

PROJEKT BUDOWLANY - ZAMIENNY

PROJEKT ZAMIENNY DO PROJEKTU BUDOWLANEGO

ZATWIERDZONEGO DECYZJĄ NR 23/2017 Z DNIA 10 04 2017r.

STRONA TYTUŁOWA

temat / obiekt:

Przebudowa wraz z rozbudową Kina „Farys” w celu dostosowania

ZATWIERDZAM PROJEKT BUDOWLANY

do działalności kulturalnej i pielgrzymkowej.

Decyzja nr 408/2019 z dnia 2019. 05 24

AB. 6440. 340. 2019

znak: ~~Starosty~~ Z up. STAROSTY.

kategoria obiektu:

kategoria IX

adres:

Kino „Farys” ul. Kazimierza Wielkiego 13, 38-340 Biecz, działka nr ewid. 1074/1

inż. Roman Honkiewicz
Wydziału Architektury i Budownictwa

gmina Biecz, powiat GORLICKI, woj. MAŁOPOLSKIE

Załącznik Nr 1

do decyzji Nr 408/2019

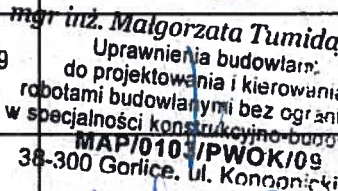
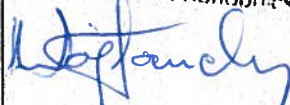
wydanej dnia 2019. 05 24

inwestor:

Gmina Biecz ul. Rynek 1, 38-340 Biecz

zespół autorski: znak AB. 6440. 340. 2019

data: 02.2019

Imię i nazwisko		Nr uprawnień	
Architektura			
projektant	mgr inż. arch. Grzegorz Bajorek	MPOIA/044/2018	
sprawdzający	mgr inż. arch. Janusz Rotko	63/2001	
opracowanie	mgr inż. arch. Karolina Czech		Karoline Czech
Konstrukcja			
projektant	mgr inż. Roman Serafin	260/2000	
sprawdzający	mgr inż. Małgorzata Tumidajewicz	MAP/0103/PWOK/09	
opracowanie	mgr inż. Paweł Wojtanek		

SPIS ZAWARTOŚCI OPRACOWANIA

CZĘŚĆ PIERWSZA: ARCHITEKTURA

NAZWA ZAŁĄCZNIKA	NR STR.
OŚWIADCZENIE PROJEKTANTÓW.	4
DECYZJE O NADANIU UPRAWNIENÍ I PRZYNALEŻNOŚĆ DO IZB PROJEKTANTÓW.	5

	CZĘŚĆ OPISOWA .	NR STR.
1	PRZEDMIOT I ZAKRES OPRACOWANIA.	7
2	CHARAKTERYSTYKA PROJEKTOWANYCH ZMIAN.	7
2.1.	PROJEKT ZAGOSPODAROWANIA TERENU.	7
2.2.	RZUT PIWNIC.	8
2.3.	RZUT PARTERU.	8
2.4.	RZUT PIĘTRA.	9
2.5.	ELEWACJA PÓŁNOCNA.	9
2.6.	ELEWACJA POŁUDNIOWA.	9
2.7.	ELEWACJA WSCHODNIA.	10
2.8.	KUBATURA.	10
2.9.	WARUNKI OCHRONY PRZECIWPOŻAROWEJ.	10
3	UWAGI I ZALECENIA WYKONAWCZE.	11
	CZĘŚĆ RYSUNKOWA	SKALA
Z-1	PROJEKT ZAGOSPODAROWANIA TERENU	1:500
A-2	RZUT PARTERU	1 :50
A-3	RZUT PIĘTRA	1 :50

A-5	PRZEKRÓJ A-A	1 :50
A-7	ELEWACJA - PD, PN	1 :50
A-8	ELEWACJE - WSCH., ZACH.	1 :50
A-9	BALUSTRADA ANTRESOLI.	1 :50
A-10	ZADASZENIE SZKLANE_ELEWACJA PÓŁNOCNA	1 :50
A-11	ZADASZENIE SZKLANE i BALUSTRADA_ELEWACJA POŁUDNIOWA	1 :50
A-12	ZADASZENIE SZKLANE i BALUSTRADA_ELEWACJA ZACHODNIA	1 :50
A-13	ZESTAWIENIE ŚLUSARKI i STOLARKI OKIENNEJ i DRZWIOWEJ.	1 :100
A-14	ZESTAWIENIE ŚLUSARKI i STOLARKI DRZWIOWEJ ZEWN.	1 :100
A-15	ZESTAWIENIE STOLARKI DRZWIOWEJ WEWN.	1 :100
A-16	ZESTAWIENIE STOLARKI i ŚLUSARKI OKIENNEJ i DRZWIOWEJ OZNACZENIE NA RZUTACH /PIWNICE/.	1 :200
A-17	ZESTAWIENIE STOLARKI i ŚLUSARKI OKIENNEJ i DRZWIOWEJ OZNACZENIE NA RZUTACH /PARTER/.	1 :200
A-18	ZESTAWIENIE STOLARKI i ŚLUSARKI OKIENNEJ i DRZWIOWEJ OZNACZENIE NA RZUTACH /PIĘTRO/.	1 :200

CZĘŚĆ DRUGA: KONSTRUKCJA

(SZCZEGÓŁOWY ZAKRES W CZĘŚCI KONSTRUKCYJNEJ)

OŚWIADCZENIE PROJEKTANTÓW

PROJEKT ZAMIENNY DO PROJEKTU BUDOWLANEGO ZATWIERDZONEGO DECYZJĄ NR 23/2017 Z DNIA 10 04 2017r.

temat / obiekt:

Przebudowa wraz z rozbudową Kina „Farys” w celu
dostosowania do działalności kulturalnej i pielgrzymkowej.

kategoria obiektu:

kategoria IX

adres:

Kino „Farys”
ul. Kazimierza Wielkiego 13, 38-340 Biecz, działka nr ewid. 1074/1
gmina Biecz, powiat GORLIICKI, woj. MAŁOPOLSKIE.

inwestor:

Gmina Biecz
ul. Rynek 1, 38-340 Biecz

Jako projektanci, w rozumieniu art. 20 ustawy z dnia 7 lipca 1994r. - Prawo budowlane (tekst jednolity Dz. U. z 2017r., poz. 1257 z późniejszymi zmianami) oświadczamy, że projekt budowlany jest kompletny i został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej do celu jakiemu ma służyć.

zespół autorski:

data: 02.2019

Imię i nazwisko		Nr uprawnień	
Architektura			
projektant	mgr inż. arch. Grzegorz Bajorek	MPOIA/044/2018	
sprawdzający	mgr inż. arch. Janusz Rotko	63/2001	



IZBA ARCHITEKTÓW
RZECZYPOSPOLITEJ POLSKIEJ

Małopolska Okręgowa Rada Izby Architektów RP

ZASWIADCZENIE - ORYGINAŁ

(wypis z listy architektów)

Małopolska Okręgowa Rada Izby Architektów RP zaświadcza, że:

mgr inż. arch. GRZEGORZ BAJOREK

posiadający kwalifikacje zawodowe do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie w specjalności architektonicznej i w zakresie posiadanych uprawnień nr MPOZA/044/2018, jest wpisany na listę członków Małopolskiej Okręgowej Izby Architektów RP pod numerem: **MP-2389**.

Czynność czynny od: 27-09-2018 r.

Data i miejsce wygenerowania zaświadczenia: 12-10-2018 r. Kraków.

Zaświadczenie jest ważne do dnia: **30-04-2019 r.**

Podpisano elektronicznie w systemie informacyjnym Izby Architektów RP przez:
Grzegorz Lachowicz, Sekretarz Okręgowej Rady Izby Architektów RP.

Nr weryfikacyjny zaświadczenia:

MP-2389-C8AA-Y59A-CY2C-397F

Dane zawarte w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić podając nr weryfikacyjny zaświadczenia w publicznym serwisie informacyjnym Izby Architektów RP: www.izbaarchitektow.pl lub kontaktując się bezpośrednio z siedzibą Okręgowej Izby Architektów RP.



IZBA ARCHITEKTÓW
RZECZYPOSPOLITEJ POLSKIEJ

MAŁOPOLSKA OKRĘGOWA IZBA ARCHITEKTÓW RP
OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

Znak sprawy: OKZ/UPB/43/18/NP

Kraków, dnia 11.05.2018 r.

DECYZJA nr MPOA/044/2018

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 oraz art. 11 ust. 1 i 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów oraz inżynierów budownictwa (Dz. U. z 2016 r., poz. 1725) w związku z art. 12, art. 13, art. 14 ust. 1 pkt 1 oraz art. 14 ust. 3 pkt 1 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz. U. z 2017 r., poz. 1332) oraz art. 104 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (Dz. U. z 2017 r., poz. 1257)

stwierdza się, że:

mgr inż. arch. Grzegorz Bajorek
urodzony w dniu 20 stycznia 1979 r. w Krakowie

posiada odpowiednie wykształcenie techniczne oraz praktykę zawodową i po zdaniu egzaminu z wynikiem pozytywnym otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

w specjalności architektonicznej do projektowania bez ograniczeń.
Powyższe uprawnienia budowlane upoważniają do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, obejmujących: projektowanie, sprawdzanie projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowanie nadzoru autorskiego oraz sprawowanie kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych.

Na podstawie art. 107 § 4 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (Dz. U. z 2017 r., poz. 1257) odstępuje się od uzasadnienia decyzji jako uwzględniającej w całości żądanie strony.

Od powyższej decyzji przysługuje Pannu odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Izby Architektów RP za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Małopolskiej Okręgowej Izby Architektów RP w terminie 14 dni od dnia doręczenia decyzji.

mgr inż. arch. Witold Szarek, Przewodniczący OKZ

mgr inż. arch. Stanisław Mazurkiewicz, Vice Przewodniczący OKZ

mgr inż. arch. Dorota Zuchowicz-Pobis, Sekretarz OKZ

dr hab. inż. arch. Wojciech Świdawski, Członek OKZ

mgr inż. arch. Piotr Czarwiński, Członek OKZ

mgr inż. arch. Andrzej Rymarczyk, Członek OKZ

mgr inż. arch. Bogdan Stępiński, Członek OKZ

mgr inż. arch. Andrzej Skupski, Członek OKZ

mgr inż. arch. Artur Trzaskalski, Członek OKZ

Uzasadnienie

1. Pann Grzegorz Bajorek;
2. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego - w celu wypłaty do centralnego rejestru oświadczenia o udzieleniu uprawnień budowlanych (po uprzednim zezwoleniu sądecji);
3. Radni Małopolskiej Okręgowej Izby Architektów RP (po uprzednim zezwoleniu sądecji);
4. u/w.

50-110 Kraków, ul. Krzywobłazowska 36, tel./fax: 12 427 24 47, e-mail: malopolska@izbaarchitektow.pl, <http://www.izbaarchitektow.pl>
NIP: 677-21-89-183, Regon: 01746338-00160, Konto: PKO BP SA Oddział 5 w Krakowie Nr: 10 1020 2506 0000 1202 0014 2307



WOJEWODA MAŁOPOLSKI

AB.III.713/58/2000

Kraków, dnia 7 marca 2001 r.

DECYZJA O NADANIU UPRAWNIENIŃ BUDOWLANYCH Nr ewid. 63/2001

Na podstawie art. 13 ust. 1, pkt 1 i 2, art. 14 ust. 1, pkt 1 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. - Prawo budowlane (tekst jednolity Dz.U. Nr 106 z 2000 r., poz. 1126), oraz § 4 ust. 1, 2 i 3 rozporządzenia Ministra Gospodarki Przemysłu i Budownictwa z dnia 30 grudnia 1994 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U. Nr 8 z 31 stycznia 1995 r., poz. 36) w związku z art. 104 § 1 i § 2 k.p.a., po rozpatrzeniu wniosku Pana mgr inż. arch. Janusza Rotko - na podstawie dokumentów stwierdzających wymagane wykształcenie i praktykę zawodową oraz na podstawie pozytywnej oceny z egzaminu na uprawnienia budowlane złożonego przed Komisją Egzaminacyjną,

n a d a j ę

Panu mgr inż. arch. Januszowi ROTKO
urodzonemu dnia 2 marca 1971 r. w Gorlicach,

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

do projektowania i kierowania robotami budowlanymi
bez ograniczeń
w specjalności architektonicznej

Od decyzji niniejszej służy Panu prawo wniesienia odwołania do Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego w Warszawie, ul. Krucza 38/42, za pośrednictwem Wojewody Małopolskiego w terminie 14 dni od daty otrzymania niniejszej decyzji.

Z up. Wojewody Małopolskiego
mgr inż. arch. Janusz Rotko
Wojewoda Małopolski
i Główny Architekt

Otrzymują:

1. Pan mgr inż. arch. Janusz Rotko
ul. Okrzei 1, 38-300 Gorlice
2. Główny Urząd Nadzoru Budowlanego
ul. Krucza 38/42, 00-926 Warszawa
3. a.a.

31-150 Kraków, ul. Basztowa 22 - tel. (13) 61 61 200 - fax. (13) 422 72 08



IZBA ARCHITEKTÓW
RZECZYPOSPOLITEJ POLSKI

Małopolska Okręgowa Rada Izby Architektów RP

ZASWIADCZENIE - ORYGINAŁ (wypis z listy architektów)

Małopolska Okręgowa Rada Izby Architektów RP zaświadcza, że:

mgr inż. arch. JANUSZ ROTKO

posiadający kwalifikacje zawodowe do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie w specjalności architektonicznej i w zakresie posiadanych uprawnień nr 63/2001, jest wpisany na listę członków Małopolskiej Okręgowej Izby Architektów RP pod numerem: MP-0503.

Członek czynny od: 20-02-2002 r.

Data i miejsce wygenerowania zaświadczenia: 15-01-2019 r. Kraków.

Zaświadczenie jest ważne do dnia: 31-12-2019 r.

Podpisano elektronicznie w systemie informacyjnym Izby Architektów RP przez:
Grzegorz Lechowicz, Sekretarz Okręgowej Rady Izby Architektów RP.

Nr weryfikacyjny zaświadczenia:

MP-0503-5B77-8ADY-BB16-3D5A

Dane zawarte w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić, podając nr weryfikacyjny zaświadczenia w publicznym serwisie informacyjnym Izby Architektów: www.izbaarchitektow.pl lub kontaktując się bezpośrednio z właściwą Okręgową Izbą Architektów RP.

CZĘŚĆ OPISOWA:

1. Przedmiot, zakres opracowania.

Przedmiotem opracowania jest projekt budowlany zamienny do projektu budowlanego zatwierdzonego decyzją nr 23/2017 z dnia 10 04 2017r. pt: „Przebudowa wraz z rozbudową Kina „Farys” w celu dostosowania do działalności kulturalnej i pielgrzymkowej. Adres inwestycji: Budynek KINO "FARYS" ul. Kazimierza Wielkiego 13, 38-340 Biecz, działka nr ewid. 1074/1, gmina Biecz, powiat gorlicki, woj. małopolskie.

2. Charakterystyka projektowanych zmian.

2.1 . PROJEKT ZAGOSPODAROWANIA TERENU:

ZMIANY ISTOTNE:

- Przy wyjściu ewakuacyjnym z sali kinowej oraz z magazynu na poziomie -1 budynku, na elewacji południowej dodatkowo zostały zaprojektowane schody zewnętrzne /wg rysunków/. Powierzchnia kostki granitowej na schodach: 50,5 m²/. Istniejące schody na elewacji południowej do rozbioru.
- W projekcie zagospodarowania terenu zmienia się rzędna przy wyjściach ewakuacyjnych z sali kinowej. Przy wyjściu ewakuacyjnym z sali kinowej, na elewacji północnej rzędna zmienia się z 0,02 na 0,6 m w stosunku do zera projektu.

ZMIANY NIEISTOTNE:

- Murek oporowy oraz schody przy wyjściu na zewnątrz z piwnicy wykończony okładziną granitową, jak pozostałe schody wokół budynku.

2.2. RZUT PIWNIC:

POMIESZCZENIE -1.1 / PIWNICA /:

ZMIANY NIEISTOTNE:

- Okno w pomieszczeniu piwnicy pod sceną nie ulega zamuirowaniu jak to było projektowane. Okno zostaje bez zmian. Wymiana na nowe pcv.
- We wszystkich pomieszczeniach piwnic wymiana drzwi.
- Wykonanie izolacji pionowej fundamentów budynku istniejącego. Po odkopaniu ścian fundamentowych należy przyjąć:
 - oczyszczenie powierzchni ścian

- uzupełnienie ewentualnych ubytków i równanie zaprawą.
- Założenie 2x izolacji bitumicznej bezrozpuszczalnikowej.
- Założenie izolacji – styrodur 10,0 cm.
- Założenie folii kubelkowej.
- Założenie drenażu.
- Obmiar: (95,0 x 1,8 m)=171,0 m²

2.3. RZUT PARTERU:.

POMIESZCZENIE 1.2 / SALA KINOWA /:

ZMIANY ISTOTNE:

- Zmiana poziomu podłogi w sali kinowej -0.58 m w stosunku do poziomu zera projektu.
- Do wyjścia z sali prowadzi pochylnia o nachyleniu 8% o szerokości 120,0 cm i długości 788,0 cm wysokość przewyższenia 63,0 cm. Pochylnie przeznaczone dla osób niepełnosprawnych powinny mieć szerokość płaszczyzny ruchu 1,2 m i obustronne poręcze odpowiadające warunkom określonym w § 298 WT. przy czym odstęp między nimi powinien mieścić się w granicach od 1 m do 1,1 m.

ZMIANY NIEISTOTNE:

- Widownia / trybuny teleskopowe/
 - zmiana ilości miejsc ze 150 szt. na 182 sztuki.
 - zmiana ilości miejsc w rzędzie z 15 na 14.
 - zmiana ilości rzędów z 10 na 13.
 - zmiana szerokości siedziska na 53,0 cm.
- Sufit nad salą kinową o klasie odporności ogniowej EI 30.
- Istniejące wyjście z sali kinowej – wyjście ewakuacyjne prowadzące bezpośrednio na zewnątrz budynku pozostaje bez zmian. Nie zamurowywać.

POMIESZCZENIE 1.3 /KINO 7D/.

ZMIANY NIEISTOTNE:

1. Poszerzenie pomieszczenia z 313,0 cm do 340,0 cm.
2. Zmiana powierzchni pomieszczenia na 21,40 m².
3. Zmiana wysokości pomieszczenia. Wysokość pomieszczenia: 302,0 m.

POMIESZCZENIE 1.4 /PORZĄDKOWE/.

ZMIANY NIEISTOTNE:

1. Poszerzenie pomieszczenia z 313,0 cm do 340,0 cm.
2. Zmiana powierzchni pomieszczenia na 7,30 m².
3. Zmiana wysokości pomieszczenia. Wysokość pomieszczenia: 302,0 m

POMIESZCZENIE 1.10 / TOALETA MĘSKA/:

ZMIANY NIEISTOTNE:

1. Wymiana okna w istniejącym otworze 117 x 165 cm, pcv, kolor biały /wg zestawienia stolarki okiennej/.

2.4. RZUT PIĘTRA:

POMIESZCZENIE 2.1 / LOGIA /

ZMIANY NIEISTOTNE:

1. Zmiana wysokości stropu na + 3,36 m w stosunku do zera projektu.
2. Zmiana ilości miejsc na antersoli z 29 na 35 miejsc.
3. Zmiana konstrukcji trybuny i schodów na antresoli ze względów użytkowych.

2.5. ELEWACJA PÓŁNOCNA:

ZMIANY ISTOTNE:

Przy wyjściu ewakuacyjnym z sali kinowej, na elewacji północnej rzedna zmienia się z 0.02 na 0.6 m w stosunku do zera projektu.

2.6. ELEWACJA POŁUDNIOWA:

ZMIANY ISTOTNE:

- Przy wyjściu ewakuacyjnym z sali kinowej oraz z magazynu na poziomie -1 budynku, na elewacji południowej dodatkowo zostały zaprojektowane schody zewnętrzne /wg rysunków/. Powierzchnia kostki granitowej na schodach: 50,5 m²/. Istniejące schody na elewacji południowej do rozbiórki.

ZMIANY NIEISTOTNE:

- Murek oporowy oraz schody przy wyjściu na zewnątrz z piwnicy wykończony okładziną granitową, jak pozostałe schody wokół budynku.
- Balustrada: Balustrada z profili ze stali szlachetnej V2A, szczotkowanej, z ażurowym wypełnieniem. Powierzchnia balustrad zewn razem - 10m².
Balustarda o wysokości 110 cm szklenie szkłem bezpiecznym. Balustrady przy schodach, pochylniach, nie powinny mieć ostro zakończonych elementów, a ich

konstrukcja powinna zapewniać przeniesienie sił poziomych, określonych w Polskiej Normie dotyczącej podstawowych obciążeń technologicznych i montażowych. Wysokość i wypełnienie płaszczyzn pionowych powinny zapewniać skuteczną ochronę przed wypadnięciem osób. Szklane elementy balustrad powinny być wykonane ze szkła o podwyższonej wytrzymałości na uderzenia, tłukącego się na drobne, nieostre odłamki. SZKŁO LAMINOWANE BEZPIECZNE WYKONANE ZE SZKŁA HARTOWANEGO. Oszklenia mocowane punktowo.

- Zadaszenie ze szkła przeźroczystego punktowo mocowane na odciegach stalowych
 - Szkło wielowarstwowe bezpieczne o grubości 6 mm
 - Łączniki i konstrukcja ze stali szlachetnej V2A.

2.7. ELEWACJA WSCHODNIA:

ZMIANY NIEISTOTNE:

Likwidacja ekranu panelowego led.

2.8. KUBATURA:

ZMIANY NIEISTOTNE:

Kubatura budynku zmienia się w obrębie sali kinowej o 78,75 m³, łączna kubatura budynku wynosi 4875,75 m³ (zestawienie pow. i układ funkcjonalny wg rzutów poszczególnych kondygnacji).

2.9. WARUNKI OCHRONY PRZECIWPOŻAROWEJ:

ZMIANY ISTOTNE:

- Widownia / trybuny teleskopowe/, zmiana ilości miejsc ze 150 szt. na 182 sztuki.
- Istniejące wyjście z sali kinowej – wyjście ewakuacyjne prowadzące bezpośrednio na zewnątrz budynku pozostaje bez zmian. Nie zamurowywać.
- Dzwi na piętrze oddzielające antresole od pomieszczenia tłumaczeń o klasie odporności ogniowej EI30.
- Otwór projekcyjny zaszkłony szkleniem stałym EI30.
- Drzwi w pomieszczeniu projektorni bez klasy odporności ogniowej.
- Sufit nad salą kinową o klasie odporności ogniowej EI 30.
- Klasa odporności pożarowej dla części budynku z salą kinową „D”.

3. Uwagi i zalecenia wykonawcze.

Roboty budowlane powinny być wykonywane zgodnie z zasadami sztuki budowlanej oraz obowiązującymi przepisami i normami.

W wypadku ewentualnych wątpliwości, niejasności lub innych okoliczności zaistniałych w trakcie realizacji budowy należy porozumieć się z autorem projektu.

