu się prawa do odwołania od decyzji, stronie nie przysługuje prawo do odwołania się ani skargi do sądu administracyjnego.



Skład orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

mgr inż. Andrzej Galkiewicz
Przewodniczący OKK

mgr inż. Edmund Tumielewicz
Z-ca Przewodniczącego OKK

inż. Adam Drobiazgiewicz
Sekretarz OKK

Otrzymują:

1. Pan Michał Jan Krysiński
ul. Ofiar Oświęcimia 36B/11, 71-537 Szczecin
2. Okręgowa Rada ZOIB
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
4. OKK – aa

Zgodność kopii z oryginałem

15.05.2025 r

Krzysztof Kabaciński

str. 8

Uprawnienia budowlane nadane

Panu Michałowi Janowi Krysińskiemu
magistrowi inżynierowi budownictwa
ur. dnia 16 maja 1991 r. w Złotowie

numer ewidencyjny ZAP/0028/WBKb/18
do kierowania robotami budowlanymi
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
bez ograniczeń

upoważniają w zakresie nadanej specjalności:

I. na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 2, pkt 3, pkt 4 i pkt 5 oraz art. 13 ust. 3 i ust. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane do:

- 1) kierowania budową lub innymi robotami budowlanymi,
- 2) kierowania wytwarzaniem konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz nadzoru i kontroli technicznej wytwarzania tych elementów,
- 3) wykonywania nadzoru inwestorskiego,
- 4) sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych;

II. na podstawie § 12 ust. 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury i Rozwoju z dnia 11 września 2014 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie do kierowania robotami budowlanymi w odniesieniu do konstrukcji oraz architektury obiektu.



Skład orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

mgr inż. Andrzej Gałkiewicz
Przewodniczący OKK

mgr inż. Edmund Tumielewicz
Z-ca Przewodniczącego OKK

inż. Adam Drobiazgiewicz
Sekretarz OKK

Zgodność kopi z oryginałem

15.05.2025 r

Krzysztof Kabaciński

str. 9



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

ZAP-K1S-74R-7G3 *

Pan Michał Jan KRYSIŃSKI o numerze ewidencyjnym ZAP/BO/0194/18
adres zamieszkania ul. Ofiar Oświęcimia 36B/11, 71-537 SZCZECIN
jest członkiem Zachodniopomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada
wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2025-01-01 do 2025-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2024-12-18 roku przez:

Jan Bobkiewicz, Przewodniczący Rady Zachodniopomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

(Zgodnie art. 5 ust 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1450) dane w postaci elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisami własnoręcznymi.)

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



Zgodność kopii z oryginałem

15.05.2025 r

Krzysztof Kabaciński

str. 10

5. CZĘŚĆ OPISOWA PROJEKTU TECHNICZNEGO

5.1 Konstrukcja

5.1.1 Rozwiązania konstrukcyjne obiektu budowlanego

Projektowana przebudowa, rozbudowa i nadbudowa dotyczy budynku Świetlicy Wiejskiej w Dębinach wraz z niezbędną infrastrukturą techniczną na działkach nr 100 i 118/3 położone w obrębie nr 0001 Dębiny, gm. Sośno. Projektowany budynek świetlicy wiejskiej i remizy strażackiej to budynek użyteczności publicznej, który będzie użytkowany przez Ochotniczą Straż Pożarną, Radę Sołecką oraz mieszkańców wsi. Budynek wyposażono w wewnętrzną instalację elektryczną wraz z wewnętrzną linią zasilającą WLZ, wewnętrzną instalację wodociągową, instalację kanalizacji sanitarnej oraz instalację wentylacyjną mechaniczną nawiewno-wywiewną i instalację centralnego ogrzewania (do rozbiórki i wykonanie instalacji klimakonwektorowej), instalacje C.W.U i telekomunikacja. Przedmiotowy budynek niepodpiwniczony, parter z dachem płaskim jednospadowym o kącie nachylenia połaci dachowych 2%. Budynek zaprojektowano w technologii tradycyjnej murowanej, dach pokryty membraną. Budynek i jego układ funkcjonalny i przestrzenny, ustrój konstrukcyjny oraz rozwiązania techniczne i materiałowe elementów budowlanych zaprojektowane są w sposób odpowiadający wymaganiom wynikającym z jego usytuowania i przeznaczenia. Każdy wyrób budowlany znajdujący się na rynku powinien mieć certyfikat zgodności z Polską Normą lub Aprobata Techniczną albo deklarację zgodności producenta z Polską Normą lub Aprobata Techniczną. Wyrób powinien być oznaczony znakiem budowlanym CE lub B. W przypadku planowanej inwestycji nie będzie miało miejsca oddziaływanie skumulowane. Oddziaływanie na środowisko będzie tylko w trakcie realizacji inwestycji. Powstający w czasie realizacji hałas będzie czasowy, krótkotrwały i ograniczony do terenu prowadzonych prac. Projektowany budynek kwalifikuje się jako budynek niski (N). Położenie budynku 131.50 m.n.p.m. Przebudowa Instalacji wg. odrębnego opracowania projekty techniczne.

Projekt wykonano w oparciu o następujące normatywy:

- PN-EN 1990:2004/A1:2006 Eurokod: Podstawy projektowania konstrukcji;
- PN-EN 1991-1-4:2008/A1:2010 Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje -Część 1-4: Oddziaływania ogólne - Oddziaływania wiatru;
- PN-EN 1991-1-3:2005/NA:2010 Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje -Część 1-3: Oddziaływania ogólne - Obciążenie śniegiem;
- PN-EN 1991-1-1:2004/Ap2:2011 Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje -Część 1-1: Oddziaływania ogólne -Ciężar objętościowy, ciężar własny, obciążenia użytkowe w budynkach;

- PN-EN 1991-1-6:2007/NA:2010 Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje -Część 1-6: Oddziaływania ogólne - Oddziaływania w czasie wykonywania konstrukcji;
- PN-EN 1992-1-1:2008/AC:2011 Eurokod 2: Projektowanie konstrukcji z betonu -Część 1-1: Reguły ogólne i reguły dla budynków;
- PN EN 1996-3:2010 Eurokod 6 - Projektowanie konstrukcji murowych. Część 3: Uprozczone metody obliczania murowych konstrukcji niezbrojonych,
- Część 3: Uprozczone metody obliczania murowych konstrukcji niezbrojonych,
- PN-EN 1997-2:2009/ AC:2010 Eurokod 7: Projektowanie geotechniczne - Część 1: Zasady ogólne oraz Eurokod 7: Projektowanie geotechniczne -Część 2: Rozpoznanie i badanie podłoża gruntowego.

Obciążenia charakterystyczne przyjęte do obliczeń

- Fundament 150 kPa / mb
- Śnieg: 0.96 kN/m²
- Wiatr: 0.60 kN/m²
- Obciążenie montażowe: 1.50 kN (człowiek z narzędziami)

Metryka projektu

Projekt: Przebudowa, rozbudowa i nadbudowa budynku Świetlicy wiejskiej w Dębinach wraz z niezbędną infrastrukturą techniczną na działkach nr 100 i 118/3 obręb geodezyjny 0001 Dębiny
 Projektant: mgr inż. Krzysztof Kabaciński,
 Data ostatniej aktualizacji danych: 30.04.2025 r.
 Poziom odniesienia: $P_0 = +131,50$ m npm.

OBLICZENIA ŁAWA FUNDAMENTOWA

Fundamenty

Liczba fundamentów: 1

Fundament nr 1

Klasa fundamentu: **ława**,

Typ konstrukcji: **ściana**,

Położenie fundamentu względem układu globalnego:

Wymiary podstawy fundamentu: $B = 0,40$ m, $L = 0,60$ m,

Współrzędne końców osi fundamentu:

$$x_{0f} = 0,00 \text{ m}, \quad y_{0f} = -1,00 \text{ m},$$

$$x_{1f} = 0,00 \text{ m}, \quad y_{1f} = 1,00 \text{ m},$$

Kąt obrotu układu lokalnego względem globalnego: $\mu = 0,0^\circ$.

Wykopy

Liczba wykopów: 0

FUNDAMENT

Podłoże gruntowe

Teren

Istniejący względny poziom terenu: $z_t = 0,00$ m,
Projektowany względny poziom terenu: $z_{tp} = 0,00$ m.

Warstwy gruntu

Zgodnie z załączonymi badaniami gruntu

Konstrukcja na fundamencie

Typ konstrukcji: **ściana**

Szerokość: $b = 0,24$ m, długość: $l = 2,00$ m,

Współrzędne końców osi ściany:

$x_1 = 0,00$ m, $y_1 = -1,00$ m, $x_2 = 0,00$ m, $y_2 = 1,00$ m,

Kąt obrotu układu lokalnego względem globalnego: $\mu = 0,00^\circ$.

Posadzki

Posadzka 2

Względny poziom posadzki: $p_{p2} = 0,15$ m,

Grubość: $h = 0,10$ m, charakt. ciężar objętościowy: $\mu_{p2 \text{ char}} = 22,00$ kN/m³,

Obciążenie posadzki: $q_{p2} = 0,00$ kN/m², współczynnik obciążenia: $\mu_{qf} = 1,20$.

Wymiar posadzki: $d_x = 2,00$ m.

Obciążenie od konstrukcji

Względny poziom przyłożenia obciążenia: $z_{obc} = 1,00$ m.

Lista obciążeń:

Lp	Rodzaj	N	Hx	My
	obciążenia*	[kN/m]	[kN/m]	[kNm/m]
1	D	150,0	0,0	0,00

* D – obciążenia stałe, zmienne długotrwałe,

D+K - obciążenia stałe, zmienne długotrwałe i krótkotrwałe.

Materiał

Rodzaj materiału: **żelbet**

Klasa betonu: C20/25, nazwa stali: AIIIIN i AI,

Średnica prętów zbrojeniowych:

na kierunku x: $d_x = 6,0$ mm, na kierunku y: $d_y = 12,0$ mm,

Kierunek zbrojenia głównego: y,

Grubość otuliny: 5,0 cm.

W warunku na przebicie nie uwzględniać strzemion.

Wymiary fundamentu

Względny poziom posadowienia: $z_f = 0,95$ m

Kształt fundamentu: **prosty**

Wymiary podstawy: $B = 0,60$ m, $L = 2,00$ m,

Wysokość: $H = 0,40$ m, mimośród: $E = 0,00$ m.

Stan graniczny I

Zestawienie wyników analizy nośności i mimośródów

Nr obc.	Rodzaj obciążenia	Poziom [m]	Wsp. nośności	Wsp. mimośr.
* 1	D	1,20	0,86	0,00
	D	2,00	0,17	0,00
	D	2,40	0,13	0,00

Analiza stanu granicznego I dla obciążenia nr 1

Wymiary podstawy fundamentu rzeczywistego: $B = 0,60 \text{ m}$, $L = 2,00 \text{ m}$.

Względny poziom posadowienia: $H = 0,92 \text{ m}$.

Rodzaj obciążenia: D,

Zestawienie obciążeń:

Pozycja	Obc. char.	Ex	V	Obc. obl. G	Mom. obl. M_G
	[kN/m]	[m]	[Wsp]	[kN/m]	[kNm/m]
Fundament	5,89	0,00	1,1(0,9)	6,47	0,00
Zasyпка - pole 1	2,88	-0,21	1,3(0,8)	3,74	-0,79
Zasyпка - pole 2	2,52	0,21	1,3(0,8)	3,28	0,69
C.wl. posadzki 2	0,40	0,21	1,3(0,8)	0,51	0,11

Uwaga: Przy sprawdzaniu położenia wypadkowej alternatywnie brano pod uwagę obciążenia obliczeniowe wyznaczone przy zastosowaniu dolnych współczynników obciążenia.

Obciążenia zewnętrzne od konstrukcji na jednostkę długości fundamentu:

siła pionowa: $N = 150,00 \text{ kN/m}$, mimośród względem podstawy fund. $E = 0,00 \text{ m}$,

siła pozioma: $H_x = 0,00 \text{ kN/m}$, mimośród względem podstawy fund. $E_z = 0,20 \text{ m}$,

moment: $M_y = 0,00 \text{ kNm/m}$.

Sprawdzenie położenia wypadkowej obciążenia względem podstawy fundamentu

Obciążenie pionowe:

$$N_r = (N + G) \cdot L = (150,00 + 14,01 \mid 9,93) \cdot 2,00 = 328,02 \mid 319,87 \text{ kN}.$$

Moment względem środka podstawy:

$$M_r = (-N \cdot E + H_x \cdot E_z + M_y + M_{Gy}) \cdot L = (-150,00 \cdot 0,00 + 0,01 \mid 0,01) \cdot 2,00 = 0,02 \mid 0,01 \text{ kNm}.$$

Mimośród siły względem środka podstawy:

$$e_r = |M_r / N_r| = 0,02 / 328,02 = 0,00 \text{ m}.$$

$$e_r = 0,00 \text{ m} < 0,10 \text{ m}.$$

Wniosek: Warunek położenia wypadkowej jest spełniony.

Sprawdzenie warunku granicznej nośności fundamentu rzeczywistego

Zredukowane wymiary podstawy fundamentu:

$$B' = B - 2 \cdot e_r = 0,60 - 2 \cdot 0,00 = 0,60 \text{ m}, \quad L' = L = 2,00 \text{ m}.$$

Obciążenie podłoża obok ławy (min. średnia gęstość dla pola 1):

$$\text{średnia gęstość obl.: } \mu_{D(r)} = 1,62 \text{ t/m}^3, \quad \text{min. wysokość: } D_{\min} = 1,20 \text{ m},$$

$$\text{obciążenie: } \mu_{D(r)} \cdot g \cdot D_{\min} = 1,62 \cdot 9,81 \cdot 1,20 = 19,07 \text{ kPa}.$$

Współczynniki nośności podłoża:

$$\text{obliczeniowy kąt tarcia wewnętrznego: } \mu_{u(r)} = \mu_{u(n)} \cdot \mu_m = 29,70 \cdot 0,90 = 26,73^\circ,$$

$$\text{spójność: } c_{u(r)} = c_{u(n)} \cdot \mu_m = 0,00 \cdot 0,90 = 0,00 \text{ kPa},$$

$$N_B = 4,46 \quad N_C = 23,47, \quad N_D = 12,82.$$

Wpływ odchylenia wypadkowej obciążenia od pionu:

$$\text{tg } \mu = |H_x| \cdot L/N_r = 0,00 \cdot 2,00/328,02 = 0,0000, \quad \text{tg } \mu/\text{tg } \mu_{u(r)} = 0,0000/0,5036 = 0,000,$$

$$i_B = 1,00, \quad i_C = 1,00, \quad i_D = 1,00.$$

Ciężar objętościowy gruntu pod ławą fundamentową:

$$\mu_{B(n)} \cdot \mu_m \cdot g = 1,75 \cdot 0,90 \cdot 9,81 = 15,45 \text{ kN/m}^3.$$

Współczynniki kształtu:

$$m_B = 1 - 0,25 \cdot B'/L' = 0,93, \quad m_C = 1 + 0,3 \cdot B'/L' = 1,09, \quad m_D = 1 + 1,5 \cdot B'/L' = 1,45.$$

Odpór graniczny podłoża:

$$Q_{fNB} = B' \cdot L' (m_C \cdot N_C \cdot c_{u(r)} \cdot i_C + m_D \cdot N_D \cdot \mu_{D(r)} \cdot g \cdot D_{\min} \cdot i_D + m_B \cdot N_B \cdot \mu_{B(r)} \cdot g \cdot B' \cdot i_B) = 471,21 \text{ kN}.$$

Sprawdzenie warunku obliczeniowego:

$$N_r = 328,02 \text{ kN} < m \cdot Q_{fNB} = 0,81 \cdot 471,21 = 381,68 \text{ kN}.$$

Wniosek: warunek nośności jest spełniony.

Sprawdzenie warunku granicznej nośności dla fundamentu zastępczego

Wymiary podstawy fundamentu zastępczego: $B = 1,13 \text{ m}, \quad L = 2,53 \text{ m}.$

Względny poziom posadowienia: $H = 2,00 \text{ m}.$

Ciężar fundamentu zastępczego: $G_z = 17,12 \text{ kN/m}.$

Całkowite obciążenie pionowe fundamentu zastępczego (L_0 – długość fundamentu rzeczywistego):

$$N_r = (N + G) \cdot L_0 + G_z \cdot L = (150,00 + 14,01) \cdot 2,00 + 17,12 \cdot 2,53 = 371,39 \text{ kN}.$$

Moment względem środka podstawy:

$$M_r = (-N \cdot E + H_x \cdot E_z + M_y + M_{Gy}) \cdot L_0 = (-150,00 \cdot 0,00 + 0,01) \cdot 2,00 = 0,02 \text{ kNm}.$$

Mimośród siły względem środka podstawy:

$$e_r = |M_r/N_r| = 0,02/371,39 = 0,00 \text{ m}.$$

Zredukowane wymiary podstawy fundamentu:

$$B' = B - 2 \cdot e_r = 1,13 - 2 \cdot 0,00 = 1,13 \text{ m}, \quad L' = L = 2,53 \text{ m}.$$

Obciążenie podłoża obok ławy (min. średnia gęstość dla pola 1):

$$\text{średnia gęstość obl.: } \mu_{D(r)} = 1,60 \text{ t/m}^3, \quad \text{min. wysokość: } D_{\min} = 2,00 \text{ m},$$

$$\text{obciążenie: } \mu_{D(r)} \cdot g \cdot D_{\min} = 1,60 \cdot 9,81 \cdot 2,00 = 31,43 \text{ kPa}.$$

Współczynniki nośności podłoża:

$$\text{obliczeniowy kąt tarcia wewnętrznego: } \mu_{u(r)} = \mu_{u(n)} \cdot \mu_m = 32,10 \cdot 0,90 = 28,89^\circ,$$

$$\text{spójność: } c_{u(r)} = c_{u(n)} \cdot \mu_m = 0,00 \cdot 0,90 = 0,00 \text{ kPa},$$

$$N_B = 6,31 \quad N_C = 27,62, \quad N_D = 16,24.$$

Wpływ odchylenia wypadkowej obciążenia od pionu:

$$\text{tg } \square = |H_x| \cdot L/N_r = 0,00 \cdot 2,53/371,39 = 0,00, \quad \text{tg } \mu/\text{tg } \mu_{u(r)} = 0,0000/0,5518 = 0,000,$$

$$i_B = 1,00, \quad i_C = 1,00, \quad i_D = 1,00.$$

Ciężar objętościowy gruntu pod ławą fundamentową:

$$\mu_{B(n)} \cdot \mu_m \cdot g = 1,37 \cdot 0,90 \cdot 9,81 = 12,06 \text{ kN/m}^3.$$

Współczynniki kształtu:

$$m_B = 1 - 0,25 \cdot B'/L' = 0,89, \quad m_C = 1 + 0,3 \cdot B'/L' = 1,13, \quad m_D = 1 + 1,5 \cdot B'/L' = 1,67.$$

Odpór graniczny podłoża:

$$Q_{fNB} = B' \cdot L' (m_C \cdot N_C \cdot c_{u(r)} \cdot i_C + m_D \cdot N_D \cdot \mu_{D(r)} \cdot g \cdot D_{\min} \cdot i_D + m_B \cdot N_B \cdot \mu_{B(r)} \cdot g \cdot B' \cdot i_B) = 2669,00 \text{ kN}.$$

Sprawdzenie warunku obliczeniowego:

$$N_r = 371,39 \text{ kN} < m \cdot Q_{fNB} = 0,81 \cdot 2669,00 = 2161,89 \text{ kN}.$$

Wniosek: warunek nośności jest spełniony.

Stan graniczny II

Osiadanie fundamentu

Osiadanie całkowite:

Osiadanie pierwotne: $s' = 0,30 \text{ cm}$.

Osiadanie wtórne: $s'' = 0,00 \text{ cm}$.

Współczynnik stopnia odprężenia podłoża: $\mu = 0$.

Osiadanie: $s = s' + \mu \cdot s'' = 0,30 + 0 \cdot 0,00 = 0,30 \text{ cm}$,

Sprawdzenie warunku osiadania:

Dopuszczalne osiadanie: $s_{dop} = 1,00 \text{ cm}$.

$$s = 0,30 \text{ cm} < s_{dop} = 1,00 \text{ cm}$$

Wniosek: Warunek osiadania jest spełniony.

Szczegółowe wyniki osiadania fundamentu

Nr warstwy	Poziom stropu	Grubość warstwy	Napr. pierwotne	Napr. wtórne	Napr. dodatk.	Osiadanie pierwotne	Osiadanie wtórne	Osiadanie sumaryczne
	[m]	[m]	[kPa]	[kPa]	[kPa]	[cm]	[cm]	[cm]
1	0,00	0,10	1	0	0	0,00	0,00	0,00
2	0,10	0,11	3	0	0	0,00	0,00	0,00
3	0,21	0,11	5	0	0	0,00	0,00	0,00
4	0,32	0,11	7	0	0	0,00	0,00	0,00
5	0,43	0,11	9	0	0	0,00	0,00	0,00
6	0,54	0,11	11	0	0	0,00	0,00	0,00
7	0,65	0,11	12	0	0	0,00	0,00	0,00
8	0,76	0,11	14	0	0	0,00	0,00	0,00
9	0,87	0,11	16	0	0	0,00	0,00	0,00
10	0,98	0,11	18	0	0	0,00	0,00	0,00
11	1,09	0,11	20	0	0	0,00	0,00	0,00
12	1,20	0,11	22	0	188	0,05	0,00	0,05
13	1,31	0,11	24	0	154	0,04	0,00	0,04
14	1,43	0,11	26	0	133	0,03	0,00	0,03
15	1,54	0,11	28	0	118	0,03	0,00	0,03
16	1,66	0,11	30	0	105	0,03	0,00	0,03
17	1,77	0,11	32	0	93	0,02	0,00	0,02
18	1,89	0,11	34	0	83	0,02	0,00	0,02
19	2,00	0,10	36	0	73	0,01	0,00	0,01
20	2,10	0,10	38	0	66	0,01	0,00	0,01
21	2,20	0,10	40	0	59	0,01	0,00	0,01
22	2,30	0,10	42	0	53	0,01	0,00	0,01
23	2,40	0,12	44	0	48	0,01	0,00	0,01

24	2,52	0,12	46	0	42	0,01	0,00	0,01
25	2,64	0,12	49	0	38	0,01	0,00	0,01
26	2,75	0,12	51	0	34	0,01	0,00	0,01
27	2,87	0,12	53	0	30	0,00	0,00	0,00
28	2,99	0,12	56	0	27	0,00	0,00	0,00
29	3,11	0,12	58	0	25	0,00	0,00	0,00
30	3,23	0,12	60	0	23	0,00	0,00	0,00
31	3,35	0,12	63	0	21	0,00	0,00	0,00
32	3,46	0,12	65	0	19	0,00	0,00	0,00
33	3,58	0,12	67	0	17	0,00	0,00	0,00
					Suma	0,30	0,00	0,30

Uwaga: Wartości naprężeń są średnimi wartościami naprężeń w warstwie

Wymiarowanie fundamentu

Zestawienie wyników sprawdzenia ławy na przebiecie

Nr obc.	Przekrój	Siła tnąca	Nośność betonu	Nośność strzemion
		V [kN/m]	V_r [kN/m]	V_s [kN/m]
* 1	1	0	347	-

Sprawdzenie ławy na przebiecie dla obciążenia nr 1

Zestawienie obciążeń:

Obciążenia zewnętrzne od konstrukcji zredukowane do osi ławy:

siła pionowa: $N_r = 150$ kN/m, moment: $M_r = 0,00$ kNm/m.

Mimośród siły względem środka podstawy:

$e_r = |M_r/N_r| = 0,00$ m.

Oddziaływanie podłoża na fundament:

Oddziaływania na brzegach fundamentu: $q_1 = 250$ kPa, $q_2 = 250$ kPa.

Oddziaływanie podłoża w przekroju 1: $c = -0,17$ m, $q_c = 250,00$ kPa.

Przebiecie ławy w przekroju 1:

Siła ścinająca: $V_{Sd} = 0,5 \cdot (q_1 + q_c) \cdot c = 0$ kN/m.

Nośność betonu na ścinanie: $V_{Rd} = f_{ctd} \cdot d = 1000 \cdot 0,35 = 347$ kN/m.