Wszystkie roboty budowlane winny być prowadzone pod nadzorem kierownika budowy posiadającego odpowiednie uprawnienia do pełnienia samodzielnej funkcji w budownictwie. Projektowane roboty budowlane nie naruszają interesów osób trzecich.

zespół autorski :

mgr inż. arch. **Grzegorz Bajorek**



mgr inż. arch. **Karolina Czech**

Karolina Czech

LEGENDA:

A,B,C,D **PLAN WIERZAM PROJEKT BUDOWLANY**

Decyzja nr 408/2019 z dnia 2019.05.24
AB. 6440. 340. 2019
znak: 7 up. STAROSTY

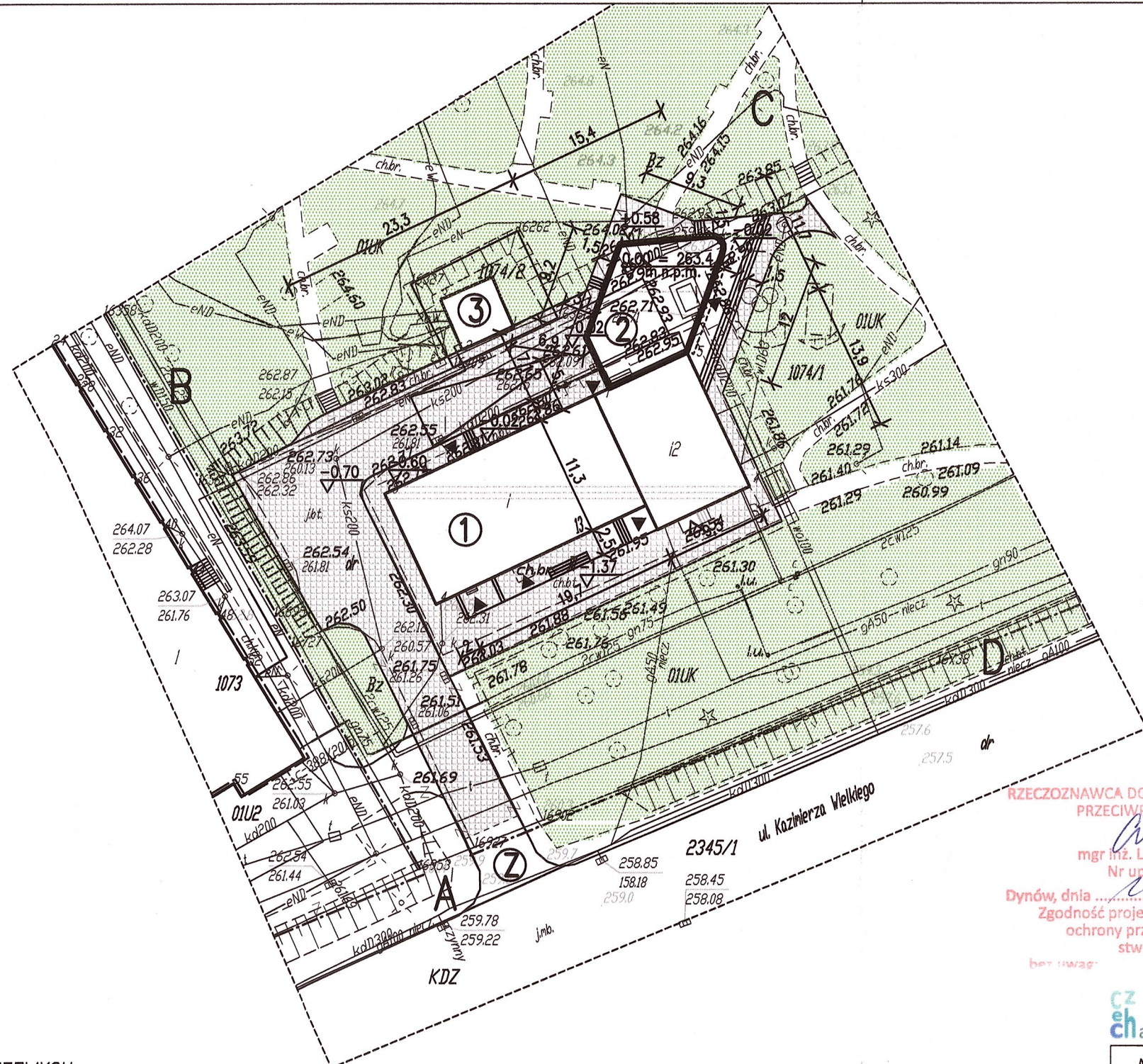
- OBIEKTY KUBATUROWE**
- ① PROJEKTOWANA ROZBUDOWA
 - ② ISTNIEJĄCY BUDYNEK KINA **inż. Roman Honkiewicz**
Dyrektor
Wydziału Architektury i Budownictwa
 - ③ ISTNIEJĄCY BUDYNEK STACJI TRANSFORMATOROWEJ

UWAGA:

- STUDNIA WIDNIEJACA NA MAPIE OD PÓŁNOCNO-WSCHODNIEJ STRONY BUDYNKU W RZECZYWISTOŚCI JEST ZLIKWIDOWANA
- PRZY ISTNIEJĄCEJ LATARNI PARKOWEJ ZLOKALIZOWANEJ OD PÓŁNOCNEJ STRONY BUDYNKU ZOSTANIE UTWARDZONY FRAGMENT TERENU, BEZ ZMIANY RZĘDZNEJ WYSOKOŚCIOWEJ, W NAWIĄZANIU I POŁĄCZONY Z ISTNIEJĄCYMI ALEJEKAMI PARKOWYMI, NIE WCHODZĄCY W KOLIZJĘ Z Z LATARNIĄ

UKSZTAŁTOWANIE TERENU

- ② ISTN. ZJAZD Z DROGI PUBLICZNEJ
- PROJ. WYMIANA I NOWE NAMIERZCHNIE UTWARDZONE
- TRAWNIKI



RZECZOZNAWCA DO SPRAW ZABEZPIECZEŃ PRZECIWPÓŻAROWYCH
mgr inż. Lucjan Gładysz
 Nr upr. 322/95
 Dynów, dnia 2019-05-20
 Zgodność projektu z wymaganiami ochrony przeciwpożarowej stwierdzam
 bez uwag: z uwagami:

Załącznik Nr 1
 do decyzji Nr 408/2019
 wydanej dnia 2019.05.24
 znak AB. 6440. 340. 2019

MAPA DO CELÓW PROJEKTOWYCH
 SKALA 1:500

Układ współrzędnych XY: "2000"
 Układ wysokościowy: Kronsztadt 86
 Godło: 7.118.23.22.2.3
 Obiekt: 0001 - Biecz
 Gmina: 120502_4 - miasto Biecz
 Zakres aktualizacji: -----
 Data opracowania mapy: 23.08.2016
 L.ksr.: 206/2016
 Nr zgłoszenia: 6640.2690.2016

Mapa wykonana została bez ustalenia obciążeń służebnościami gruntowymi ujawnionymi w księgach wieczystych

Nie wyklucza się istnienia w terenie innych nie wykazanych na niniejszej mapie urządzeń podziemnych, które nie były zgłoszone do inwentaryzacji lub o których brak jest informacji w instytucjach branżowych

Uwaga:
 Lz-A, Ls-A- użytek nie ujawniony w ewidencji
 Granice naniesiono za mapą ewidencji gruntów

W zakresie opracowania istnieją projektowane urządzenia ZUDP

GEODETA UPRAWNIONY

mgr inż. Rafał Pabis
 nr upr. 18962

Inię i nazwisko, numer świadectwa nadania uprawnień geodety który sporządził mapę, oraz jego podpis

Za zgodność z oryginałem

02.2019
 data



Poświadczam, że niniejszy dokument został opracowany w wyniku prac geodezyjnych i kartograficznych, których rezultaty zostały oparte na operatach technicznych wpisanych do ewidencji materiałów państwowego zasobu geodezyjnego i kartograficznego

Organ prowadzący państwowy zasób geodezyjny i kartograficzny: **STAROSTA GORLICKI**

Identyfikator ewidencyjny materiału zasobu - operatu technicznego: **P.1105.2016. 2865**

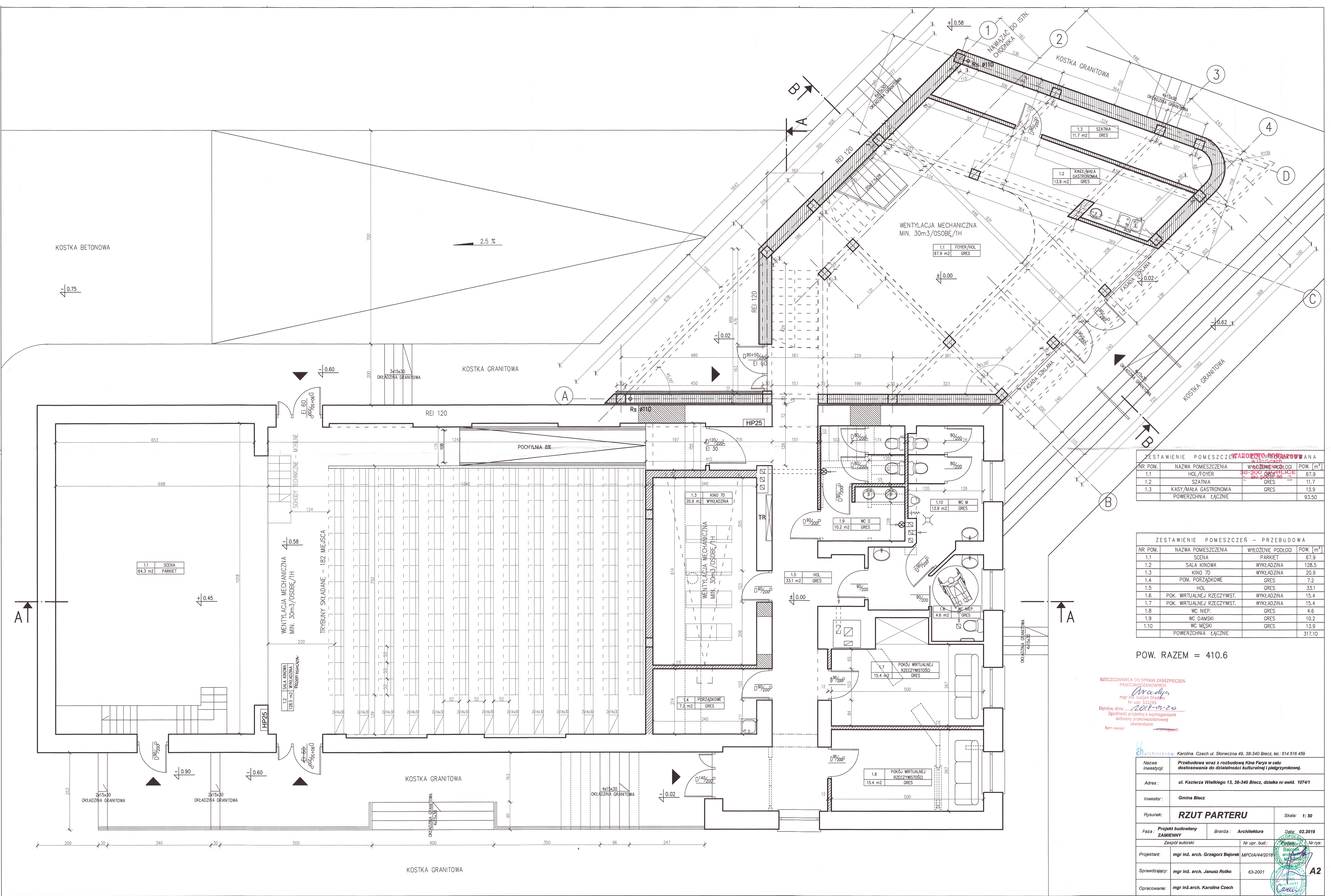
Data wpisania operatu technicznego do ewidencji materiałów zasobu: **14 WRZ. 2016**

Imię, nazwisko i podpis osoby reprezentującej organ: **Z up. STAROSTY**

Geodeta: **mgr inż. arch. Karolina Czech**

architektów Karolina Czech ul. Słoneczna 49, 38-340 Biecz, tel.: 514 516 459

Nazwa inwestycji:	Przebudowa wraz z rozbudową Kina Farys w celu dostosowania do działalności kulturalnej i pielgrzymkowej.		
Adres:	ul. Kazierza Wielkiego 13, 38-340 Biecz, działka nr ewid. 1074/1		
Inwestor:	Gmina Biecz		
Rysunek:	PROJEKT ZAGOSPODATOWANIA TERENU	Skala:	1: 50
Faza:	Projekt budowlany ZAMIENNY	Branża:	Architektura
Zespół autorski		Nr upr. bud.:	MP. 2. 2019
Projektant:	mgr inż. arch. Grzegorz Bajorek	MPOIA/44/2018	Nr rys: 21
Sprawdzający:	mgr inż. arch. Janusz Rotko	63-2001	
Opracowanie:	mgr inż. arch. Karolina Czech		



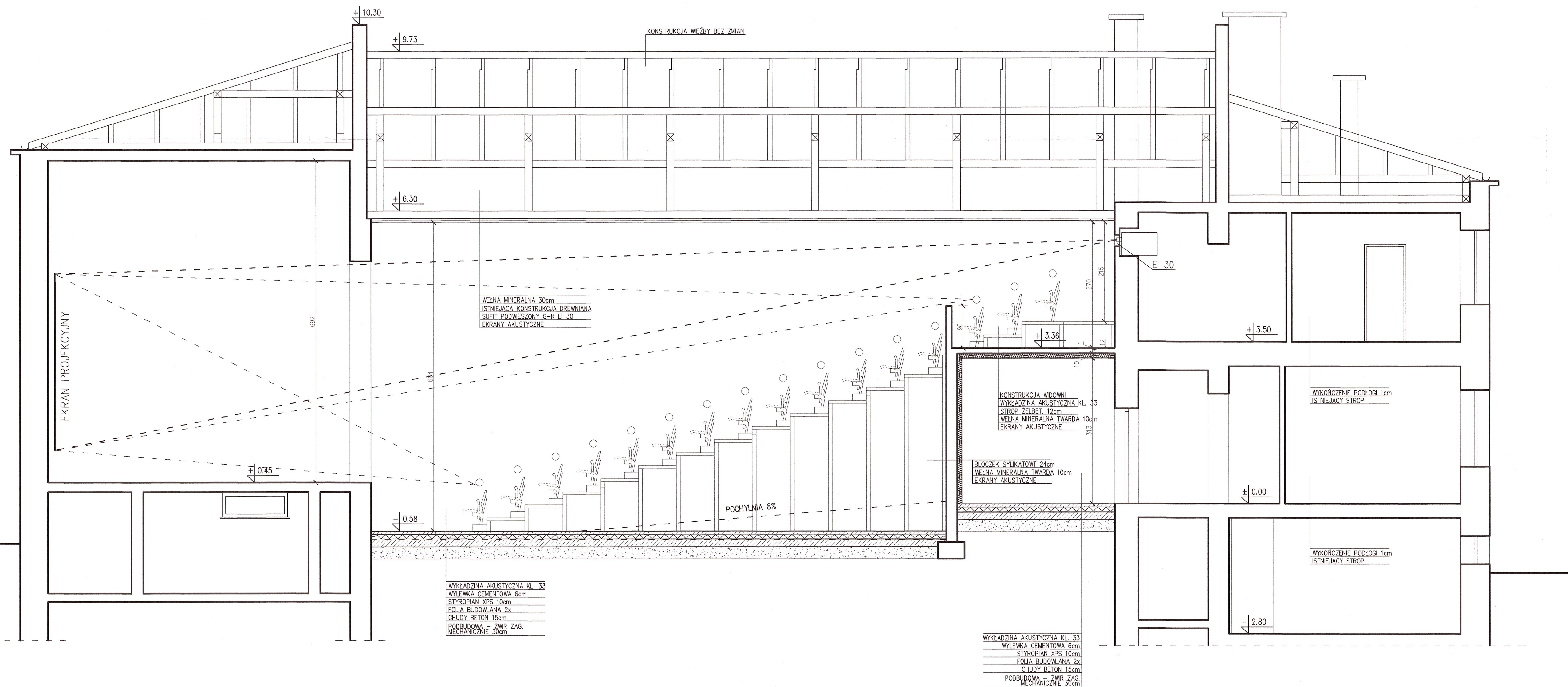
ZESTAWIENIE POMIESZCZEŃ - PRZEBUDOWA			
NR POM.	NAZWA POMIESZCZENIA	WYŁOŻENIE PODŁOGI	POW. [m²]
1.1	HOL/FOYER	PARKIET	67.9
1.2	SZATNIA	GRES	11.7
1.3	KASY/MALA GASTRONOMIA	GRES	13.9
POWIERZCHNIA ŁĄCZNE			93.50

ZESTAWIENIE POMIESZCZEŃ - PRZEBUDOWA			
NR POM.	NAZWA POMIESZCZENIA	WYŁOŻENIE PODŁOGI	POW. [m²]
1.1	SCENA	PARKIET	67.9
1.2	SALA KINOWA	WYKŁADZINA	128.5
1.3	KINO 7D	WYKŁADZINA	20.9
1.4	POM. PORZĄDKOWE	GRES	7.2
1.5	HOL	GRES	33.1
1.6	POK. WIRTUALNEJ RZECZYWIST.	WYKŁADZINA	15.4
1.7	POK. WIRTUALNEJ RZECZYWIST.	WYKŁADZINA	15.4
1.8	WC NIEP.	GRES	4.6
1.9	WC DAMSKI	GRES	10.2
1.10	WC MĘSKI	GRES	13.9
POWIERZCHNIA ŁĄCZNE			317.10

POW. RAZEM = 410.6

WZECZASNAWKA DO SPRAW ZABEZPIECZEŃ PRZECIWPOŻAROWYCH
mgr inż. Lucjan Gładysz
Nr upr. 332/95
Dyńów, dnia 2018-05-20
Zgodność projektu z wymaganiami ochrony przeciwpożarowej
bez uwag
szwiedam

architektów Karolina Czech ul. Słoneczna 49, 38-340 Biecz, tel.: 514 516 459			
Nazwa inwestycji:	Przebudowa wraz z rozbudową Kina Farys w celu dostosowania do działalności kulturalnej ipielgrzymkowej.		
Adres:	ul. Kazierza Wielkiego 13, 38-340 Biecz, działka nr ewid. 1074/1		
Inwestor:	Gmina Biecz		
Rysunek:	RZUT PARTERU		Skala: 1: 50
Faza:	Projekt budowlany	Branża:	Architektura
Zespół autorski		Nr upr. bud.:	02.2019
Projektant:	mgr inż. arch. Grzegorz Bajorek	MPOIA/44/2018	Nr rys:
Sprawdzający:	mgr inż. arch. Janusz Rotko	63-2001	
Opracowanie:	mgr inż. arch. Karolina Czech		

$$A - A$$


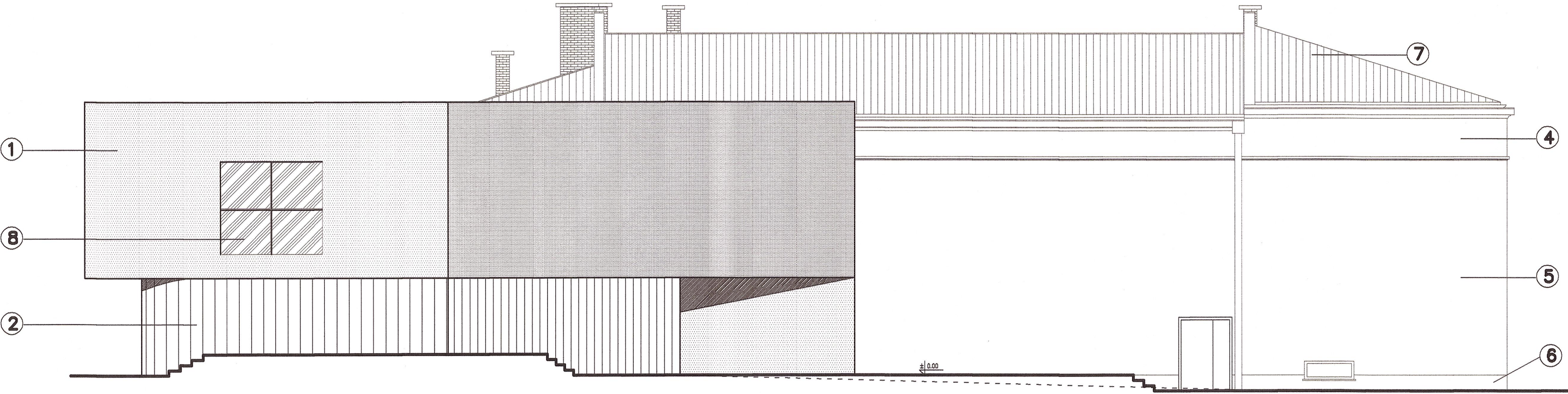
STAROSTWO POWIATOWE
w Gorlicach
ul. Biecka 3
38-300 GORLICE
skr. poczt. 88

czarchitektów Karolina Czech ul. Słoneczna 49, 38-340 Biecz, tel.: 514 516 459

Nazwa inwestycji:	Przebudowa wraz z rozbudową Kina Farys w celu dostosowania do działalności kulturalnej i pielgrzymkowej.		
Adres :	ul. Kazierz Wielkiog 13, 38-340 Biecz, dzialka nr ewid. 1074/1		
Inwestor :	Gmina Biecz		
Rysunek:	PRZEKRÓJ A-A		Skala: 1: 50
Faza: Projekt budowlany ZAMIENNY	Branża :	Architektura	Data: 02.2019
Zespół autorski		Nr upr. bud.:	Nr rys
Projektant:	mgr Inż. arch. Grzegorz Bajorek	MP.OIA/44/2019	
Sprawdzający:	mgr inż. arch. Janusz Rotko	63-2001	
Opracowanie:	mgr Inż.arch. Karolina Czech		

WYKOŃCZENIE I KOLORYSTYKA ELEWACJI

- 1 – tynk cinkowarstwowy (sylikonowy) na siatce
kolor – grafitowy
- 2 – okładzina – pasy z deski kompozytowej
naprzemiennie z pasami luster
- 4 – tynk cinkowarstwowy na siatce
kolor – biały
- 5 – tynk cinkowarstwowy na siatce
kolor – jasny popiel
- 6 – tynk cinkowarstwowy na siatce
kolor – ciemny popiel
- 7 – blacha stalowa
kolor – grafitowy
- 8 – fasada szklana, szkło ciemnione,
profile ukryte od wewnątrz
kolor – grafitowy



ELEWACJA PÓŁNOCNA



ELEWACJA POŁUDNIOWA

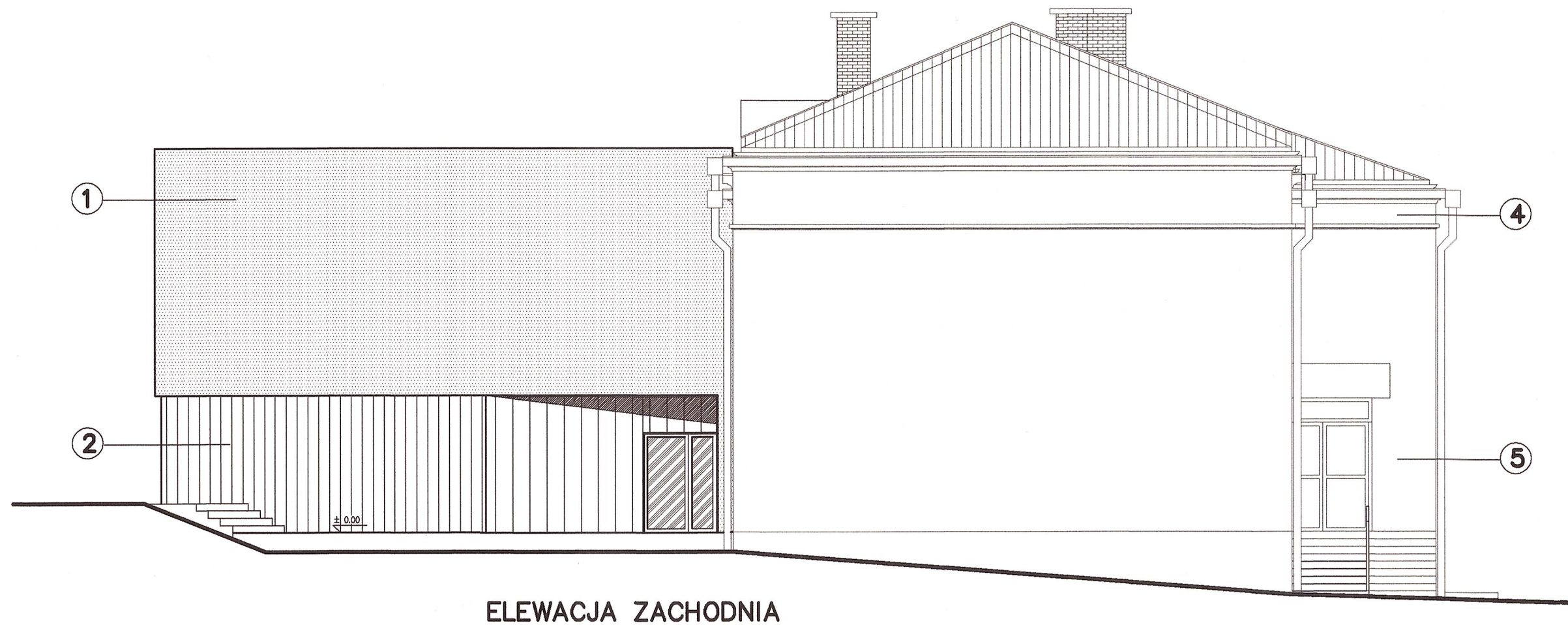
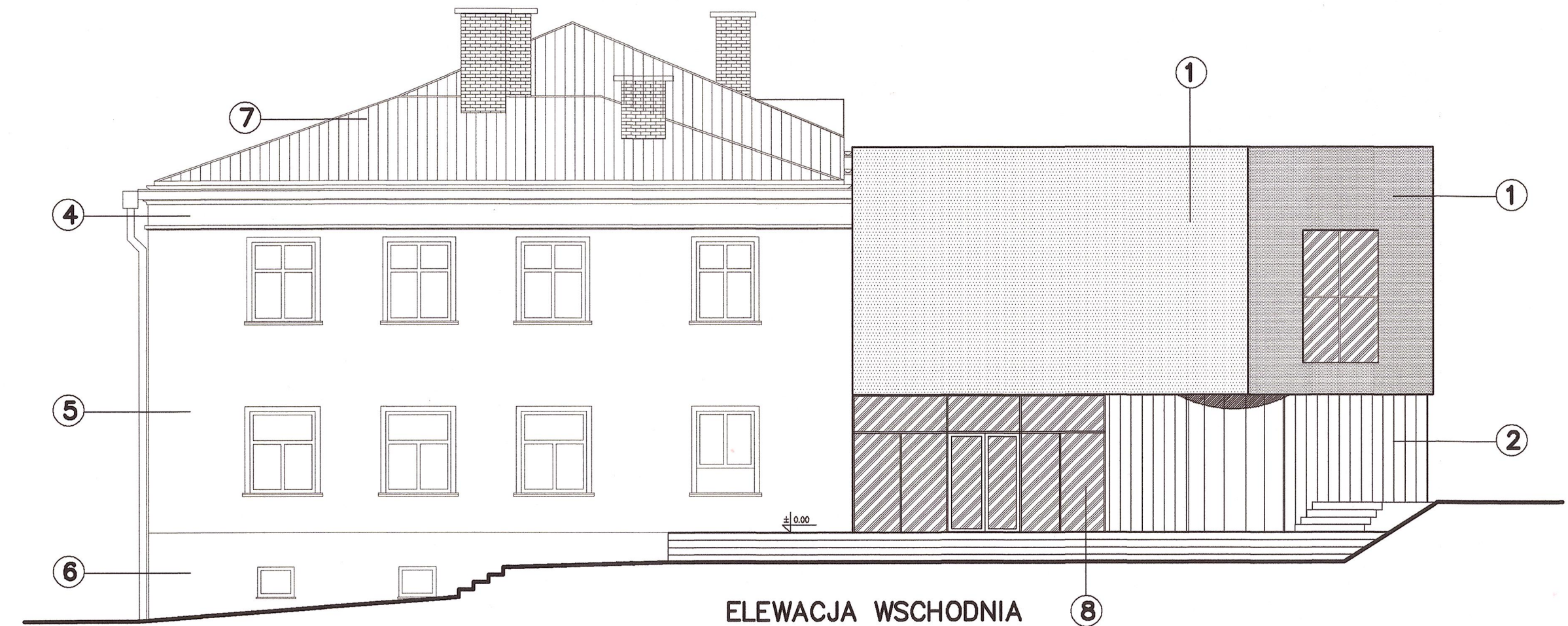
architektów Karolina Czech ul. Słoneczna 49, 38-340 Biecz, tel.: 514 516 459

Nazwa inwestycji:	Przebudowa wraz z rozbudową Kina Farys w celu dostosowania do działalności kulturalnej i pielgrzymkowej.		
Adres:	ul. Kazierza Wielkiego 13, 38-340 Biecz, działka nr ewid. 1074/1		
Inwestor:	Gmina Biecz		
Rysunek:	ELEWACJA POŁUDNIOWA I PÓŁNOCNA		Skala: 1: 100
Faza:	Projekt budowlany ZAMIENNY	Branża:	Architektura
Zespół autorski		Nr upr. bud.:	02.2019
Projektant:	mgr inż. arch. Grzegorz Bajorek	MPOIA/44/2018	Nr rys:
Sprawdzający:	mgr inż. arch. Janusz Rońko	63-2001	
Opracowanie:	mgr inż. arch. Karolina Czech		

A7

WYKOŃCZENIE I KOLORYSTYKA ELEWACJI

- ① – tynk cinkowarstwowy (sylikonowy) na siatce
kolor – grafitowy
- ② – okładzina – pasy z deski kompozytowej
naprzemiennie z pasami luster
- ④ – tynk cinkowarstwowy na siatce
kolor – biały
- ⑤ – tynk cinkowarstwowy na siatce
kolor – jasny popiel
- ⑥ – tynk cinkowarstwowy na siatce
kolor – ciemny popiel
- ⑦ – blacha stalowa
kolor – grafitowy
- ⑧ – fasada szklana, szkło ciemnione,
profile ukryte od wewnątrz
kolor – grafitowy

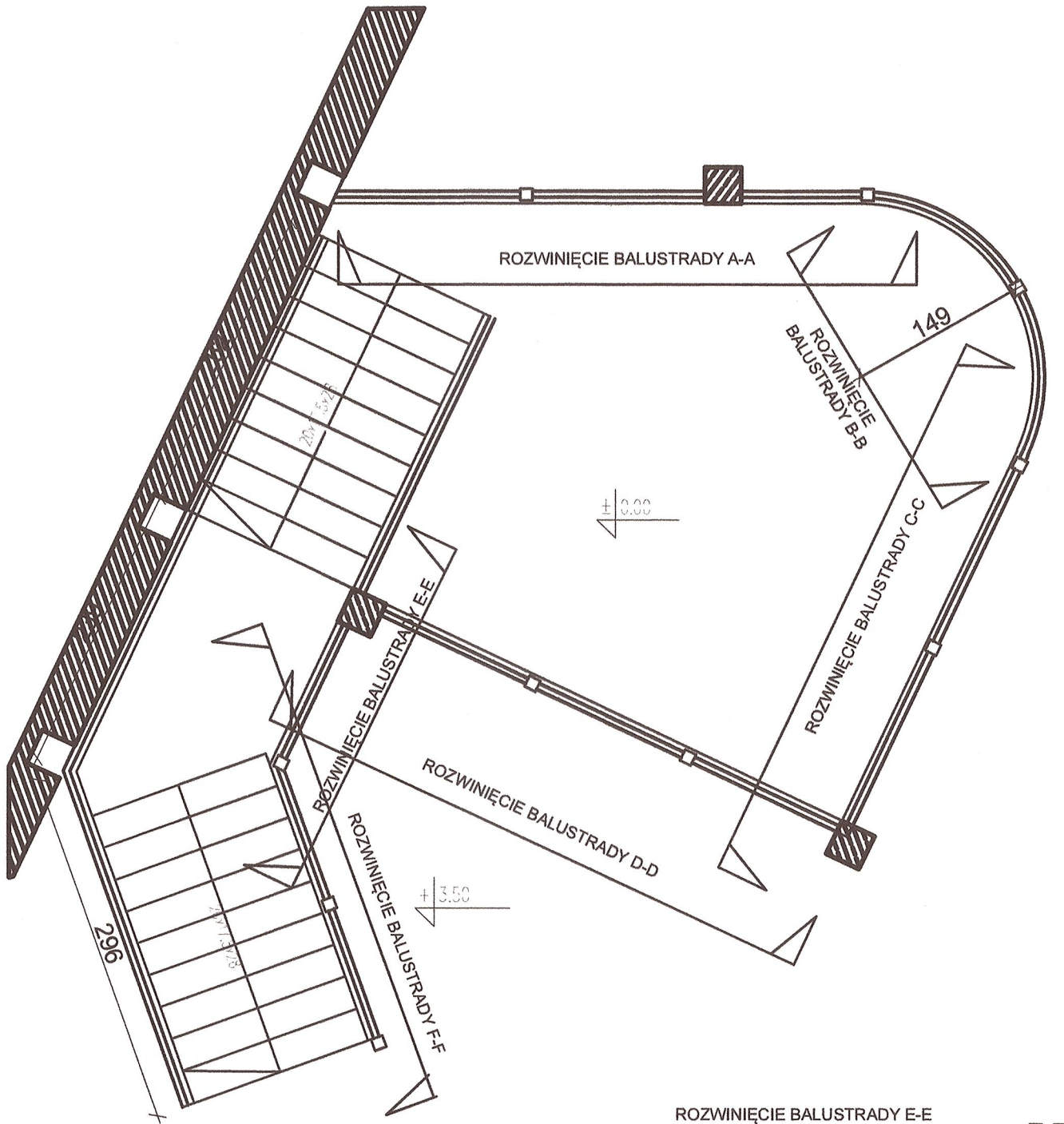


eh architektów Karolina Czech ul. Słoneczna 49, 38-340 Biecz, tel.: 514 516 459

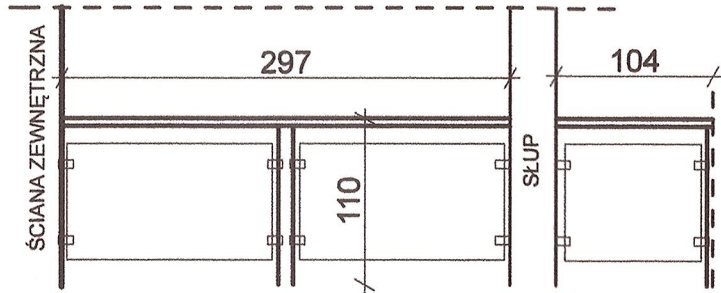
Nazwa inwestycji:	Przebudowa wraz z rozbudową Kina Farys w celu dostosowania do działalności kulturalnej i pielgrzymkowej.		
Adres :	ul. Kazierza Wielkiego 13, 38-340 Biecz, działka nr ewid. 1074/1		
Inwestor :	Gmina Biecz		
Rysunek:	ELEWACJA WSCHODNIA I ZACHODNIA	Skala:	1: 100
Faza :	Projekt budowlany ZAMIENNY	Branża :	Architektura
Zespół autorski		Nr upr. bud.:	Podpis
Projektant:	mgr inż. arch. Grzegorz Bajorek	MPOIA/44/2018	
Sprawdzający:	mgr inż. arch. Janusz Rotko	63-2001	
Opracowanie:	mgr inż. arch. Karolina Czech		

BALUSTRADA ANTRESOLI
ROZBUDOWA KINA "FARYS" W BIECZU
SKALA 1:50

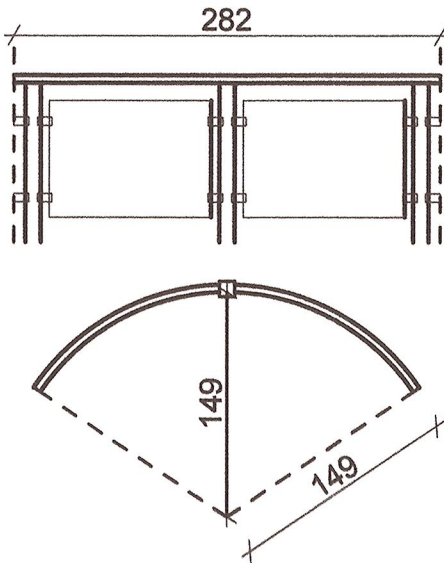
STAROSTWO POWIATOWE
w Gorlicach
ul. Biecka 3
38-300 GORLICE
skr. poczt. 88



ROZWIĘCIE BALUSTRADY A-A

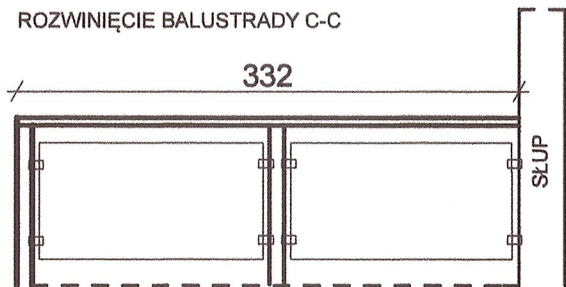


ROZWIĘCIE BALUSTRADY B-B

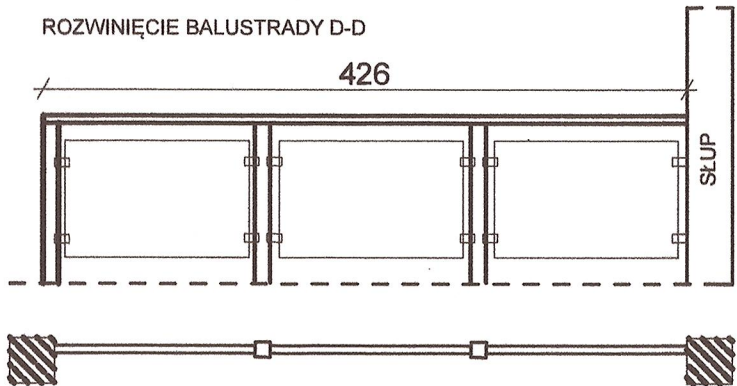


BALUSTRADA ŁUKOWA

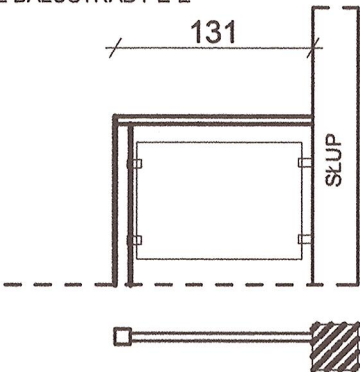
ROZWIĘCIE BALUSTRADY C-C



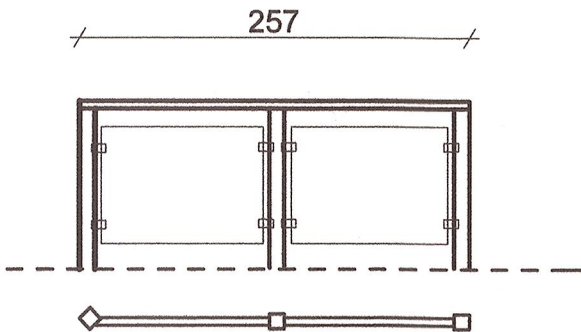
ROZWIĘCIE BALUSTRADY D-D



ROZWIĘCIE BALUSTRADY E-E



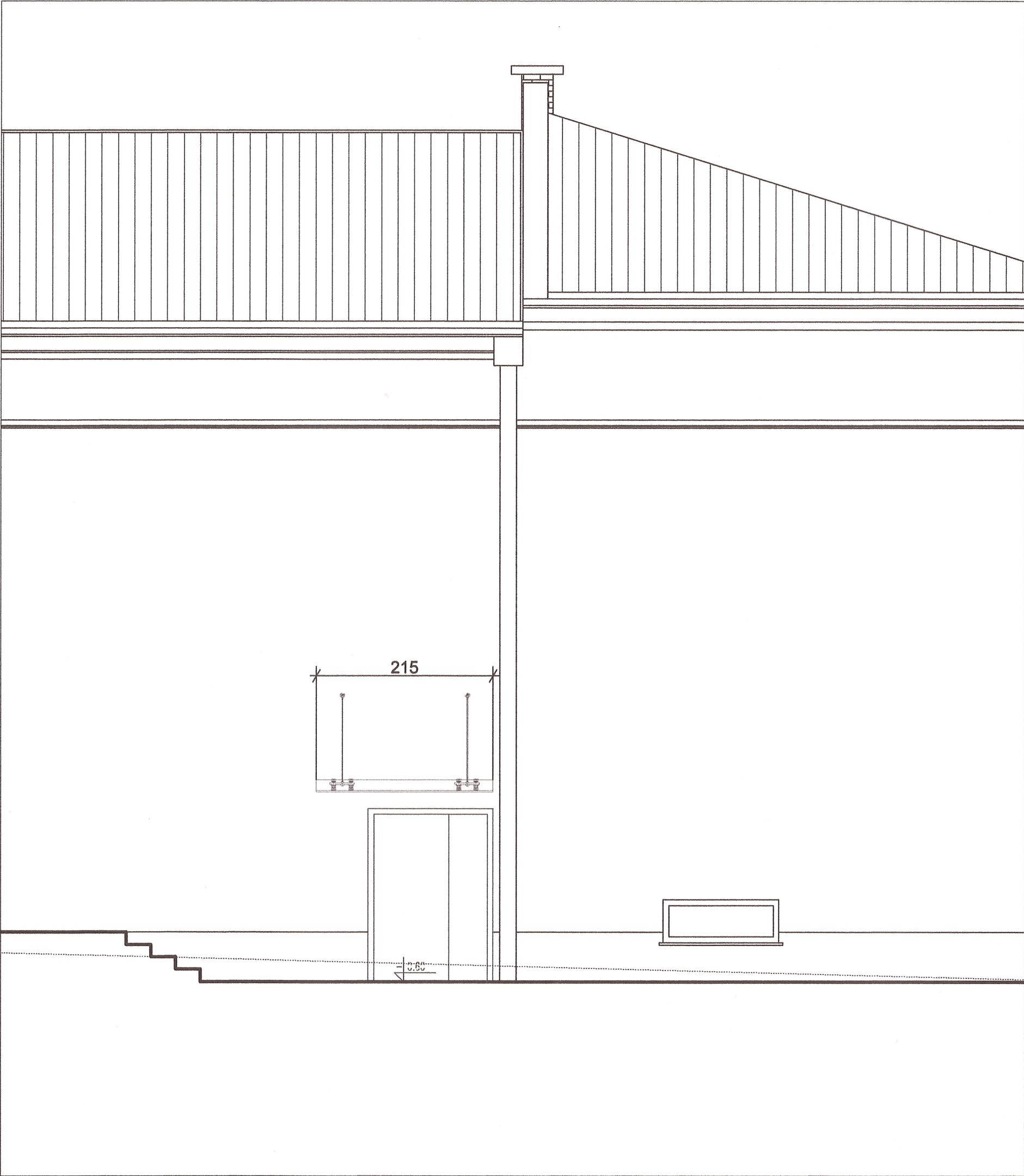
ROZWIĘCIE BALUSTRADY F-F



Janusz
Rotko
architekt
MP-0503

architektów Karolina Czech ul. Słoneczna 49, 38-340 Biecz, tel. 514 516 459

NAZWA INWESTYCJI:	Przebudowa wraz z rozbudową Kina „Farys” w celu dostosowania do działalności kulturalnej i pielgrzymkowej.		
ADRES INWESTYCJI:	Kino „Farys” ul. Kazimierza Wielkiego 13, 38-340 Biecz, działka nr ewid. 1074/1 gmina Biecz, powiat GORLIICKI, woj. MAŁOPOLSKIE		
INWESTOR:	Gmina Biecz		
FAZA OPRACOWANIA:		BRANŻA:	SKALA:
Projekt budowlany - ZAMIENNY		Architektura	1: 100
Rysunek:	ZESTAWIENIE ŚLUSARKI I STOLARKI OKIENNEJ I DRZWIOWEJ		DATA: luty 2019
		Nr uprawniaj	Nr rys:
Projektant:	mgr inż. arch. Grzegorz Bajorek	MPOIA/044/2018	
Sprawdzający:	mgr inż. arch. Janusz Rotko	63/2001	A-9
Opracowanie:	mgr inż. arch. Karolina Czech		



STAROSTWO POWIATOWE
w Gorlicach
ul. Biecka 3
38-300 GORLICE
skr. poczt. 88

ELEWACJA PÓŁNOCNA

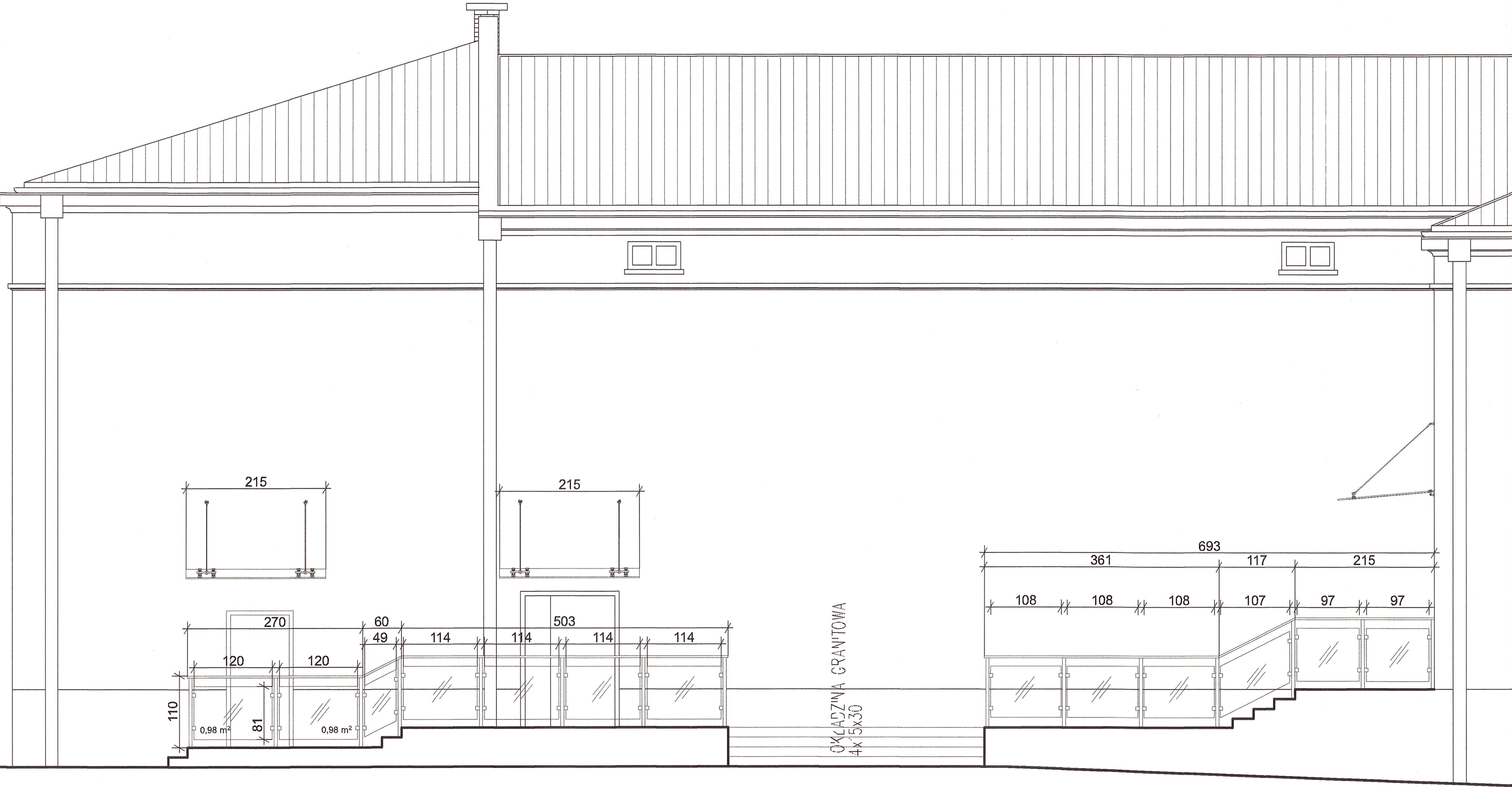
ZADASZENIE SZKLANE
SZKLENIE SZKŁEM BEZPIECZNYM
ROZBUDOWA KINA "FARYS" W
BIECZU

SKALA 1:50

- Zadaszenie ze szkła przezroczystego punktowo mocowane na odciegach stalowych.
- Szkło wielowarstwowe bezpieczne o grubości 6 mm
- Łączniki i konstrukcja ze stali szlachetnej V2A.

NAZWA INWESTYCJI:			Przebudowa wraz z rozbudową Kina „Farys” w celu dostosowania do działalności kulturalnej i pielgrzymkowej.		
ADRES INWESTYCJI:			Kino „Farys” ul. Kazimierza Wielkiego 13, 38-340 Biecz, działka nr ewid. 1074/1 gmina Biecz, powiat GORLICKI, woj. MAŁOPOLSKIE		
INWESTOR:			Gmina Biecz		
FAZA OPRACOWANIA:		BRANŻA:		SKALA:	
Projekt budowlany - ZAMIENNY		Architektura		1: 50	
Rysunek:		ZADASZENIE SZKLANE ELEWACJA PÓŁNOCNA		DATA: luty 2019	
		Nr uprawnień		Podpis: _____ Nr rys: _____	
Projektant:		mgr inż. arch. Grzegorz Bajorek		MPOIA/044/2018	
Sprawdzający:		mgr inż. arch. Janusz Rotko		63/2001	
Opracowanie:		mgr inż. arch. Karolina Czech			





ELEWACJA POŁUDNIOWA

ZADASZENIE SZKLANE,
BALUSTARDA SZKLANA
ROZBUDOWA KINA "FARYS"
W BIECZU.

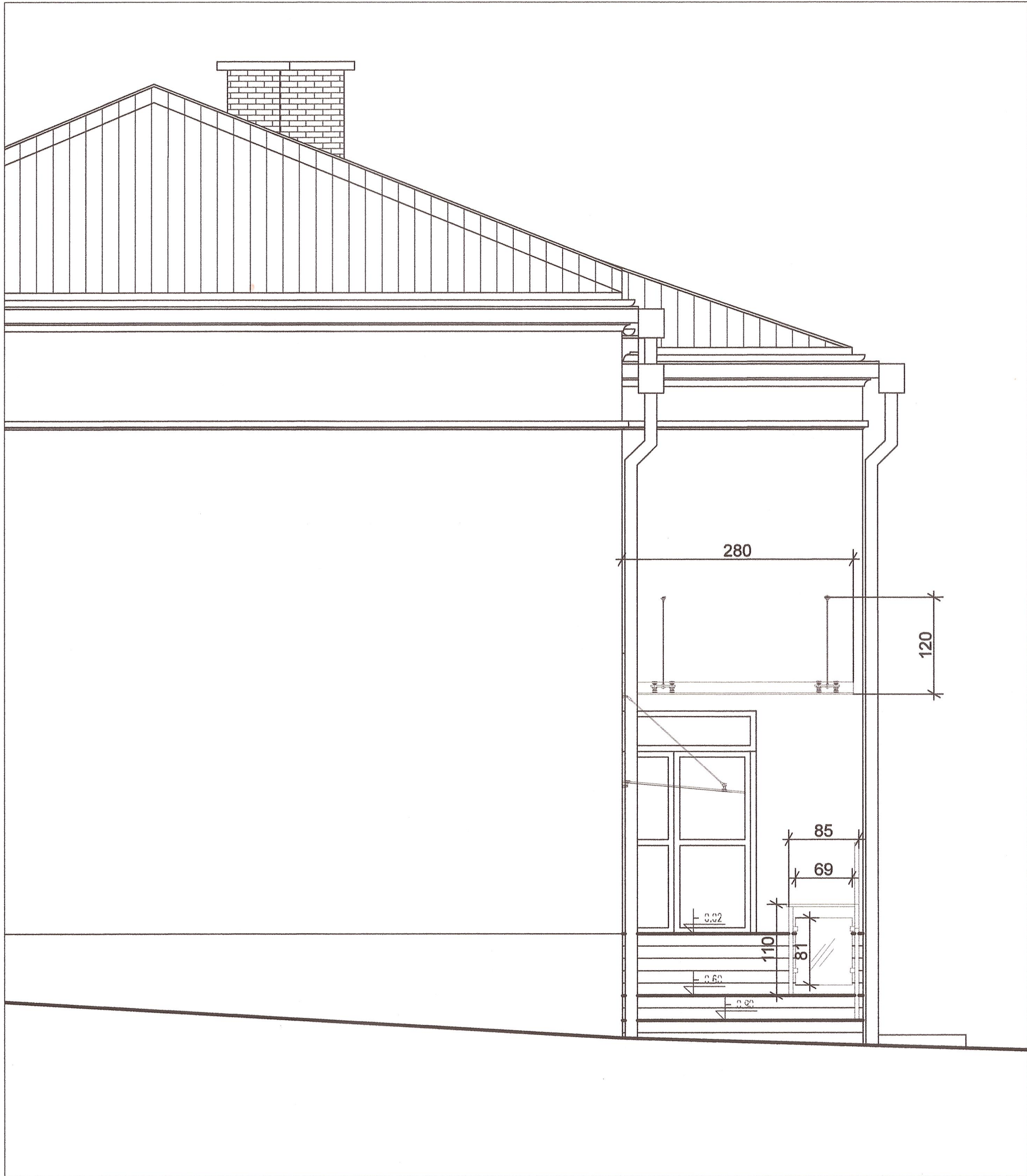
SKALA 1:50

- Balustrada z profili ze stali szlachetnej V2A, szczotkowanej, z azurowym wypełnieniem. Balustarda o wysokości 110 cm szklenie szkłem bezpiecznym.
- Balustrady przy schodach, pochylniach, nie powinny mieć ostro zakończonych elementów, a ich konstrukcja powinna zapewniać przeniesienie sił poziomych, określonych w Polskiej Normie dotyczącej podstawowych obciążeń technologicznych i montażowych.
- Wysokość i wypełnienie płaszczyzn pionowych powinny zapewniać skuteczną ochronę przed wypadnięciem osób.
- Szklane elementy balustrad powinny być wykonane ze szkła o podwyższonej wytrzymałości na uderzenia, tłukącego się na drobne, nieostre odłamki. SZKŁO LAMINOWANE BEZPIECZNE WYKONANE ZE SZKŁA HARTOWANEGO.
- Oszklenia mocowane punktowo.
- Zadaszenie ze szkła przezroczystego punktowo mocowane na odciegach stalowych
- Szkło wielowarstwowe bezpieczne o grubości 6 mm
- Łączniki i konstrukcja ze stali szlachetnej V2A.