$V_{Sd} = 0$ kN/m < $V_{Rd} = 347$ kN/m.

Wniosek: warunek na przebiecie jest spełniony.

Zestawienie wyników sprawdzenia ławy na zginanie

Nr obc.	Przekrój	Moment zginający	Nośność betonu
		M [kNm/m]	M_r [kNm/m]
* 1	1	4	-

Sprawdzenie ławy na zginanie dla obciążenia nr 1

Zestawienie obciążeń:

Obciążenia zewnętrzne od konstrukcji zredukowane do osi ławy:

siła pionowa: $N_r = 150$ kN/m, moment: $M_r = 0,00$ kNm/m.

Mimośród siły względem środka podstawy: $e_r = |M_r/N_r| = 0,00$ m.

Oddziaływanie podłoża na fundament:

Oddziaływania na brzegach fundamentu: $q_1 = 250$ kPa, $q_2 = 250$ kPa.

Oddziaływanie podłoża w przekroju 1: $s = 0,18$ m, $q_s = 250,00$ kPa.

Zginanie ławy w przekroju 1:

Moment zginający: $M_{sd} = (2 \cdot q_1 + q_s) \cdot s^2/6 = (2 \cdot 250,0 + 250,0) \cdot 0,03 = 4$ kNm/m.

Konieczna powierzchnia przekroju zbrojenia: $A_s = 0,3$ cm²/m.

Wniosek: warunek na zginanie jest spełniony.

Zbrojenie ławy

Zbrojenie główne na kierunku x:

Obliczona powierzchnia przekroju poprzecznego: $A_s = 1,0$ cm²/m.

Średnica prętów: $\mu = 6$ mm, rozstaw prętów: $s = 20,0$ cm.

Pręty rozdzielcze:

Średnica prętów: $\mu_r = 12$ mm, liczba prętów: $n_r = 4$.

OBLICZENIA STROP

1. Obciążenia zmienne charakterystyczne

Zgodnie z PN-EN 1991-1-1 dla stropu w budynku żłobka wg. zaleceń Inwestora przyjęto do obliczeń możliwość rozbudowy budynku dlatego przyjęto kategorii **C5** w związku z powyższym zalecane wg. normy obciążenie wyniesie **5 kN/m²**.

W obliczeniach pominięto śnieg z uwagi na uwzględnienie obciążeń użytkowych **5 kN/m²**.

2. Obciążenia stałe charakterystyczne

Lp.	Rodzaj obciążenia	Wartość charakterystyczna [kN/m ²]
1.	Membrana dachowa	0,005
3.	Styropian 20-34 cm	$0,4 \times 0,27 = 0,1$
4.	Folia paroprzepuszczalna	0,01
5.	Strop prefabrykowany	0
6.	Sufit podwieszany z płytą	0,3
6.	Instalacje	0,5
7.	Tynk cienkowarstwowy	$19 \times 0,015 = 0,285$
	Razem:	1,2

*ciężar własny stropu uwzględnia producent

3. Obciążenie od ścianek działowych w przyszłości

Lp.	Rodzaj obciążenia	Wartość charakterystyczna [kN/m ²]
1.	Szpachlówka gipsowa 0,001 m ³ *12,0 kN/m ³	0,01
2.	Ytong 12 cm	9 x 0,12 = 1,08
3.	Szpachlówka gipsowa 0,001 m ³ *12,0 kN/m ³	0,01
	Razem:	1,1

Ciężar 1 m ścianki działowej o wysokości 2,4 m wynosi:

1,1 kN/m²*2,4 m=2,64 kN/m

Zgodnie z PN-EN 1991-1-1. Obciążenie zastępcze od ścian działowych dla 2,64 kN/m wyniesie **1,20 kN/m²**

ŁĄCZNE OBCIĄŻENIE PRZYPADAJĄCE NA STROP = 5 + 1,2 + 1,2 = 7,4 kN/m²

W związku z powyższym przyjęto płyty typu Żerań o wytrzymałości 7,5 kN/m²
– obciążenia charakterystycznego

Projekt: Przebudowa, rozbudowa i nadbudowa budynku świetlicy wiejskiej w Dębinach wraz z niezbędną infrastrukturą techniczną w na działkach nr 100 i 118/3

5.1.2 Kategoria geotechniczna i ocena warunków gruntowo wodnych

Na podstawie rozporządzenia ministra transportu, budownictwa i gospodarki morskiej z dnia 25 kwietnia 2012 r., Dziennik Ustaw Rzeczypospolitej Polskiej, z dnia 27 kwietnia 2012r. poz. 463, w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych i odkrywki stwierdzono proste warunki gruntowe wynikające z występowania warstw gruntów jednorodnych genetycznie i litologicznie, równoległych do powierzchni terenu zwierciadło wód gruntowych poniżej projektowanego poziomu posadowienia. Przyjęto I kategorii geotechniczną. Posadowienie budynku zaprojektowano jako bezpośrednie za pośrednictwem żelbetowych ław fundamentowych. Prace ziemne należy prowadzić w okresie suchym, tak aby nie spowodować niekorzystnych zmian w podłożu na poziomie posadowienia. Głębienie mechaniczne należy zakończyć około 0.20 m powyżej projektowanego poziomu posadowienia, a pozostawioną na dnie wykopu warstwę ochronną należy wybrać narzędziami ręcznymi. Bezpośrednio przed przystąpieniem do fundamentowania, wykop należy chronić przed zalewaniem wodami opadowymi, a wodę pochodzącą z sąsiedztwa należy zbierać drenażem roboczym, wykonanym w dnie wykopu i odprowadzać na zewnątrz. Wykopów nie należy zostawiać na dłuższy okres

otwartych. Wszystkie ewentualne rozmoczone bądź naruszone partie gruntu należy wybrać narzędziami ręcznymi i zastąpić podbetonem klasy C12/C15.

Sposób posadowienia: bezpośredni na ławach fundamentowych.

głębokość przemarzania gruntu $h_z = 0.80$ m.

5.1.3 Rozwiązania konstrukcyjno-materiałowe

beton fundamentów:	C20/25
beton podłoży:	C12/15 (B15)
beton elementów monolitycznych:	C20/25
stal zbrojeniowa:	A-I , A-IIIN
mury: pustak – 24 cm	błoczki sylikatowe kl.15 na zaprawie klejącej M10
pokrycie dachu: membrana dachowa	

Rozbiórki

Należy wykonać rozbiórkę polbruków wkoło budynku. Następnie wykonać rozbiórkę elementów zgodnie z rysunkami. Wykonać rozbiórki części istniejących instalacji wewnętrznych. Następnie należy rozebrać płot i po wykonaniu inwestycji wykonać nowy zgodnie z rysunkiem PZD.

Fundamenty

- pod projektowane ściany nośne ławy fundamentowe - zgodnie z załączonymi rysunkami,

- ściany fundamentowe - z bloczków betonowych grubości 24cm – C12/15 (B15),

- wszystkie fundamenty posadowić na warstwie betonu C12/15 grubości 10cm,

Wykop pod projektowany fundament należy wykonać mechanicznie z ukosowaniem skarp maks. Do 30°. Pogłębienie wykopu pod fundamenty należy wykonać ręcznie z odrzuceniem urobku na odkład. Obsypkę ścian fundamentowych także wykonać ręcznie materiałem z urobku.

- Posadowienie budynku zaprojektowano dla nieskomplikowanych warunków gruntowych i poziomu wód gruntowych poniżej poziomu fundamentów, przy założeniu min. oporu granicznego podłoża gruntowego $q_i = 150$ kPa.

- W przypadku wystąpienia niekorzystnych warunków gruntowo-wodnych fundamenty należy przeprojektować.

- Poz. Ł.F 1(ława)- siatka dołem # 12 oczka co 20 cm; B=60 cm na H=40, Otulina 2,5 cm
SPÓD ŁAWY: -1,60 m

- Pod ściany działowe należy wykonać ławę ukrytą o szerokości 30 cm i głębokości 30 cm, zbrojone podłużnie 3#12 i poprzecznie (pręty rozdzielcze) #6 co 25 cm umiejscowiona w warstwie chudego betonu C12/15.
- W miejscach połączenia ław należy zagwarantować ciągłość konstrukcyjną fundamentu przez, właściwe zakotwienie prętów 50Ø. Fundamenty należy wykonać na podłożu z chudego betonu o grubości min. 10cm.
- Ściany fundamentowe o grubości 24 cm murowane z bloczków betonowych na zaprawie cementowej marki 15MPa.
- Prace należy prowadzić w sezonie letnim gdy jest obniżony poziom wód gruntowych
Przy odwodnianiu gruntów używać igłofiltrów

Ściany

- Ściany zewnętrzne nośne o grubości 24 cm z bloczków łączonych na pióro i wpust – pustak sylikatowy - kl. 15 na zaprawie klejącej M10 wraz z systemem ocieplenia styropianem 20 cm EPS 100- FASADA ($\lambda=0,038$ W/mK).
- Ściany wewnętrzne nośne grubości 24 cm z bloczków łączonych na pióro i wpust – pustak sylikatowy - kl. 15 na zaprawie klejącej M10,
- Ścianki działowe grubości 12cm murowane z bloczków łączonych na pióro i wpust – pustak sylikatowy - kl. 15 na zaprawie klejącej M10,
- Pod ściany działowe należy wykonać ławę ukrytą o szerokości 30 cm i głębokości 30 cm, zbrojone podłużnie 3#12 i poprzecznie (pręty rozdzielcze) #6 co 25 cm umiejscowiona w warstwie chudego betonu C12/15

Dla ściany zewnętrznej zaprojektowano poniższe warstwy:

- Tynk cienkowarstwowy
- Zaprawa klejowa na siatce poliestrowej
- 20 cm Styropian EPS 100 - FASADA ($\lambda=0,038$ W/mK)
- 24 cm pustak sylikatowy kl. 15 na zaprawie klejącej M10
- 1,5 tynk gipsowy + gładź / GRES

Dla ściany wewnętrznej zaprojektowano warstwy:

- 1,5 tynk gipsowy + gładź
- 24 cm pustak sylikatowy kl. 15 na zaprawie klejącej M10
- 1,5 tynk gipsowy + gładź / GRES

Dla ściany działowej wewnętrznej zaprojektowano warstwy:

- 1,5 tynk gipsowy + gładź
- 12 cm pustak sylikatowy kl. 15 na zaprawie klejącej M10
- 1,5 tynk gipsowy + gładź / GRES

UWAGA: W części istniejącej zerwać wszystkie tynki i wykonać na nowo

Izolacje

W budynku projektuje się następujące izolacje:

- przeciwwilgociową z dwóch warstw papy termozgrzewalnej na lepiku na projektowanych ławach fundamentowych oraz z dwóch warstw papy termozgrzewalnej na podłożu betonowym pod posadzkę. Na ścianach fundamentowych należy wykonać dwie warstwy masy bitumicznej. Izolacje poziome i pionowe układać w ten sposób, aby stanowiły jedną szczelną membranę przeciwwilgociową,
- ciepłą ścian - metoda lekka-mokra, z styropianu EPS 100 Termo Organika FASADA ($\lambda=0,031$ W/mK) o grubości 20 cm . Do ocieplania ościeży okiennych i drzwiowych należy zastosować styropian taki jak wyżej o grubości 3cm.
- ciepłą ścian fundamentowych należy wykonać z styropianu EPS 100 Termo Organika FASADA ($\lambda=0,031$ W/mK) o grubości 10 cm,
- ciepłą projektowanej podłogi na gruncie - styropian EPS 100 Termo Organika DACH-PODŁOGA o grubości 2 x 10 cm ułożony na podłożu betonowym i izolacji przeciwwilgociowej.

Nadproża

- Nad otworami drzwiowymi i okiennymi nadproża żelbetowe prefabrykowane typu NSB 110

Kominy

- Przewody wentylacyjne pustaki systemowe Leier o przewodach 25 cm x 52 cm. Kominy wyciągnąć ponad stropodach.

UWAGA: Proszę o zagłębienie chudego betonu pod kominy wentylacyjne do 30 cm.

Stropodach

Dach w konstrukcji żelbetowej jako prefabrykat typu żerań zakończony styropianem spadkowym i membraną dachową. Wykonać wg. projektu

Schody zewnętrzne

Projektuje się boczne schody zewnętrzne z polbruk

Wieńce

Poz. W.1- 4x #12 strzemiona dwucięte fi6 co 20 cm, B = 24 cm na H = 24 cm,

Otulina 2,5 cm , SPÓD WIENCA: +3.40 m , GÓRA WIENCA: +3.64 m

Poz. W.2 - 3x #12 strzemiona dwucięte fi6 co 20 cm, B=12 cm na H=24 cm, Otulina 2,5 cm

SPÓD WIENCA: +3.40 m, GÓRA WIENCA: +3.64 m

Poz. W.3 - 4x #12 strzemiona dwucięte fi6 co 20 cm, B = 24 cm na H = 24 cm,

Otulina 2,5 cm, SPÓD WIENCA: +3.40 m, GÓRA WIENCA: +3.64 m

Poz. W.4 - 4x #12 strzemiona dwucięte fi6 co 20 cm, B = 24 cm na H = 12 cm,

Otulina 2,5 cm, SPÓD WIENCA: +3.37 m, GÓRA WIENCA: +3.49 m

Poz. W.5 - 4x #12 strzemiona dwucięte fi6 co 20 cm, B = 24 cm na H = 12 cm,

Otulina 2,5 cm, SPÓD WIENCA: +3.87 m, GÓRA WIENCA: +3.99 m

Słupki żelbetowe i rdzenie żelbetowe

Zaprojektowano o przekroju:

Poz. S.1 - 4x #12, strzemiona dwucięte fi6 co 15 cm B=24 cm na H=24 cm L=173 cm,

Otulina 2,5 cm, SPÓD SŁUPA: -5.59 m. Pod słup wykonać siatkę 60x120 cm z pręta #12 oczko 15 cm usytuować pod zbrojeniem ławy.

Zasady BHP

Ekipa montażowa musi być wyposażona w odpowiedni sprzęt, narzędzia i środki bezpieczeństwa. Teren prac montażowych powinien być oznaczony, ogrodzony i zabezpieczony przed dostępem osób niepowołanych. Roboty budowlano-montażowe należy wykonać zgodnie z „Warunkami-technicznymi wykonania i odbioru robót” i sztuką budowlaną.

Wykończenie wewnętrzne

Podłogi - płytki ceramiczne gres antypoślizgowe w pomieszczeniach wspólnych, technicznych, łazienkach płytki ceramiczne podłogowe.

Na ścianach:

- na ścianach murowanych tynki gipsowe i malowanie farbami lateksowymi,
- w łazienkach, pom. technicznym i kuchni płytki ceramiczne

Drzwi wewnętrzne płytowe wg zestawienia, drzwi do łazienek z otworami w dolnej części o sumarycznym przekroju minimum 0,022m².

Parapety wewnętrzne marmuropodobne pełne lub kanałowe poliestrowe.

Wykończenie zewnętrzne

pokrycie dachu: membrana dachowa

obróbki blacharskie: blacha stalowa powlekana gr. 0,6-0,7 mm kolor szary

Elewacja -tynk w kolorze szary i biały

Rynny i rury spustowe systemowe z blachy stalowej powlekanej.

Stolarka okienna z PCV o współczynniku przenikania ciepła dla całego okna –

$U = 1,00 \text{ W/m}^2\text{K}$, wyposażone w nawiewniki higrosterowane.

Drzwi zewnętrzne do budynku z wzmocnionych profili siedmiokomorowych PCW

o współczynniku przenikania ciepła dla całych drzwi $U = 1,00 \text{ W/m}^2\text{-K}$.

Parapety zewnętrzne i pozostałe obróbki blacharskie z blachy stalowej płaskiej grubości 0,55mm powlekanej (poliester mat - grubość powłoki 35um).

Zagospodarowanie działki

Wykonać zagospodarowanie zgodnie z rysunkiem PZD.

Budynek:

- Powierzchnia zabudowy	222,72 m ²
- Powierzchnia użytkowa	176,36 m ²
- Ilość kondygnacji	parter
- Kubatura	851,83 m ³
- Długość (max)	19,20 m
- Szerokość (max)	13,59 m
- Wysokość	+4,14 m

5.1.4 Rozwiązania niezbędnych elementów wyposażenia budowlano instalacyjnego, w szczególności instalacji i urządzeń budowlanych

- a) Ogrzewanie- projektowane (wg. proj. technicznego sanitarnego)
- b) Chłodzenie – projektowane (wg. proj. technicznego sanitarnego)
- c) Wentylacja mechaniczna – projektowana (wg. proj. technicznego sanitarnego)
- d) Instalacja wodociągowa – przebudowa - z gminnej sieci wodociągowej (wg. proj. technicznego sanitarnego)
- e) Instalacja kanalizacyjna – przebudowa - z gminnej sieci wodociągowej (wg. proj. technicznego sanitarnego)
- f) Instalacja elektroenergetyczna – przebudowa– z sieci elektrycznej (wg. proj. technicznego elektrycznego)
- g) Instalacja telekomunikacyjna – bez zmian – z sieci telekomunikacyjnej
- h) Instalacja piorunochronowa – projektowana - wg. projektu elektrycznego

5.1.5 Dane dotyczące warunków ochrony przeciwpożarowej

spełnienie wymagań rozp. MSW i A z dn. 16 czerwca 2003r. w sprawie uzgadniania projektu pod względem ochrony przeciwpożarowej § 5.1:

OCHRONA PRZECIWPOŻAROWA	
Kategoria zagrożenia ludzi	ZLIII
Wysokość budynku	+4,14 m
Grupa wysokości	budynek niski (N)
Powierzchnia zabudowy	222,72 m ²
Możliwe zagrożenie wybuchem	brak

Warunki ochrony przeciwpożarowej dla projektowanej przebudowy budynku biurowego określone zgodnie z postanowieniami zawartymi w rozporządzeniu Ministra Spraw Wewnętrznych i Administracji z dnia 17 września 2021 r. w sprawie uzgadniania projektu zagospodarowania działki lub terenu, projektu architektoniczno-budowlanego, projektu technicznego oraz projektu urządzenia przeciwpożarowego pod względem zgodności z wymaganiami ochrony przeciwpożarowej (Dz. U z 2021 r.poz. 1722.). **Zgodnie z powyższym rozporządzeni uzgodnienie nie jest wymagane.**

Dane zawarte w projekcie budowlanym określone i przedstawione przez projektanta, dotyczące warunków ochrony przeciwpożarowej obiektu budowlanego, obejmujące w szczególności:

Ad.1 Dane powierzchniowo-kubaturowe obiektu:

Pow. zabudowy całego obiektu 222,72 m²

Pow. użytkowa 176,36m²

Wys. 4,14 m

Liczba kondygnacji nadziemnych 1 kondygnacja - parter

Budynek zaliczony do grupy wysokościowej niskiej (N).

Ad.2 Odległość od obiektów sąsiednich

Budynek usytuowany jest w odległości 13,00 m od budynku gospodarczego (Budynek PM – odległość normowa 8,0 m) reszta budynków w dalszej odległości.

Ad. 4 Klasyfikacja pożarowa obiektu.

- Kategoria zagrożenia ludzi, maksymalna gęstość obciążenia ogniowego strefy pożarowej: budynek zakwalifikowano do kategorii zagrożenia ludzi ZL III. Dla obiektów zaliczanych do kategorii ZL nie oblicza się gęstości obciążenia ogniowego.
- Zagrożenie wybuchem pomieszczeń: nie występują pomieszczenia zagrożone wybuchem w analizowanym obiekcie.
- Klasa odporności pożarowej, grupa wysokości: budynek ZL III, grupa wysokości N. Cały budynek musi spełniać wymagania odporności pożarowej klasy D. Budynek jednokondygnacyjny.
- Występuje jedna strefa pożarowa.

Ad. 5 Klasa odporności pożarowej budynku.

Część usługowa ZL III odpowiada klasie „C” odporności pożarowej obniżona do klasy „D” zgodnie z § 212 ust. 3.

Klasa odporności ogniowej i stopień rozprzestrzeniania ognia elementów budowlanych.

Dla klasy budynku D:

- główna konstrukcja nośna – R30-NRO, (ściany 24 cm z silki murowane spełniające wymóg)
- konstrukcja dachu – (-)-NRO , (konstrukcja żelbetowa [płyty typu żerań] spełniająca wymóg)
- strop – REI 30 (NRO), (stropy konstrukcja żelbetowa [płyty typu żerań] spełniająca wymóg)
- ściany zewnętrzne – EI 30 (NRO), (ściany 24 cm z silki murowane spełniające wymóg)

- ściany wewnętrzne – (-)-NRO, (ściany 12 cm z silki murowane spełniające wymóg)
- przykrycie dachu – (-)-NRO; BRoof. (STYROPIAN zakończony membraną)

Oznaczenia literowe:

R – nośność ogniowa (w minutach)

E – szczelność ogniowa (w minutach)

I – izolacyjność ogniowa (w minutach)

Ad. 5 Urządzenia przeciwpożarowe w obiekcie.

- PWP Przeciwpowozarowy wylęcznik prądu, odcina dopływ do wszystkich obwodów, z wyjątkiem obwodów zasilających instalacje i urządzenia, których funkcjonowanie jest niezbędnie podczas pożaru. PWP powinien być umieszczony w pobliżu głównego wejścia do budynku i odpowiednio oznakowany.
- Projektowane Awaryjne oświetlenie ewakuacyjne działa przez co najmniej 1 godzinę od zaniku oświetlenia podstawowego. Oświetlenie awaryjne należy wykonywać zgodnie z Polskimi Normami dotyczącymi wymagań w tym zakresie. W przypadku dróg ewakuacyjnych o szerokości do 2.0m, średnie natężenie oświetlenia na podłodze wzdłuż środkowej linii drogi ewakuacyjnej powinno być nie mniejsze niż 1.0lx, a na centralnym pasie drogi, obejmującym nie mniej niż połowę szerokości drogi co najmniej 50% podanej wartości. Na przestrzeniach otwartych, powyżej 60m², natężenie oświetlenia nie powinno być mniejsze niż 0.5lx na poziomie drogi, na niezabudowanym polu czynnym strefy otwartej, z wyjątkiem wyodrębnionego przez wylęczenie z tej strefy obwodowego pasa o szerokości 0.5m. Przy hydrancie 5lx.
- Projektowany Hydrant wewnętrzny z uwagi na wielkość budynku nie wymagany.

Ad. 6 Warunki ewakuacji.

Zaprojektowano szerokość poziomych dróg ewakuacyjnych wynoszącą 1.20m. Wysokość drogi ewakuacyjnej wynosi w najniższym miejscu 2.60m. Na drodze ewakuacyjnej nie projektuje się schodów ze stopniami zabiegowymi oraz spoczników ze stopniami. Szerokość czynnego skrzydła drzwiowego, drzwi ewakuacyjnych wynosi min. **0.90 m** a jego wysokość min. **2.00 m** (w świetle otworu).

Ad. 7 Przygotowanie obiektu i terenu do prowadzenia działań ratowniczo-gaśniczych.

Projektowany budynek Żłobka w Sośnie posiadać będzie skomunikowanie z drogą publiczną: droga gminna, za pośrednictwem projektowanej drogi ppoż. Droga utwardzona o szerokości jezdni większej niż 5m, zapewniająca swobodny przejazd wozu bojowego bez potrzeby zawracania. Zapewnia się połączenie z drogą powozarową wyjść z projektowanego budynku utwardzonymi dojazdami o długości nieprzekraczającej 30 m. Dla projektowanego obiektu wymagane jest zaopatrzenie w wodę do zewnętrznego gaszenia powaru. Woda do zewnętrznego gaszenia powaru musi być dostarczana za pomocą hydrantu, który ma zapewnioną wydajność do celów przeciwpożarowych wynoszącą 10dm³/s (hydrant projektowany zlokalizowano w odległości mniejszej niż 75 m).

Ad. 8 Sposób zabezpieczenia przeciwpożarowego instalacji.

Zgodnie z §234 pkt. 1 Rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 12.04.2002r w sprawie warunków technicznych jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie, przepusty w elementach oddzielenia przeciwpożarowego powinny mieć klasę odporności ogniowej (EI) wymagana dla tych elementów.

- Dopuszcza się nieinstalowanie przepustów dla pojedynczych rur instalacji wodnych, kanalizacji sanitarnej i ogrzewczych, wprowadzonych przez ściany i stropy do pomieszczeń higienicznosanitarnych.