- Zadaszenie ze szkła przezroczystego punktowo mocowane na odciegach stalowych.
- Szkło wielowarstwowe bezpieczne o grubości 6 mm
- Łączniki i konstrukcja ze stali szlachetnej V2A.

architektów Karolina Czech ul. Słoneczna 49, 38-340 Biecz, tel.: 514 516 459

NAZWA INWESTYCJI:	Przebudowa wraz z rozbudową Kina „Farys” w celu dostosowania do działalności kulturalnej i pielgrzymkowej.		
ADRES INWESTYCJI:	Kino „Farys” ul. Kazimierza Wielkiego 13, 38-340 Biecz, działka nr ewid. 1074/1 gmina Biecz, powiat GORLIICKI, woj. MAŁOPOLSKIE		
INWESTOR:	Gmina Biecz		
FAZA OPRACOWANIA:		BRANŻA:	SKALA:
Projekt budowlany - ZAMIENNY		Architektura	1:50
Rysunek:	ZADASZENIE SZKLANE I BALUSTARDA ELEWACJA POŁUDNIOWA		DATA: luty 2019
Projektant:		Nr uprawnień	Nr rys:
mgr inż. arch. Grzegorz Bajorek		MPOIA/044/2018	
Sprawdzający:		63/2001	
Opracowanie:		mgr inż. arch. Karolina Czech	



STAROSTWO POWIATOWE
w Gorlicach
ul. Biecka 3
38-300 GORLICE
skr. poczt. 88

ELEWACJA ZACHODNIA

ZADASZENIE SZKLANE I BALUSTRADA ROZBUDOWA KINA "FARYS" W BIECZU

SKALA 1:50

- Balustrada z profili ze stali szlachetnej V2A, szcztokowanej, z azurowym wypełnieniem. Balustarda o wysokości 110 cm szklenie szkłem bezpiecznym.
- Balustrady przy schodach, pochylniach, nie powinny mieć ostro zakończonych elementów, a ich konstrukcja powinna zapewniać przeniesienie sił poziomych, określonych w Polskiej Normie dotyczącej podstawowych obciążeń technologicznych i montażowych.
- Wysokość i wypełnienie płaszczyzn pionowych powinny zapewniać skuteczną ochronę przed wypadnięciem osób.
- Szklane elementy balustrad powinny być wykonane ze szkła o podwyższonej wytrzymałości na uderzenia, tłukącego się na drobne, nieostre odłamki. SZKŁO LAMINOWANE BEZPIECZNE WYKONANE ZE SZKŁA HARTOWANEGO.
- Oszklenia mocowane punktowo.
- Zadaszenie ze szkła przezroczystego punktowo mocowane na odciegach stalowych
- Szkło wielowarstwowe bezpieczne o grubości 6 mm
- Łączniki i konstrukcja ze stali szlachetnej V2A.

- Zadaszenie ze szkła przezroczystego punktowo mocowane na odciegach stalowych.
- Szkło wielowarstwowe bezpieczne o grubości 6 mm
- Łączniki i konstrukcja ze stali szlachetnej V2A.



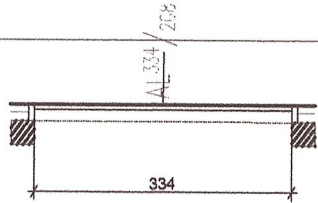
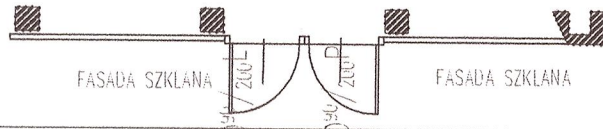
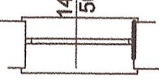
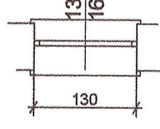
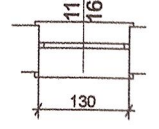
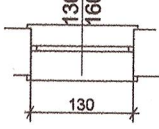
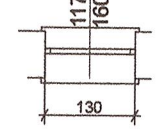
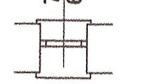
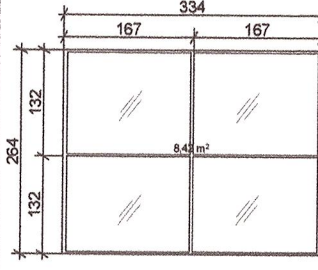
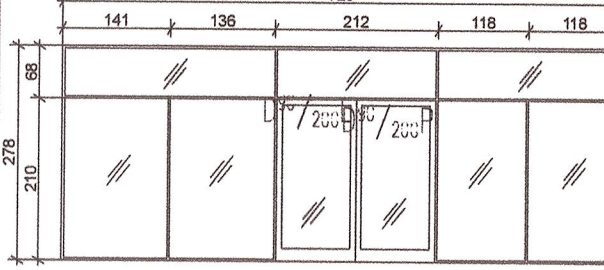
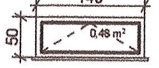
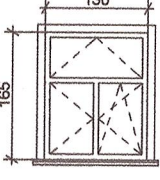
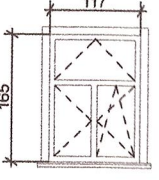
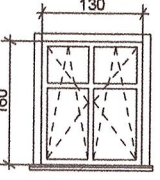
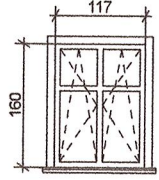
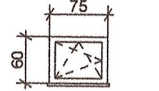
architektów Karolina Czech ul. Słoneczna 49, 38-340 Biecz, tel.: 514 516 458

NAZWA INWESTYCJI:	Przebudowa wraz z rozbudową Kina „Farys” w celu dostosowania do działalności kulturalnej i pielgrzymkowej.		
ADRES INWESTYCJI:	Kino „Farys” ul. Kazimierza Wielkiego 13, 38-340 Biecz, działka nr ewid. 1074/1 gmina Biecz, powiat GORLIICKI, woj. MAŁOPOLSKIE		
INWESTOR:	Gmina Biecz		
FAZA OPRACOWANIA:		BRANŻA:	SKALA:
Projekt budowlany - ZAMIENNY		Architektura	1: 50
Rysunek:	ZADASZENIE SZKLANE I BALUSTRADA ELEWACJA ZACHODNIA		DATA: 10/2019
		Nr uprawnień	Nr rys:
Projektant:	mgr inż. arch. Grzegorz Bajorek	MPOIA/044/2018	
Sprawdzający:	mgr inż. arch. Janusz Rotko	63/2001	
Opracowanie:	mgr inż. arch. Karolina Czech		

A-12

ZESTAWIENIE ŚLUSARKI I STOLARKI OKIENNEJ I DRZWIOWEJ

STAROSTWO POWIATOWE
w Gorlicach
ul. Biecka 3
38-300 GORLICE
skr. poczt. 88

POZYCJA		01	02	03	04	05	06	07	08
SCHEMAT	RZUT								
	WIDOK								
WYMIAR W ŚWIECLE		334,0 x 268,0 cm	725,0 x 278,0 cm	140,0 x 50,0 cm	130,0 x 165,0 cm	117,0 x 165,0 cm	130,0 x 160,0 cm	117,0 x 160,0 cm	75,0 x 60,0 cm
MATERIAŁ RAMY		ALUMINIUM KOLOR ANTRACYT	ALUMINIUM KOLOR ANTRACYT	PCV KOLOR BIAŁY	PCV KOLOR BIAŁY	PCV KOLOR BIAŁY	PCV KOLOR BIAŁY	PCV KOLOR BIAŁY	PCV KOLOR BIAŁY
ILOŚĆ		1	1	1	4	1	4	1	3

Wymiary podane na rzutach.

Ślusarka aluminiowa zewnętrzna:

- profil ciepły
- szklenie komorowe szkłem bezpiecznym p4
- izolacyjność całego wyrobu 1,5 [W/(m2xK)]
- kolor antracyt

UWAGA: PRZED ZAMÓWIENIEM STOLARKI I MONTAŻEM
WSZYSTKIE WYMIARY NALEŻY SPRAWDZIĆ NA BUDOWIE.

NAZWA INWESTYCJI:	Przebudowa wraz z rozbudową Kina „Farys” w celu dostosowania do działalności kulturalnej i pielgrzymkowej.		
ADRES INWESTYCJI:	Kino „Farys” ul. Kazimierza Wielkiego 13, 38-340 Biecz, działka nr ewid. 1074/1 gmina Biecz, powiat GORLIICKI, woj. MAŁOPOLSKIE		
INWESTOR:	Gmina Biecz		
FAZA OPRACOWANIA:	BRANŻA:	SKALA:	
Projekt budowlany - ZAMIENNY	Architektura	1: 100	
Rysunek:	ZESTAWIENIE ŚLUSARKI I STOLARKI OKIENNEJ I DRZWIOWEJ.		DATA: luty 2019
Projektant:	mgr inż. arch. Grzegorz Bajorek	MPOIA/244/2018	Nr rys: 1
Sprawdzający:	mgr inż. arch. Janusz Rotko	63/20019	Nr rys: 2
Opracowanie:	mgr inż. arch. Karolina Czech		Nr rys: 3

ZESTAWIENIE STOLARKI DRZWIOWEJ ZEWNĘTRZNEJ							
POZYCJA		D1	D2	D3	D4	D5	D6
SCHEMAT	RZUT						
	WIDOK						
WYMIAR W ŚWIETLE		140,0 x 200,0 cm	140,0 x 200,0 cm	90,0 x 200,0 cm	90,0 x 200,0 cm	140,0 x 200,0 cm	140,0 x 200,0 cm
MATERIAŁ RAMY		ALUMINIUM P-POŻ EI60	ALUMINIUM	ALUMINIUM	ALUMINIUM	ALUMINIUM P-POŻ EI60	ALUMINIUM
ILOŚĆ		samozamykacz 1 KOLOR ANTRACYT	samozamykacz 1 KOLOR ANTRACYT	1 KOLOR ANTRACYT	1 KOLOR ANTRACYT	samozamykacz 1 KOLOR ANTRACYT	1 KOLOR ANTRACYT

Wymiary podane na rzutach.
Ślusarka aluminiowa zewnętrzna:

- profil ciepły
- szklenie komorowe szkłem bezpiecznym p4
- izolacyjność całego wyrobu 1.5 [W/(m²xK)]
- kolor antracyt

UWAGA: PRZED ZAMÓWIENIEM STOLARKI I MONTAŻEM
WSZYSTKIE WYMIARY NALEŻY SPRAWDZIĆ NA BUDOWIE.



ch architektów Karolina Czech ul. Słoneczna 49, 38-340 Biecz, tel.: 514 516 459		
NAZWA INWESTYCJI:	Przebudowa wraz z rozbudową Kina „Farys” w celu dostosowania do działalności kulturalnej i pielgrzymkowej.	
ADRES INWESTYCJI:	Kino „Farys” ul. Kazimierza Wielkiego 13, 38-340 Biecz, działka nr ewid. 1074/1 gmina Biecz, powiat GORLIICKI, woj. MAŁOPOLSKIE	
INWESTOR:	Gmina Biecz	
FAZA OPRACOWANIA:		BRANŻA:
Projekt budowlany - ZAMIENNY		Architektura
SKALA:		1: 100
Rysunek:	ZESTAWIENIE ŚLUSARKI I STOLARKI DRZWIOWEJ ZEWN.	
Nr uprawnień		Nr rys:
Projektant:	mgr inż. arch. Grzegorz Bajorek MPOIA/044/2018	
Sprawdzający:	mgr inż. arch. Janusz Rotko 63/2001	
Opracowanie:	mgr inż. arch. Karolina Czech	

- konstrukcja płytowa wzmocniona płytą wiórową
- min 3 zawiasy
- oklenina CPL HQ 07 – kolor do uzgodnienia z zamawiającym
- drzwi do pom. multimedialnych o podwyższonej akustyce
- drzwi do pom. sanitarnych z dolnym nawiewem powietrza
- ościeżnice stałe - oklenina CPL HQ 07

	
eh architektów Karolina Czech ul. Słoneczna 49, 38-340 Biecz, tel: 514 516 459	
NAZWA INWESTYCJI:	<i>Przebudowa wraz z rozbudową Kina „Farys” w celu dostosowania do działalności kulturalnej i pielgrzymkowej.</i>
ADRES INWESTYCJI:	<i>Kino „Farys” ul. Kazimierza Wielkiego 13, 38-340 Biecz, działka nr ewid. 1074/1 gmina Biecz, powiat GORLIICKI, woj. MAŁOPOLSKIE</i>
INWESTOR:	<i>Gmina Biecz</i>
FAZA OPRACOWANIA:	BRANŻA:
<i>Projekt budowlany - ZAMIENNY</i>	<i>Architektura</i>
SKALA:	DATA
<i>1:100</i>	<i>14 lipca 2019</i>
Rysunek:	ZESTAWIENIE STOLARKI DRZWIOWEJ WEWN.
	Nr uprawnień
	Projektant:
<i>mgr inż. arch. Grzegorz Bajorek</i>	<i>MPOIA/044/2018</i>
Sprawdzający:	63/2001
<i>mgr inż. arch. Janusz Rotko</i>	
Opracowanie:	
<i>mgr inż. arch. Karolina Czech</i>	

A-1

architektów Karolina Czech ul. Słoneczna 49, 38-340 Biecz, tel.: 514 516 459

NAZWA
INWESTYCJI: Przebudowa wraz z rozbudową Kina „Farys” w celu dostosowania do działalności kulturalnej i pielgrzymkowej.

ADRES
INWESTYCJI: Kino „Farys” ul. Kazimierza Wielkiego 13, 38-340 Biecz,
działka nr ewid. 1074/1
gmina Biecz, powiat GORLIcki, woj. MAŁOPOLSKIE

INWESTOR: Gmina Biecz

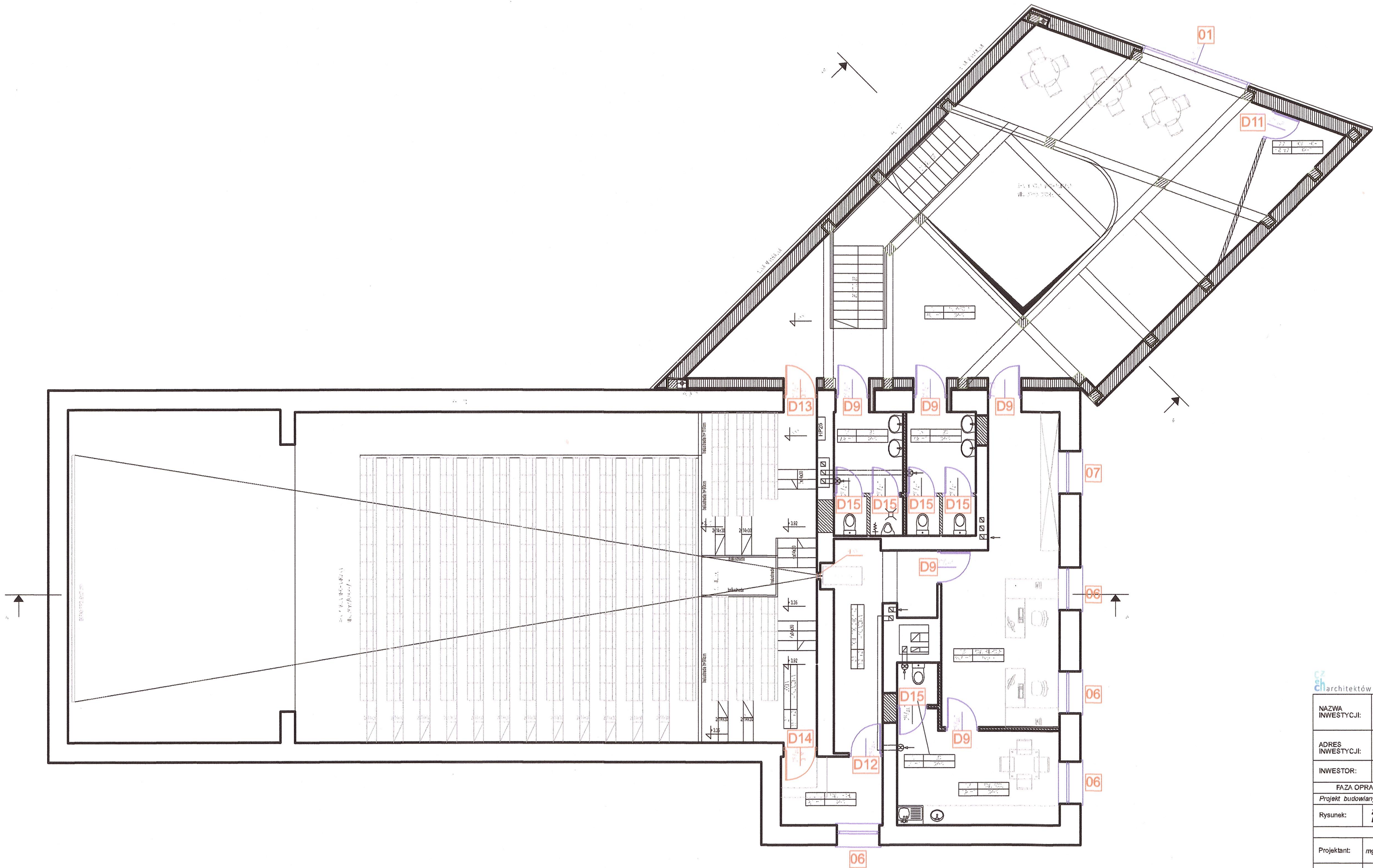
FAZA OPRACOWANIA: Projekt budowlany - ZAMIENNY
BRANŻA: Architektura
SKALA: 1:200

Rysunek: ZESTAWIENIE STOLARKI I ŚLUSARKI OKIENNEJ I DRZWIOWEJ OZNACZENIE NA RZUTACH /PARTER/ DATA: 2019

Projektant: mgr inż. arch. Grzegorz Bajorek MPOIA/044/2018 Nr uprawnień: Podpis: [Podpis]

Sprawdzający: mgr inż. arch. Janusz Rotko 63/2001 Podpis: [Podpis]

Opracowanie: mgr inż. arch. Karolina Czech Podpis: [Podpis]



architektów Karolina Czech ul. Słoneczna 49, 38-340 Biecz, tel.: 514 516 459

NAZWA INWESTYCJI:		Przebudowa wraz z rozbudową Kina „Farys” w celu dostosowania do działalności kulturalnej i pielgrzymkowej.	
ADRES INWESTYCJI:		Kino „Farys” ul. Kazimierza Wielkiego 13, 38-340 Biecz, działka nr ewid. 1074/1 gmina Biecz, powiat GORLIcki, woj. MAŁOPOLSKIE	
INWESTOR:		Gmina Biecz	
FAZA OPRACOWANIA:		BRANŻA:	SKALA:
Projekt budowlany - ZAMIENNY		Architektura	4: 200
Rysunek:		ZESTAWIENIE STOLARKI I ŚLUSARKI OKIENNEJ I DRZWIOWEJ OZNACZENIE NA RZUTACH /PIĘTRO/	
		DATA: 10 lipca 2019 r.	
		Nr uprawnień: Podpis: Nr rys.: 1	
Projektant:	mgr inż. arch. Grzegorz Bajorek	MPOIA/044/2018	
Sprawdzający:	mgr inż. arch. Janusz Rotko	63/200	
Opracowanie:	mgr inż. arch. Karolina Czech		

OŚWIADCZENIE PROJEKTANTÓW

PROJEKT ZAMIENNY DO PROJEKTU BUDOWLANEGO ZATWIERDZONEGO DECYZJĄ NR 23/2017 Z DNIA 10 04 2017r.

temat / obiekt:

Przebudowa wraz z rozbudową Kina „Farys” w celu
dostosowania do działalności kulturalnej i pielgrzymkowej.

kategoria obiektu:

kategoria IX

adres:

Kino „Farys”
ul. Kazimierza Wielkiego 13, 38-340 Biecz, działka nr ewid. 1074/1
gmina Biecz, powiat GORLIKI, woj. MAŁOPOLSKIE.

inwestor:

Gmina Biecz
ul. Rynek 1, 38-340 Biecz

Jako projektanci, w rozumieniu art. 20 ustawy z dnia 7 lipca 1994r. - Prawo budowlane (tekst jednolity Dz. U. z 2017r., poz. 1257 z późniejszymi zmianami) oświadczamy, że projekt budowlany jest kompletny i został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej do celu jakiemu ma służyć.

zespół autorski:

data: 02.2019

Imię i nazwisko		Nr uprawnień	
Konstrukcja			
projektant	mgr inż. Roman Serafin	260/2000	mgr inż. Roman Serafin UPRAWNIENIA BUDOWLANE do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej Nr ewid. 260/2000 IIAN-7342-3/91
sprawdzający	mgr inż. Małgorzata Tumidajewicz	MAP/0103/PWOK/09	mgr inż. Małgorzata Tumidajewicz Uprawnienia budowlane do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej MAP/0103/PWOK/09 38-300 Gorlice, ul. Kononickie, 2

P O L S K A
I Z B A
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

WOJEWODA MAŁOPOLSKI

AB.III.7131/37/2000

Kraków, dnia 13 października 2000 r.

DECYZJA O NADANIU UPRAWNIENI BUDOWLANYCH Nr ewid. 260/2000

Zaświadczenie
o numerze ewidencyjnym:
MAP-BFU-MAS-ZRW *

Pan Roman Serafin o numerze ewidencyjnym MAP/BO/4412/01
adres zamieszkania Dominikowice 22, 38-303 Kobylanka
jest członkiem Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2019-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2019-01-02 roku przez:

Miroslaw Boryczko, Przewodniczący Rady Małopolskiej 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 podpisem własnoręcznym.)

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

Na podstawie art. 13 ust. 1 pkt 1, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca
1994 r. - Prawo budowlane (Dz.U. Nr 89 z dnia 25 sierpnia 1994 r., poz. 414 z
późn. zm.), w związku z art. 104 § 1 k.p.a., po rozpatrzeniu wniosku Pana mgr inż.
Romana Serafin - na podstawie dokumentów stwierdzających wymagane
wykształcenie i praktykę zawodową oraz na podstawie pozytywnej oceny z
egzaminu na uprawnienia budowlane złożonego przed Komisją Egzaminacyjną,

n a d a j ę

Panu Romanowi SERAFIN - mgr inż. budownictwa
urodzonemu dnia 6 lutego 1958 r. w Gorlicach,

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

do projektowania bez ograniczeń
w specjalności: konstrukcyjno-budowlanej

Od decyzji niniejszej służy Panu prawo wniesienia odwołania do Głównego
Inspektora Nadzoru Budowlanego w Warszawie, ul. Krucza 38/42, za
pośrednictwem Wojewody Małopolskiego w terminie 14 dni od daty otrzymania
niniejszej decyzji.



A up. Wojewoda Małopolski

mgr inż. arch. Zdzisław Gabryś

Wydział Architektury, Budownictwa
i Gospodarki Przestrzennej

Otrzymują:

1. Pan mgr inż. Roman Serafin Dominikowice 22, 38-303 Kobylanka
2. Główny Urząd Nadzoru Budowlanego, ul. Krucza 38/42, 00-926 Warszawa
3. a.a.



MAP OIIIB/KK/0054-0153/09

Kraków, dnia 15 czerwca 2009 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (Dz. U. z 2001 r. Nr 5 poz. 42, z późn. zm.), art. 12 ust. 1 pkt 1-5, art. 12 ust. 3, art. 13 ust. 1, 3 i 4, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. z 2006 r. Nr 156 poz. 1118 z późn. zm.), § 11 ust. 1 pkt 1, § 15, § 17 ust. 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. z 2006 r. Nr 83 poz. 578 z późn. zm.) oraz art. 104 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (tekst jednolity: Dz. U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071 z późn. zm.),

Małopolska Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna stwierdza, że

Pani mgr inż. **Małgorzata Magdalena Kosiba**
urodzona dnia 15.11.1981 r. w Gorlicach
używała

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

numer ewidencyjny MAP/0103/PWOK/09

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

UZASADNIENIE

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Krakowie na podstawie protokołów z postępowania kwalifikacyjnego oraz z przeprowadzonego egzaminu, stwierdza, że Pani Małgorzata Kosiba posiada wymagane prawem wykształcenie i praktykę zawodową konieczną do uzyskania uprawnień budowlanych w wyżej wymienionej specjalności i uzyskała pozytywny wynik egzaminu na uprawnienia budowlane. Szczegółowy zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano na odwrocie decyzji.

POUCZENIE

Odsiętej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Krakowie w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.

Skład Orzekający
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej:

1. Przewodzący Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej
dr inż. Stanisław Karczmarski

2. Członek Stądu Orzekającego
mgr inż. arch. Elżbieta Gabryś

3. Członek Stądu Orzekającego
dr inż. Marian Pluszczycki

Orzekający
1. Pani Małgorzata Kosiba
ul. Konopnickiej 7

2. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
3. dr inż.



P O L S K A
I Z B A
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA



Zaświadczenie
o numerze weryfikacyjnym:

MAP-BXX-2RH-DYW *

Pani Małgorzata Tumidajewicz (rodowe Kosiba) o numerze ewidencyjnym MAP/BO/0395/09
adres zamieszkania ul. Konopnickiej 7, 38-300 Gorlice
jest członkiem Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2019-07-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2018-07-02 roku przez:

Mirosław Boryczko, Przewodniczący Rady Małopolskiej 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.pibb.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

II. PROJEKT KONSTRUKCYJNY ZAMIENNY

A. Część opisowa.

1.	Dane ogólne.....	3
2.	Podstawa opracowania.....	3
3.	Przedmiot i zakres opracowania.....	3
4.	Układ konstrukcyjny.....	4
4.1.	Warunki gruntowo-wodne.....	4
4.2.	Wykopy fundamentowe.....	5
4.3.	Ławy fundamentowe.....	5
4.4.	Ściany fundamentowe.....	6
4.5.	Stropy.....	6
4.6.	Trzpienie żelbetowe.....	6
4.7.	Konstrukcja podestu i schodów zewnętrznych.....	6
4.8.	Wieńce.....	7
4.9.	Nadproża.....	7
4.10.	Ściany wewnętrzne.....	9
4.11.	Przyjęte obciążenia oraz wyniki obliczeń.....	9
5.	Agresywność środowiska.....	9
6.	Dane materiałowe.....	10
7.	Uwagi.....	10
8.	Wykaz norm i literatury technicznej.....	11

B. Zestawienie obciążeń. Wyniki obliczeń statycznych.

C. Część graficzna.

Rys. nr K/1. Rzut fundamentów	1 : 50
Rys. nr K/2. Rzut parteru – schemat konstrukcyjny	1 : 50
Rys. nr K/3. Fundamenty – ława Ł-1, Ł-2, Ł-3 i Ł-4	1 : 25
Rys. nr K/4. Ściany fundamentowe podestu - rzut	1 : 25
Rys. nr K/5. Ściany fundamentowe podestu - przekroje	1 : 25
Rys. nr K/6. Strop III - zbrojenie dolne i górne	1 : 50
Rys. nr K/7. Konstrukcja nadproża N-1	1 : 25

A. Część opisowa

1. Dane ogólne.

Inwestor : Gmina Biecz
ul. Rynek 1, 38-340 Biecz, woj. małopolskie.