- Przepusty instalacyjne o średnicy większej niż 0.04 m w ścianach i stropach pomieszczenia zamkniętego, dla których wymagana klasa odporności ogniowej jest nie niższa niż EI60 lub REI60, a niebędących elementami oddzielenia pożarowego, powinny mieć klasę odporności ogniowej (EI) ścian i stropów tego pomieszczenia. Projektuje się przejście instalacji wentylacyjnych za pomocą klap oddzielających o klasie odporności EI 60.
- Przejścia instalacji przez zewnętrzne ściany budynku, znajdujące się poniżej poziomu terenu, powinny być zabezpieczone przed możliwością przenikania gazu do wnętrza budynku
- Przewody wentylacyjne powinny być wykonane z materiałów niepalnych, a palne izolacje cieplne i akustyczne oraz inne palne elementy 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.
- W kuchni lub w aneksie kuchennym w dopuszcza się stosowanie przewodów wentylacji wywiewnej z materiałów co najmniej trudno zapalnych.

Ad. 9 Charakterystyka zagrożenia pożarowego.

W budynku nie będą znajdowały się materiały zagrożone wybuchem.

Ad. 10 Podstawa merytoryczna.

- Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 12 kwietnia 2002 r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie.
- Rozporządzenie Ministra Spraw Wewnętrznych i Administracji z dnia 07 czerwca 2010r. w sprawie ochrony przeciwpożarowej budynków, innych obiektów budowlanych i terenów.
- Rozporządzenie Ministra Spraw Wewnętrznych i Administracji z dnia 24 lipca 2009r. w sprawie przeciwpożarowego zaopatrzenia w wodę oraz dróg pożarowych.
- Rozporządzenie Ministra Spraw Wewnętrznych i Administracji z dnia 02 grudnia 2015r., w sprawie uzgadniania projektu budowlanego pod względem ochrony przeciwpożarowej.

UWAGA

W przypadku stwierdzenia podczas robót ziemnych innych gruntów niż założonych w niniejszym opracowaniu, projektant podejmie decyzję co do ewentualnych zmian parametrów ław fundamentowych.

UWAGI OGÓLNE

- Wszelkie prace budowlane przy wykonywaniu obiektu należy wykonywać zgodnie z niniejszym projektem, normami i normatywami PN, wiedzą techniczną, pod właściwym kierownictwem osoby uprawnionej oraz z zachowaniem zasad BHP.
- Wszystkie roboty należy wykonywać zgodnie z Warunkami Technicznymi Wykonania i Odbioru Robót Budowlanych.
- Wszelkie zastosowane materiały i urządzenia winny mieć obowiązujące atesty, świadectwa i dopuszczenia w zakresie wymagań PPOŻ., sanitarno-higienicznych oraz BHP.
- W przypadku stwierdzenia warunków odmiennych niż założone w dokumentacji należy zawiadomić projektanta.
- Nie dopuszcza się wprowadzania zmian do projektu bez zgody jego autorów. Wszystkie zmiany muszą otrzymać pisemną zgodę.
- Roboty ziemne i fundamentowe należy wykonywać pod nadzorem uprawnionego geologa
- Roboty budowlane powinny być wykonywane przez osoby wykwalifikowane, pod nadzorem osób uprawnionych.

Projektant: Krzysztof Kabaciński

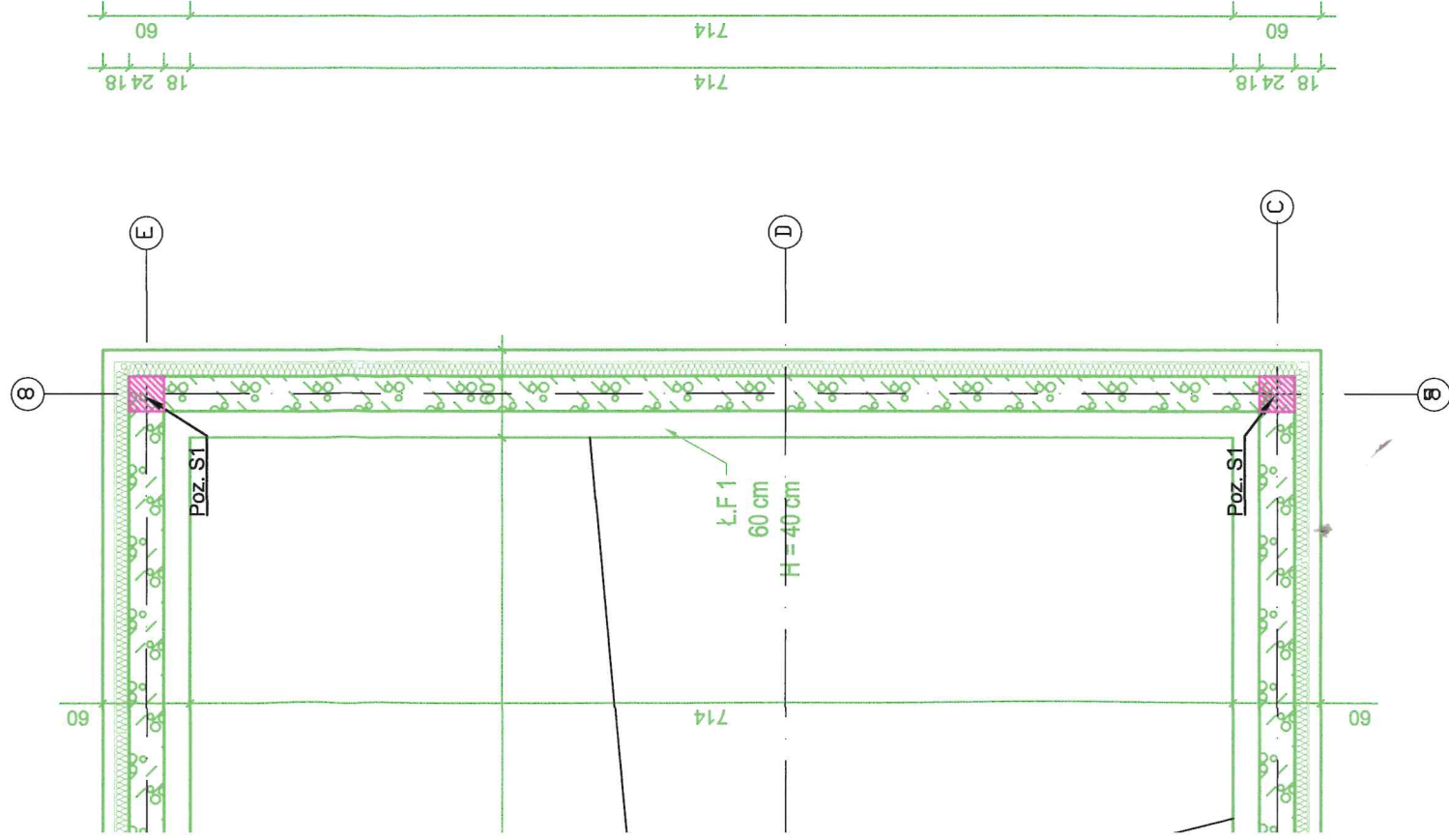
upr. ZAP/0006/PBKb/20

Projektant Sprawdzający: Michał Krysiński

upr. ZAP/0005/PBKb/20

6. Część rysunkowa projektu technicznego – branża konstrukcyjna

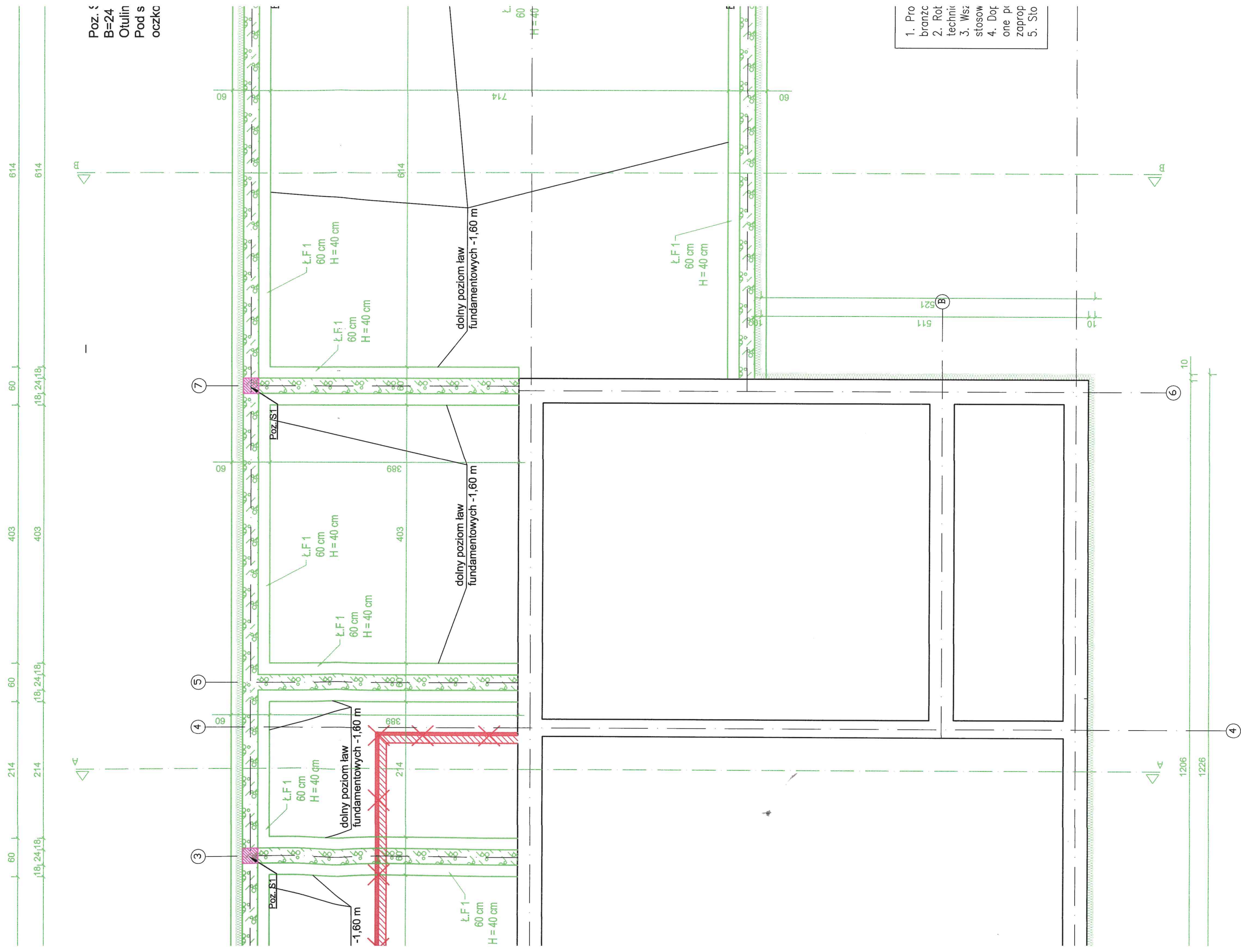
Ława fundamentowa
Ł.F 1

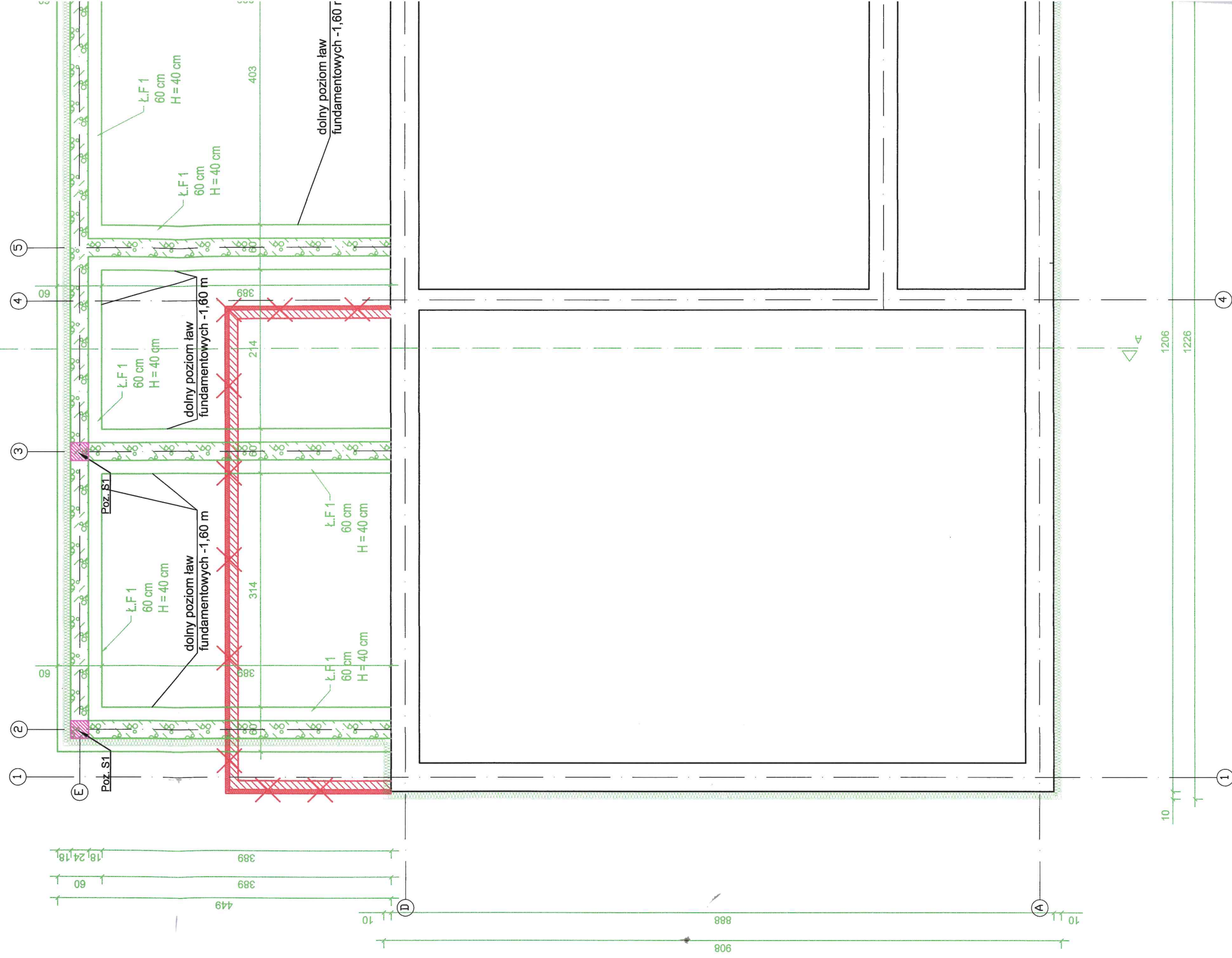


④

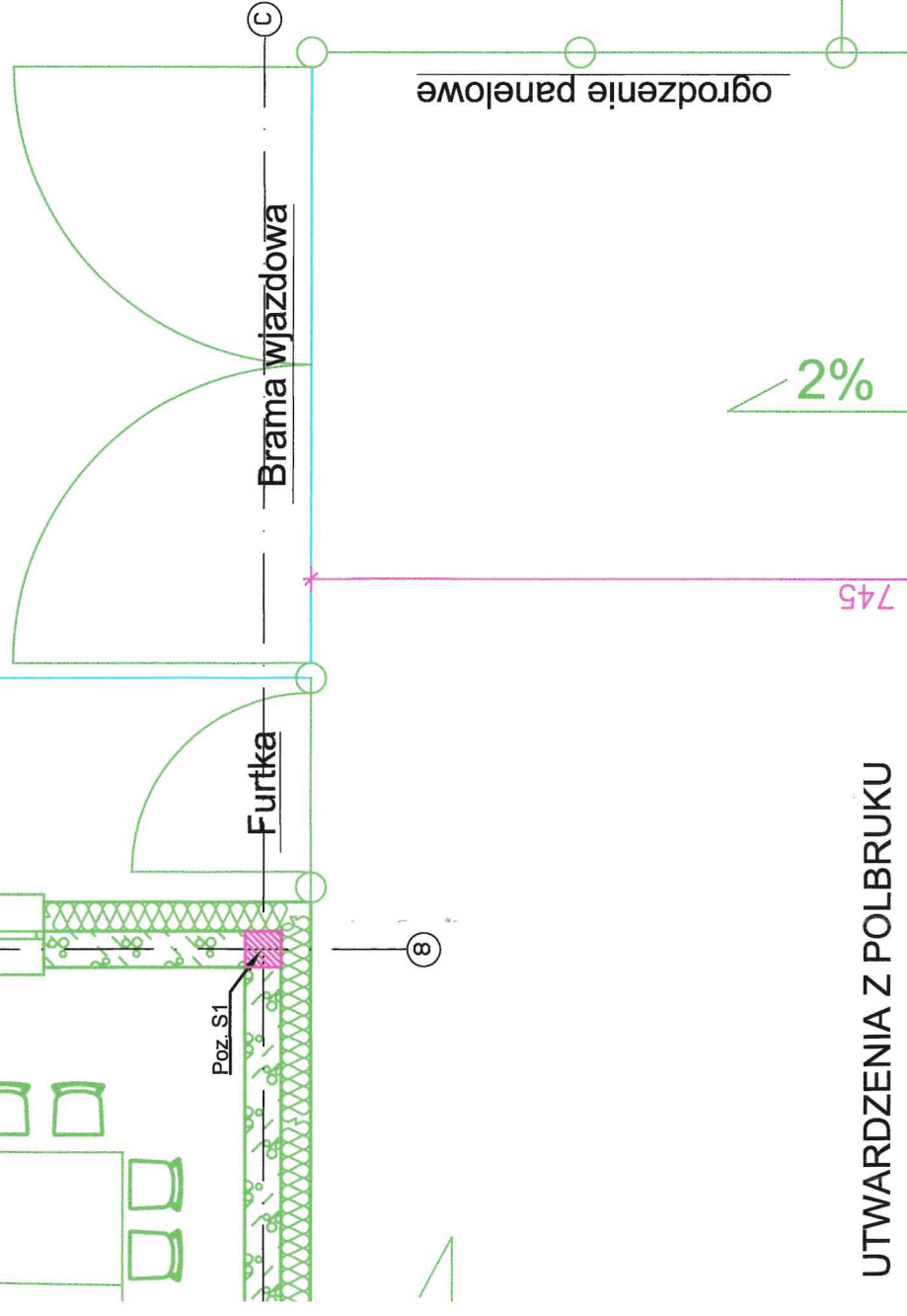
Legenda:

K B U D		Projektowanie Nadzór Doradztwo mgr inż. Krzysztof Kabaciński Sikorz 68,89-400 Sępólno Kraj.	
RZUT FUNDAMENTÓW		NR RYS. T-01	SKALA 1:50
OBIEKT	Budynek użyteczności publicznej - świetlica wiejska		
NAZWA INWESTYCJI	Przebudowa, rozbudowa i nadbudowa budynku świetlicy wiejskiej w Dębinach		
LOKALIZACJA	Dz. nr 100 i 118/3 obręb 0001 Dębiny, gm. Sośno		
STADIUM OPRACOWANIA	Projekt techniczny		
INWESTOR	Urząd Gminy Sośno		
FUNKCJA	IMIĘ I NAZWISKO	DATA	PODPIS
Projektant konstrukcji	Krzysztof Kabaciński upr. ZAP/0006/PBKb/20	15.05.2025r.	
Projektant konstrukcji sprawdzający	Michał Krysiński upr. ZAP/0005/PBKb/20	15.05.2025r.	



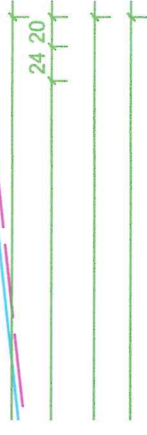


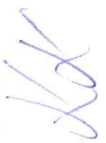
Dziółka nr 100



Działka nr 100

Dziółka nr 96



K B U D		Projektowanie Nadzór Doradztwo mgr inż. Krzysztof Kabaciński Sikorz 68,89-400 Sępólno Kraj.	
RZUT PARTERU		NR RYS. T-02	SKALA 1:50
OBIEKT	Budynek użyteczności publicznej - świetlica wiejska		
NAZWA INWESTYCJI	Przebudowa, rozbudowa i nadbudowa budynku świetlicy wiejskiej w Dębinach		
LOKALIZACJA	Dz. nr 100 i 118/3 obręb 0001 Dębiny, gm. Sośno		
STADIUM OPRACOWANIA	Projekt techniczny		
INWESTOR	Urząd Gminy Sośno		
FUNKCJA	IMIĘ I NAZWISKO	DATA	PODPIS
Projektant konstrukcji	Krzysztof Kabaciński upr. ZAP/0006/PBkb/20	15.05.2025r.	
Projektant konstrukcji sprawdzający	Michał Krysiński upr. ZAP/0005/PBkb/20	15.05.2025r.	

- 1 PROJEKT ROZPARTYWAĆ ŁĄCZNIE Z PROJEKTAMI KONSTRUKCJI I BRANŻOWYMI PRZEJŚCIA INSTALACJI WYKONAĆ ZGODNIE Z PROJEKTAMI BRANŻOWYMI
- 2 WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE NADZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C20/25 ZBRZONE STAŁĄ KL. A-I, A-IIIN
- 3 ŚCIANY gr. 24cm i 12 cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO ODDYŁATOWAĆ POD STROPEM gr. 2 cm
- 4 ZBRZENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 50x ŚREDNICA PRĘTA
- 5 WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE PODZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C20/25 ZBRZONE STAŁĄ A-IIIN
- 6 ŚCIANY NOŚNE gr. 24cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO KL. 10MPa, NA ZAPRAWIE M10, LUB SYSTEMOWEJ O PODOBNYCH PARAMETRACH WYTRZYMAŁOŚCIOWYCH
- 7 WIENCE ZBRZONE PODŁUŻNIE 4#12 A-IIIN, STRZMIONA Ø6 A-I CO 20 cm
- 8 ZBRZENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 60cm
- 9 ŚCIANY FUNDAMENTOWE Z BLOCZKÓW BETONOWYCH KL. 20MPa NA ZAPRAWIE M10
- 10 ZBRZENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 60cm
- 11 WSZELKIE KOLIZJE KOMINKÓW WENTYLACJI GRAWITACYJNEJ ROZWIĄZAĆ ZA POMOCĄ RUR TYPU SPIRO.