Obiekt : Kino "Farys"
ul. Kazimierza Wielkiego 13,
38-340 Biecz, powiat Gorlicki, woj. małopolskie
- dz. ewid. nr 1074/1 w Bieczu.

Temat : Przebudowa wraz z rozbudową kina "Farys" w celu
dostosowania do działalności kulturalnej i pielgrzymkowej.

Zakres opracowania : Projekt konstrukcyjny.

Faza opracowania : Projekt budowlany zamienny.

2. Podstawa opracowania.

- umowa z Inwestorem,
- wizja lokalna z inwentaryzacją budowlaną i fotograficzną,
- uzgodnienia i wytyczne podane przez Inwestora,
- mapa sytuacyjno-wysokościowa do celów projektowych w skali 1: 500,
- wypis i wyrys z Miejscowego Planu Zagospodarowania Przestrzennego Miasta Biecz,
- projekty archiwalne budynku kina "Farys" w Bieczu sporządzone przez MIASTOPROJEKT RZESZÓW w 1967 roku,
- dokumentacja geotechniczna opracowana przez GEOSOL - Biuro Usług Geologicznych Bogdan Ciszkowski, ul. Kraszewskiego 6, 33-300 Nowy Sącz,
- inwentaryzacja budowlana budynku kina "Farys" w Bieczu,
- ekspertyza stanu technicznego budynku kina "Farys" sporządzona we wrześniu 2016r.,
- projekt zagospodarowania działki,
- projekt architektoniczny Przebudowa wraz z rozbudową kina "Farys" w celu dostosowania do działalności kulturalnej i pielgrzymkowej z września 2016r.,
- ustawa z dnia 07.07.1994r. Prawo Budowlane (Dz. U. z 2016r., poz. 290 z późn. zm.),
- rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 12 kwietnia 2002r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać budynki mieszkalne i ich usytuowanie (Dz. U. Nr 75, poz. 690 z późn. zm.),
- obowiązujące normy i przepisy budowlane oraz literatura techniczna.

3. Przedmiot i zakres opracowania.

Przedmiotem opracowania jest projekt konstrukcyjny zamienny do projektu przebudowy wraz z rozbudową kina "Farys" w Bieczu, w celu dostosowania do działalności kulturalnej i pielgrzymkowej. Obiekt położony jest na działce nr 1074/1 w Bieczu przy ul. Kazimierz Wielkiego 13.

Opracowanie obejmuje zmiany do projektu konstrukcyjnego dla częściowej przebudowy i rozbudowy istniejącego budynku w zakresie :

- zmiany usytuowania wewnętrznej ściany nośnej zlokalizowanej w obrębie przebudowywanej sali kinowej z wykonaniem nowej ławy i ściany fundamentowej żelbetowej,
- korekta zbrojenia płyty stropowej Stropu III pod częścią widowni,
- wykonanie podestu i schodów zewnętrznych o konstrukcji żelbetowej przed głównym wejściem do budynku kina,
- wykonanie dwóch nadproży z belek stalowych nad wybijanymi otworami drzwiowymi do sali kinowej.

Zmiany konstrukcyjne nie dotyczą zatwierdzonej pozwoleniem na budowę części obejmującej rozbudowę istniejącego budynku kina, która pozostaje bez zmian.

4. Układ konstrukcyjny.

4.1. Warunki gruntowo-wodne.

Badania geotechniczne podłoża gruntowego w rejonie posadowienia projektowanej rozbudowy budynku kina, wykonane zostały przez firmę GEOSOL - Biuro Usług Geologicznych Bogdan Ciszkowski - ul. Kraszewskiego 6, 33-300 Nowy Sącz.

Pod względem morfologicznym i geomorfologicznym badany teren położony jest w obrębie zbocza nachylonego łagodnie w kierunku południowym. Powierzchnia terenu ma charakter częściowo sztuczny.

W budowie geologicznej przedmiotowego terenu biorą udział utwory czwartorzędowe i trzeciorzędowe. Trzeciorząd reprezentują utwory fliszowe, piaskowce i łupki warstw krośnieńskich serii śląskiej. Czwartorzęd reprezentują utwory lessopodobne zbudowane z glin pylastych, pyłów i glin piaszczystych w-wy I-III. Występujące w podłożu gliny warstwy I, stanowią wystarczająco nośne podłoże. Mniej korzystne są plastyczne gliny pylaste w-wy II i szczególnie plastyczne na pograniczu z miękkoplastycznymi gliny pylaste w-wy III.

Na badanym obszarze nie stwierdzono niekorzystnych zjawisk i procesów destabilizujących podłoże gruntowe, świadczących o istnieniu czynnych procesów osuwiskowych i według Mapy osuwisk i terenów zagrożonych ruchami masowymi, wykonanej w ramach SOPO dla gminy Biecz, osuwiska na tym terenie nie występują. Obszar ten znajduje się poza terenem zaliczanym do "obszarów zagrożonych podtopieniami" (geoportal e-PSH).

W wykonanych otworach badawczych nie stwierdzono występowania jednolitego lustra wody gruntowej. W obrębie glin pylastych i piaszczystych mogą występować okresowe punktowe sączenia związane z warunkami atmosferycznymi. Sączenia stwierdzono na głębokości 1,9 i 2,5 m ppt w rejonie sondowań 1-2.

Posadowienie projektowanego budynku przy założonej głębokości 2,0-2,5 m ppt nastąpi w obrębie glin warstwy I. Grunty te stanowią dobre i nośne podłoże fundamentowe.

Roboty ziemne zaleca się wykonywać w porze suchej. Grunty w wykopie należy bezwzględnie chronić przed zalaniem wodami opadowymi i roztopowymi.

Fundamenty należy zaprojektować z zastosowaniem zbrojenia.

Wokół budynku zaleca się wykonane wgłębnego drenażu opaskowego.

W poziomie posadowienia, w rejonie lokalizacji obiektu **warunki gruntowe należy określić jako proste** głównie z uwagi na występowanie w podłożu gruntów genetycznie jednorodnych

oraz brak niekorzystnych procesów. Lustro wody występuje poniżej projektowanego poziomu posadowienia.

Grunty w-wy I należy określić jako nośne i małościśliwe. Gliny pylaste w-w II-III należą do gruntów o średniej nośności i ściśliwości.

Kategoria geotechniczna obiektu budowlanego:

Zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych z dnia 25.04.2012r. (Dz. U. Nr 81 z dnia 27.04.2012, poz. 463), projektowany obiekt jako rozbudowa budynku kina z uwagi na rodzaj konstrukcji i charakter budynku oraz występujące proste warunki geologiczne terenu należy zaliczyć do **II kategorii geotechnicznej**.

Warunki gruntowo-wodne wymagają sprawdzenia na etapie wykonywania wykopu fundamentowego.

Rodzaj izolacji wodoszczelnej i przeciwwilgociowej fundamentów i ścian fundamentowych dostosować do udokumentowanych warunków gruntowo-wodnych.

4.2. Wykopy fundamentowe.

Wykonać koparką lub częściowo ręcznie do głębokości ok. 1,30m poniżej istniejącego poziomu terenu (około 2,5m poniżej projektowanego poz. +/-0.00). Głębokość wykopów uzależniona jest od zasięgu warstw nasypów niebudowlanych występujących na terenie działek, które należy bezwzględnie wymienić na zagęszczoną podsypkę żwirową ($I_s = 0.8+1.0$) lub beton klasy minimum C8/10 (B10). W przypadku wystąpienia w wykopach innych plastycznych lub organicznych gruntów o małej nośności należy również dokonać ich całkowitej wymiany. Posadowienie projektowanej rozbudowy budynku należy bezwzględnie wykonać poniżej warstwy nasypu niebudowlanego.

Uwagi :

Z dużą ostrożnością należy prowadzić prace ziemne i betonowe przy wykonywaniu nowych fundamentów w sąsiedztwie istniejących ścian budynku, aby nie naruszyć równowagi statycznej konstrukcji obiektu.

Wykopy należy prowadzić w okresie możliwie suchym z rozkopem lub zastosować zabezpieczenia ścian przed osunięciem. Zabrania się pozostawiania otwartych i niezabezpieczonych wykopów na działanie czynników atmosferycznych (deszcz, mróz).

Podczas prac ziemnych zapewnić stałe odwodnienie wykopów przez wykonanie drenażu odprowadzającego wodę lub użycie pomp do jej wypompowania.

4.3. Ławy fundamentowe.

Ławy fundamentowe żelbetowe wylewane na budowie z betonu C20/25 (B25) wykonać na podkładzie z 15cm warstwy zagęszczonego żwiru ($I_s=0.9$) i 10cm betonu C12/15 (B15). Głębokość posadowienia od ok. 0,60-1,48m poniżej projektowanego poziomu +/-0.00 rozbudowy budynku (około 0,9m poniżej poz. posadzki). Szerokość ław fundamentowych głównych 0,6m, wysokość 0,4m. Ławy pod ściankami działowymi szerokości 0,2m.

Zbrojenie ław fundamentowych 4 i 6 prętami ϕ 12mm ze stali RB500W (po 2 lub 3 dołem

i górą) i strzemionami ϕ 6 mm ze stali St0S co ok. 25cm.

Rozmieszczenie, kształt i szczegóły zbrojenia ław fundamentowych wg rys. nr K/1 i rys. konstrukcyjnych ław fundamentowych.

Powierzchnie boczne ław fundamentowych przeznaczone do obsypania gruntem zabezpieczyć przeciwwilgociową izolacją powłokową. Pod ławami, na betonie podkładowym, ułożyć izolację przeciwwilgociową z papy bitumicznej.

4.4. Ściany fundamentowe.

Ściany fundamentowe żelbetowe i betonowe wylewane na budowie z betonu C20/25 (B25) zewnętrzne i wewnętrzne nośne o grubości 24 i 25cm oraz wewnętrzne działowe o grubości 20cm wg rys. nr K/1 i rys. konstrukcyjnych.

Ściany żelbetowe zbrojone dwoma siatkami z prętów ϕ 12 mm w rozstawie co ~25 cm (RB500W-AIIIN).

W części szczytowej ściany fundamentowe zbroić 4 prętami ϕ 12mm ze stali RB500W (po 2 dołem i górą) oraz strzemionami ϕ 6 mm ze stali St0S co ok. 25cm.

Po wylaniu powierzchnie boczne ścian fundamentowych przeznaczone do obsypania gruntem zabezpieczyć przeciwwilgociową izolacją powłokową, a w obrębie pomieszczeń użytkowych wykonać od strony zewnętrznej izolację termiczną z ekstrudowanego styropianu i warstwę osłonową z folii kubelkowej.

4.5. Stropy.

W części istniejącej nad wydzielonymi pomieszczeniami kina 7D z zapleczem, w formie płyty żelbetowej jednoprzęsłowej wylewanej na budowie z betonu C20/25 (B25) o grubości płyty 16cm. Płyta zbrojona jednokierunkowo wkładkami ϕ 10mm ze stali RB500W-AIIIN w rozstawie 12cm i co 24cm. Zbrojenie płyty stropowej opierać w bruździe o szerokości 12-15cm wykutej w istniejącej ścianie oraz kotwić w żelbetowym wieńcu na projektowanej ścianie działowej grubości 24cm.

Układ stropów i belek oraz szczegóły wykonania i zbrojenia płyt wg schematów konstrukcyjnych i rys. wykonawczych stropów.

4.6. Trzpień żelbetowe.

Wylewane z betonu C20/25 (B25) zbrojone 6-cioma wkładkami ϕ 16mm ze stali RB500W oraz strzemionami ϕ 6mm (St0S) co 20cm. Wymiary przekrojów 24x30cm. Trzpień należy zakotwić w żelbetowych stopach, ławach i wieńcach. Rozmieszczenie trzpieni żelbetowych według schematów konstrukcyjnych.

4.7. Konstrukcja podestu i schodów zewnętrznych.

Ściany żelbetowe wylewane na budowie z betonu C20/25 (B25) o grubości 25cm i wysokości 1.41m do 2.46m. Zbrojenie ścian w postaci dwóch siatek z prętów ϕ 10mm ze stali RB500W w rozstawie co ~20-25cm. Głębokość posadowienia 1.3m poniżej projektowanego poziomu terenu na podkładzie z chudego betonu gr.10cm i podsypce żwirowej (głębokość posadowienia dopasować do ukształtowania terenu). Usytuowanie ścian betonowych, kształt i szczegóły zbrojenia według rys. nr K/1 i rysunków konstrukcyjnych podestu.

Konstrukcja płyty podestu i biegów schodowych z w formie płyty żelbetowej wieloprzęsłowej wylewanej na budowie z betonu C20/25 (B25) o grubości płyty 15cm. Płyta zbrojona jednokierunkowo górą i dołem wkładkami ϕ 10mm ze stali RB500W-AIIIN w rozstawie co 12cm. Pręty rozdzielcze ϕ 10mm ze stali RB500W-AIIIN w rozstawie co 20-25cm.

Po wylaniu powierzchni boczne ścian fundamentowych przeznaczone do obsypania gruntem zabezpieczyć przeciwwodną izolacją powłokową.

Balustrady i pochwyt.

Balustrady projektuje się z elementów stalowych rurowych spawanych, mocowanych do konstrukcji podestu i schodów kotwami do betonu M12. Zabezpieczonych antykorozyjnie przez malowanie podkładowe i nawierzchniowe. Wypełnienie pomiędzy słupkami elementami z rur stalowych mocowanymi przez spawanie.

4.8. Wieńce.

Żelbetowe wylewane z betonu C20/25 (B25) o wymiarach 24x30cm i 25x25cm wykonać wg rysunków konstrukcyjnych w celu powiązania ścian budynku.

Minimalne zbrojenie wieńca 4 prętami ϕ 12mm ze stali RB500W (po 2 dołem i górą) oraz strzemionami ϕ 6mm ze stali St0S co ok. 30cm.

4.9. Nadproża.

Drzwiowe systemowe prefabrykowane lub wylewane na budowie z betonu C20/25 (B25) zbrojone prętami ϕ 16mm ze stali RB500W oraz strzemionami ϕ 6mm ze stali St0S w zależności od szerokości otworu docieplone od zewnątrz styropianem.

Nadproża nad wybijanymi otworami z belek stalowych z dwuteowników - według schematów statycznych i rysunków konstrukcyjnych.

Nad wybijanymi w istniejących ścianach otworami zaprojektowano nadproża z belek stalowych dostosowanych do szerokości otworu.

Wytyczne montażu i rozwiązania konstrukcyjne.

Roboty budowlane związane z wykonaniem nadproży z belek stalowych należy prowadzić etapowo zachowując bezwzględnie przewidzianą projektem technologię i kolejność wykonywanych prac !

Przed przystąpieniem do właściwych prac budowlanych należy wykonać konstrukcje wsporcze zabezpieczające istniejące stropy budynku, w formie belek (drewnianych lub stalowych) ułożonych poprzecznie do płyt stropowych i usytuowanych w pobliżu stref podporowych (przy ścianach nośnych) oraz podpartych stemplowaniem !

Warunki wykonania nadproża należy przeanalizować bezpośrednio na budowie i każdorazowo dokładnie sprawdzać stan ściany nośnej w strefach podporowych dokonując w razie konieczności (wystąpienie rys, pęknięć lub uszkodzeń zaprawy wiążącej) przemurowania fragmentów cegłą pełną na zaprawie cementowej.

Sposób wykonania nadproża z belek stalowych.

1. Nadproża należy wykonywać zgodnie z rysunkami konstrukcyjnymi oraz sztuką budowlaną i obowiązującymi przepisami BHP, pod nadzorem osoby uprawnionej.
 2. W pierwszej kolejności należy wykuć bruzdę z jednej strony ściany do osadzenia belki stalowej. Bruzdę wykuwać o jak najmniejszych wymiarach umożliwiających osadzenie belki i późniejsze uzupełnienie pustych miejsc cegłą pełną i betonem. UWAGA – nie wykuwać bruzdy na wylot – wykonać ją o jak najmniejszej głębokości.
 3. W strefach podporowych belek stalowych wykonać podlewki z betonu C 20/25 o grubości min. 10cm.
 4. Po uzyskaniu przez podlewki odpowiedniej wytrzymałości osadzić pierwszą belkę stalową.
 5. Zaklinować belkę do istniejącej ściany, stropu od górnej krawędzi i w miejscu oparcia na murze za pomocą klinów stalowych (np. wykonanych z płaskownika) oraz wypełnić puste miejsca pomiędzy belką a ścianą betonem i zaprawą cementową 1:3.
 6. Po związaniu zaprawy i betonu wykuć gniazda po drugiej stronie ściany i osadzić drugą belkę stalową postępując j.w.
 7. Przewiercić otwory w murze i belce (w jednej belce otwory można wywiercić przed montażem) do przełożenia śrub M16, następnie zamontować śruby i dokładnie skrócić belki.
 8. **Do dalszych prac przystąpić dopiero po osiągnięciu przez zaprawę i beton odpowiedniej wytrzymałości !**
- Po stwardnieniu betonu najpierw wyburzyć fragment ściany w obrysie projektowanego otworu rozpoczynając rozbiórkę od strony nadproża (od góry), a belki stalowe obłożyć siatką stalową (np. Rabitza) i otynkować.
9. **Podczas cięcia i kucia ściany należy zwrócić szczególną uwagę, aby nie przekroczyć obrysu projektowanego otworu i nie uszkodzić ściany poza jego krawędzią !**
 10. Wszystkie wymiary otworów i elementów sprawdzać na bieżąco, na budowie i w razie konieczności dokonać niezbędnej korekty.
 11. **W razie wystąpienia podczas prac budowlanych jakichkolwiek wątpliwości należy bezwzględnie zasięgnąć opinii projektanta !**

Wszelkie prace wyburzeniowe powinny być wykonywane ręcznie lub przy użyciu lekkich elektronarzędzi.

Wszystkie wymiary elementów sprawdzić i dopasować na budowie !

Całą konstrukcję stalową zabezpieczyć odpowiednimi powłokami antykorozyjnymi.

Szczegóły rozmieszczenia, połączeń i montażu konstrukcji według rysunków konstrukcyjnych. Przewidywane obciążenia od montowanych nadproży przenoszone na konstrukcję ścian będą rozkładały się równomiernie za pośrednictwem ścian z cegły na ściany fundamentowe i fundamenty budynku, powodując niewielki i dopuszczalny wzrost obciążenia na podłoże gruntowe. Ponieważ wzrost obciążeń od projektowanych nowych rozwiązań w stosunku do stanu istniejącego jest niewielki, nie wystąpi więc znaczna zmiana naprężeń w elementach konstrukcji budynku i ścianach stanowiących miejsca podparcia belek nadprożowych.

Zabezpieczenie antykorozyjne elementów stalowych.

Wszystkie elementy konstrukcji stalowych należy odpowiednio oczyścić i zabezpieczyć powłokami antykorozyjnymi.

Rozwiązanie przykładowe :

Oczyszczenie elementów konstrukcji stalowej do stopnia czystości S.A. 2.5

wg normy PN ISO 8501-1:1996.

Malowanie :

- farba ftalowa do gruntowania przeciwrdzewna chromianowa - 2 razy,
- farba ftalowa nawierzchniowa

4.10. Ściany wewnętrzne.

Bloczki z betonu komórkowego odmiany 400 lub 500 o wymiarach 599/240/240mm oraz bloczki odmiany 600 o wymiarach 599x199x115mm łączone na zaprawie klejowej lub bloczki typu SILKA o wymiarach 333/199/240 i 333/199/120mm, łączone na zaprawie klejowej.

4.11. Przyjęte obciążenia oraz wyniki obliczeń.

- obciążenia stałe wg PN-82/B-02001
- obciążenie zmienne wg PN-82/B-02003, PN-82/B-02004
(przyjęte wartości charakterystyczne)

obciążenie podjazdu	1,8-3,0 kN/m ²
komunikacja-chodnik	3,0 kN/m ²
pomieszczenia zaplecza	2,0 kN/m ²
pomieszczenia biurowe	2,0 kN/m ²
podest i schody zewnętrzne	4,0 kN/m ²
- obciążenia śniegiem dla dachu dwuspadowego – kąt 23° (wartości obliczeniowe)
wg PN-80/B-02010/Az1:2006 III strefa 1,83 kN/m²
- obciążenie wiatrem dla dachu dwuspadowego – kąt 23° (wartości obliczeniowe)
wg PN 77/B-02011 III strefa

ssanie	-0,63 kN/m ²
parcie	0,12 kN/m ²
- obciążenia śniegiem dla podestu (wartości obliczeniowe)
wg PN-80/B-02010/Az1:2006 III strefa 1,44-3,60 kN/m²

Wyniki :

- zbrojenie podłużne ław 6 ϕ 12mm (stal RB500W) i strzemiona ϕ 6mm co 25cm St0S,
- zbrojenie trzpieni żelbetowych prętami ϕ 16mm (RB500W) i strzemionami ϕ 6mm (St0S),
- zbrojenie stropów jednokierunkowo prętami ϕ 10mm (RB500W),
- przekroje elementów drewnianej konstrukcji dachu - istniejące do pozostawienia,
- wieńce żelbetowe z betonu C20/25 (B25) zbrojone min. 4 prętami ϕ 12mm stal RB500W, strzemiona ϕ 6mm co ~30cm St0S,

5. Agresywność środowiska.

Generalnie można przyjąć, że wszystkie elementy konstrukcyjne obiektu znajdują się w środowisku nieagresywnym i nie wymagają dodatkowych szczególnych zabezpieczeń poza podstawowymi wynikającymi z wiedzy i przepisów budowlanych.

6. Dane materiałowe.

Bloczki z betonu komórkowego

- odmiany 400 o wym. 420/240/590mm, odmiany 500 240/240/590mm
- odmiany 600 o wym. 115/240/590mm

Bloczki typu SILKA

- o wym. 399/199/120
- o wym. 399/199/240

Beton

- beton podkładowy C12/15
- elementy konstrukcyjne C20/25

Stal zbrojeniowa

- strzemiona St0S (A0)
- pręty zbrojeniowe St3S, RB500W

Stal profilowa

- elementy konstrukcyjne S235JR,

Elektrody EA 1.46

Śruby kotwiące

- kotwienie konstrukcji : kotwy wklejane HILTI, żywice – zgodne z wytycznymi dostawcy

Drewno

- drewno iglaste klasy min. C24

7. Uwagi.

- Podczas wykonywania poszczególnych elementów konstrukcji budynku należy bezwzględnie stosować się zaleceń podanych w projekcie budowlanym oraz do zasad technologii budownictwa żelbetowego i murowanego tradycyjnie oraz konstrukcji stalowych !**
- Wszystkie wymiary elementów konstrukcyjnych sprawdzać na bieżąco podczas montażu i w razie konieczności dokonać ich korekty na budowie !**
- Wszelkie prace budowlane należy koordynować z robotami instalacyjnymi zapewniając odpowiednie przejścia i przebiegi wg dokumentacji branżowych.**
- Elementy stalowe zabezpieczyć antykorozyjnie i nawierzchniowo powłokami malarskimi.
- Zagospodarowanie ziemi pochodzącej z wykopów :
projekt przewiduje wykorzystanie całości ziemi pochodzącej z wykopów do zasypania ścian fundamentowych oraz ukształtowania terenu przyległego.
- Przerwy dylatacyjne należy zabezpieczyć elastyczną listwą lub kitem.
- Wszystkie stosowane materiały budowlane, izolacyjne, malarskie, materiały okładzinowe muszą posiadać atest dopuszczający je do stosowania w budownictwie przeznaczonym na pobyt ludzi oraz inne świadectwa i decyzje wymagane prawem.
- Wszystkie stosowane i montowane urządzenia należy obsługiwać i instalować zgodnie z instrukcjami i zaleceniami producentów przestrzegając warunków gwarancyjnych.
- Materiały budowlane oraz elementy prefabrykowane winny odpowiadać atestom technicznym oraz ustaleniom odnośnych norm.
- Roboty budowlane i rzemieślnicze powinny być wykonane zgodnie z zasadami sztuki

budowlanej oraz obowiązującymi przepisami i normami, a także pod nadzorem osoby uprawnionej.

8. Wykaz norm i literatury technicznej.

- PN - 82/B-02000 Obciążenia budowli. Zasady ustalania wartości.
- PN - 82/B-02001 Obciążenia budowli. Obciążenia stałe.
- PN - 82/B-02003 Obciążenia budowli. Obciążenia zmienne technologiczne. Podstawowe obciążenia technologiczne i montażowe.
- PN-80/B-02010/Az1:2006 Obciążenia w obliczeniach statystycznych. Obc. śniegiem.
- PN-77/B-02011/ Az1:2009 Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie wiatrem.
- PN-B-03150:2000 Konstrukcje drewniane.
- PN-B-03002:1999 Konstrukcje murowe. Obliczenia statyczne i projektowanie.
- PN - 90/B-03200 Konstrukcje stalowe. Obliczenia statyczne i projektowanie.
- PN-B-03264:2002 Konstrukcje betonowe, żelbetowe i sprężone. Obliczenia i projektowanie.
- PN-81/B-03020 Grunty budowlane. Posadowienie bezpośrednie budowli.
Obliczenia statyczne i projektowanie.
- W. Starosolski – "Konstrukcje żelbetowe t. I, II i III" Wydawnictwa Naukowe PWN, 2009.
- M. Abramowicz - „Roboty betonowe na placu budowy” Arkady, Warszawa 1992

Opracowali :



mgr inż. Roman Serafin



mgr inż. Paweł Wojtańek

ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ

WYNIKI OBLICZEŃ STATYCZNYCH

/ PROJEKT ZAMIENNY /

Inwestor : Gmina Biecz
ul. Rynek 1, 38-340 Biecz
woj. małopolskie.

Obiekt : Kino "Farys"
ul. Kazimierza Wielkiego 13,
38-340 Biecz, powiat Gorlicki, woj. małopolskie
- dz. ewid. nr 1074/1.

Temat : Przebudowa wraz z rozbudową kina "Farys"
w celu dostosowania do działalności
kulturalnej i pielgrzymkowej - projekt zamienny.