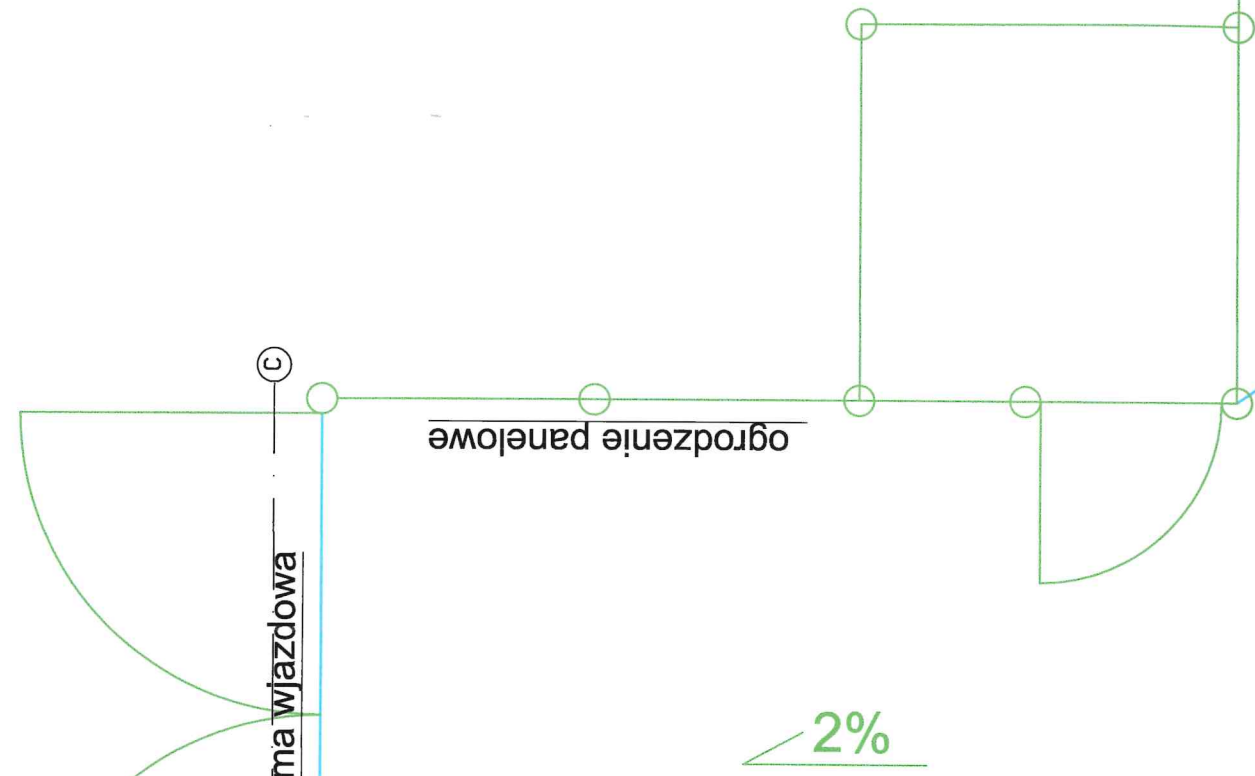
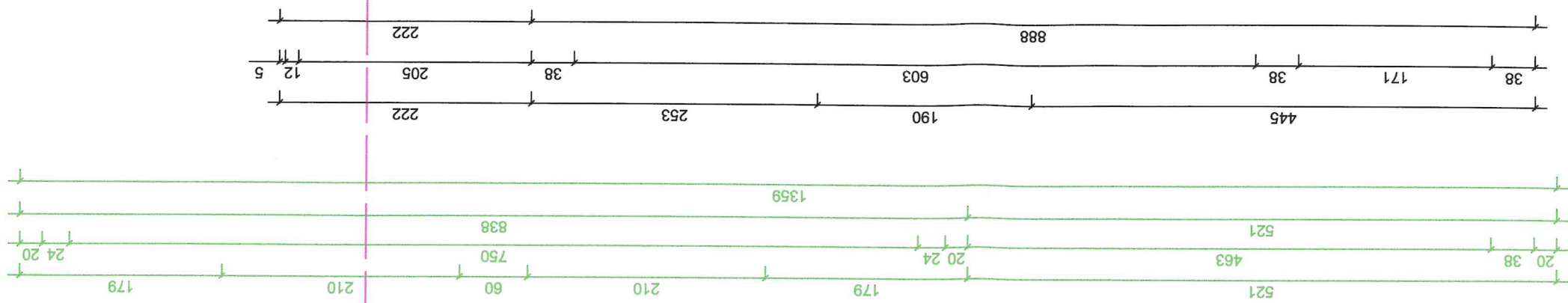
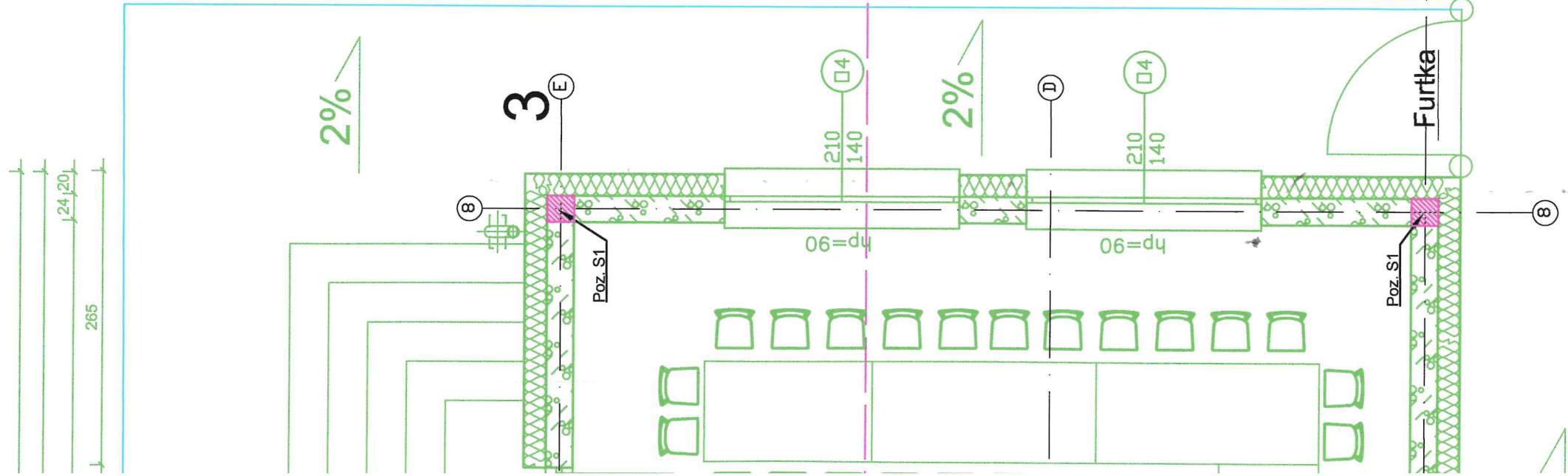
:le otworów.

LEGENDA

- Ściana nośna bloczki sylikatowe kl.15
- Ściana działowa bloczki sylikatowe kl.15
- Izolacja ze styropianu EPS 100–038 Ściana
- Wejście główne do budynku
- Daszek nad wejściem
- Elementy do rozbiórki
- Elementy projektowane
- Elementy istniejące
- Granica działki
- Obrzeże betonowe 6x25x100
- PRZECIWPÓŻAROWY WYŁĄCZNIK PRĄDU
- Kratki transferowe lub tuleje lub podcięcie w drzwiach
- Wpust ściekowy
- EN Skrzynka elektryczna
- W Wodomierz

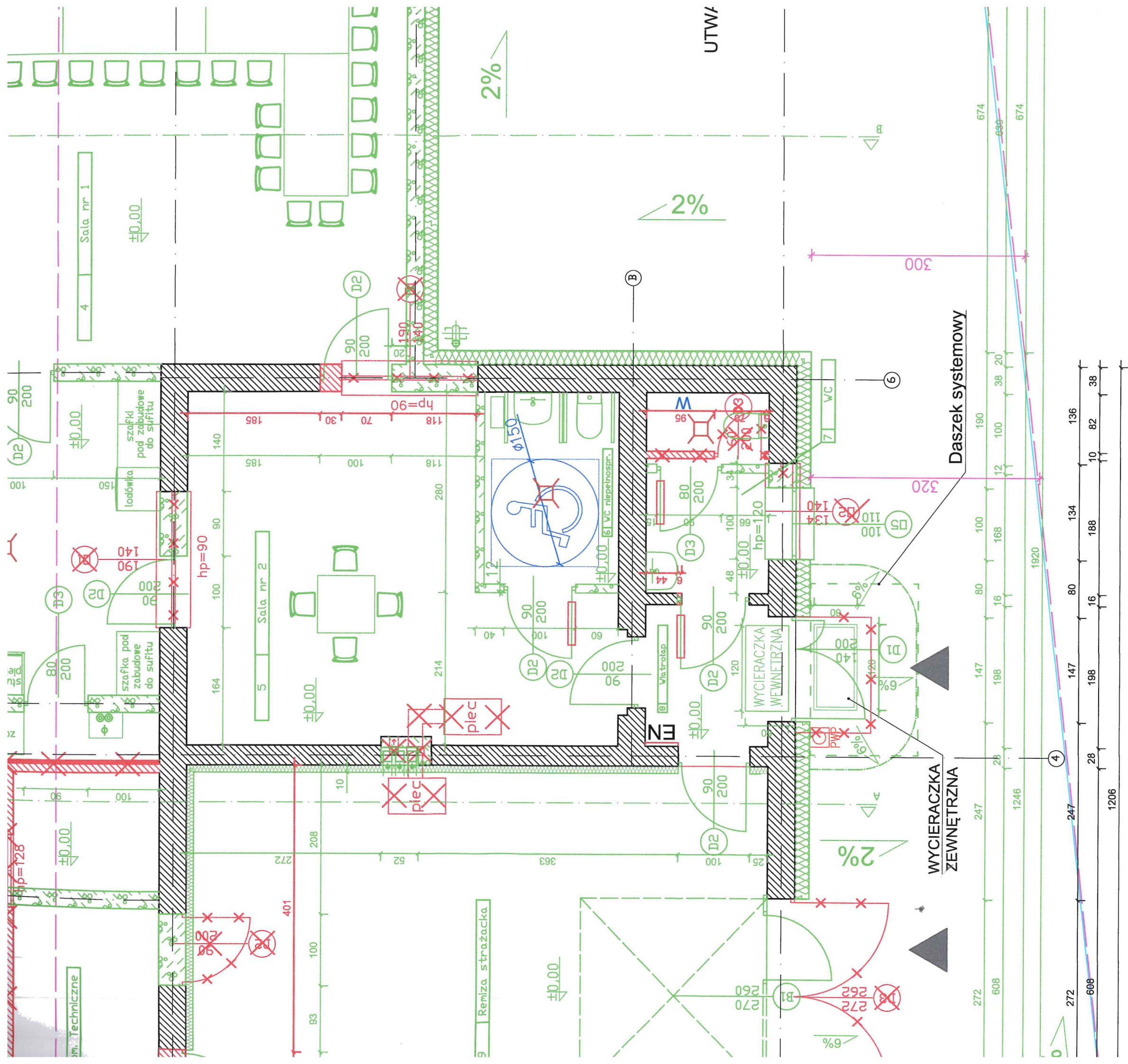
Działka nr 118/3

Działka nr 100



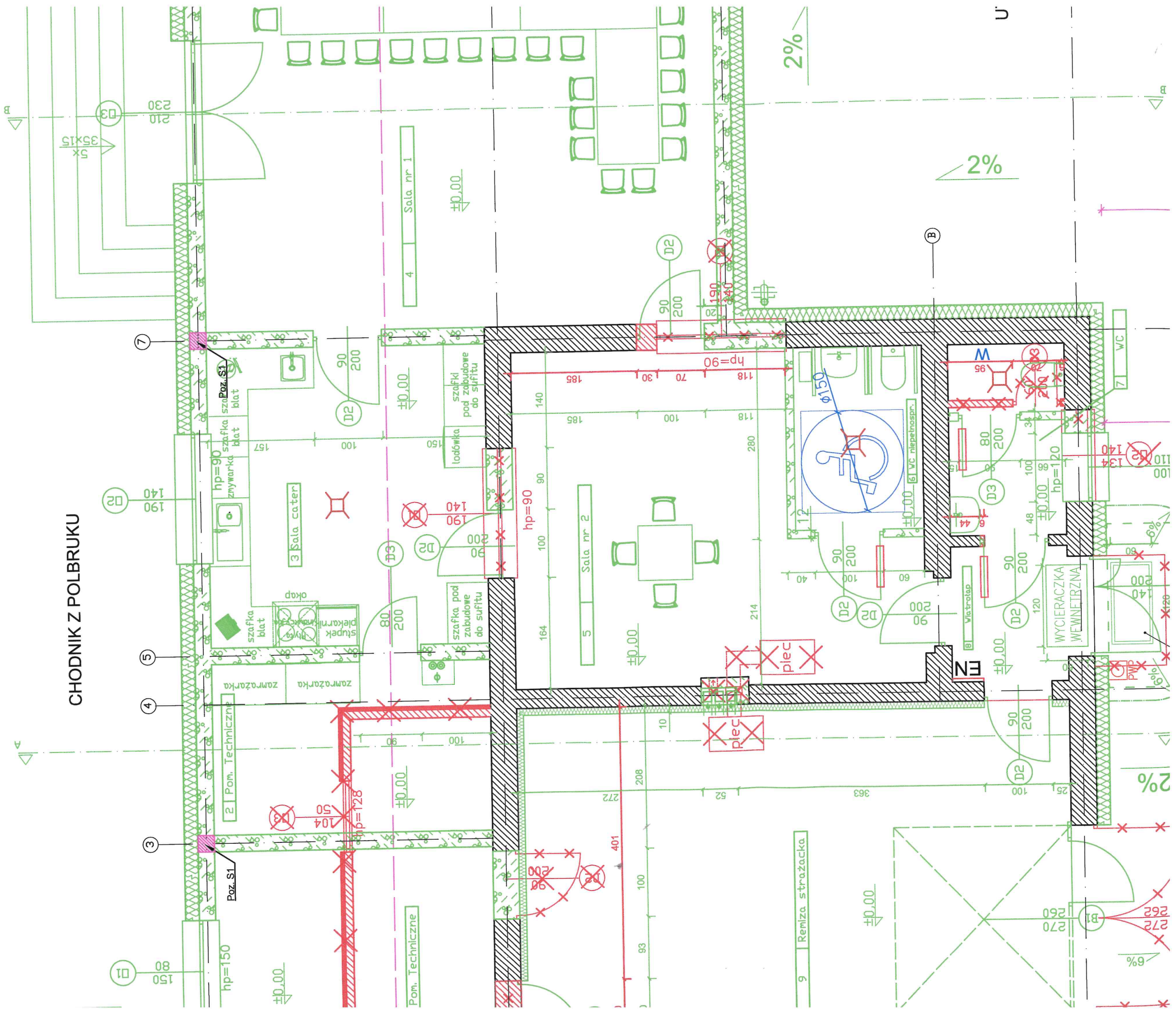
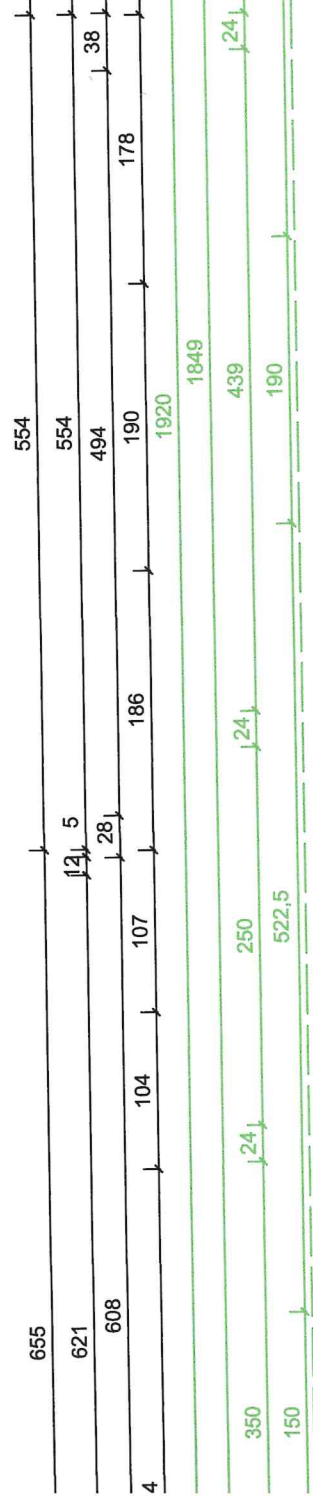
UTWARDZENIA Z POLBRUKU

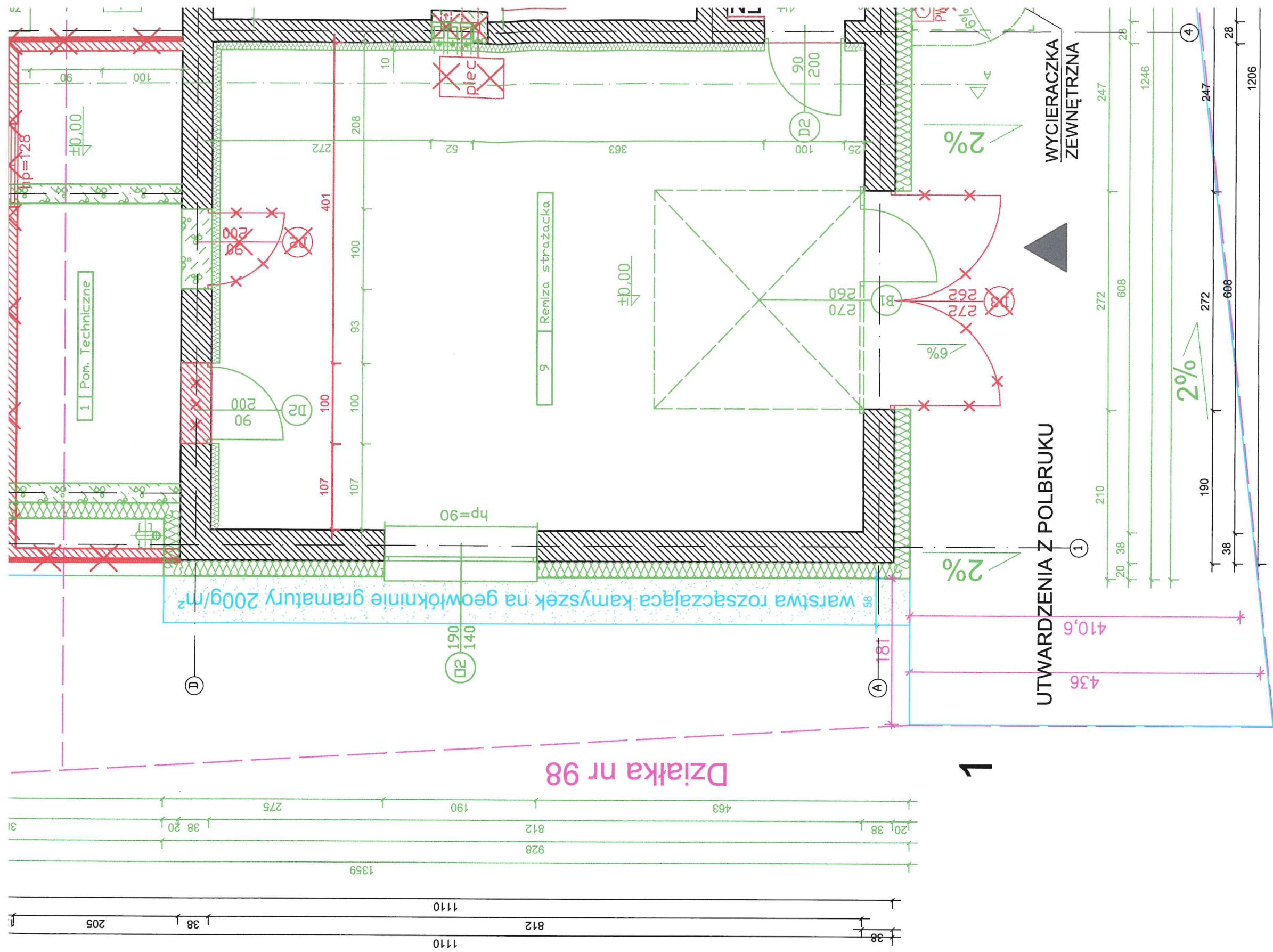
A



zka	Wykończenie ścian	Wykończenie Sufit	Wysokość pom.
	Farba lateksowa	Podwiesz. Kasetony	+2.70 m
	Farba lateksowa	Podwiesz. Kasetony	+2.70 m
	Gres	Podwiesz. Kasetony	+2.70 m
	Farba lateksowa	Podwiesz. Kasetony	+3.00 m
	Farba lateksowa	Podwiesz. Kasetony	+2.60 m
	Gres	Podwiesz. Kasetony	+2.60 m
	Gres	Podwiesz. Kasetony	+2.60 m
	Farba lateksowa	Podwiesz. Kasetony	+2.60 m
	Farba lateksowa	Tynk + farba	+3.00 m

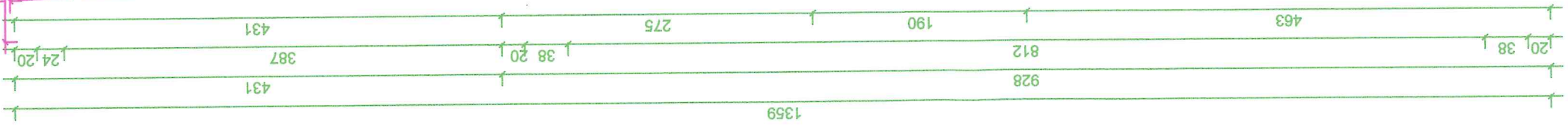
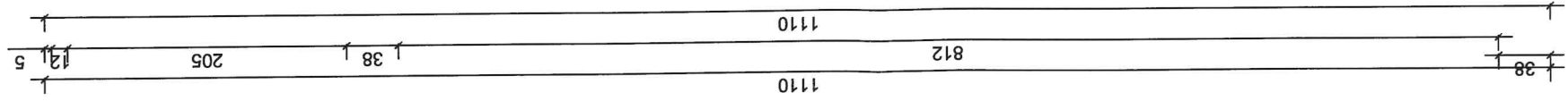
1. Projekt techniczny należy rozpatrywać łącznie z projektami branżowymi.
2. Roboty budowlane należy wykonywać zgodnie z warunkami technicznymi i polskimi normami.
3. Wszystkie użyte materiały muszą posiadać atest dopuszczający stosowania ich w budownictwie.
4. Dopuszcza się zastosowanie materiałów zamiennych, jednak muszą one posiadać takie same lub nie gorsze parametry techniczne od zaproponowanych przez projektanta.
5. Stalarka okienna i drzwiowa wymiarowana jest w świetle otworów





Wykaz pomieszczeń: Budynek

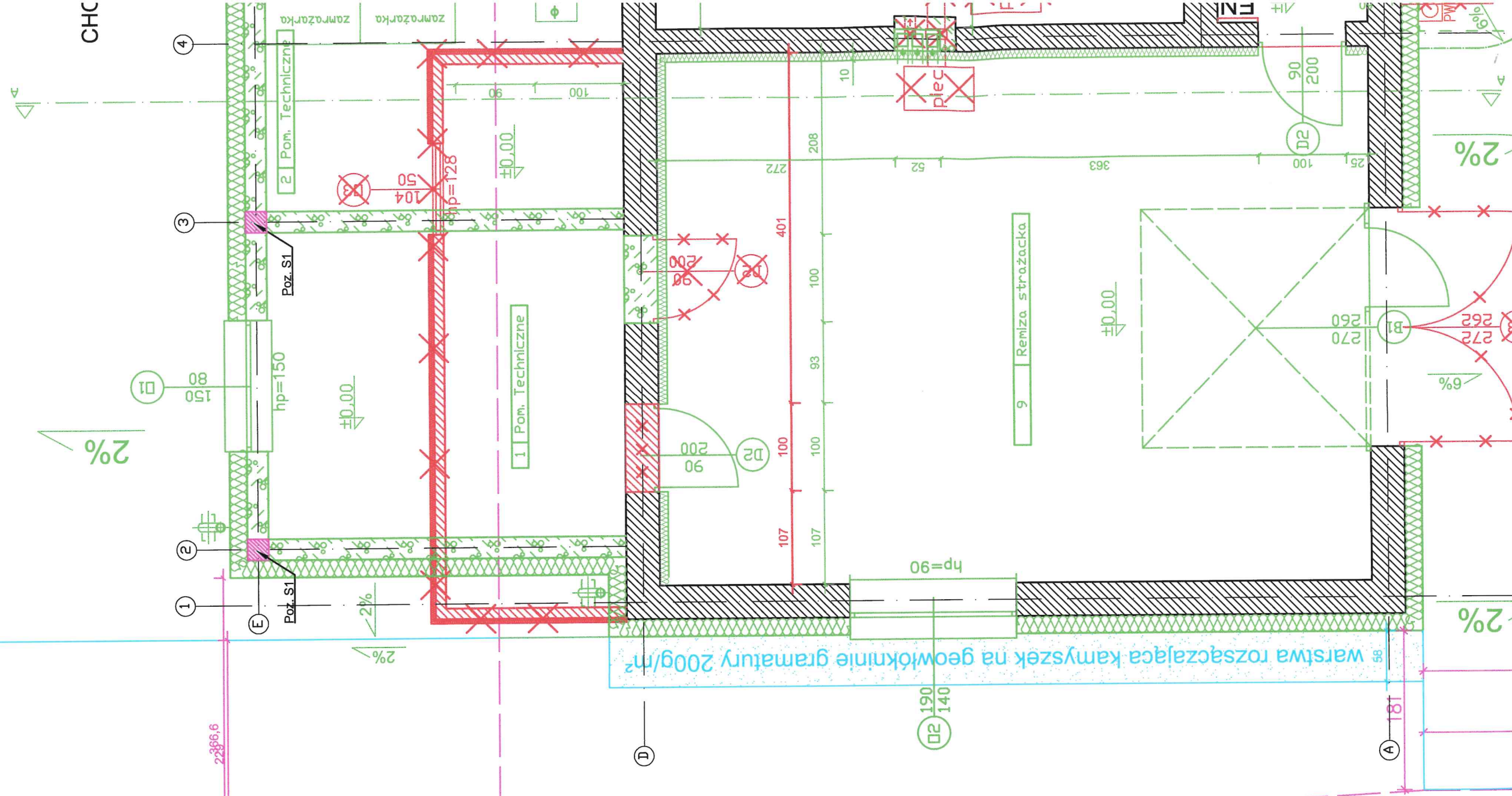
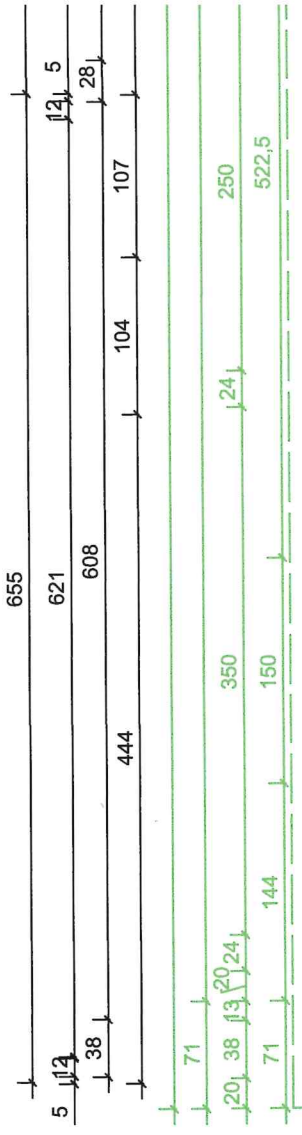
Nr	Nazwa pomieszczenia	Pow. użytkowa	Posadzka	Wykończenie ścian	Wykończenie S
1	Pom. techniczne	14,25 m²	Gres	Farba lateksowa	Podwiesz. Kase
2	Pom. techniczne	10,18 m²	Gres	Farba lateksowa	Podwiesz. Kase
3	Sala cateringowa	17,81 m²	Gres	Gres	Podwiesz. Kase
4	Sala nr 1	48,75 m²	Gres	Farba lateksowa	Podwiesz. Kase
5	Sala nr 2 do 4 osób	24,19 m²	Gres	Farba lateksowa	Podwiesz. Kase
6	WC damskie niepełno.	5,04 m²	Gres	Gres	Podwiesz. Kase
7	WC męskie	4,79 m²	Gres	Gres	Podwiesz. Kase
8	Wiatrołap	3,39 m²	Gres	Farba lateksowa	Podwiesz. Kase
9	Remiza strażacka	47,96 m²	Gres	Farba lateksowa	Tynk + farba
Razem		176,36 m²			