Gorlice, luty 2019

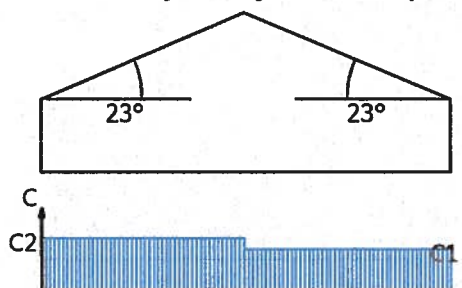
A. Zestawienie obciążeń zmiennych środowiskowych.

CZEŚĆ ISTNIEJĄCA DO PRZEBUDOWY

Dach dwuspadowy nad salą kinową – kąt 23° - istniejący

1. Obciążenia zmienne – ŚNIEG /dach dwuspadowy – kąt 23° .

Obciążenie charakterystyczne śniegiem gruntu $q_k = 1,20 \text{ kN/m}^2$ przyjęto zgodnie ze zmianą do normy Az1, jak dla strefy III ($H = 262 \text{ m n.p.m.}$).



1.1. Śnieg C1.

Współczynnik kształtu $C = 0,80$ jak dla dachu dwuspadowego.

Charakterystyczna wartość obciążenia śniegiem:

$$Q_k = 1,2 \text{ kN/m}^2 \cdot 0,8 = 0,96 \text{ kN/m}^2.$$

Obliczeniowa wartość obciążenia śniegiem:

$$Q_o = 1,44 \text{ kN/m}^2, \quad \gamma_f = 1,50.$$

1.2. Śnieg C2.

Współczynnik kształtu $C = (0,8 + 0,4 \cdot (23 - 15) / 15) = 1,01$ jak dla dachu dwuspadowego.

Charakterystyczna wartość obciążenia śniegiem:

$$Q_k = 1,2 \text{ kN/m}^2 \cdot (0,8 + 0,4 \cdot (23 - 15) / 15) = 1,22 \text{ kN/m}^2.$$

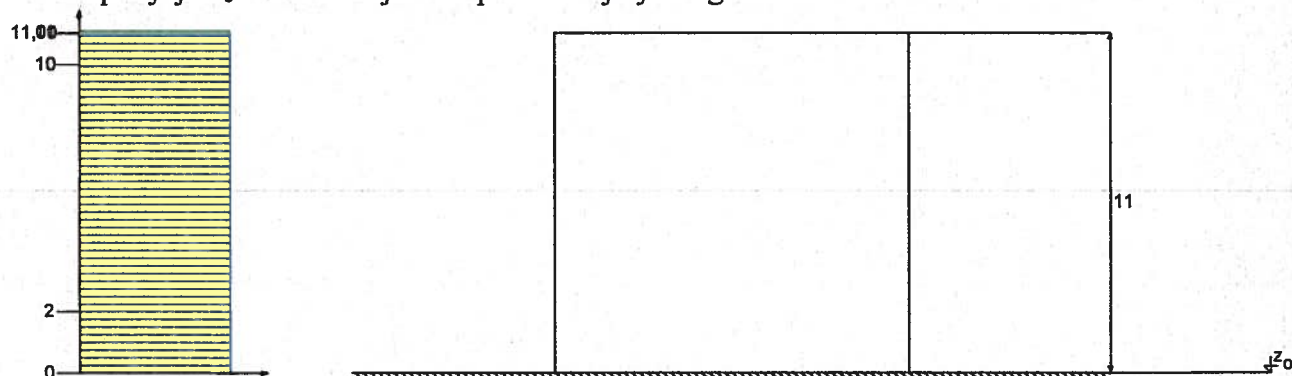
Obliczeniowa wartość obciążenia śniegiem:

$$Q_o = 1,83 \text{ kN/m}^2, \quad \gamma_f = 1,50.$$

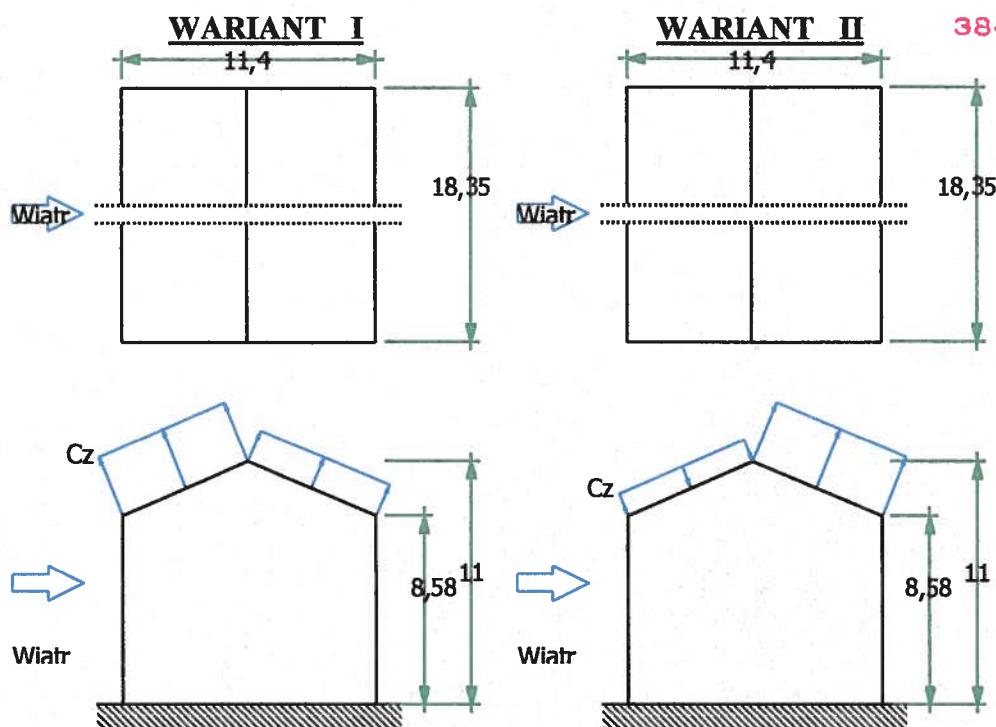
2. Obciążenia zmienne – WIATR DACH /dach dwuspadowy – kąt 23° .

Charakterystyczne ciśnienie prędkości wiatru $q_k = 0,30 \text{ kN/m}^2$ przyjęto jak dla strefy III ($H = 262 \text{ m n.p.m.}$).

Współczynnik ekspozycji $C_e = 1,02$ przyjęto jak dla terenu A i wysokości nad poziomem gruntu $z = 11,00 \text{ m}$. Ponieważ $H/L \leq 2$ przyjęto stały po wysokości rozkład współczynnika ekspozycji C_e o wartości jak dla punktu najwyższego.



Współczynnik działania porywów wiatru $\beta = 1,80$ przyjęto jak do obliczeń budowli niepodatnych na dynamiczne działanie wiatru (logarytmiczny dekrement tłumienia $\Delta = 0,20$; okres drgań własnych $T = 0,20 \text{ s}$).



2.1. Wiatr - wariant I - połać nawietrzna.

Współczynnik aerodynamiczny C połaci nawietrznej dachu dwuspadowego ($\alpha = 23^\circ$) wg wariantu I równy jest $C = C_z - C_w = -0,76$, gdzie:

$C_z = -0,76$ jest współczynnikiem ciśnienia zewnętrznego,

$C_w = 0,00$ jest współczynnikiem ciśnienia wewnętrznego.

Charakterystyczna wartość obciążenia wiatrem:

$$Q_k = 0,3 \text{ kN/m}^2 \cdot 1,02 \cdot (-0,76 - 0,00) \cdot 1,8 = -0,42 \text{ kN/m}^2.$$

Obliczeniowa wartość obciążenia wiatrem:

$$Q_o = -0,63 \text{ kN/m}^2, \quad \gamma_f = 1,50.$$

2.2. Wiatr - wariant I - połać zawietrzna.

Współczynnik aerodynamiczny C połaci zawietrznej dachu dwuspadowego ($\alpha = 23^\circ$) wg wariantu I równy jest $C = C_z - C_w = -0,40$, gdzie:

$C_z = -0,40$ jest współczynnikiem ciśnienia zewnętrznego,

$C_w = 0,00$ jest współczynnikiem ciśnienia wewnętrznego.

Charakterystyczna wartość obciążenia wiatrem:

$$Q_k = 0,3 \text{ kN/m}^2 \cdot 1,02 \cdot (-0,40 - 0,00) \cdot 1,8 = -0,22 \text{ kN/m}^2.$$

Obliczeniowa wartość obciążenia wiatrem:

$$Q_o = -0,33 \text{ kN/m}^2, \quad \gamma_f = 1,50.$$

2.3. Wiatr - wariant II - połać nawietrzna.

Współczynnik aerodynamiczny C połaci nawietrznej dachu dwuspadowego ($\alpha = 23^\circ$) wg wariantu II równy jest $C = C_z - C_w = 0,14$, gdzie:

$C_z = 0,14$ jest współczynnikiem ciśnienia zewnętrznego,

$C_w = 0,00$ jest współczynnikiem ciśnienia wewnętrznego.

Charakterystyczna wartość obciążenia wiatrem:

$$Q_k = 0,3 \text{ kN/m}^2 \cdot 1,02 \cdot (0,14 - 0,00) \cdot 1,8 = 0,08 \text{ kN/m}^2.$$

Obliczeniowa wartość obciążenia wiatrem:

$$Q_o = 0,12 \text{ kN/m}^2, \quad \gamma_f = 1,50.$$

2.4. Wiatr - wariant II - połac zawietrzna.

Współczynnik aerodynamiczny C połaci zawietrznej dachu dwuspadowego ($\alpha = 23^\circ$) wg wariantu II równy jest $C = C_z - C_w = -0,40$, gdzie:

$C_z = -0,40$ jest współczynnikiem ciśnienia zewnętrznego,

$C_w = 0,00$ jest współczynnikiem ciśnienia wewnętrznego.

Charakterystyczna wartość obciążenia wiatrem:

$$Q_k = 0,3 \text{ kN/m}^2 \cdot 1,02 \cdot (-0,40 - 0,00) \cdot 1,8 = -0,22 \text{ kN/m}^2.$$

Obliczeniowa wartość obciążenia wiatrem:

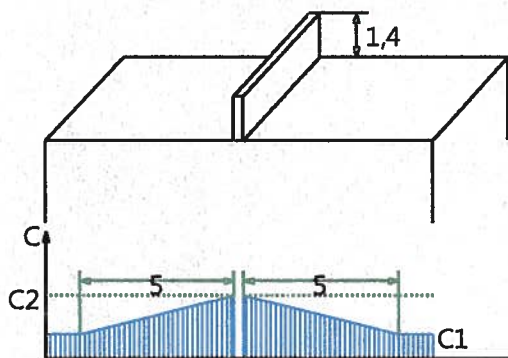
$$Q_o = -0,33 \text{ kN/m}^2, \quad \gamma_f = 1,50.$$

CZEŚĆ PROJEKTOWANA - SCHODY ZEWNĘTRZNE Z PODESTEM

Płyta podestu.

3. Obciążenia zmienne – ŚNIEG.

Obciążenie charakterystyczne śniegiem gruntu $q_k = 1,20 \text{ kN/m}^2$ przyjęto zgodnie ze zmianą do normy Az1, jak dla strefy III ($H = 262 \text{ m n.p.m.}$).



3.1. Śnieg C1.

Współczynnik kształtu $C = 0,80$ jak dla dachu z przegrodą lub attyką.

Charakterystyczna wartość obciążenia śniegiem:

$$Q_k = 1,2 \text{ kN/m}^2 \cdot 0,8 = 0,96 \text{ kN/m}^2.$$

Obliczeniowa wartość obciążenia śniegiem:

$$Q_o = 1,44 \text{ kN/m}^2, \quad \gamma_f = 1,50.$$

3.2. Śnieg C2.

Współczynnik kształtu $C = 2,00$ jak dla dachu z przegrodą lub attyką.

Charakterystyczna wartość obciążenia śniegiem:

$$Q_k = 1,2 \text{ kN/m}^2 \cdot 2,0 = 2,40 \text{ kN/m}^2.$$

Obliczeniowa wartość obciążenia śniegiem:

$$Q_o = 3,60 \text{ kN/m}^2, \quad \gamma_f = 1,50.$$

Zestawienie obciążeń na elementy konstrukcji.

CZEŚĆ ISTNIEJĄCA DO PRZEBUDOWY

1. Dach istniejący kąt 23° - blacha na łątach bez ociepleniem.

Opis obciążenia		Obciążenie charakterystyczne kN/m	Współczynnik obciążenia γ_f	Obciążenie obliczeniowe kN/m ²
Lp.	Stale			
1	Blacha trapezowa	0,080	1,20	0,096
2	Deskowanie pełne gr. 2,5cm	0,150	1,10	0,165
Suma Stale Σ		0,23	1,13	0,26
	Zmienne			
3	Obc. Śniegiem	1,22	1,50	1,83
Suma Zmienne Σ		1,22	1,50	1,83
Suma Σ		1,45	1,44	2,09

2. Krokiew 10x15cm co ~100cm – blacha trapezowa na deskowaniu pełnym bez ociepleniem.

Opis obciążenia		Obciążenie charakterystyczne kN/m	Współczynnik obciążenia γ_f	Obciążenie obliczeniowe kN/m ²
Lp.	Stale			
1	Blacha trapezowa	0,080	1,20	0,096
2	Deskowanie pełne gr. 2,5cm	0,150	1,10	0,165
3	Krokiew 10x15cm	0,090	1,10	0,099
Suma Stale Σ		0,32	1,13	0,36
	Zmienne			
4	Obc. Śniegiem	1,22	1,50	1,83
Suma Zmienne Σ		1,22	1,50	1,83
Suma Σ		1,54	1,42	2,19

3. Strop nad parterem z belek drewnianych h=26cm, (wełna, deski, pł. G-K).

Opis obciążenia		Obciążenie charakterystyczne kN/m ²	Współczynnik obciążenia γ_f	Obciążenie obliczeniowe kN/m ²
Lp.	Stale			
1	2 x Folia izolacyjna	0,004	1,30	0,005
2	Wełna mineralna gr. 300mm	0,15	1,30	0,20
3	Deskowanie pełne gr. 3,8cm	0,228	1,10	0,251
4	Tram 18x26cm	0,000	1,10	0,000
5	Sufit podwieszony G-K EI 60	0,35	1,20	0,42
Suma Stale Σ		0,73	1,19	0,87
	Zmienne			
6	Użytkowe stropu	1,00	1,40	1,40
Suma Zmienne Σ		1,00	1,40	1,40
Suma Σ		1,73	1,31	2,27

4. Zestawienie na Tram 18x26cm istniejący zebrane z 150cm.

Opis obciążenia		Obciążenie charakterystyczne kN/m ²	Współczynnik obciążenia γ_f	Obciążenie obliczeniowe kN/m ²
Lp.	Stale			
1	2 x Folia izolacyjna	0,006	1,30	0,008
2	Wełna mineralna gr. 300mm	0,23	1,30	0,29
3	Deskowanie pełne gr. 3,8cm	0,342	1,10	0,376
4	Tram 18x26cm	0,000	1,10	0,000
5	Sufit podwieszony G-K EI 60	0,53	1,20	0,63
Suma Stale Σ		1,10	1,19	1,31
	Zmienne			
6	Użytkowe stropu	1,50	1,40	2,10
Suma Zmienne Σ		1,50	1,40	2,10
Suma Σ		2,60	1,31	3,41

5. Zestawienie na belkę stropową 13x26cm istniejącą zebrane z 150cm.

Opis obciążenia		Obciążenie charakterystyczne kN/m ²	Współczynnik obciążenia γ_f	Obciążenie obliczeniowe kN/m ²
Lp.	Stale			
1	2 x Folia izolacyjna	0,006	1,30	0,008
2	Wełna mineralna gr. 300mm	0,23	1,30	0,29
3	Deskowanie pełne gr. 3,8cm	0,342	1,10	0,376
4	Belka stropowa 13x26cm	0,000	1,10	0,000
5	Sufit podwieszony G-K EI 60	0,53	1,20	0,63
Suma Stale Σ		1,10	1,19	1,31
	Zmienne			
6	Użytkowe stropu	1,50	1,40	2,10
Suma Zmienne Σ		1,50	1,40	2,10
Suma Σ		2,60	1,31	3,41

6. Zestawienie na kratownice stalową projektowaną zebrane z 120cm.

Opis obciążenia		Obciążenie charakterystyczne kN	Współczynnik obciążenia γ_f	Obciążenie obliczeniowe kN
Lp.	Stale			
1	2 x Folia izolacyjna	0,005	1,30	0,006
2	Wełna mineralna gr. 300mm	0,19	1,30	0,24
3	Deskowanie pełne gr. 3,8cm	0,282	1,10	0,310
4	Sufit podwieszony G-K EI 60	0,43	1,20	0,52
Suma Stale Σ		0,90	1,19	1,08
	Zmienne			
5	Użytkowe stropu	1,24	1,40	1,73
Suma Zmienne Σ		1,24	1,40	1,73
Suma Σ		2,14	1,31	2,81

CZEŚĆ PROJEKTOWANA - SCHODY I PODEST

7. Zestawienie na płytę żelbetową podestu h=15cm (okładzina granitowa).

Opis obciążenia		Obciążenie charakterystyczne kN/m ²	Współczynnik obciążenia γ _f	Obciążenie obliczeniowe kN/m ²
Lp.	Stale			
1	Płyty granitowe gr. 4cm	1,12	1,20	1,34
2	Płyta żelbetowa gr. 15cm	3,75	1,10	4,13
Suma Stale Σ		4,87	1,12	5,47
	Zmienne			
3	Użytkowe stropu	4,00	1,30	5,20
Suma Zmienne Σ		4,00	1,30	5,20
Suma Σ		8,87	1,20	10,67

8. Zestawienie na nadproże z belek stalowych.

Opis obciążenia		Obciążenie charakterystyczne kN/m	Współczynnik obciążenia γ _f	Obciążenie obliczeniowe kN/m
Lp.	Stale			
1	Dach	11,77	1,30	15,30
2	Ściana + tynk	62,70	1,10	68,97
3	Reakcja z kratownicy stropowej	9,70	1,30	12,61
4	2 x HEB 280	4,33	1,10	4,76
Suma Stale Σ		88,50	1,15	101,64

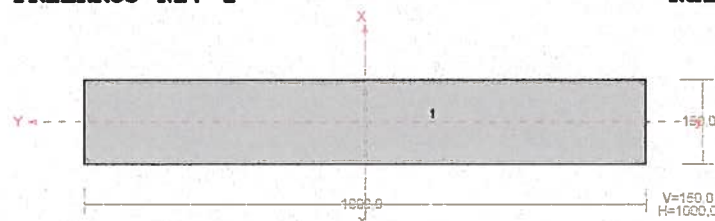
C. Schematy statyczne i wymiarowanie elementów.

PROJEKTOWANY PODEST I SCHODY ZEWNĘTRZNE

Płyta podestu.

PRZEKRÓJ Nr: 1

Nazwa: "B 150x1000"



CHARAKTERYSTYKA PRZEKROJU:

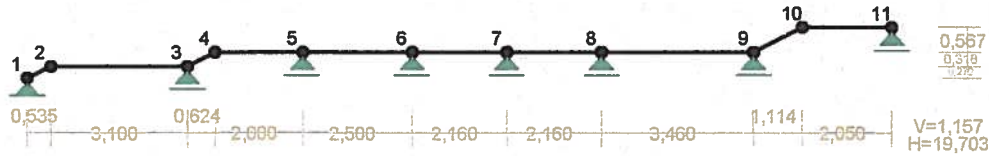
Material: 19 B25

Gł.centrosie bezwładn. [cm]:	Xc= 50,0	Yc= 7,5
		alfa= 90,0
Momenty bezwładności [cm ⁴]:	Jx= 28125,0	Jy=1250000,0
Moment dewiacji [cm ⁴]:		Dxy= 0,0
Gł.momenty bezwładn. [cm ⁴]:	Ix=1250000,0	Iy= 28125,0
Promienie bezwładności [cm]:	ix= 28,9	iy= 4,3
Wskaźniki wytrzymał. [cm ³]:	Wx= 25000,0	Wy= 3750,0
	Wx= -25000,0	Wy= -3750,0
Powierzchnia przek. [cm ²]:		F= 1500,0
Masa [kg/m]:		m= 360,0
Moment bezwładn.dla zginania w płaszczyzn. [cm ⁴]:		Jzg= 28125,0

Nr.	Oznaczenie	Fi:	Xs:	Ys:	Sx:	Sy:	F:
-----	------------	-----	-----	-----	-----	-----	----

		[deg]	[cm]	[cm]	[cm ³]	[cm ³]	[cm ²]
1	B 150x1000	0	0,00	-0,00	-0,0	0,0	1500,0

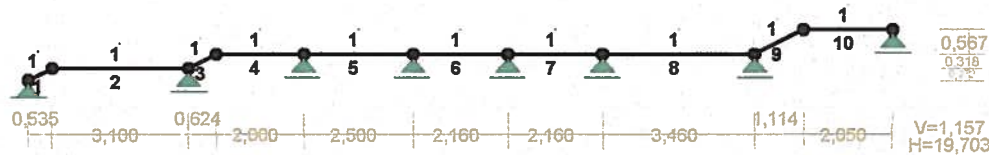
WEZŁY:



WEZŁY:

Nr:	X [m]:	Y [m]:	Nr:	X [m]:	Y [m]:
1	0,000	0,000	7	10,919	0,590
2	0,535	0,272	8	13,079	0,590
3	3,635	0,272	9	16,539	0,590
4	4,259	0,590	10	17,653	1,157
5	6,259	0,590	11	19,703	1,157
6	8,759	0,590			

PRĘTY I PRZEKROJE:



PRĘTY UKŁADU:

Typy prętów: 00 - sztyw.-sztyw.; 01 - sztyw.-przegub;
10 - przegub-sztyw.; 11 - przegub-przegub
22 - ciągnio

Pręt:	Typ:	A:	B:	Lx[m]:	Ly[m]:	L[m]:	Red.EJ:	Przekrój:
1	00	1	2	0,535	0,272	0,600	1,000	1 B 150x1000
2	00	2	3	3,100	0,000	3,100	1,000	1 B 150x1000
3	00	3	4	0,624	0,318	0,700	1,000	1 B 150x1000
4	00	4	5	2,000	0,000	2,000	1,000	1 B 150x1000
5	00	5	6	2,500	0,000	2,500	1,000	1 B 150x1000
6	00	6	7	2,160	0,000	2,160	1,000	1 B 150x1000
7	00	7	8	2,160	0,000	2,160	1,000	1 B 150x1000
8	00	8	9	3,460	0,000	3,460	1,000	1 B 150x1000
9	00	9	10	1,114	0,567	1,250	1,000	1 B 150x1000
10	00	10	11	2,050	0,000	2,050	1,000	1 B 150x1000

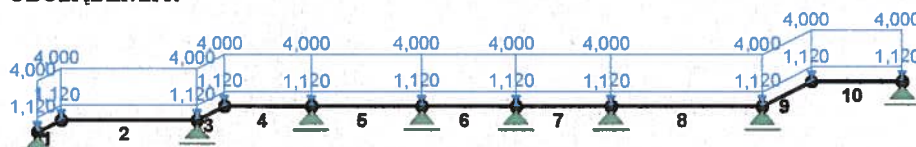
WIELKOŚCI PRZEKROJOWE:

Nr.	A[cm ²]	Ix[cm ⁴]	Iy[cm ⁴]	Wg[cm ³]	Wd[cm ³]	h[cm]	Materiał:
1	1500,0	1250000	28125	3750	3750	15,0	19 B25

STAŁE MATERIAŁOWE:

Materiał:	Moduł E: [kN/mm ²]	Napręż.gr.: [N/mm ²]	AlfaT: [1/K]
19 B25	30	13,300	1,00E-05

OBCIĄŻENIA:



OBCIĄŻENIA: ([kN] , [kNm] , [kN/m])

Pręt:	Rodzaj:	Kąt:	P1 (Tg):	P2 (Td):	a [m]:	b [m]:
Grupa: A "Płyta granitowa"			Stałe		$\gamma_f = 1,20$	
1	Liniowe	0,0	1,120	1,120	0,00	0,60
2	Liniowe	0,0	1,120	1,120	0,00	3,10
3	Liniowe	0,0	1,120	1,120	0,00	0,70
4	Liniowe	0,0	1,120	1,120	0,00	2,00
5	Liniowe	0,0	1,120	1,120	0,00	2,50
6	Liniowe	0,0	1,120	1,120	0,00	2,16
7	Liniowe	0,0	1,120	1,120	0,00	2,16
8	Liniowe	0,0	1,120	1,120	0,00	3,46
9	Liniowe	0,0	1,120	1,120	0,00	1,25
10	Liniowe	0,0	1,120	1,120	0,00	2,05
Grupa: B "Użytkowe"			Zmienne		$\gamma_f = 1,30$	
1	Liniowe	0,0	4,000	4,000	0,00	0,60
2	Liniowe	0,0	4,000	4,000	0,00	3,10
3	Liniowe	0,0	4,000	4,000	0,00	0,70
4	Liniowe	0,0	4,000	4,000	0,00	2,00
5	Liniowe	0,0	4,000	4,000	0,00	2,50
6	Liniowe	0,0	4,000	4,000	0,00	2,16
7	Liniowe	0,0	4,000	4,000	0,00	2,16
8	Liniowe	0,0	4,000	4,000	0,00	3,46
9	Liniowe	0,0	4,000	4,000	0,00	1,25
10	Liniowe	0,0	4,000	4,000	0,00	2,05

W Y N I K I wg PN 82/B-02000

Teoria I-go rzędu

Kombinatoryka obciążeń

OBCIĄŻENIOWE WSPÓŁ. BEZPIECZ.:

Grupa:	Znaczenie:	ψ_d :	γ_f :
Ciężar wł.			1,10
A - "Płyta granitowa"	Stałe		1,20
B - "Użytkowe"	Zmienne	1	1,00

RELACJE GRUP OBCIĄŻEŃ:

Grupa obc.:	Relacje:
Ciężar wł.	ZAWSZE
A - "Płyta granitowa"	ZAWSZE
B - "Użytkowe"	EWENTUALNIE

KRYTERIA KOMBINACJI OBCIĄŻEŃ:

Nr:	Specyfikacja:
1	ZAWSZE : EWENTUALNIE: A+B

Obciążenia obl.: Ciężar wł.+"Kombinacja obciążeń"

10

STAROSTWO POWIATOWE
w Gorlicach
ul. Biecka 3
38-300 GORLICE
skr. poczt. 88

	1,215	2,020	-0,187	0,000*	AB
	0,000	-5,505	12,575	0,000*	AB
	1,215	2,020	-0,187	0,000*	AB
7	0,810	1,109*	0,630	0,000	AB
	2,160	-7,612*	-13,551	0,000	AB
	2,160	-7,612	-13,551*	0,000	AB
	2,160	-7,612	-13,551	0,000*	AB
	0,810	1,109	0,630	0,000*	AB
	2,160	-7,612	-13,551	0,000*	AB
	0,810	1,109	0,630	0,000*	AB
8	1,514	5,687*	0,836	0,000	AB
	3,460	-12,581*	-19,608	0,000	AB
	3,460	-12,581	-19,608*	0,000	AB
	3,460	-12,581	-19,608	0,000*	AB
	1,514	5,687	0,836	0,000*	AB
	3,460	-12,581	-19,608	0,000*	AB
	1,514	5,687	0,836	0,000*	AB
9	1,250	4,358*	7,700	-3,919	AB
	0,000	-12,581*	19,402	-9,875	AB
	0,000	-12,581	19,402*	-9,875	AB
	1,250	2,201	3,888	-1,979*	A
	0,000	-12,581	19,402	-9,875*	AB
10	0,769	7,897*	0,566	0,000	AB
	2,050	0,000*	-6,510	-0,000	A
	2,050	0,000	-12,893*	0,000	AB
	2,050	0,000	-12,893	0,000*	AB
	0,769	7,897	0,566	0,000*	AB
	2,050	0,000	-12,893	0,000*	AB
	0,769	7,897	0,566	0,000*	AB

* = Wartości ekstremalne

NAPRĘŻENIA-OBWIEDNIE:



NAPRĘŻENIA - WARTOŚCI EKSTREMALNE: T.I rzędu
Obciążenia obl.: Ciężar wł.+"Kombinacja obciążeń"

Pręt:	x[m]:	SigmaG:	SigmaD:	Sigma:	Kombinacja obciążeń:
			Ro	[MPa]	
1	0,000	-0,002*		-0,025	A
	0,600	-0,142*		-1,888	AB
	0,600		0,137*	1,828	AB
	0,000		-0,004*	-0,049	AB
2	3,100	0,259*		3,441	AB
	0,969	-0,233*		-3,094	AB
	0,969		0,233*	3,094	AB
	3,100		-0,259*	-3,441	AB
3	0,000	0,255*		3,386	AB
	0,700	0,040*		0,528	A
	0,700		-0,042*	-0,561	A
	0,000		-0,263*	-3,495	AB
4	0,000	0,081*		1,078	AB
	1,000	-0,025*		-0,326	AB
	1,000		0,025*	0,326	AB
	0,000		-0,081*	-1,078	AB
5	2,500	0,110*		1,468	AB
	1,250	-0,069*		-0,919	AB
	1,250		0,069*	0,919	AB

6	2,500		-0,110*	-1,468	AB
	0,000	0,110*		1,468	AB
	1,215	-0,041*		-0,539	AB
	1,215		0,041*	0,539	AB
	0,000		-0,110*	-1,468	AB
7	2,160	0,153*		2,030	AB
	0,810	-0,022*		-0,296	AB
	0,810		0,022*	0,296	AB
	2,160		-0,153*	-2,030	AB
	3,460	0,252*		3,355	AB
8	1,514	-0,114*		-1,517	AB
	1,514		0,114*	1,517	AB
	3,460		-0,252*	-3,355	AB
9	0,000	0,247*		3,289	AB
	1,250	-0,089*		-1,188	AB
	1,250		0,085*	1,136	AB
	0,000		-0,257*	-3,421	AB
	2,050	-0,000*		-0,000	AB
10	0,769	-0,158*		-2,106	AB
	0,769		0,158*	2,106	AB
	2,050		-0,000*	-0,000	A

STAROSTWO POWIATOWE
w Gorlicach
ul. Biecka 3
38-300 GORLICE
skr. poczt. 88

* = Wartości ekstremalne

REAKCJE - WARTOŚCI EKSTREMALNE: T.I rzędu
Obciążenia obl.: Ciężar wł.+"Kombinacja obciążeń"

Węzeł:	H[kN]:	V[kN]:	R[kN]:	M[kNm]:	Kombinacja obciążeń:
1	0,000*	16,176	16,176		AB
	0,000*	8,168	8,168		A
	0,000	16,176*	16,176		AB
	0,000	8,168*	8,168		A
	0,000	16,176	16,176*		AB
3	-0,000*	40,566	40,566		AB
	-0,000*	20,484	20,484		A
	-0,000	40,566*	40,566		AB
	-0,000	20,484*	20,484		A
	-0,000	40,566	40,566*		AB
5	-0,000*	23,024	23,024		AB
	-0,000*	11,626	11,626		A
	-0,000	23,024*	23,024		AB
	-0,000	11,626*	11,626		A
	-0,000	23,024	23,024*		AB
6	0,000*	26,301	26,301		AB
	0,000*	13,281	13,281		A
	0,000	26,301*	26,301		AB
	0,000	13,281*	13,281		A
	0,000	26,301	26,301*		AB
7	0,000*	19,251	19,251		AB
	0,000*	9,721	9,721		A
	0,000	19,251*	19,251		AB
	0,000	9,721*	9,721		A
	0,000	19,251	19,251*		AB
8	-0,000*	30,287	30,287		AB
	0,000*	15,293	15,293		A
	-0,000	30,287*	30,287		AB
	0,000	15,293*	15,293		A
	-0,000	30,287	30,287*		AB
9	0,000*	41,378	41,378		AB
	0,000*	20,894	20,894		A
	0,000	41,378*	41,378		AB
	0,000	20,894*	20,894		A
	0,000	41,378	41,378*		AB

11	0,000*	12,893	12,893	AB
	-0,000*	6,510	6,510	A
	0,000	12,893*	12,893	AB
	-0,000	6,510*	6,510	A
	0,000	12,893	12,893*	AB

* = Wartości ekstremalne

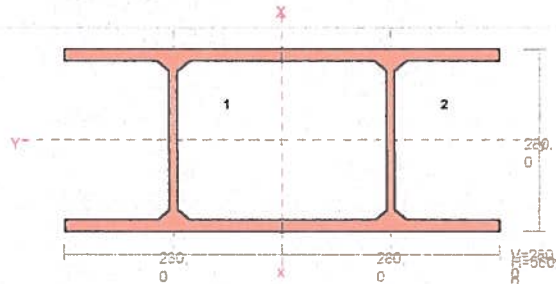
PRZEMIESZCZENIA - WARTOŚCI EKSTREMALNE: T.I rzędu
Obciążenia obl.: Ciężar wł.+"Kombinacja obciążeń"

Węzeł:	Ux[m]:	Uy[m]:	Wypadkowe[m]:	Kombinacja obciążeń:
1	0,00000			AB
		0,00000		AB
			0,00000	AB
2	0,00041			AB
		0,00081		AB
			0,00091	AB
3	0,00041			AB
		0,00000		AB
			0,00041	AB
4	0,00033			AB
		0,00016		AB
			0,00037	AB
5	0,00033			AB
		0,00000		AB
			0,00033	AB
6	0,00033			AB
		0,00000		AB
			0,00033	AB
7	0,00033			AB
		0,00000		AB
			0,00033	AB
8	0,00033			AB
		0,00000		AB
			0,00033	AB
9	0,00033			AB
		0,00000		AB
			0,00033	AB
10	0,00062			AB
		0,00057		AB
			0,00085	AB
11	0,00062			AB
		0,00000		AB
			0,00062	AB

NADPROŻE Z BELEK STALOWYCH

PRZEKRÓJ Nr: 1

Nazwa: "2 I 280 HEB"



CHARAKTERYSTYKA PRZEKROJU:

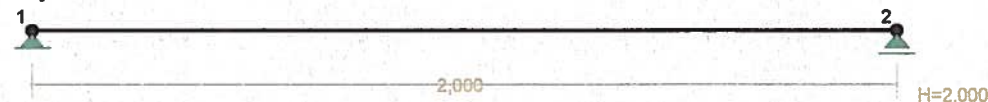
Materiał: 2 St3S (X,Y,V,W)

Gł.centrosie bezwładn.[cm]:	Xc=	28,0	Yc=	14,0
			alfa=	90,0
Momenty bezwładności [cm4]:	Jx=	38540,0	Jy=	64532,0

Moment dewiacji [cm4]:		Dxy=	0,0
Gł.momenty bezwładn. [cm4]:	Ix= 64532,0	Iy=	38540,0
Promienie bezwładności [cm]:	ix= 15,7	iy=	12,1
Wskaźniki wytrzymał. [cm3]:	Wx= 2304,7	Wy=	2752,9
	Wx= -2304,7	Wy=	-2752,9
Powierzchnia przek. [cm2]:		F=	262,0
Masa [kg/m]:		m=	205,7
Moment bezwładn.dla zginania w płaszczyzn. [cm4]:		Jzg=	38540,0

Nr.	Oznaczenie	Fi: [deg]	Xs: [cm]	Ys: [cm]	Sx: [cm3]	Sy: [cm3]	F: [cm2]
1	I 280 HEB	0	0,00	14,00	1834,0	0,0	131,0
2	I 280 HEB	0	-0,00	-14,00	-1834,0	-0,0	131,0

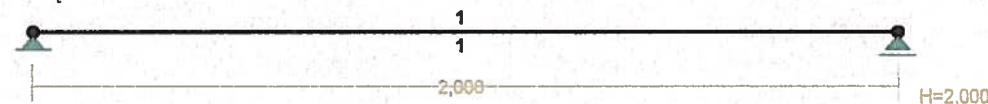
WEZŁY:



WEZŁY:

Nr:	X [m]:	Y [m]:
1	0,000	0,000
2	2,000	0,000

PRĘTY I PRZEKROJE:



PRĘTY UKŁADU:

Typy prętów: 00 - sztyw.-sztyw.; 01 - sztyw.-przegub;
10 - przegub-sztyw.; 11 - przegub-przegub
22 - ciągnio

Pręt:	Typ:	A:	B:	Lx[m]:	Ly[m]:	L[m]:	Red.EJ:	Przekrój:
1	00	1	2	2,000	0,000	2,000	1,000	1 2 I 280 HEB

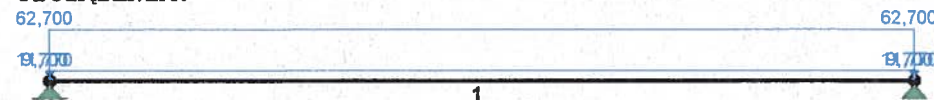
WIELKOŚCI PRZEKROJOWE:

Nr.	A[cm2]	Ix[cm4]	Iy[cm4]	Wg[cm3]	Wd[cm3]	h[cm]	Materiał:
1	262,0	64532	38540	2753	2753	28,0	2 St3S (X,Y,V,W)

STAŁE MATERIAŁOWE:

Materiał:	Moduł E: [kN/mm2]	Napręż.gr.: [N/mm2]	AlfaT: [1/K]
2 St3S (X,Y,V,	205	205,000	1,20E-05

OBCIĄŻENIA:



OBCIĄŻENIA: ([kN], [kNm], [kN/m])

Pręt:	Rodzaj:	Kąt:	P1(Tg):	P2(Td):	a[m]:	b[m]:
-------	---------	------	---------	---------	-------	-------

Grupa:	A	"Ściana"			Stałe	$\gamma_f = 1,10$
1	Liniowe	0,0	62,700	62,700	0,00	2,00
Grupa:	B	"Kratownica"			Stałe	$\gamma_f = 1,30$
1	Liniowe	0,0	9,700	9,700	0,00	2,00
Grupa:	C	"Dach"			Zmienne	$\gamma_f = 1,30$
1	Liniowe	0,0	11,770	11,770	0,00	2,00

W Y N I K I wg PN 82/B-02000

**Teoria I-go rzędu
Kombinatoryka obciążeń**

OBCIĄŻENIOWE WSPÓŁ. BEZPIECZ.:

Grupa:	Znaczenie:	ψ_d :	γ_f :
Ciężar wł.			1,10
A - "Ściana"	Stałe		1,10
B - "Kratownica"	Stałe		1,30
C - "Dach"	Zmienne	1 1,00	1,30

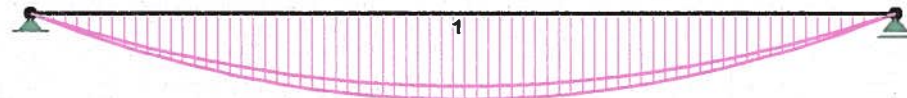
RELACJE GRUP OBCIĄŻEŃ:

Grupa obc.:	Relacje:
Ciężar wł.	ZAWSZE
A - "Ściana"	ZAWSZE
B - "Kratownica"	ZAWSZE
C - "Dach"	EWENTUALNIE

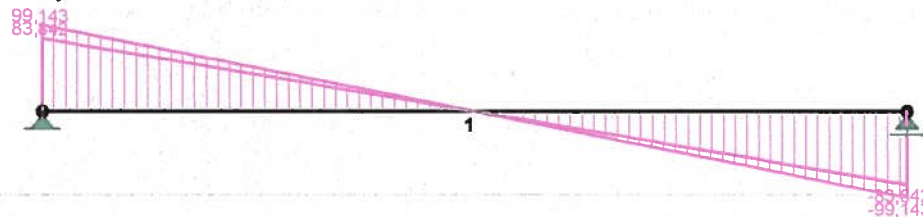
KRYTERIA KOMBINACJI OBCIĄŻEŃ:

Nr:	Specyfikacja:
1	ZAWSZE : EWENTUALNIE: A+B+C

MOMENTY-OBWIEDNIE:



TNĄCE-OBWIEDNIE:



NORMALNE-OBWIEDNIE:



SIŁY PRZEKROJOWE - WARTOŚCI EKSTREMALNE: T.I rzędu
Obciążenia obl.: Ciężar wł.+"Kombinacja obciążeń"

Pręt:	x[m]:	M[kNm]:	Q[kN]:	N[kN]:	Kombinacja obciążeń:
1	1,000	49,572*	-0,000	0,000	ABC
	0,000	0,000*	83,842	0,000	AB
	0,000	0,000	99,143*	0,000	ABC
	0,000	0,000	99,143	0,000*	ABC

38-300 GORLICE
skr. poczt. 88

* = Wartości ekstremalne

Ro

* = Wartości ekstremalne

* = Wartości ekstremalne

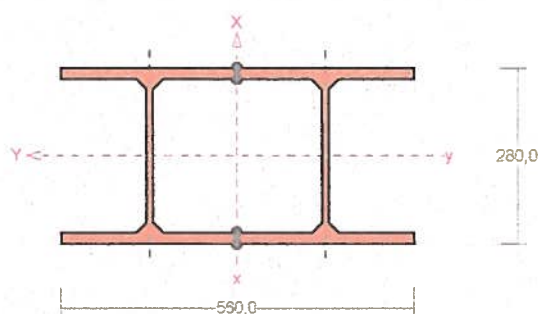
Przekrój nr: 1

21 280 HEB

WYMIAROWANIE – belek stalowych

Pręt nr 1

Przekrój: 2 I 280 HEB



Wymiary przekroju:

I 280 HEB $h=280,0$ $g=10,5$ $s=280,0$ $t=18,0$ $r=24,0$.

Charakterystyka geometryczna przekroju:

$J_{xg}=64532,0$ $J_{yg}=38540,0$ $A=262,00$ $i_x=15,7$ $i_y=12,1$

$J_w=2193118,3$ $J_t=26701,7$ $i_s=19,8$.

Materiał: St3S (X,Y,V,W). Wytrzymałość $f_d=205$ MPa dla $g=18,0$.

Przekrój spełnia warunki przekroju klasy 1.

Siły przekrojowe:

$x_a = 1,000$; $x_b = 1,000$.

Obciążenia działające w płaszczyźnie układu: ABC

$N = 0,000$ kN,

$M_y = 49,572$ kNm, $V_x = -0,000$ kN.

Naprężenia w skrajnych włóknach: $\sigma_t = 18,0$ MPa $\sigma_c = -18,0$ MPa.

Naprężenia:

$x_a = 0,000$; $x_b = 2,000$.

Naprężenia w skrajnych włóknach: $\sigma_t = 0,0$ MPa $\sigma_c = -0,0$ MPa.

Naprężenia:

- normalne: $\sigma = 0,0$ $\Delta\sigma = 0,0$ MPa $\psi_{oc} = 1,000$

- ścinanie wzdłuż osi X: $A_v = 58,80$ cm² $\tau = 16,9$ MPa $\psi_{ov} = 1,000$

Warunki nośności:

$$\sigma_{ec} = \sigma / \psi_{oc} + \Delta\sigma = 0,0 / 1,000 + 0,0 = 0,0 < 205 \text{ MPa}$$

$$\tau_{ex} = \tau / \psi_{ov} = 16,9 / 1,000 = 16,9 < 118,9 = 0,58 \times 205 \text{ MPa}$$

$$\sqrt{\sigma_e^2 + 3\tau_e^2} = \sqrt{0,0^2 + 3 \times 16,9^2} = 29,2 < 205 \text{ MPa}$$

Długości wyboczeniowe pręta:

- przy wyboczeniu w płaszczyźnie układu przyjęto podatności węzłów ustalone wg załącznika 1 normy:

$\kappa_a = 1,000$ $\kappa_b = 1,000$ węzły nieprzesuwne $\Rightarrow \mu = 1,000$ dla $l_o = 2,000$

$$l_w = 1,000 \times 2,000 = 2,000 \text{ m}$$

- przy wyboczeniu w płaszczyźnie prostopadłej do płaszczyzny układu:

$\kappa_a = 1,000$ $\kappa_b = 1,000$ węzły nieprzesuwne $\Rightarrow \mu = 1,000$ dla $l_o = 2,000$

$$l_w = 1,000 \times 2,000 = 2,000 \text{ m}$$

- dla wyboczenia skrętnego przyjęto współczynnik długości wyboczeniowej $\mu_\omega = 1,000$. Rozstaw stężeń zabezpieczających przed obrotem $l_{\omega\omega} = 2,000$ m. Długość wyboczeniowa $l_\omega = 2,000$ m.

Siły krytyczne:

$$N_x = \frac{\pi^2 EJ}{l_w^2} = \frac{3,14^2 \times 205 \times 64532,0}{2,000^2} 10^{-2} = 326413,972 \text{ kN}$$

$$N_y = \frac{\pi^2 EJ}{l_w^2} = \frac{3,14^2 \times 205 \times 38540,0}{2,000^2} 10^{-2} = 194941,959 \text{ kN}$$

$$N_z = \frac{1}{i_s^2} \left(\frac{\pi^2 E J_{\square}}{l_w^2} + G J_T \right) =$$

$$\frac{1}{19,8^2} \left(\frac{3,14^2 \times 205 \times 2,19 \times 10^6}{2,000^2} 10^{-2} + 80 \times 26701,7 \times 10^2 \right) = 571184,424 \text{ kN}$$

Nośność przekroju na zginanie:

$x_a = 1,000$; $x_b = 1,000$.

- względem osi Y

$$M_R = \alpha_p W f_d = 1,000 \times 2752,9 \times 205 \times 10^{-3} = 564,336 \text{ kNm}$$

Współczynnik zwężenia dla $\bar{\lambda}_L = 0,000$ wynosi $\varphi_L = 1,000$

Warunek nośności (54):

$$(*M_{xMy} + *) \frac{M_y}{M_{Ry}} = \frac{49,572}{564,336} = 0,088 < 1$$

Nośność przekroju na ścinanie:

$x_a = 0,000$; $x_b = 2,000$.

- wzdłuż osi X

$$V_R = 0,58 A_v f_d = 0,58 \times 58,8 \times 205 \times 10^{-1} = 699,132 \text{ kN}$$

$$V_o = 0,3 V_R = 209,740 \text{ kN}$$

Warunek nośności dla ścinania wzdłuż osi X:

$$V = 99,143 < 699,132 = V_R$$

Nośność przekroju zginanego, w którym działa siła poprzeczna:

$x_a = 1,000$; $x_b = 1,000$.

- dla zginania względem osi Y: $V_x = 0,000 < 209,740 = V_o$

$$M_{R,v} = M_R = 564,336 \text{ kNm}$$

Warunek nośności (55):

$$\frac{M_y}{M_{Ry,v}} = \frac{49,572}{564,336} = 0,088 < 1$$

Nośność środnika pod obciążeniem skupionym:

$x_a = 0,000$; $x_b = 2,000$.

Przyjęto szerokość rozkładu obciążenia skupionego $c = 100,0 \text{ mm}$.

Naprężenia ściskające w środniku wynoszą $\sigma_c = 0,0 \text{ MPa}$. Współczynnik redukcji nośności wynosi:

$$\eta_c = 1,000$$

Nośność środnika na siłę skupioną:

$$P_{R,w} = c_o t_w \eta_c f_d = 310,0 \times 10,5 \times 1,000 \times 205 \times 10^{-3} = 667,275 \text{ kN}$$

Warunek nośności środnika:

$$P = 49,572 < 667,275 = P_{R,w}$$

Stan graniczny użytkowania:

Ugięcia względem osi X wynoszą:

$$a_{\max} = 0,2 \text{ mm}$$

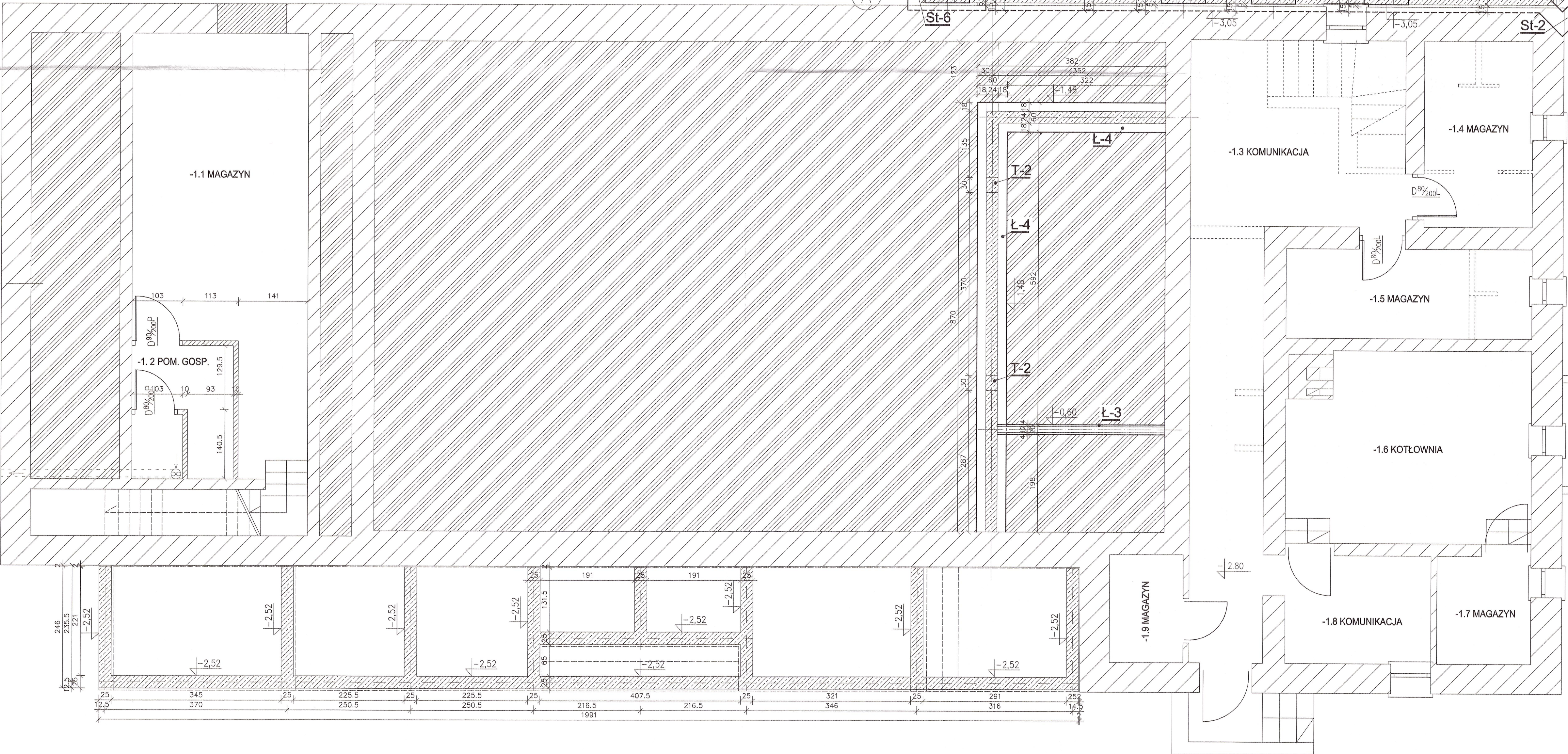
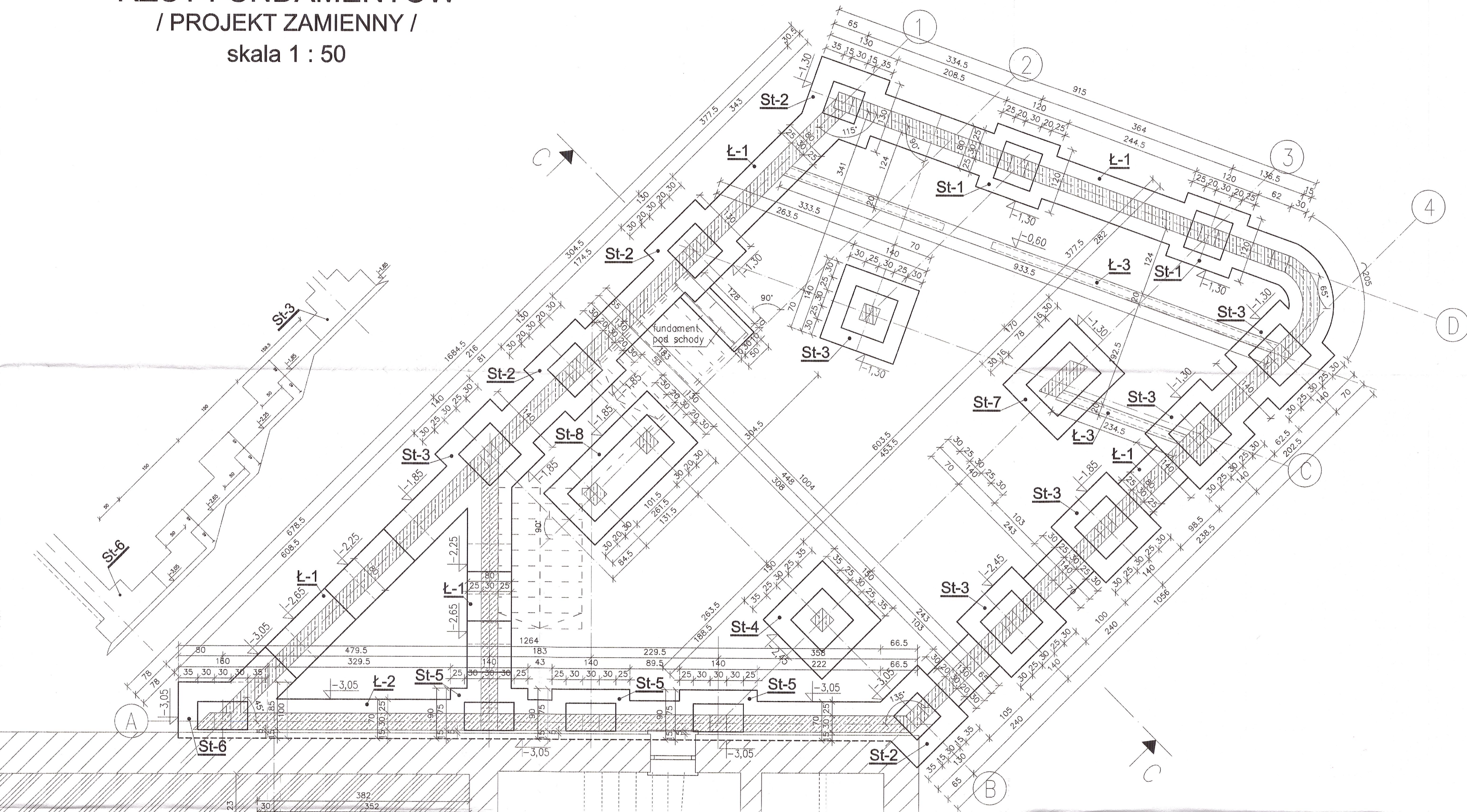
$$a_{gr} = l / 250 = 2000 / 250 = 8,0 \text{ mm}$$

$$a_{\max} = 0,2 < 8,0 = a_{gr}$$

RZUT FUNDAMENTÓW
/ PROJEKT ZAMIENNY /
skala 1 : 50

Oznaczenia :