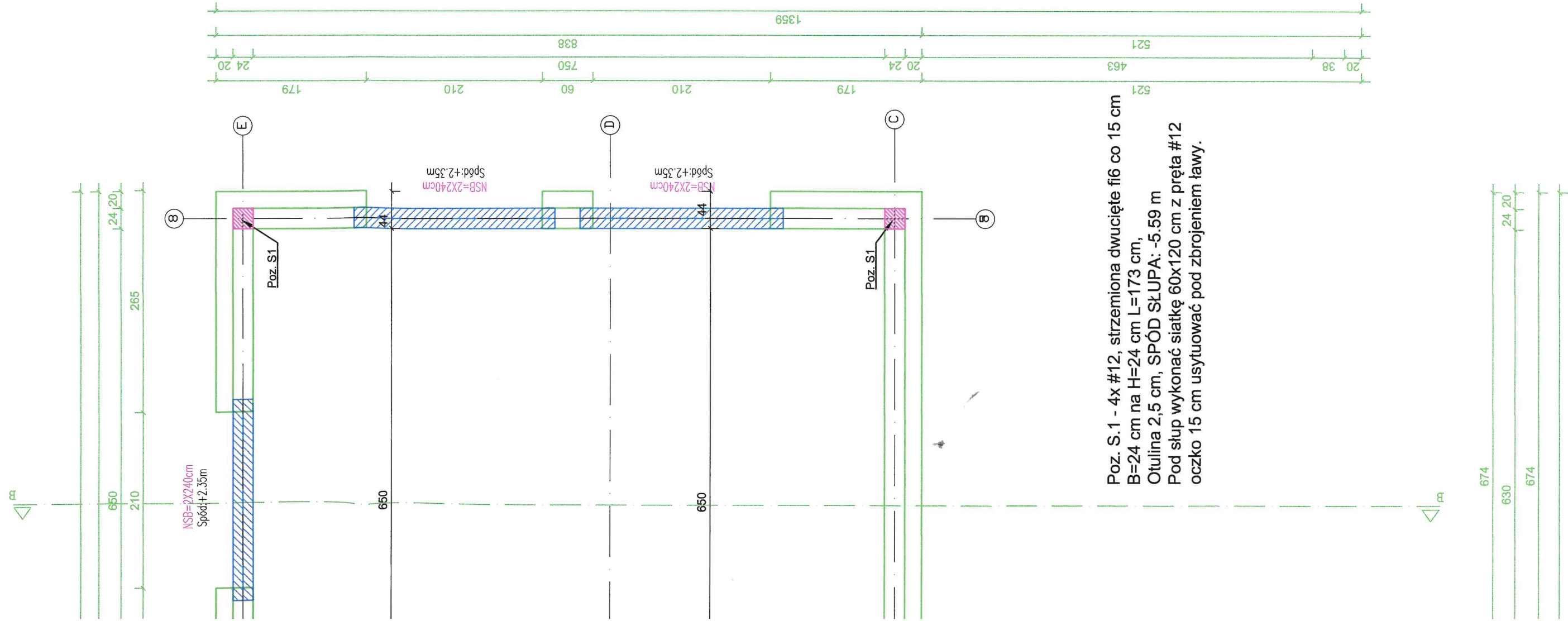


Działka nr 98

4

22366,6





ZESTAWIENIE NADPROŻY PARTERU		
LP	Parametr	Ilość [szt.]
1	NSB 110 L=110	3
2	NSB 110 L=120	16
3	NSB 110 L=180	2
4	NSB 110 L=240	8

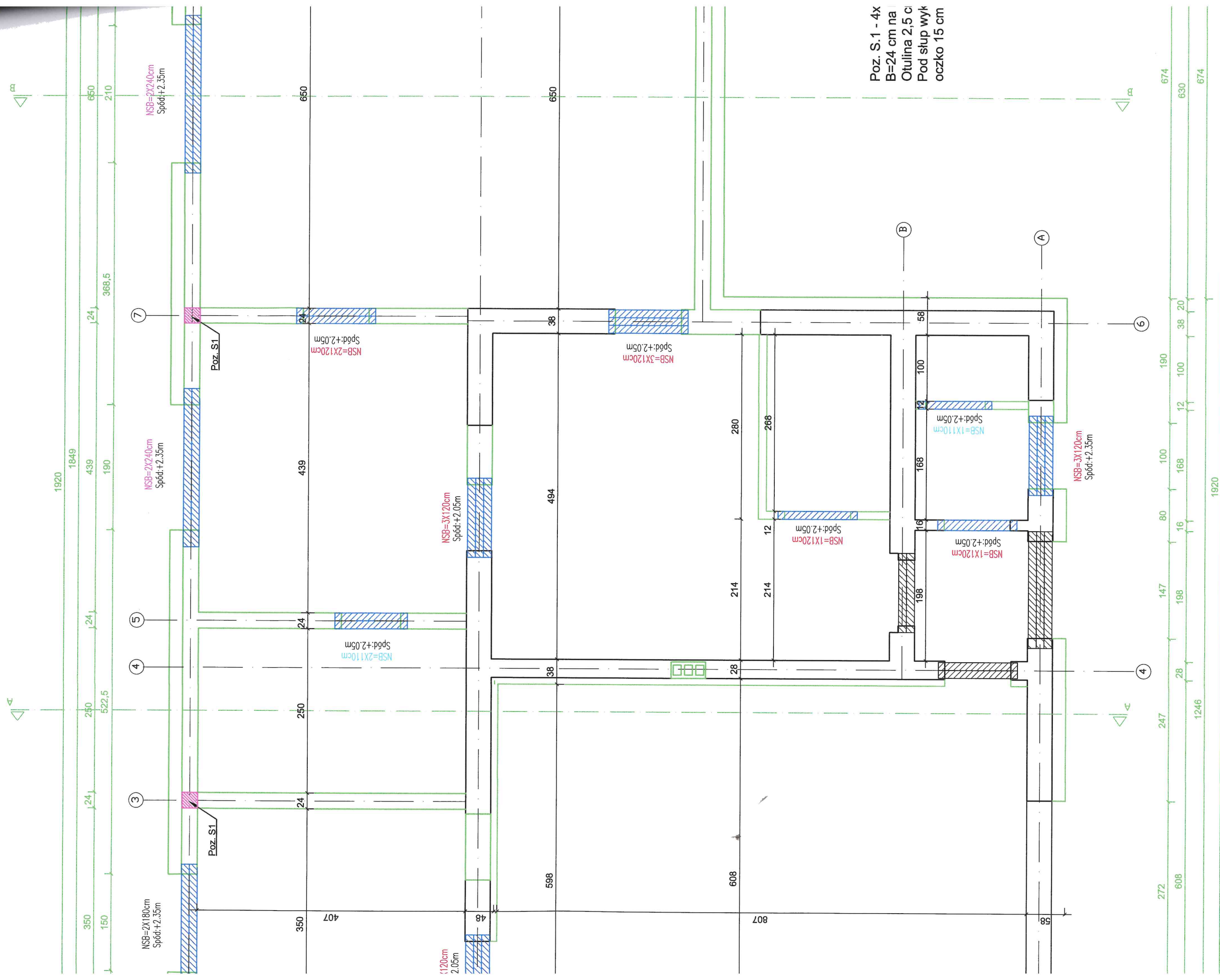
Legenda:

	- Elementy projektowane
	- Elementy istniejące

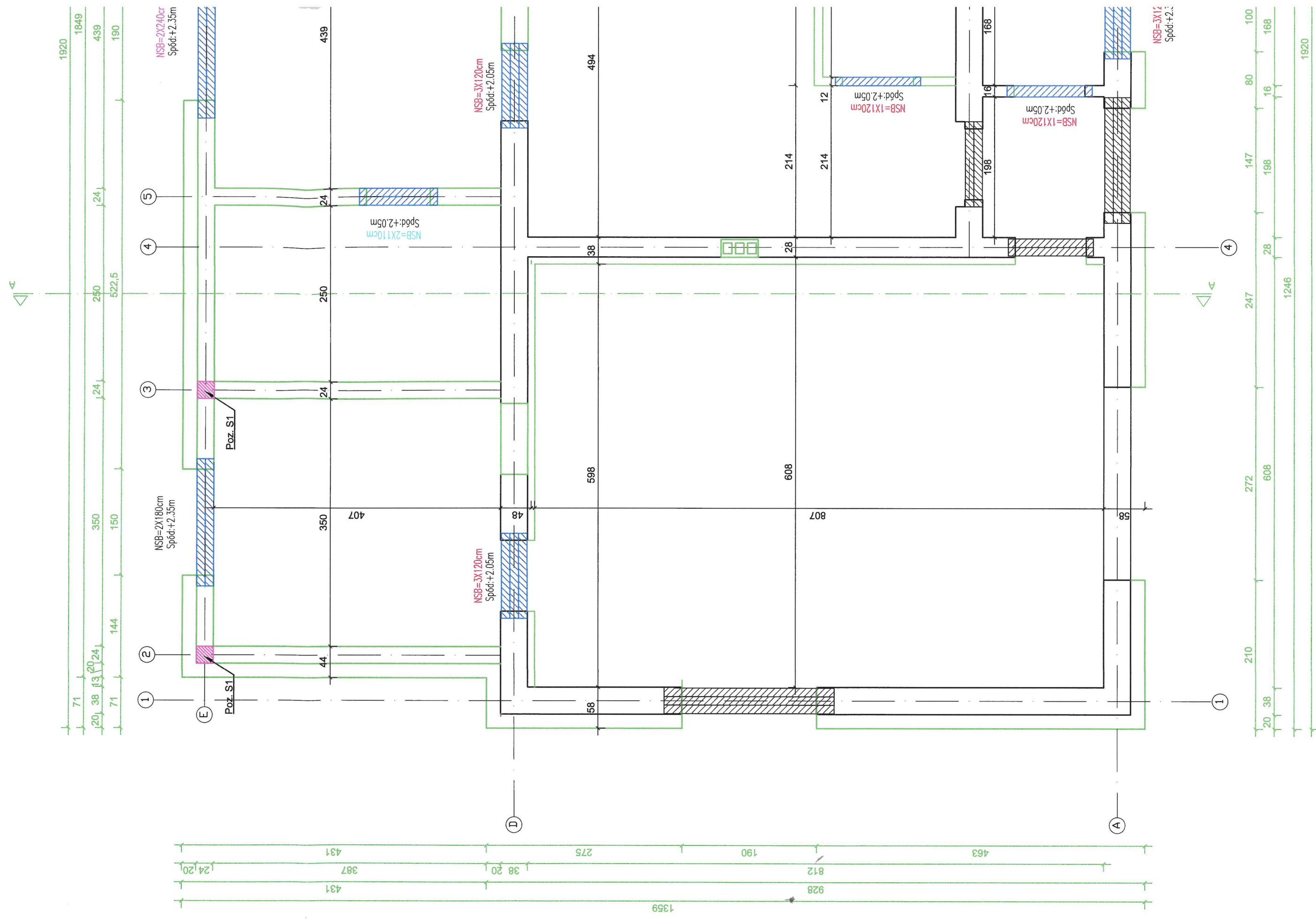
1. Projekt techniczny należy rozpatrywać łącznie z projektami branżowymi.
2. Roboty budowlane należy wykonywać zgodnie z warunkami technicznymi i polskimi normami.
3. Wszystkie użyte materiały muszą posiadać atest dopuszczający do stosowania ich w budownictwie.
4. Dopuszcza się zastosowanie materiałów zamiennych, jednak muszą one posiadać takie same lub nie gorsze parametry techniczne od zaproponowanych przez projektanta.
5. Stalarka okienna i drzwiowa wymiarowana jest w świetle otworów.

- 1 PROJEKT ROZPARTYWAĆ ŁĄCZNIE Z PROJEKTAMI KONSTRUKCJI I BRANŻOWYMI PRZEJŚCIA INSTALACJI WYKONAĆ ZGODNIE Z PROJEKTAMI BRANŻOWYMI
- 2 WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE NADZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C20/25 ZBROJONE STAŁĄ KL. A-I, A-IIIN
- 3 ŚCIANY gr. 24cm i 12 cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO ODDYLATOWAĆ POD STROPEM gr. 2 cm
- 4 ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 50x ŚREDNICA PRĘTA
- 5 WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE PODZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C20/25 ZBROJONE STAŁĄ A-IIIN
- 6 ŚCIANY NOŚNE gr. 24cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO KL. 10MPa, NA ZAPRAWIE M10, LUB SYSTEMOWEJ O PODOBNYCH PARAMETRACH WYTRZYMAŁOŚCIOWYCH
- 7 WIENCE ZBROJONE PODŁUŻNIE 4#12 A-IIIN, STRZMIONA ø6 A-I CO 20 cm
- 8 ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 60cm
- 8 ŚCIANY FUNDAMENTOWE Z BLOCzków BETONOWYCH KL. 20MPa NA ZAPRAWIE M10 ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 60cm
- 9 WSZELKIE KOLIZJE KOMINKÓW WENTYLACJI GRAWITACYJNEJ ROZWIĄZAĆ ZA POMOCĄ RUR TYPU SPIRO.

K B U D		Projektowanie Nadzór Doradztwo mgr inż. Krzysztof Kabaciński Sikorz 68,89-400 Sępólno Kraj.	
NADPROŻA		NR RYS. T-03	SKALA 1:50
OBIEKT	Budynek użyteczności publicznej - świetlica wiejska		
NAZWA INWESTYCJI	Przebudowa, rozbudowa i nadbudowa budynku świetlicy wiejskiej w Dębinach		
LOKALIZACJA	Dz. nr 100 i 118/3 obręb 0001 Dębiny, gm. Sośno		
STADIUM OPRACOWANIA	Projekt techniczny		
INWESTOR	Urząd Gminy Sośno		
FUNKCJA	IMIĘ I NAZWISKO	DATA	PODPIS
Projektant konstrukcji	Krzysztof Kabaciński upr. ZAP/0006/PBKb/20	15.05.2025r.	
Projektant konstrukcji sprawdzający	Michał Krysiński upr. ZAP/0005/PBKb/20	15.05.2025r.	



Poz. S.1 - 4x
B=24 cm na
Otulina 2,5 c
Pod słup wyk
oczko 15 cm



Legenda:

Strop monolityczny (Wylewka) 24 cm - BETON C20/25

P425/90/10

Płyty żerańskie 24 cm

BETON C20/25

STAL - AIIIN i A-O

Legenda:

- Elementy projektowane
- Elementy istniejące
- Przebiecia

ZESTAWIENIE PŁYT STROPOWYCH		
LP	Wymiar [mm]	Ilość [szt.]
1	P274/120/7.5	1
2	P274/90/7.5	3
3	P374/120/7.5	1
4	P374/90/7.5	3
5	P463/120/7.5	1
6	P463/90/7.5	3
7	P674/120/7.5	4
8	P674/90/7.5	3

1. Projekt techniczny należy rozpatrywać łącznie z projektami branżowymi.
2. Roboty budowlane należy wykonywać zgodnie z warunkami technicznymi i polskimi normami.
3. Wszystkie użyte materiały muszą posiadać atest dopuszczający do stosowania ich w budownictwie.
4. Dopuszcza się zastosowanie materiałów zamiennych, jednak muszą one posiadać takie same lub nie gorsze parametry techniczne od zaproponowanych przez projektanta.
5. Stalarka okienna i drzwiowa wymiarowana jest w świetle otworów.

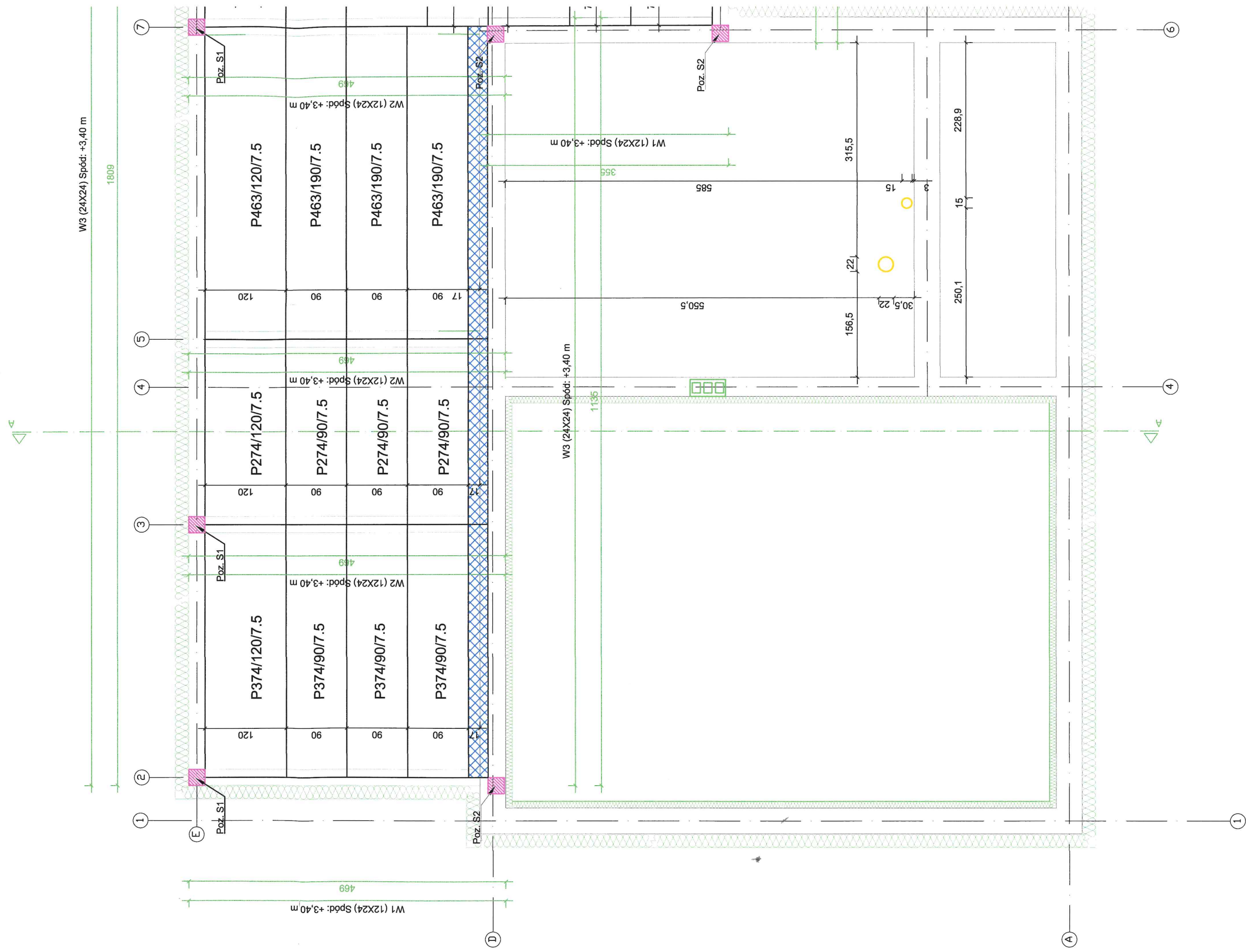
- 1 PROJEKT ROZPARTYWAĆ ŁĄCZNIE Z PROJEKTAMI KONSTRUKCJI I BRANŻOWYMI PRZEJŚCIA INSTALACJI WYKONAĆ ZGODNIE Z PROJEKTAMI BRANŻOWYMI
- 2 WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE NADZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C20/25 ZBROJONE STAŁĄ KL. A–I, A–IIIN
- 3 ŚCIANY gr. 24cm i 12 cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO ODDYLATOWAĆ POD STROPEM gr. 2 cm
- 4 ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 50x ŚREDNICA PRĘTA
- 5 WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE PODZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C20/25 ZBROJONE STAŁĄ A–IIIN
- 6 ŚCIANY NOŚNE gr. 24cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO KL. 10MPa, NA ZAPRAWIE M10, LUB SYSTEMOWEJ O PODOBNYCH PARAMETRACH WYTRZYMAŁOŚCIOWYCH
- 7 WIEŃCE ZBROJONE PODŁUŻNIE 4#12 A–IIIN, STRZMONA Ø6 A–I CO 20 cm ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 60cm
- 8 ŚCIANY FUNDAMENTOWE Z BŁOCKÓW BETONOWYCH KL. 20MPa NA ZAPRAWIE M10 ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 60cm
- 9 WSZELKIE KOLIZJE KOMINKÓW WENTYLACJI GRAWITACYJNEJ ROZWIĄZAĆ ZA POMOCĄ RUR TYPU SPIRO.

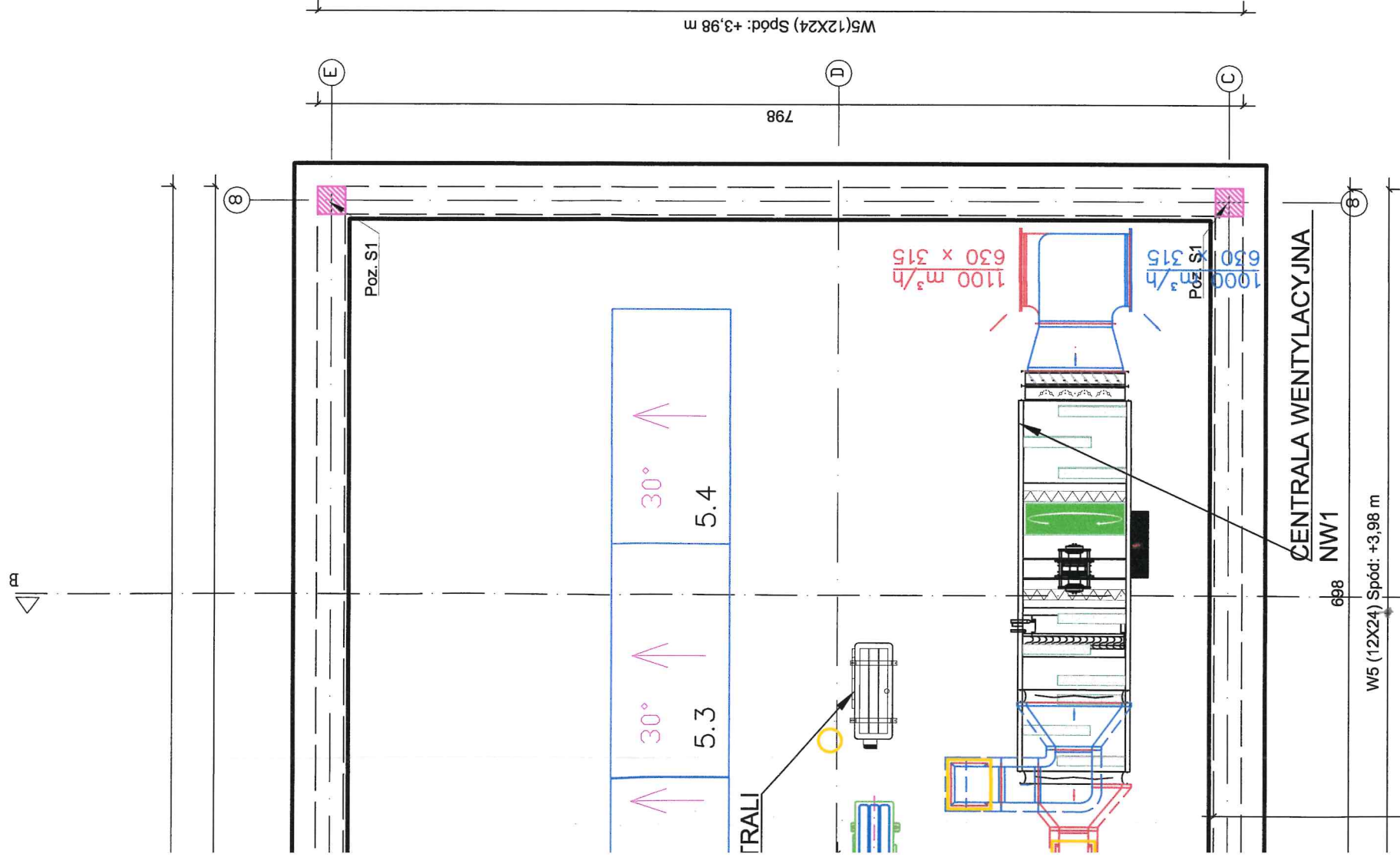
- UWAGA!!!
- Przed zamówieniem płyt proszę o sprawdzenie wymiarów na budowie.
- Głębokość oparcia min 5 cm (w projekcie uwzględniono oparcie płyt 10 cm)
- pomiędzy płytami proszę wstawić po 2 pręty fi 12 strzemiono co 20 cm BETON C20 / 25
- Wylewki zbroić dwukierunkowo prętami fi 12 co 10 cm

- Poz. W.1 - 4x #12 strzemiona dwucięte fi6 co 20 cm
B = 24 cm na H = 24 cm, Otulina 2,5 cm
SPÓD WIENCA: +3.40 m
GÓRA WIENCA: +3.64 m
- Poz. W.2 - 3x #12 strzemiona dwucięte fi6 co 20 cm
B=12 cm na H=24 cm, Otulina 2,5 cm
SPÓD WIENCA: +3.40 m
GÓRA WIENCA: +3.64 m
- Poz. W.3 - 4x #12 strzemiona dwucięte fi6 co 20 cm
B = 24 cm na H = 24 cm, Otulina 2,5 cm
SPÓD WIENCA: +3.40 m
GÓRA WIENCA: +3.64 m
- Poz. W.4 - 4x #12 strzemiona dwucięte fi6 co 20 cm
B = 24 cm na H = 12 cm, Otulina 2,5 cm
SPÓD WIENCA: +3.37 m
GÓRA WIENCA: +3.49 m
- Poz. W.5 - 4x #12 strzemiona dwucięte fi6 co 20 cm
B = 24 cm na H = 12 cm, Otulina 2,5 cm
SPÓD WIENCA: +3.87 m
GÓRA WIENCA: +3.99 m

- strzemiona dwucięte fi6 co 15 cm
i cm L=173 cm,
PÓD SŁUPA: -5.59 m
i siatkę 60x120 cm z pręta #12
uować pod zbrojeniem ławy.
- strzemiona dwucięte fi6 co 20 cm;
i cm L=59 cm,
PÓD SŁUPA: -3.40 m

KIBUD		Projektowanie Nadzór Doradztwo mgr inż. Krzysztof Kabaciński Sikorz 68,89-400 Sępólno Kraj.	
RZUT KONSTRUKCJI STROPU		NR RYS. T-04	SKALA 1:50
OBIEKT	Budynek użyteczności publicznej - świetlica wiejska		
NAZWA INWESTYCJI	Przebudowa, rozbudowa i nadbudowa budynku świetlicy wiejskiej w Dębinach		
LOKALIZACJA	Dz. nr 100 i 118/3 obręb 0001 Dębiny, gm. Sośno		
STADIUM OPRACOWANIA	Projekt techniczny		
INWESTOR	Urząd Gminy Sośno		
FUNKCJA	IMIĘ I NAZWISKO	DATA	PODPIS
Projektant konstrukcji	Krzysztof Kabaciński upr. ZAP/0006/PBKb/20	15.05.2025r.	
Projektant konstrukcji sprawdzający	Michał Krysiński upr. ZAP/0005/PBKb/20	15.05.2025r.	





- Poz. W.1 - 4x #12 strzemiona dwucięte f16 co 20 cm
B = 24 cm na H = 24 cm, Otulina 2,5 cm
SPÓD WIENCA: +3.40 m
GÓRA WIENCA: +3.64 m
- Poz. W.2 - 3x #12 strzemiona dwucięte f16 co 20 cm
B = 12 cm na H = 24 cm, Otulina 2,5 cm
SPÓD WIENCA: +3.40 m
GÓRA WIENCA: +3.64 m
- Poz. W.3 - 4x #12 strzemiona dwucięte f16 co 20 cm
B = 24 cm na H = 24 cm, Otulina 2,5 cm
SPÓD WIENCA: +3.40 m
GÓRA WIENCA: +3.64 m
- Poz. W.4 - 4x #12 strzemiona dwucięte f16 co 20 cm
B = 24 cm na H = 12 cm, Otulina 2,5 cm
SPÓD WIENCA: +3.37 m
GÓRA WIENCA: +3.49 m
- Poz. W.5 - 4x #12 strzemiona dwucięte f16 co 20 cm
B = 24 cm na H = 12 cm, Otulina 2,5 cm
SPÓD WIENCA: +3.87 m
GÓRA WIENCA: +3.99 m

- Poz. S.1 - 4x #12, strzemiona dwucięte f16 co 15 cm
B=24 cm na H=24 cm L=173 cm,
Otulina 2,5 cm, SPÓD SŁUPA: -5.59 m
Pod słup wykonać siatkę 60x120 cm z pręta #12
oczko 15 cm usytuować pod zbrojeniem ławy.
- Poz. S.2 - 4x #12 strzemiona dwucięte f16 co 20 cm;
B=24 cm na H=24 cm L=59 cm,
Otulina 2,5 cm, SPÓD SŁUPA: -3.40 m

1. Projekt techniczny należy rozpatrywać łącznie z projektami branżowymi.
2. Roboty budowlane należy wykonywać zgodnie z warunkami technicznymi i polskimi normami.
3. Wszystkie użyte materiały muszą posiadać atest dopuszczający do stosowania ich w budownictwie.
4. Dopuszcza się zastosowanie materiałów zamiennych, jednak muszą one posiadać takie same lub nie gorsze parametry techniczne od zaproponowanych przez projektanta.
5. Stalarka okienna i drzwiowa wymiarowana jest w świetle otworów.

1. PROJEKT ROZPARTYWAĆ ŁĄCZNIE Z PROJEKTAMI KONSTRUKCJI I BRANŻOWYMI PRZEJŚCIA INSTALACJI WYKONAĆ ZGODNIE Z PROJEKTAMI BRANŻOWYMI
2. WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE NADZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C20/25 ZBROJONE STAŁĄ KL. A-I, A-IIIN
3. ŚCIANY gr. 24cm i 12 cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO ODDYLATOWAĆ POD STROPEM gr. 2 cm
4. ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 50x ŚREDNICA PRĘTA
5. WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE PODZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C20/25 ZBROJONE STAŁĄ A-IIIN
6. ŚCIANY NOŚNE gr. 24cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO KL. 10MPa, NA ZAPRAWIE M10, LUB SYSTEMOWEJ O PODOBNYCH PARAMETRACH WYTRZYMAŁOŚCIOWYCH
7. WIENCE ZBROJONE PODŁUŻNIE 4#12 A-IIIN, STRZMIONA Ø6 A-I CO 20 cm
8. ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 60cm
9. ŚCIANY FUNDAMENTOWE Z BLOCZKÓW BETONOWYCH KL. 20MPa NA ZAPRAWIE M10 ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 60cm
9. WSZELKIE KOLIZJE KOMINKÓW WENTYLACJI GRAWITACYJNEJ ROZWIĄZAĆ ZA POMOCĄ RUR TYPU SPIRO.

KIBUD		Projektowanie Nadzór Doradztwo mgr inż. Krzysztof Kabaciński Sikorz 68,89-400 Sępólno Kraj.	
WIENCE ATTYK		NR RYS. T-05	SKALA 1:50
OBIEKT	Budynek użyteczności publicznej - świetlica wiejska		
NAZWA INWESTYCJI	Przebudowa, rozbudowa i nadbudowa budynku świetlicy wiejskiej w Dębinach		
LOKALIZACJA	Dz. nr 100 i 118/3 obręb 0001 Dębiny, gm. Sośno		
STADIUM OPRACOWANIA	Projekt techniczny		
INWESTOR	Urząd Gminy Sośno		
FUNKCJA	IMIĘ I NAZWISKO	DATA	PODPIS
Projektant konstrukcji	Krzysztof Kabaciński upr. ZAP/0006/PBKb/20	15.05.2025r.	
Projektant konstrukcji sprawdzający	Michał Kosiński upr. ZAP/0005/PBKb/20	15.05.2025r.	



W5 (12X24) Spód: +3,98 m

1809

Poz. S1

Poz. S1

Poz.

2% ↗

30° ↗	30° ↗	30° ↗	30° ↗	30° ↗	30° ↗
4.2		4.4	5.1	5.3	5.4

AGREGAT DLA CENTRALI

Poz. S2

Poz.

W5 (12X24) Spód: +3,98 m

1155

30° ↗	30° ↗	30° ↗	30° ↗
3.2	3.3	3.4	

AGREGAT KLIMATYZACJA

2% ↗

2% ↗

30° ↗	30° ↗	30° ↗	30° ↗
2.2	2.3	4.4	

100 m³/h
160

30° ↗	30° ↗	30° ↗
1.2 Mpv1		1.4



1205,9

⑥

W4 (12X24) Spód: +3,37 m



W5 (12X24) Spód: +3,37 m

347

545

W4 (12X24) Spód: +3,37 m

CENTRALA WENTYLACYJNA
NW1

698

W5 (12X24) Spód: +3,98 m

Poz. W.1 - 4x #12
B = 24 cm na H =
SPÓD WIENÇA:
GÓRA WIENÇA:

Poz. W.2 - 3x #12
B=12 cm na H=2
SPÓD WIENÇA:
GÓRA WIENÇA:

Poz. W.3 - 4x #12
B = 24 cm na H =
SPÓD WIENÇA:
GÓRA WIENÇA:

Poz. W.4 - 4x #12
B = 24 cm na H =
SPÓD WIENÇA:
GÓRA WIENÇA:

Poz. W.5 - 4x #12
B = 24 cm na H =
SPÓD WIENÇA:
GÓRA WIENÇA:



W5 (12X24) Spód: +3,98 m

1809

1 2

E

Poz. S1

Poz. S1

W5 (12X24) Spód: +3,98 m

475

W4 (12X24) Spód: +3,37 m

95

D

W4 (12X24) Spód: +3,37 m

888

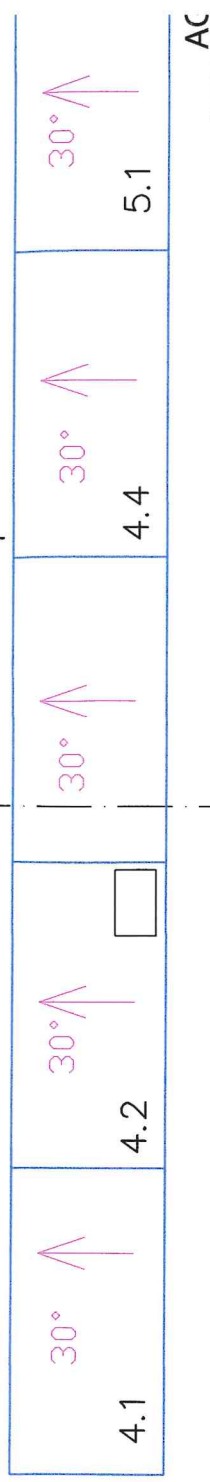
A

1

W4 (12X24) Spód: +3,37 m

1205,9

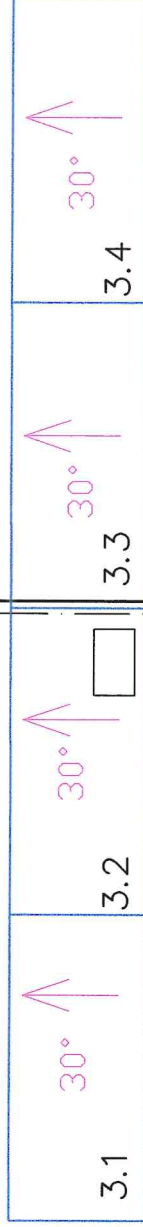
2% ↗



Poz. S2

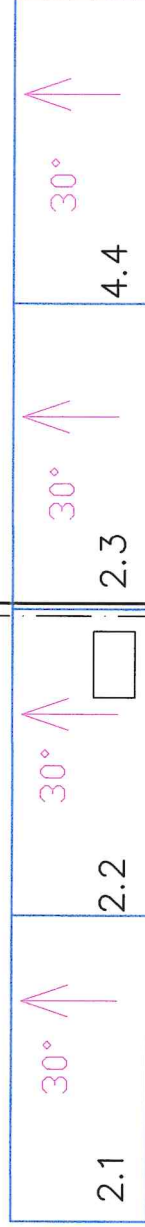
W5 (12X24) Spód: +3,98 m

1155

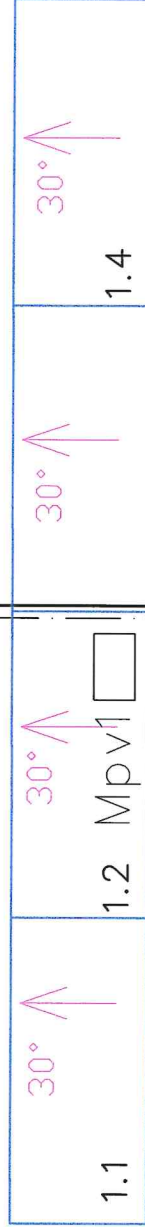


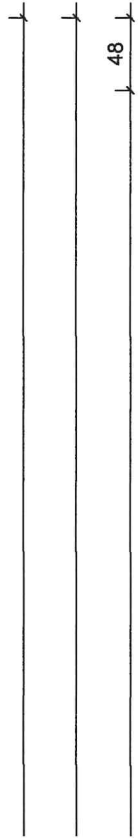
2% ↙

2% ↗



100 m³/h
160





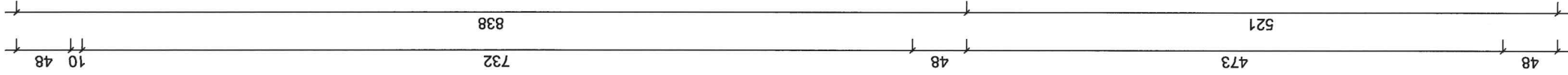
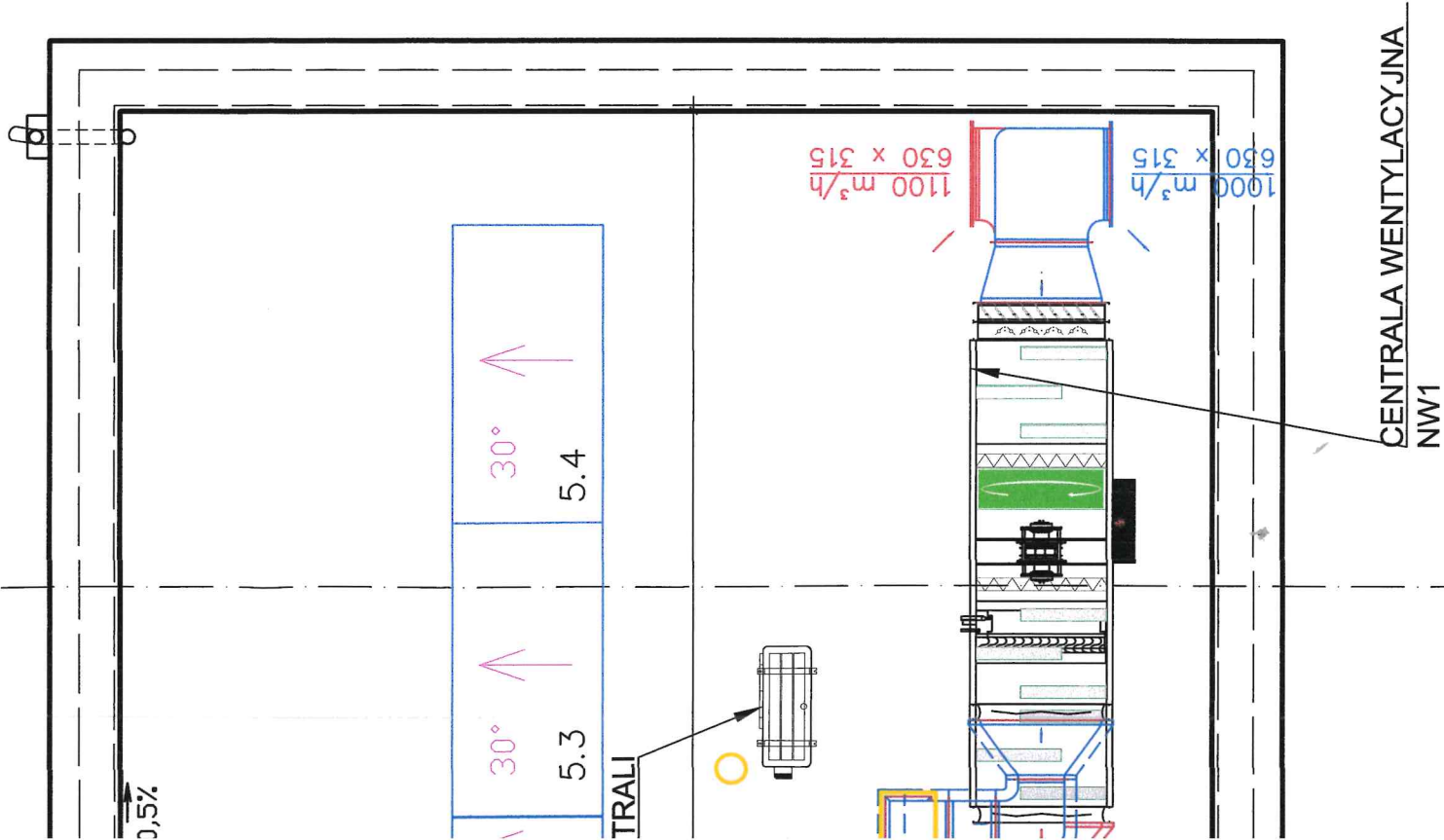
Potacie dachu			
Dach 1			
Nr polac	Nachylenie [%]	Powierzchnie [m²]	
1	2.00	46,70	
2	2.00	46,70	
3	2.00	91,90	

3

1

2

Powierzchnie dachów			
	Powierzchnie [m²]	Koryta [m]	Kalenice [m]
Dachy	185,30	33,77	8,12
			0,00



1. Projekt techniczny należy rozpatrywać łącznie z projektami branżowymi.
2. Roboty budowlane należy wykonywać zgodnie z warunkami technicznymi i polskimi normami.
3. Wszystkie użyte materiały muszą posiadać atest dopuszczający do stosowania ich w budownictwie.
4. Dopuszcza się zastosowanie materiałów zamiennych, jednak muszą one posiadać takie same lub nie gorsze parametry techniczne od zaproponowanych przez projektanta.
5. Stalarka okienna i drzwiowa wymiarowana jest w świetle otworów.

- 1
- PROJEKT ROZPARTYWAĆ ŁĄCZNIE Z PROJEKTAMI KONSTRUKCJI I BRANŻOWYMI PRZEJŚCIA INSTALACJI WYKONAĆ ZGODNIE Z PROJEKTAMI BRANŻOWYMI
- 2
- WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE NADZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C20/25 ZBROJONE STAŁĄ KL. A-I, A-IIIIN
- 3
- ŚCIANY gr. 24cm i 12 cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO ODDYLATOWAĆ POD STROPEM gr. 2 cm
- 4
- ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 50x ŚREDNICA PRĘTA
- 5
- WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE PODZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C20/25 ZBROJONE STAŁĄ A-IIIIN
- 6
- ŚCIANY NOŚNE gr. 24cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO KL. 10MPa, NA ZAPRAWIE M10, LUB SYSTEMOWEJ O PODOBNYCH PARAMETRACH WYTRZYMAŁOŚCIOWYCH
- 7
- WIEŃCE ZBROJONE PODŁUŻNIE 4#12 A-IIIIN, STIRZMIONA Ø8 A-I CO 20 cm
- 8
- ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 60cm
- 9
- ŚCIANY FUNDAMENTOWE Z BLOCzków BETONOWYCH KL. 20MPa NA ZAPRAWIE M10 ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 60cm
- 10
- WSZELKIE KOLIZJE KOMINKÓW WENTYLACJI GRAWITACYJNEJ ROZWIĄZAĆ ZA POMOCĄ RUR TYPU SPIRO.
- 11
- DREWNO KONSTRUKCYJNE KL. C24 ZABEZPIECZONE IMPREGNACYJNIE

UWAGA:
W korytach odwadniających
zaprojektować kabel grzewczy.

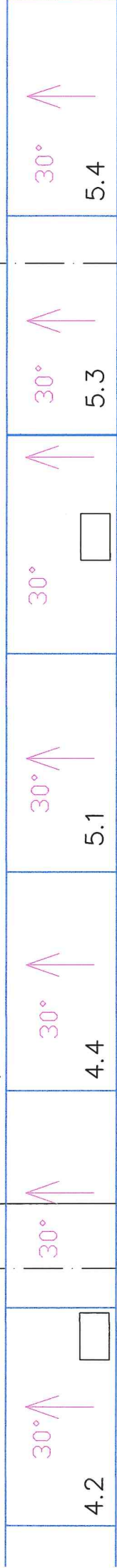
K B U D		Projektowanie Nadzór Doradztwo mgr inż. Krzysztof Kabaciński Sikorz 68,89-400 Sępólno Kraj.	
RZUT DACHU		NR RYS. T-06	SKALA 1:50
OBIEKT	Budynek użyteczności publicznej - świetlica wiejska		
NAZWA INWESTYCJI	Przebudowa, rozbudowa i nadbudowa budynku świetlicy wiejskiej w Dębina		
LOKALIZACJA	Dz. nr 100 i 118/3 obręb 0001 Dębiny, gm. Sośno		
STADIUM OPRACOWANIA	Projekt techniczny		
INWESTOR	Urząd Gminy Sośno		
FUNKCJA	IMIĘ I NAZWISKO	DATA	PODPIS
Projektant konstrukcji	Krzysztof Kabaciński upr. ZAP/0006/PBKb/20	15.05.2025r.	
Projektant konstrukcji sprawdzający	Michał Krysiński upr. ZAP/0005/PBKb/20	15.05.2025r.	



0.5%

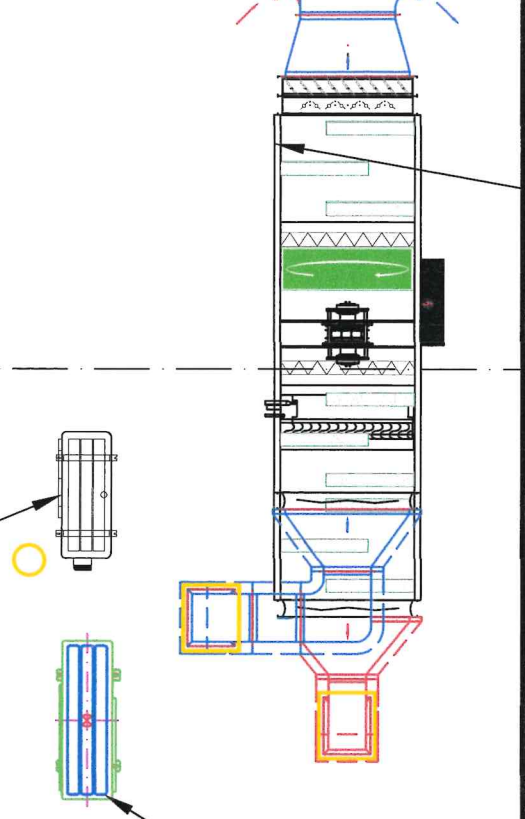
2% ↗

403



AGREGAT DLA CENTRALI

1753

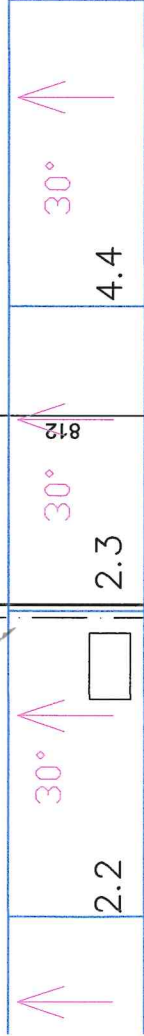
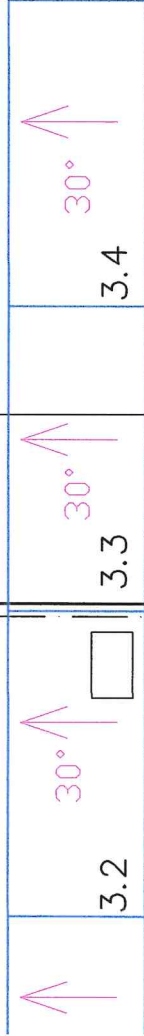


AGREGAT KLIMATYZACJA

0.5%

kalenica

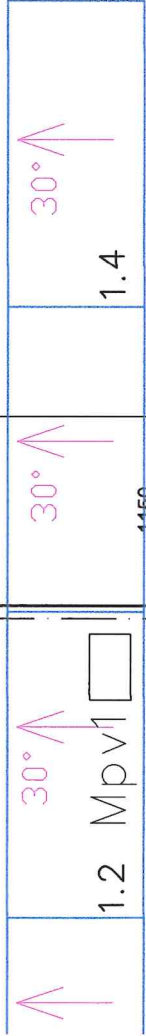
2% ↗



Koryto odwadniające 100x50

100 m³/h
160

0



0.5%



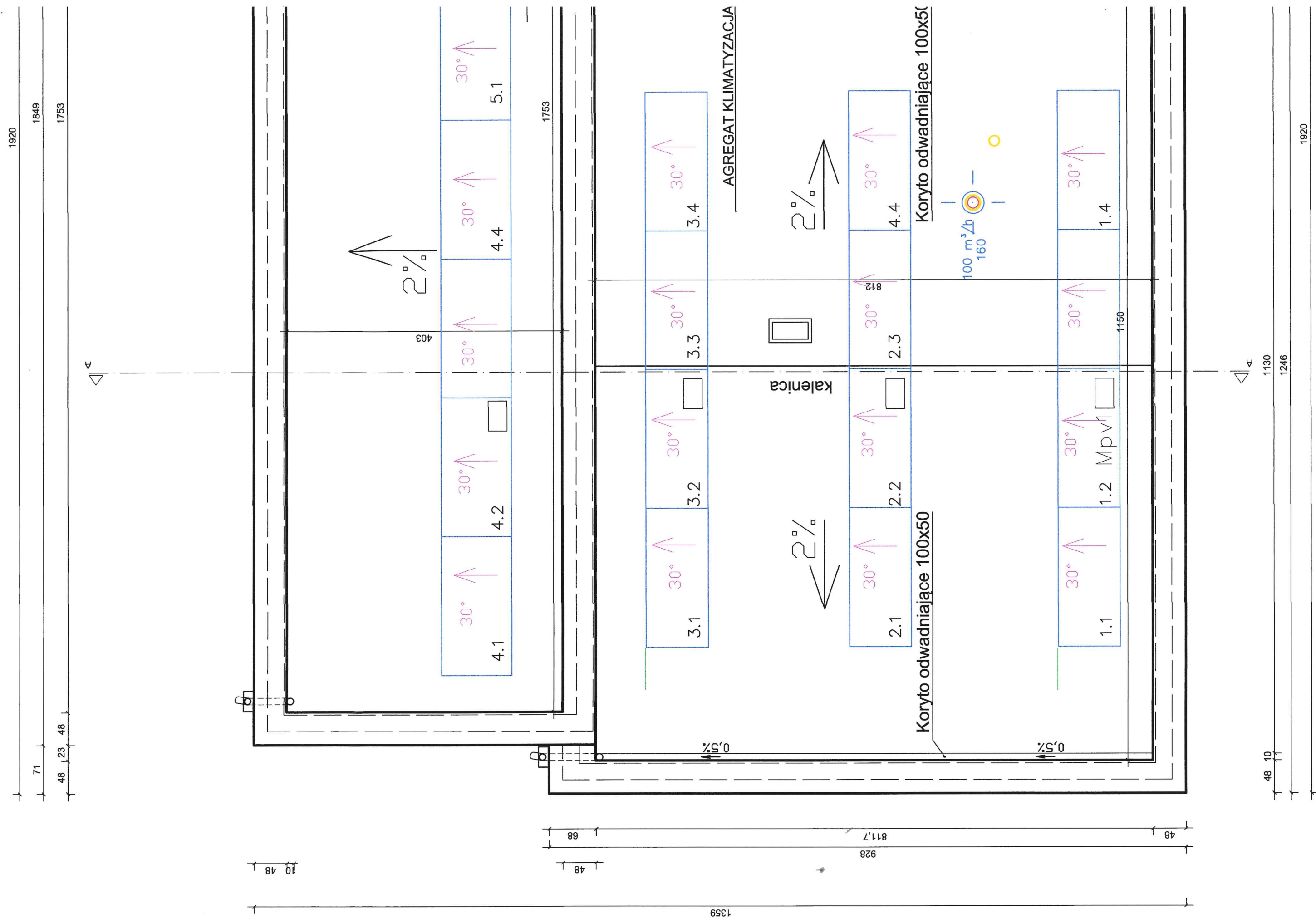
1130

1246

10 48

626

674



- nkowarstwowy
klejowa na
liestrowej
yropian EPS 100-038 ŚCIANA
gła pełna
owy
b farba lateksowa łatwo zmywalna

A3

ŚCIANA

- Gres lub farba lateksowa łatwo zmywalna

-38 cm ściana nośna cegła pełna

- 10 cm Styropian EPS

-Gres lub farba lateksowa łatwo zmywalna

A4

ŚCIANA

- Tynk cienkowarstwowy sylikonowy

- Zaprawa klejowa na siatce poliestrowej

- 20 cm Styropian EPS 100-038 ŚCIANA

- 24 cm bloczki silikatowe na zaprawie M10

- 4 cm Styropian EPS 100-038 ŚCIANA

- 0,8 cm Obróbka blacharska kolor szary

A5

PODŁOGA NA GRUNCIE

- 2 cm gres

- 5 cm wylewka betonowa

- 20 cm styropian EPS 100-038 PODŁOGA

- 2x papa termozgrzewalna

- 20 cm beton C12/15

- podsypka żwirowo-piaskowa

A6

DACH

-membrana dachowa

-25-32 cmstyropian EPS 100-038 DACH

- Strop Kleina na dźwigarach INP- I6- I8 z płytą grubości 12 cm z cegły dziurawki zbrojoną bednarką

- 1,5 cm płyta G-K

- tynk cienkowarstwowy

A7

DACH

- membrana dachowa

- 25-30 cm styropian EPS 100-038 DACH

- folia paroprzepuszczalna

- 24 cm strop kanałowy żerański

- 70 cm sufit podwieszany

- 1,5 cm płyta G-K

- tynk cienkowarstwowy
-
- A8

ŚCIANA FUNDAMENTOWA:

-folia kubelkowa

-tynk cienkowarstwowy

-zaprawa klejowa na siatce poliestrowej

-10cm Styropian XPS 100-038 ŚCIANA

-2x warstwa dysperbit

- 24 cm bloczek betonowy B20

-2x warstwa dysperbit

A9

CHODNIK I SCHODY:

- 6 cm betonowa kostka typu starobruk

- 3 cm podsypka cementowo-piaskowa

- 8 cm górna w-wa podbudowy wykonana z KŁSM

- 15 cm dolna w-wa podbydowy wykonana z KŁSM

- 25 cm warstwa odsoczącająca z kruszywa naturalnego pospółka (wymiana gruntu)

- 6x25x100 cm obramowanie z obrzeża
- UWAGA:

W korytach odwadniających zaprojektować kabel grzewczy.

GENDA

Ściana nośna bloczki silikatowe kl.15

Izolacja ze styropianu EPS 100-038 Ściana

Ściana nośna z cegły pełnej

Elementy projektowane

Elementy istniejące

1. Projekt techniczny należy rozpatrywać łącznie z projektami branżowymi.

2. Roboty budowlane należy wykonywać zgodnie z warunkami technicznymi i polskimi normami.

3. Wszystkie użyte materiały muszą posiadać atest dopuszczający do stosowania ich w budownictwie.

4. Dopuszcza się zastosowanie materiałów zamiennych, jednak muszą one posiadać takie same lub nie gorsze parametry techniczne od zaproponowanych przez projektanta.

5. Stolarka okienna i drzwiowa wymiarowana jest w świetle otworów.

1. PROJEKT ROZPARTYWAĆ ŁĄCZNIE Z PROJEKTAMI KONSTRUKCJI I BRANŻOWYMI PRZEJŚCIA INSTALACJI WYKONAĆ ZGODNIE Z PROJEKTAMI BRANŻOWYMI

2. WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE NADZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C20/25 ZBROJONE STAŁĄ KL. A-I, A-IIIN

3. ŚCIANY gr. 24cm i 12 cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO ODDYLATOWAĆ POD STROPEM gr. 2 cm

4. ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 50x ŚREDNICA PRĘTA

5. WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE PODZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C20/25 ZBROJONE STAŁĄ A-IIIN

6. ŚCIANY NOŚNE gr. 24cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO KL. 10MPa, NA ZAPRAWIE M10, LUB SYSTEMOWEJ O PODOBNYCH PARAMETRACH WYTRZYMAŁOŚCIOWYCH

7. WIEŃCE ZBROJONE PODŁUŻNIE 4#12 A-IIIN, STRZMIONA Ø6 A-I CO 20 cm ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 60cm

8. ŚCIANY FUNDAMENTOWE Z BLOCZKÓW BETONOWYCH KL. 20MPa NA ZAPRAWIE M10 ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 60cm

9. WSZELKIE KOLIZJE KOMINKÓW WENTYLACJI GRAWITACYJNEJ ROZWIĄZAĆ ZA POMOCĄ RUR TYPU SPIRO.

K|B|U|D

Projektowanie Nadzór Doradztwo
mgr inż. Krzysztof Kabaciński
Sikorz 68,89-400 Sępólno Kraj.

PRZEKRÓJ A-A

NR RYS.
T-07

SKALA 1:50

OBIEKT

Budynek użyteczności publicznej - świetlica wiejska

NAZWA INWESTYCJI

Przebudowa, rozbudowa i nadbudowa budynku świetlicy wiejskiej w Dębinach

LOKALIZACJA

Dz. nr 100 i 118/3 obręb 0001 Dębiny, gm. Sośno

STADIUM OPRACOWANIA

Projekt techniczny

INWESTOR

Urząd Gminy Sośno

FUNKCJA

IMIĘ I NAZWISKO

DATA

PODPIS

Projektant konstrukcji

Krzysztof Kabaciński
upr. ZAP/0006/PBKb/20

15.05.2025r.

Projektant konstrukcji sprawdzający

Michał Krysiński
upr. ZAP/0005/PBKb/20

15.05.2025r.

①

ŚCIANA

- Tynk cienkowarstwowy
- Zaprawa klejowa na siatce poliestrowej
- 20 cm Styropian EPS 100-038 ŚCIANA
- 24 cm bloczki silikatowe na zaprawie M10
- tynk gipsowy
- GRES lub farba lateksowa łatwo zmywalna

②

ŚCIANA

- Tynk cienkowarstwowy
- Zaprawa klejowa na siatce poliestrowej
- 20 cm Styropian EPS 100-038 ŚCIANA
- 38 cm cegła pełna
- tynk gipsowy
- GRES lub farba lateksowa łatwo zmywalna

③

ŚCIANA

- Gres lub farba lateksowa łatwo zmywalna
- 38 cm ściana nośna cegła pełna
- 10 cm Styropian EPS
- Gres lub farba lateksowa łatwo zmywalna

④

ŚCIANA

- Tynk cienkowarstwowy silikonowy
- Zaprawa klejowa na siatce poliestrowej
- 20 cm Styropian EPS 100-038 ŚCIANA
- 24 cm bloczki silikatowe na zaprawie M10
- 4 cm Styropian EPS 100-038 ŚCIANA
- 0,8 cm Obróbka blacharska kolor szary

⑤

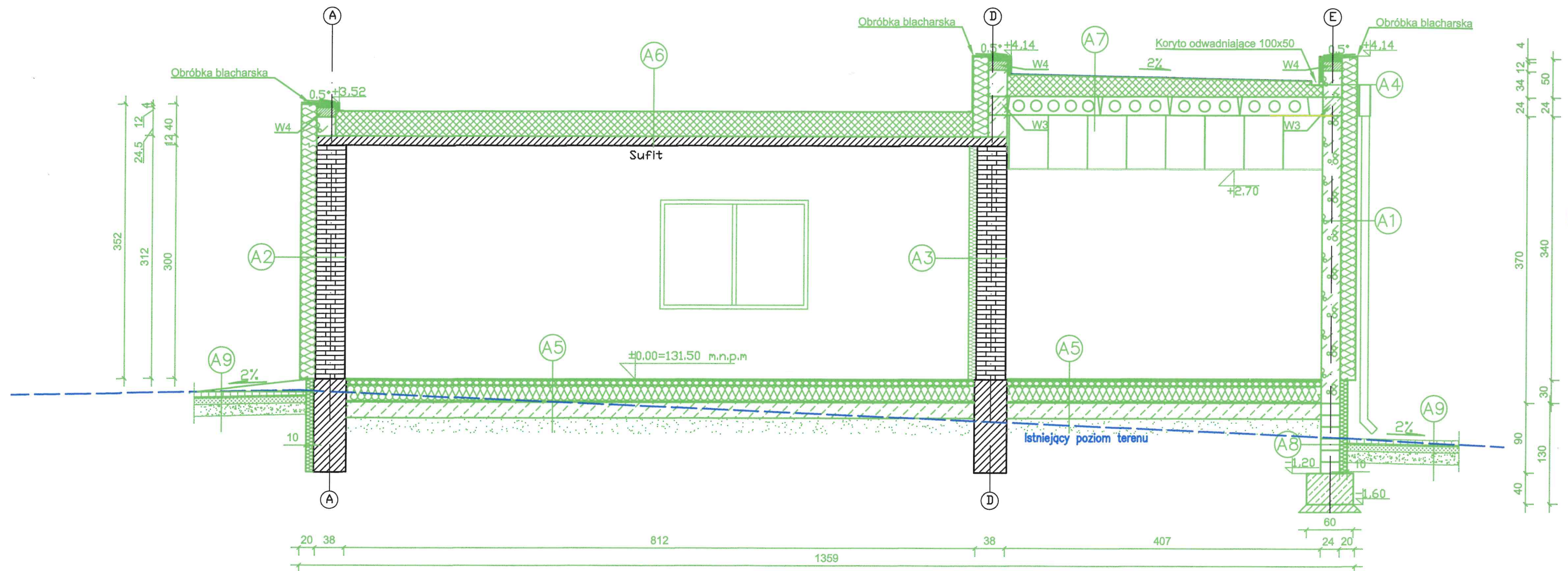
PODŁOGA NA GRUNCIE

- 2 cm gres
- 5 cm wylewka betonowa
- 20 cm styropian EPS 100-038 PODŁOGA
- 2x papa termozgrzewalna
- 20 cm beton C12/15
- podsypka żwirowo-piaskowa

⑥

DACH

- membrana dach
- 25-32 cmstyropi
- Strop Kleina na z płytą grubości zbrojoną bednarł
- 1,5 cm płyta G-
- tynk cienkowars



LEGENDA

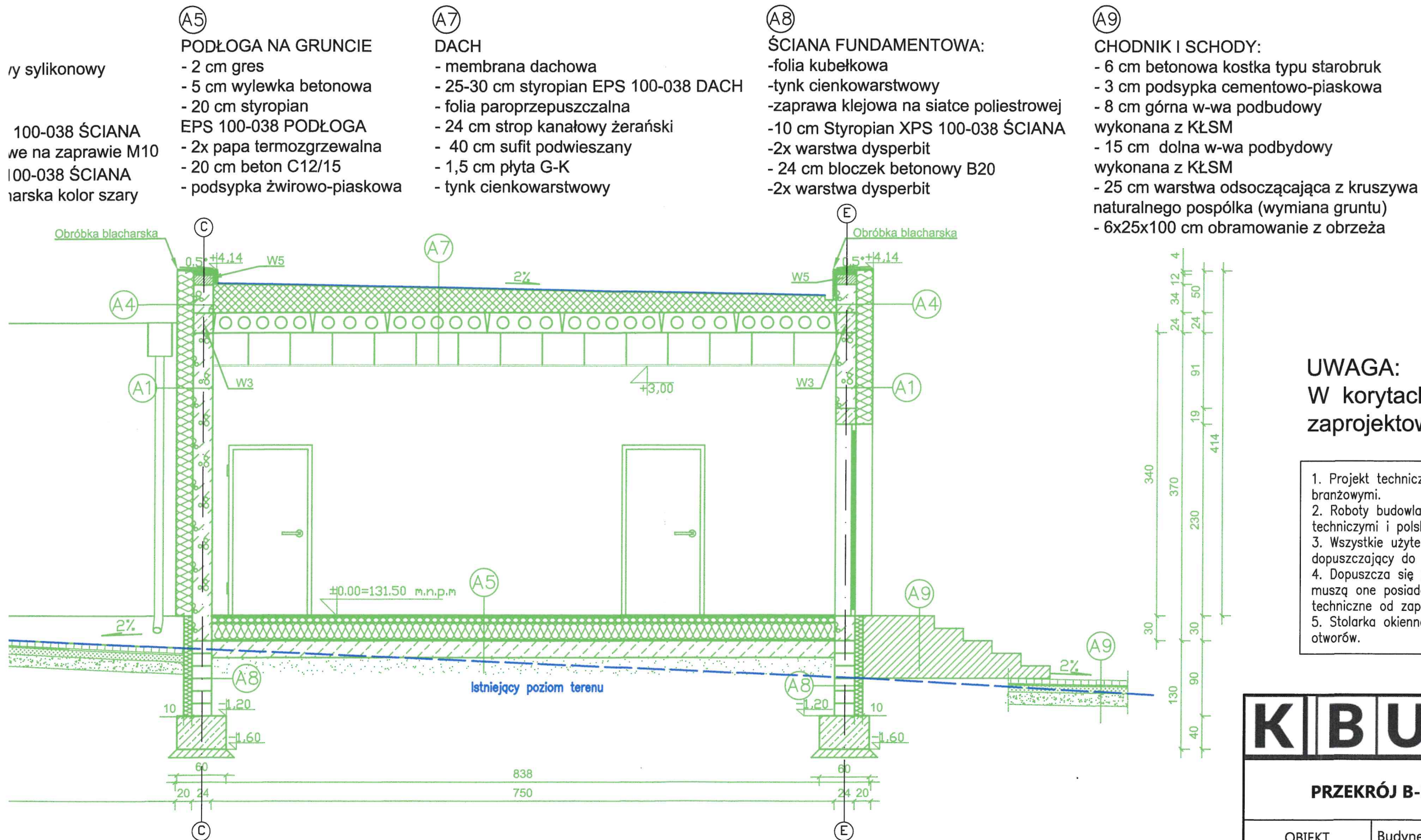
- Ściana nośna bloczki silikatowe kl.15
- Izolacja ze styropianu EPS 100-038 Ściana
- Ściana nośna z cegły pełnej
- Elementy projektowane
- Elementy istniejące

UWAGA:

W korytach odwadniających zaprojektować kabel grzewczy.

1. Projekt techniczny należy rozpatrywać łącznie z projektami branżowymi.
2. Roboty budowlane należy wykonywać zgodnie z warunkami technicznymi i polskimi normami.
3. Wszystkie użyte materiały muszą posiadać atest dopuszczający do stosowania ich w budownictwie.
4. Dopuszcza się zastosowanie materiałów zamiennych, jednak muszą one posiadać takie same lub nie gorsze parametry techniczne od zaproponowanych przez projektanta.
5. Stolarstwo okienne i drzwiowe wymiarowane jest w świetle otworów.

1. PROJEKT ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z PROJEKTAMI KONSTRUKCJI I BRANŻOWYMI PRZEJŚCIA INSTALACJI WYKONAĆ ZGODNIE Z PROJEKTAMI BRANŻOWYMI
2. WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE NADZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C20/25 ZBROJONE STALĄ KL. A-I, A-IIIN
3. ŚCIANY gr. 24cm i 12 cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO ODDYLATOWAĆ POD STROPEM gr. 2 cm
4. ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 50x ŚREDNICA PRĘTA
5. WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE PODZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C20/25 ZBROJONE STALĄ A-IIIN
6. ŚCIANY NOŚNE gr. 24cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO KL. 10MPa, NA ZAPRAWIE M10, LUB SYSTEMOWEJ O PODOBNYCH PARAMETRACH WYTRZYMAŁOŚCIOWYCH
7. WIĘŹCE ZBROJONE PODŁUŻNIE 4#12 A-IIIN, STRZMIENIA Ø6 A-I CO 20 cm ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 60cm
8. ŚCIANY FUNDAMENTOWE Z BLOCZKÓW BETONOWYCH KL. 20MPa NA ZAPRAWIE M10 ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 60cm
9. WSZELKIE KOLIZJE KOMINKÓW WENTYLACJI GRAWITACYJNEJ ROZWIĄZAĆ ZA POMOCĄ RUR TYPU SPIRO.



UWAGA:
W korytach odwadniających
zaprojektować kabel grzewczy.

1. Projekt techniczny należy rozpatrywać łącznie z projektami branżowymi.
2. Roboty budowlane należy wykonywać zgodnie z warunkami technicznymi i polskimi normami.
3. Wszystkie użyte materiały muszą posiadać atest dopuszczający do stosowania ich w budownictwie.
4. Dopuszcza się zastosowanie materiałów zamiennych, jednak muszą one posiadać takie same lub nie gorsze parametry techniczne od zaproponowanych przez projektanta.
5. Stalarka okienna i drzwiowa wymiarowana jest w świetle otworów.

KIBUD				Projektowanie Nadzór Doradztwo mgr inż. Krzysztof Kabaciński Sikorz 68,89-400 Sępólno Kraj.	
PRZEKRÓJ B-B				NR RYS. T-08	SKALA 1:50
OBIEKT		Budynek użyteczności publicznej - świetlica wiejska			
NAZWA INWESTYCJI		Przebudowa, rozbudowa i nadbudowa budynku świetlicy wiejskiej w Dębinach			
LOKALIZACJA		Dz. nr 100 i 118/3 obręb 0001 Dębiny, gm. Sośno			
STADIUM OPRACOWANIA		Projekt techniczny			
INWESTOR		Urząd Gminy Sośno			
FUNKCJA		IMIĘ I NAZWISKO	DATA	PODPIS	
Projektant konstrukcji		Krzysztof Kabaciński upr. ZAP/0006/PBKb/20	15.05.2025r.		
Projektant konstrukcji sprawdzający		Michał Krysiński upr. ZAP/0005/PBKb/20	15.05.2025r.		

LEGENDA

- Ściana nośna bloczki sylikatowe kl.15
- Izolacja ze styropianu EPS 100-038 Ściana
- Elementy projektowane
- Elementy istniejące

1. PROJEKT ROZPARTYWAĆ ŁĄCZNIE Z PROJEKTAMI KONSTRUKCJI I BRANŻOWYMI PRZEJŚCIA INSTALACJI WYKONAĆ ZGODNIE Z PROJEKTAMI BRANŻOWYMI
2. WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE NADZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C20/25 ZBROJONE STALĄ KL. A-I, A-IIIN
3. ŚCIANY gr. 24cm i 12 cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO ODDYLATOWAĆ POD STROPEM gr. 2 cm
4. ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 50x ŚREDNICA PRĘTA
5. WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE PODZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C20/25 ZBROJONE STALĄ A-IIIN
6. ŚCIANY NOŚNE gr. 24cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO KL. 10MPa, NA ZAPRAWIE M10, LUB SYSTEMOWEJ O PODOBNYCH PARAMETRACH WYTRZYMAŁOŚCIOWYCH
7. WIEŃCE ZBROJONE PODŁUŻNIE 4#12 A-IIIN, STRZMIONA #6 A-I CO 20 cm ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 60cm
8. ŚCIANY FUNDAMENTOWE Z BŁOCZKÓW BETONOWYCH KL. 20MPa NA ZAPRAWIE M10 ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 60cm
9. WSZELKIE KOLIZJE KOMINKÓW WENTYLACJI GRAWITACYJNEJ ROZWIĄZAĆ ZA POMOCĄ RUR TYPU SPIRO.

(A1)

ŚCIANA

- Tynk cienkowarstwowy
- Zaprawa klejowa na siatce poliestrowej
- 20 cm Styropian EPS 100-038 ŚCIANA
- 24 cm bloczki silikatowe na zaprawie M10
- tynk gipsowy
- GRES lub farba lateksowa łatwo zmywalna

(A4)

ŚCIANA

- Tynk cienkowarstwowy silikonowy
- Zaprawa klejowa na siatce poliestrowej
- 20 cm Styropian EPS 100-038 ŚCIANA
- 24 cm bloczki silikatowe na zaprawie M10
- 4 cm Styropian EPS 100-038 ŚCIANA
- 0,8 cm Obróbka blacharska kolor szary

(A5)

PODŁOGA NA GRUNCIE

- 2 cm gres
- 5 cm wylewka betonowa
- 20 cm styropian EPS 100-038 PODŁOGA
- 2x papa termozgrzewalna
- 20 cm beton C12/15
- podsypka żwirowo-piaskowa

(A7)

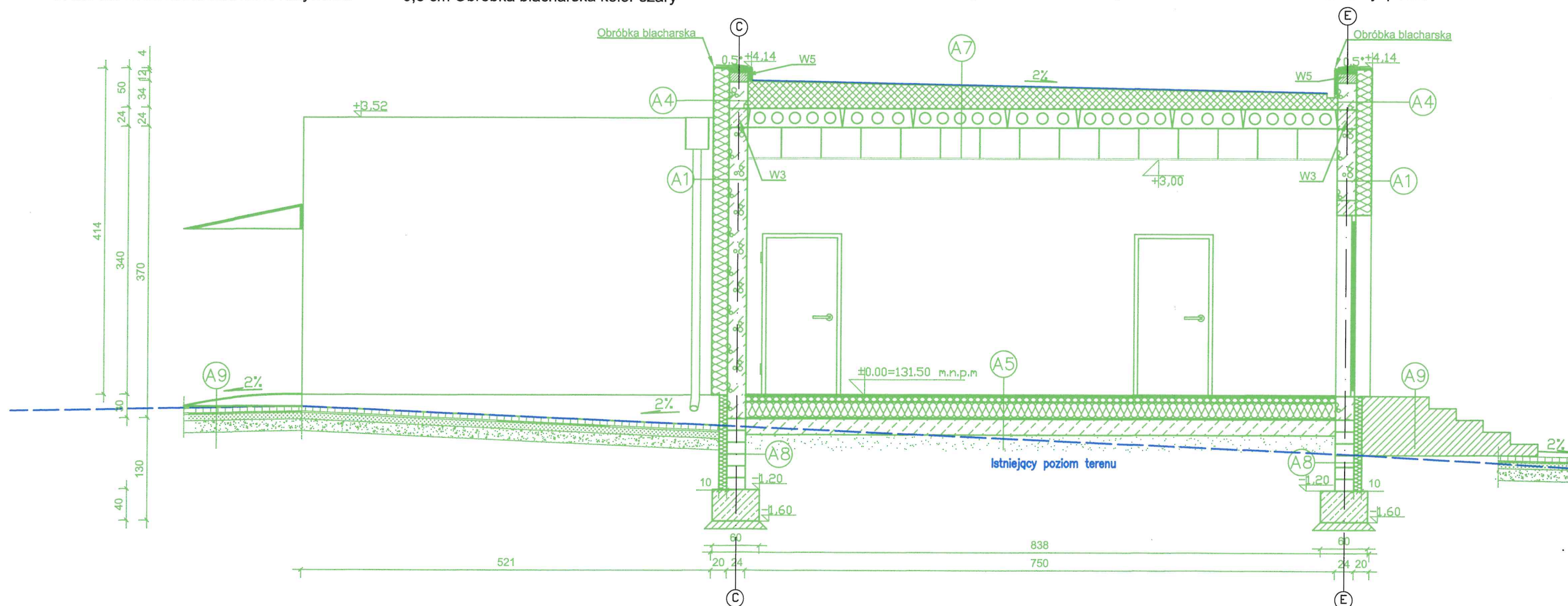
DACH

- membrana dachowa
- 25-30 cm styropian EPS 100-038 DACH
- folia paroprzepuszczalna
- 24 cm strop kanałowy żerański
- 40 cm sufit podwieszany
- 1,5 cm płyta G-K
- tynk cienkowarstwowy

(A8)

ŚCIANA FUNDAMENTOWA:

- folia kubelkowa
- tynk cienkowarstwowy
- zaprawa klejowa na siatce poliestrowej
- 10 cm Styropian XPS 100-038 ŚCIANA
- 2x warstwa dysperbit
- 24 cm bloczek betonowy B20
- 2x warstwa dysperbit



LEGENDA

- Ściana nośna bloczki silikatowe kl.15
- Izolacja ze styropianu EPS 100-038 Ściana
- Elementy projektowane
- Elementy istniejące

- PROJEKT ROZPARTYWAĆ ŁĄCZNIE Z PROJEKTAMI KONSTRUKCJI I BRANŻOWYMI PRZEJŚCIA INSTALACJI WYKONAĆ ZGODNIE Z PROJEKTAMI BRANŻOWYMI
- WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE NADZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C ZBROJONE STALĄ KL. A-I, A-IIIIN
- ŚCIANY gr. 24cm i 12 cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO ODDYLATOWAĆ POD STROPEM gr. 2 cm
- ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁ. min. 50x ŚREDNICA PRĘTA
- WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE PODZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C ZBROJONE STALĄ A-IIIIN
- ŚCIANY NOŚNE gr. 24cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO KL. 10MPa, NA ZAF. LUB SYSTEMOWEJ O PODOBNYCH PARAMETRACH WYTRZYMAŁOŚCIOWYCH
- WIENCE ZBROJONE PODŁUŻNIE 4#12 A-IIIIN, STRZMIONA #6 A-I CO 20
- ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁ.
- ŚCIANY FUNDAMENTOWE Z BLOCZKÓW BETONOWYCH KL. 20MPa NA ZAPR. ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁ.
- WSZELKIE KOLIZJE KOMINKÓW WENTYLACJI GRAWITACYJNEJ ROZWIĄZAĆ ZA POMOCĄ RUR TYPU SPIRO.

WYKAZ STOLARKI

Okna		1	2	3	4	5
NR		D1	D2	D3	D4	D5
Symbol						
Schemat						
Wyniar w	So	150.0	190.0	210.0	210.0	100.0
świetle muru	Ho	80.0	140.0	230.0	140.0	110.0
Wyniar w	S	134.0	174.0	194.0	294.0	84.0
świetle ościeżnicy	H	64.0	124.0	214.0	124.0	94.0
Kondygnacja 0		1	2	1	2	1
Ilość		1	2	1	2	1
Kolor		szary RAL 7031	szary RAL 7031	szary RAL 7031	szary RAL 7031	szary RAL 7031
Materiał		Aluminium	Aluminium	Aluminium	Aluminium	Aluminium
Klasa odporności p.poż		brak	brak	brak	brak	brak
Klamka		kolor szary	kolor szary	kolor szary	kolor szary	kolor szary
Zamek		brak	brak	brak	brak	brak
Uw(parametr nie gorszy)		0.9 W/(m²K)	0.9 W/(m²K)	0.9 W/(m²K)	0.9 W/(m²K)	0.9 W/(m²K)
Uwagi		brak	brak	EI 30	brak	brak

Drzwi		1	2	3
NR		D1	D2	D3
Symbol				
Schemat				
Wyniar w	So	147.0	100.0	90.0
świetle muru	Ho	205.0	205.0	205.0
Wyniar w	S	131.0	90.0	80.0
świetle ościeżnicy	H	200.0	200.0	205.0
Rodzaj skrzydła		L I P	L P	L P
Kondygnacja 0		1	3	2
Ilość		1	3	2
Razem		1	8	2
Kolor		szary RAL 7031	szary RAL 7031	szary RAL 7031
Materiał		Aluminium	Aluminium	plyta MDF
Klasa odporności p.poż		brak	brak	brak
Klamka		klamka bezpieczna w kształcie litery 'U', stal nierdzewna, kolor szary, H=+1,00m	klamka bezpieczna w kształcie litery 'U', stal nierdzewna, kolor szary, H=+1,00m	pochwyt płonowy, kolor biały
Zamek		3	1	1
Uw(parametr nie gorszy)		1.3 W/(m²K)	brak	brak
Uwagi		wyposażone w samozamykacz	wyposażone w samozamykacz	wyposażone w samozamykacz

Brama garażowa z świetlikiem i drzwiami		1
NR		B1
Symbol		
Schemat		
Wyniar w	So	272.0
świetle muru	Ho	260.0
Wyniar w	S	272.0
świetle ościeżnicy	H	260.0
Rodzaj skrzydła		L
Kondygnacja 0		1
Ilość		1
Razem		1
Kolor		szary RAL 7031
Materiał		Aluminium
Klasa odporności p.poż		brak
Klamka		klamka bezpieczna w kształcie litery 'U', stal nierdzewna, kolor szary, H=+1,00m
Zamek		3
Uw(parametr nie gorszy)		1.3 W/(m²K)
Uwagi		wyposażone w samozamykacz

5 stolarka okienna
kolor szary RAL 70316 stolarka drzwiowa
kolor szary RAL 7031

PRZED ZAMÓWIENIEM OSTATECZNĄ KOLORYSTYKĘ UZGODNIĆ Z INWESTOREM

UWAGA:

Stolarka okienna i drzwiowa zewnętrzna

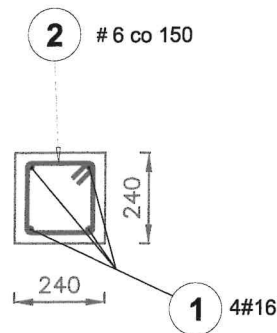
Stolarkę zewnętrzną wykonać na profilach aluminiowych z szybą zespoloną, rozwiernalno-ucylną z nawiewnikami i mikrowentylacją, $U_c < 1,3$ W/m²K. Wszystkie przeszklenia poniżej wysokości 85 nad poziomem posadzki należy wykonać ze szkła bezpiecznego o podwyższonej wytrzymałości. Parapety systemowe, dopasowanego typu okien oraz z materiału, który nie ulega nagrzewaniu pod wpływem słońca. Drzwi zewnętrzne z zamontowaniem kurtyny powietrznej. Należy przewidzieć możliwość instalacji kontroli dostępu – ustalić na etapie projektu wykonawczego.

1. Projekt techniczny należy rozpatrywać łącznie z projektami branżowymi.
2. Roboty budowlane należy wykonywać zgodnie z warunkami technicznymi i polskimi normami.
3. Wszystkie użyte materiały muszą posiadać atest dopuszczający do stosowania ich w budownictwie.
4. Dopuszcza się zastosowanie materiałów zamiennych, jednak muszą one posiadać takie same lub nie gorsze parametry techniczne od zaproponowanych przez projektanta.
5. Stolarka okienna i drzwiowa wymiarowana jest w świetle otworów.

1. PROJEKT ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z PROJEKTAMI KONSTRUKCJI I BRANŻOWYMI PRZEJŚCIA INSTALACJI WYKONAĆ ZGODNIE Z PROJEKTAMI BRANŻOWYMI
2. WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE NADZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C20/25 ZBROJONE STAŁĄ KL. A-I, A-III
3. ŚCIANY gr. 24cm i 12 cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO ODDYLATOWAĆ POD STROPEM gr. 2 cm
4. ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 50x ŚREDNICA PRĘTA
5. WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE PODZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C20/25 ZBROJONE STAŁĄ A-III
6. ŚCIANY NOŚNE gr. 24cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO KL. 10MPa, NA ZAPRAWIE M10, LUB SYSTEMOWEJ O PODOBNYCH PARAMETRACH WYTRZYMAŁOŚCIOWYCH
7. WIEŃCE ZBROJONE PODŁUŻNIE 4#12 A-III, STRZMIŃNA Ø8 A-I CO 20 cm
8. ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 60cm
9. ŚCIANY FUNDAMENTOWE Z BŁOCKÓW BETONOWYCH KL. 20MPa NA ZAPRAWIE M10 ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 60cm
9. WSZELKIE KOLIZJE KOMINKÓW WENTYLACJI GRAWITACYJNEJ ROZWIĄZAĆ ZA POMOCĄ RUR TYPU SPIRO.
10. DREWNO KONSTRUKCYJNE KL. C24 ZABEZPIECZONE IMPREGNACJĄ

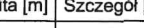
K BUD		Projektowanie Nadzór Doradztwo mgr inż. Krzysztof Kabaciński Sikors 68,89-400 Sępólno Kraj.	
STOLARKA OKIENNA I DRZWIOWA		NR RYS. T-09	SKALA 1:50
OBIEKT	Budynek użyteczności publicznej - świetlica wiejska		
NAZWA INWESTYCJI	Przebudowa, rozbudowa i nadbudowa budynku świetlicy wiejskiej w Dębinach		
LOKALIZACJA	Dz. nr 100 i 118/3 obręb 0001 Dębiny, gm. Sośno		
STADIUM OPRACOWANIA	Projekt techniczny		
INWESTOR	Urząd Gminy Sośno		
FUNKCJA	IMIĘ I NAZWISKO	DATA	PODPIS
Projektant konstrukcji	Krzysztof Kabaciński upr. ZAP/0005/PBkt/20	15.05.2025r.	
Projektant konstrukcji sprawdzający	Michał Krysiński upr. ZAP/0005/PBkt/20	15.05.2025r.	

Poz. S1 – 5 szt.
Skala 1 : 20

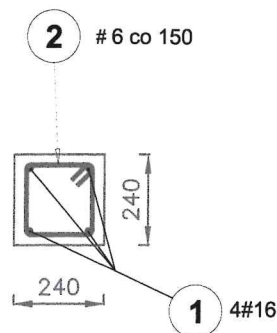


Wykaz zbrojenia jednego słupa

BETON C20/25

Nr pręta	Średnica [mm]	Długość [cm]	Liczba [szt.]	Długość całkowita [m]		Szczegół [mm]
				500 Mpa		
				#6	#16	
dla 1 szt. słupa S.3						
1	16	867	4		34,68	
2	6	88	51	44,88		

Poz. S2 – 3 szt.
Skala 1 : 20

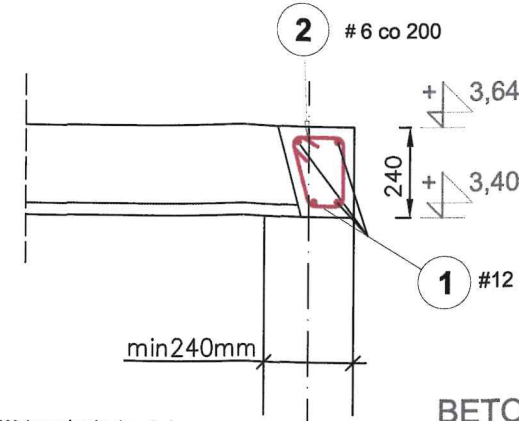


Wykaz zbrojenia jednego słupa

BETON C20/25

Nr pręta	Średnica [mm]	Długość [cm]	Liczba [szt.]	Długość całkowita [m]		Szczegół [mm]
				500 Mpa		
				#6	#16	
dla 1 szt. słupa S.3						
1	16	867	4		34,68	
2	6	88	51	44,88		

Pozycja W1
Skala 1 : 20

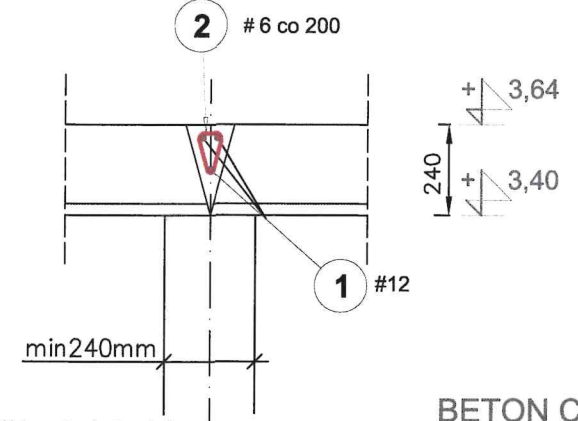


Wykaz zbrojenia wieńca

BETON C20/25

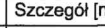
[m]	Nr pręta	Średnica [mm]	Długość [cm]	Liczba [szt.]	Długość całkowita [m]		Szczegół [mm]
					500 Mpa		
					#6	#12	
					dla 1 mb wieńca W1		
	1	12	105	4		4,20	
	2	6	76	4	3,04		

Pozycja W2
Skala 1 : 20

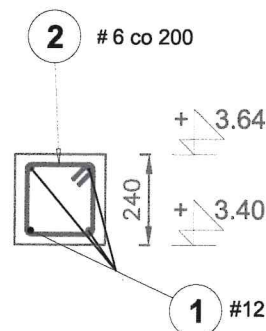


Wykaz zbrojenia wieńca

BETON C20/25

Nr pręta	Średnica [mm]	Długość [cm]	Liczba [szt.]	Długość całkowita [m]		Szczegół [mm]
				500 Mpa		
				#6	#12	
dla 1 mb wieńca W1						
1	12	105	4		4,20	
2	6	76	4	3,04		

Pozycja W3
Skala 1 : 20

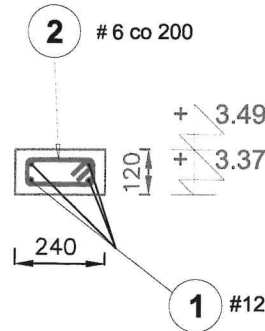


Wykaz zbrojenia wieńca

BETON C20/25

Nr pręta	Średnica [mm]	Długość [cm]	Liczba [szt.]	Długość całkowita [m]		Szczegół [mm]
				500 Mpa		
				#6	#12	
dla 1 mb wieńca W1						
1	12	105	4		4,20	
2	6	88	4	3,52		

Pozycja W4
Skala 1 : 20

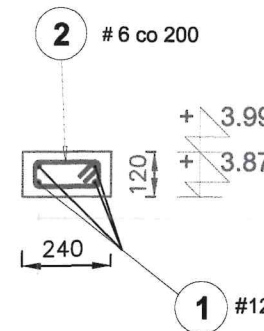


Wykaz zbrojenia wieńca

BETON C20/25

Nr pręta	Średnica [mm]	Długość [cm]	Liczba [szt.]	Długość całkowita [m]		Szczegół [mm]
				500 Mpa		
				#6	#12	
dla 1 mb wieńca W1						
1	12	105	4		4,20	
2	6	64	4	2,56		

Pozycja W5
Skala 1 : 20



Wykaz zbrojenia wieńca

BETON C20/25

Nr pręta	Średnica [mm]	Długość [cm]	Liczba [szt.]	Długość całkowita [m]		Szczegół [mm]
				500 Mpa		
				#6	#12	
dla 1 mb wieńca W1						
1	12	105	4		4,20	
2	6	64	4	2,56		

1. Projekt techniczny należy rozpatrywać łącznie z projektami branżowymi.
2. Roboty budowlane należy wykonywać zgodnie z warunkami technicznymi i polskimi normami.
3. Wszystkie użyte materiały muszą posiadać atest dopuszczający do stosowania ich w budownictwie.
4. Dopuszcza się zastosowanie materiałów zamiennych, jednak muszą one posiadać takie same lub nie gorsze parametry techniczne od zaproponowanych przez projektanta.
5. Stalarka okienna i drzwiowa wymiarowana jest w świetle otworów.

K B U D		Projektowanie Nadzór Doradztwo mgr inż. Krzysztof Kabaciński Sikorz 68,89-400 Sępólno Kraj.	
SZCZEGÓŁY ZBROJENIA		NR RYS. T-10	SKALA 1:20
OBIEKT	Budynek użyteczności publicznej - świetlica wiejska		
NAZWA INWESTYCJI	Przebudowa, rozbudowa i nadbudowa budynku świetlicy wiejskiej w Dębinach		
LOKALIZACJA	Dz. nr 100 i 118/3 obręb 0001 Dębiny, gm. Sośno		
STADIUM OPRACOWANIA	Projekt techniczny		
INWESTOR	Urząd Gminy Sośno		
FUNKCJA	IMIĘ I NAZWISKO	DATA	PODPIS
Projektant konstrukcji	Krzysztof Kabaciński upr. ZAP/0006/PBKb/20	15.05.2025r.	
Projektant konstrukcji sprawdzający	Michał Krysiński upr. ZAP/0005/PBKb/20	15.05.2025r.	

1. PROJEKT ROZPARTYWAĆ ŁĄCZNIE Z PROJEKTAMI KONSTRUKCJI I BRANŻOWYMI PRZEJŚCIA INSTALACJI WYKONAĆ ZGODNIE Z PROJEKTAMI BRANŻOWYMI
2. WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE NADZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C20/25 ZBROJONE STALĄ KL. A-I, A-IIIIN
3. ŚCIANY gr. 24cm i 12 cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO ODDYLATOWAĆ POD STROPEM gr. 2 cm
4. ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 50x ŚREDNICA PRĘTA
5. WSZYSTKIE ELEMENTY ŻELBETOWE PODZIEMIA WYLEWANE Z BETONU KL. C20/25 ZBROJONE STALĄ A-IIIIN
6. ŚCIANY NOŚNE gr. 24cm Z BETONU KOMÓRKOWEGO KL. 10MPa, NA ZAPRAWIE M10, LUB SYSTEMOWEJ O PODOBNYCH PARAMETRACH WYTRZYMAŁOŚCIOWYCH
7. WIEŃCE ZBROJONE PODŁUŻNIE 4#12 A-IIIIN, STRZMIONA #6 A-I CO 20 cm ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 60cm
8. ŚCIANY FUNDAMENTOWE Z BŁOCKÓW BETONOWYCH KL. 20MPa NA ZAPRAWIE M10 ZBROJENIE GŁÓWNE ŁĄCZYĆ NA DŁUGOŚCI ORAZ W NAROŻACH NA ZAKŁAD min. 60cm
9. WSZELKIE KOLIZJE KOMINKÓW WENTYLACJI GRAWITACYJNEJ ROZWIĄZAĆ ZA POMOCĄ RUR TYPU SPIRO.