- obszary zasypane
- istniejące ściany fundamentowe i piwniczne z cegły pełnej
- ściany fundamentowe betonowe
- słupy i ściany żelbetowe
- zamurowania
- istniejące ściany i schody do wyburzenia



Uwagi :

- Odbiór wykopów fundamentowych zaleca się przeprowadzić z udziałem uprawnionego geologa.
- W razie wystąpienia na poziomie posadowienia gruntów o słabej nośności (np. gruntów nasypanych) należy je wybrać i zastąpić odpowiednio zagęszczoną podsypką żwirowo-piaskową ($\lambda = 0.8-1.0$) lub chudym betonem.
- Z dużą ostrożnością należy prowadzić prace ziemne i betonowe przy wykonywaniu nowych fundamentów w sąsiedztwie istniejącej ściany budynku, aby nie naruszyć równowagi statycznej konstrukcji obiektu.
- Poziom posadowienia nowych ław dostosować do poziomu istniejących fundamentów.
- W trakcie wykonywania prac fundamentowych na bieżąco kontrolować poziom posadowienia istniejących fundamentów i bezwzględnie dopasować poziom posadowienia nowych ław fundamentowych do poziomu istniejących fundamentów, w razie konieczności wykonując wykonując podłewki betonowe pod istniejącym fundamentem.
- Wykopy wykonać z rozkopem lub zastosować odpowiednie zabezpieczenie ścian przed osunięciem.
- Podczas prac zapewnić stałe odwodnienie wykopów za pomocą drenażu lub pompy.
- Szczegóły wykonania i zbrojenia fundamentów według rysunków konstrukcyjnych.
- Powierzchnie boczne stóp, ław i ścian fundamentowych zabezpieczyć powłoką izolacyjną (np. Superflex 10 lub Abizol).

STAROSTWO POWIATOWE
w Gorlicach
ul. Biecka 3
38-300 GORLICE
skr. poczt. 68

WYMIARY SPRAWDZIĆ I
DOPASOWAĆ NA BUDOWE !!!
Beton C20/25
Stal :
- pręty Ø6 - St0S-b A-0
- pręty Ø12,14,16 - RB500W A-IIIIN

Kopiecie lub udostępnienie osobom trzecim tylko za zgodą firmy "KRAAL" PROJEKTY BUDOWLANE. Podstawa Prawa: Ustawa o prawie autorskim i prawach pokrewnych (Dz. U. 1994: nr 24 poz. 83)					
Investor :	Gmina Biecz ul. Rynek 1, 38-340 Biecz.		Temat :	PRZEBUDOWA WRAZ Z ROZBUDOWĄ KINA "FARYS"	
Objekt :	Kino "FARYS" ul. Kazimierza Wielkiego 13, 38-340 Biecz – dz. nr ewid. 1074/1.			W CELU DOSTOSOWANIA DO WYMAGANIA DZIAŁALNOŚCI KULTURALNEJ I PIELGRZYMKOWEJ.	
Nazwa rysunku :	RZUT FUNDAMENTÓW				
Zespół :	Imię i nazwisko	Nr upr. budowlanych	Data	Podpis	
Projektował :	mgr inż. Roman Serafin	260/2000	02-2019		
Doradca :	mgr inż. Paweł Wójcik		02-2019		
Opracował :	inż. Jacek Stęszalski		02-2019		
Sprawił :	mgr inż. Małgorzata Tumidajewicz	MAP/0103/PWOK/09	02-2019		
Stadium :	Projekt budowlany zamienny				
Skala:	1 : 50				Nr rys. K/1

skala 1 : 50

- istniejące ściany z cegły
- fragmenty ścian do wyburzenia
- zamurowania
- okna i drzwi do usunięcia

Kopieowanie lub udostępnianie osobom trzecim (tj. za zgodą firmy "KOSAL" PROJEKTY BUDOWLANE, Podsiłowa Piwna) jest oświadczeniem i promocią polaryzacji (Z. U. 1994, nr 24 poz. 83).

Wzrost: Gmina Biecz ul. Rynek 1, 38-340 Biecz.

Obiekt : Kino "FARYS" ul. Kazimierza Wielkiego 13, 38-340 Biecz – dz. nr ewid. 1074/1

RZUT PARTERU - SCHEMAT KONSTRUKCYJNY			Temat:	
Nazwa	Wzrost	Imię i nazwisko	Nr. spr. budowlany	Data
Projektant	męz. inż. Roman Srofin		200/2300	02-2019
Opisanci	męz. inż. Piotr Wolaniec			02-2019
Opisanci	inż. Jacek Szczęśliwi			02-2019
Opisanci	męz. inż. Małgorzata Lumbardova			02-2019
Opisanci	MAP 0103/PMMK/09			

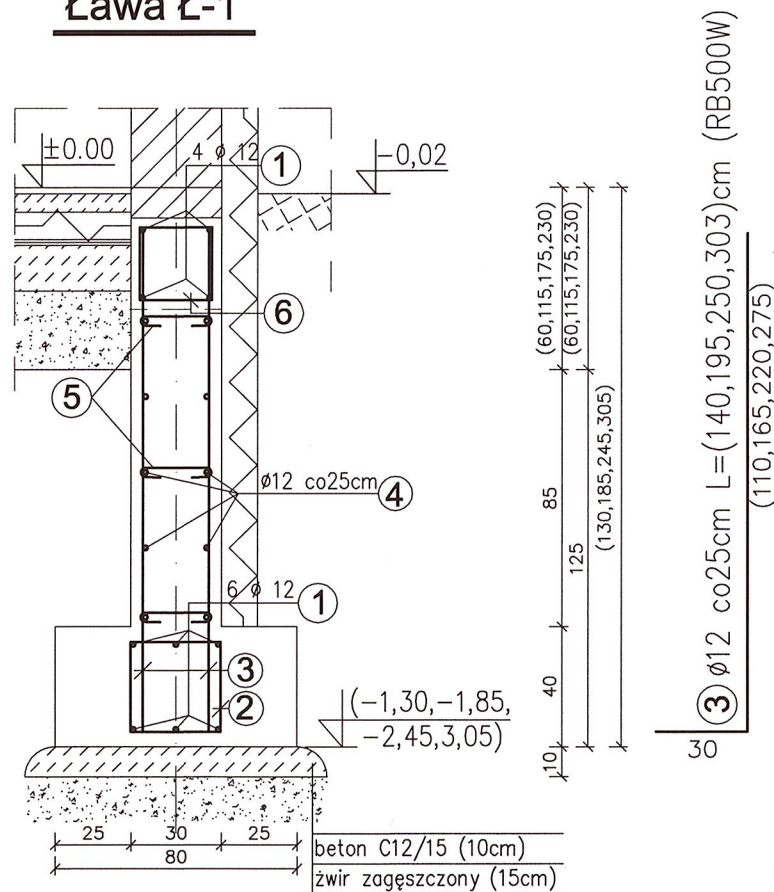
WPA
PROJEKTY
BUDOWLANE

 PROJEKTY BUDOWLANE	Stadium : Projekt budowlany zmienny	Skala: 1 : 50	Nr rys. K/2
---	--	------------------	-----------------------

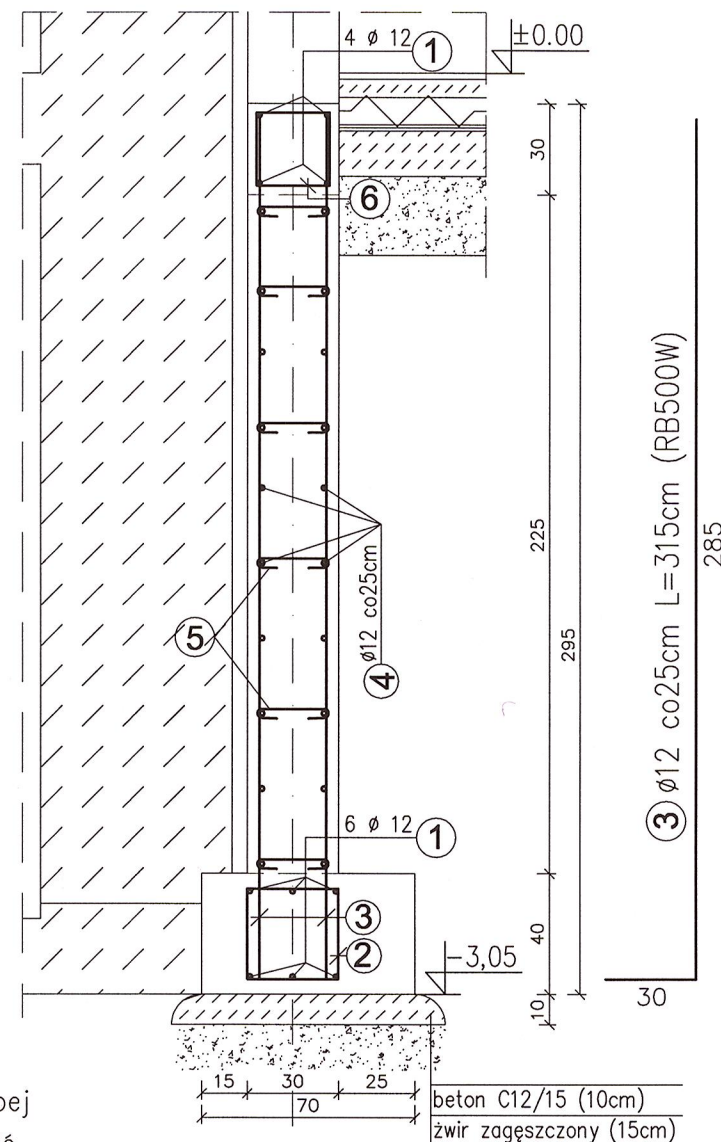
FUNDAMENTY - Ławy Ł-1, Ł-2, Ł-3 i Ł-4
/ PROJEKT ZAMIENNY /
skala 1 : 25

STAROSTWO POWIATOWE
w Gorlicach
ul. Biecka 3
38-300 GORLICE
skr. poczt. 88

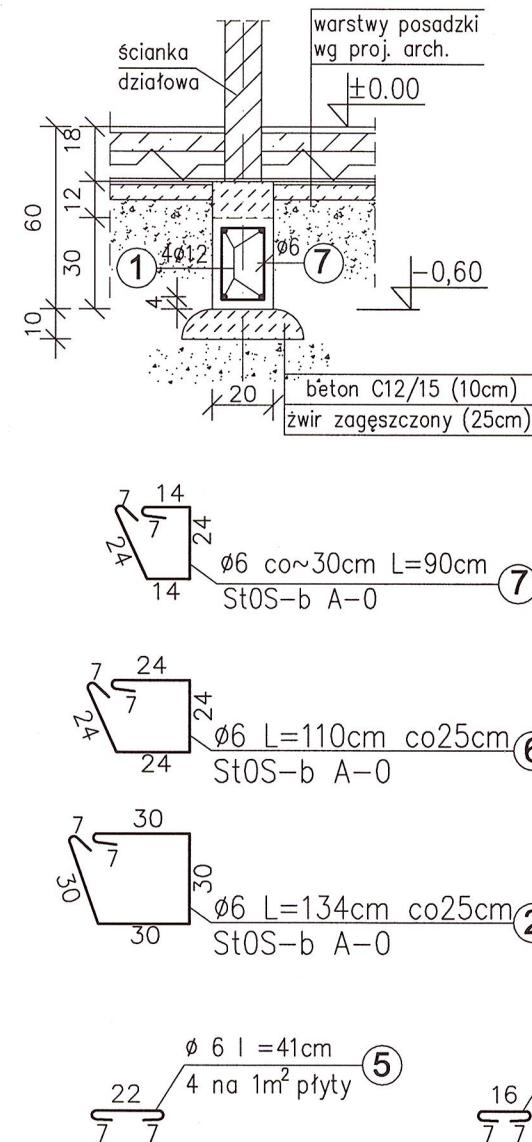
Ława Ł-1



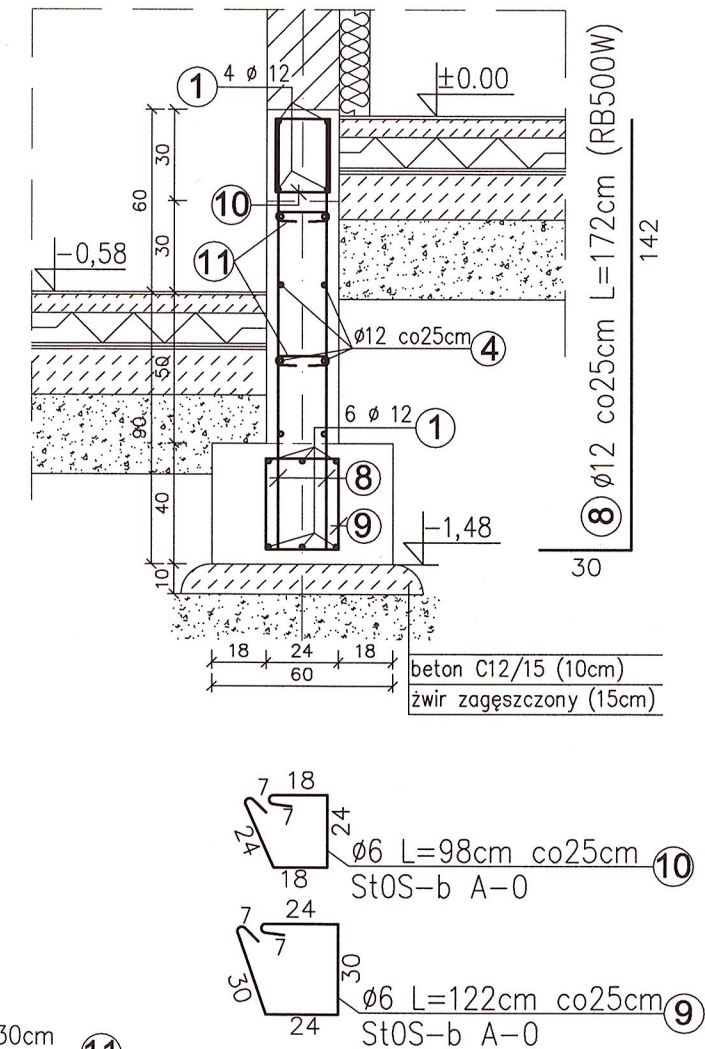
Ława Ł-2



Ława Ł-3



Ława Ł-4



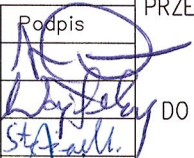
Uwagi :

1. Odbiór wykopów fundamentowych zaleca się przeprowadzić z udziałem uprawnionego geologa.
2. W razie wystąpienia na poziomie posadowienia gruntów o słabej nośności (np. gruntów nasypowych) należy je wybrać i zastąpić odpowiednio zagęszczoną podsypką żwirowo-piaskową ($I = 0.8 - 1.0$) lub chudym betonem.
3. Z dużą ostrożnością należy prowadzić prace ziemne i betonowe przy wykonywaniu nowych fundamentów w sąsiedztwie istniejącej ściany budynku, aby nie naruszyć równowagi statycznej konstrukcji obiektu.
4. Poziom posadowienia nowych ław dostosować do poziomu istniejących fundamentów.
5. W trakcie wykonywania prac fundamentowych na bieżąco kontrolować poziom posadowienia istniejących fundamentów i bezwzględnie dopasować poziom posadowienia nowych ław fundamentowych do poziomu istniejących fundamentów, w razie konieczności wykonując wykonując podlewki betonowe pod istniejącym fundamentem.
6. Wykopy wykonać z rozkopem lub zastosować odpowiednie zabezpieczenie ścian przed osunięciem.
7. Podczas prac zapewnić stałe odwodnienie wykopów za pomocą drenażu lub pompy.
8. Szczegóły wykonania i zbrojenia fundamentów według rysunków konstrukcyjnych.
9. Powierzchnie boczne stóp, ław i ścian fundamentowych zabezpieczyć powłoką izolacyjną (np. Superflex 10 lub Abizol).

WYMIARY SPRAWDZIĆ I
DOPASOWAĆ NA BUDOWIE !!!

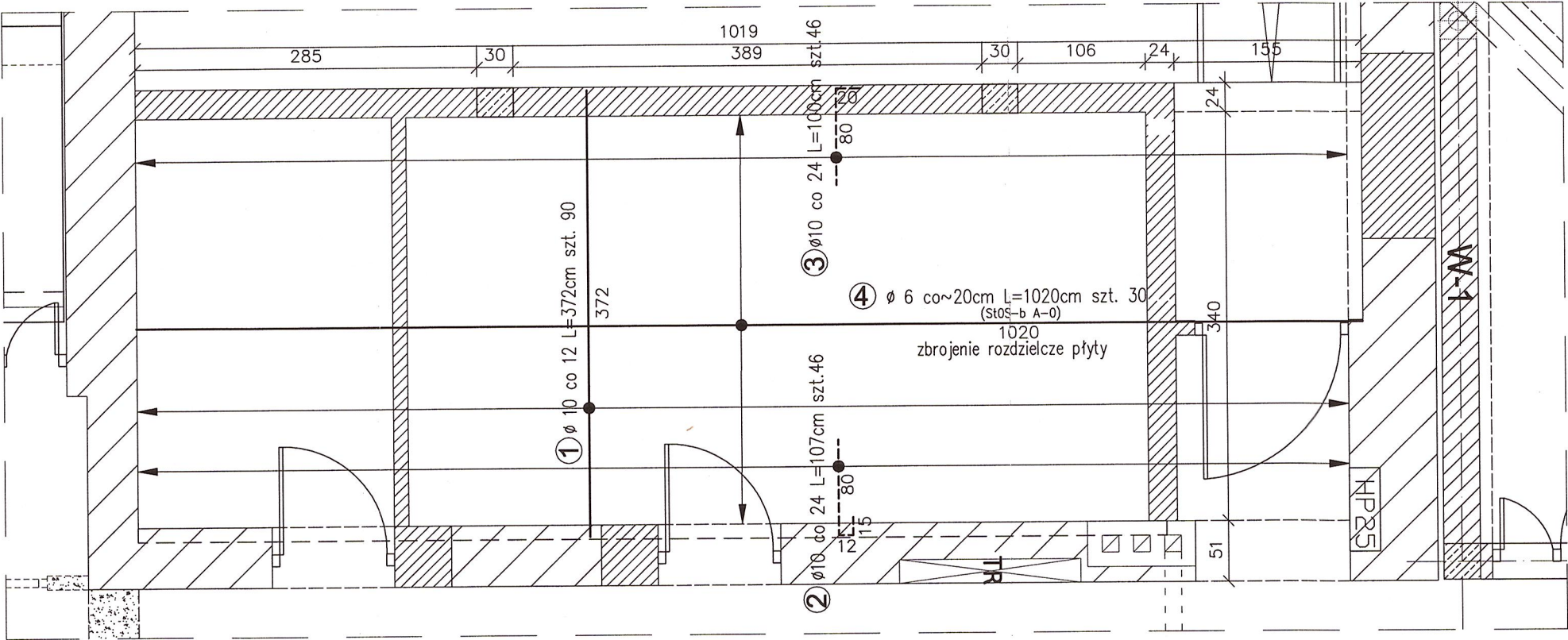
Beton C20/25
Stal :
- pręty Ø6 - St0S-b A-0
- pręty Ø10,12,16 - RB500W A-IIIN

Kopiowanie lub udostępnianie osobom trzecim tylko za zgodą firmy "KRAAL" PROJEKTY BUDOWLANE. Podstawa Prawna: Ustawa o prawie autorskim i prawach pokrewnych (Dz. U. 1994r. nr 24 poz. 83)

Inwestor : Gmina Biecz ul. Rynek 1, 38–340 Biecz.				
Obiekt : Kino "FARYS" ul. Kazimierza Wielkiego 13, 38–340 Biecz – dz. nr ewid. 1074/1.				
Nazwa rysunku : FUNDAMENTY - Ławy Ł-1, Ł-2, Ł-3 i Ł-4				
Temat : PRZEBUDOWA WRAZ Z ROZBUDOWĄ KINA "FARYS" W CELU DOSTOSOWANIA DO DZIAŁALNOŚCI KULTURALNEJ I PIELGRZYMKOWEJ.				
Zespół :	Imię i nazwisko	Nr upr. budowlanych	Data	Podpis
Projektował	mgr inż. Roman Serafin	260/2000	02–2019	
Opracował	mgr inż. Paweł Wojtanek		02–2019	
Opracował	inż. Jarosław Stężalski		02–2019	
Sprawdził	mgr inż. Małgorzata Tumidajewicz	MAP/0103/PWOK/09	02–2019	
		Stadium : Projekt budowlany zamienny		Nr rys. K/3
		Skala: 1 : 25		

STROP III - zbrojenie dolne i górne
/ PROJEKT ZAMIENNY /
skala 1 : 50

STAROSTWO POWIATOWE
w Gorlicach
ul. Biecka 3
38-300 GORLICE
skr. poczt. 88



ZESTAWIENIE STALI

Nr pręta	Ø	Stal	Długość pręta	Ilość			Długość łączna	
				prętów na 1 poz.	pozycji	prętów łącznie	RB500W Ø10	St0S-b Ø6
-	mm	-	m		szt		m	
1	10	RB500W	3,72	90	1	90	334,80	
2	10	RB500W	1,07	46	1	46	49,22	
3	10	RB500W	1,00	46	1	46	46,00	
4	6	St0S-b	10,20	30	1	30		306,00
Razem długość prętów						mb	430,02	306,00
Ciężar jednostkowy						kg/mb	0,617	0,222
Ciężar prętów dla danej średnicy						kg	265,3	67,9
Ciężar łącznie						kg	333,2	

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

WYSOKOŚĆ PŁYTY H = 14 CM

————— — zbrojenie dolne płyty stropu

----- — zbrojenie górne płyty stropu

Zbrojenie rozdzielcze Ø 6mm co ~20cm (St0S-b)

WYMIARY SPRAWDZIĆ I
DOPASOWAĆ NA BUDOWIE !!!

Beton C20/25
Stal :
- pręty Ø6 - St0S-b A-0
- pręty Ø10,12,16 - RB500W A-IIIN

Kopiowanie lub udostępnianie osobom trzecim tylko za zgodą firmy "KRAAL" PROJEKTY BUDOWLANE. Podstawa Prawna: Ustawa o prawie autorskim i prawach pokrewnych (Dz. U. 1994r. nr 24 poz. 83)

Inwestor : Gmina Biecz ul. Rynek 1, 38-340 Biecz.

Obiekt : Kino "FARYS" ul. Kazimierza Wielkiego 13, 38-340 Biecz – dz. nr ewid. 1074/1.

Nazwa rysunku : STROP III - zbrojenie dolne i górne

Temat : PRZEBUDOWA WRAZ Z ROZBUDOWĄ KINA "FARYS" W CELU DOSTOSOWANIA DO DZIAŁALNOŚCI KULTURALNEJ I PIELGRZYMKOWEJ.

Zespół :	Imię i nazwisko	Nr upr. budowlanych	Data	Podpis
Projektował	mgr inż. Roman Serafin	260/2000	02-2019	
Opracował	mgr inż. Paweł Wojtanek		02-2019	
Opracował	inż. Jarosław Stężalski		02-2019	
Sprawdził	mgr inż. Małgorzata Tumidajewicz	MAP/0103/PWOK/09	02-2019	

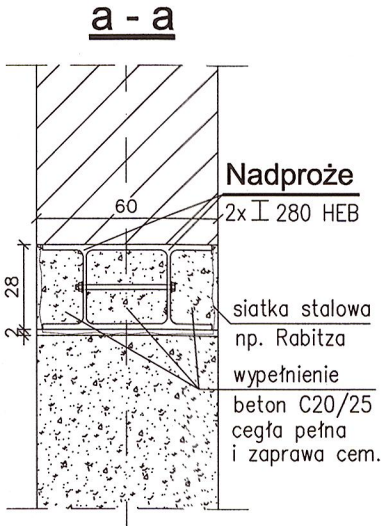
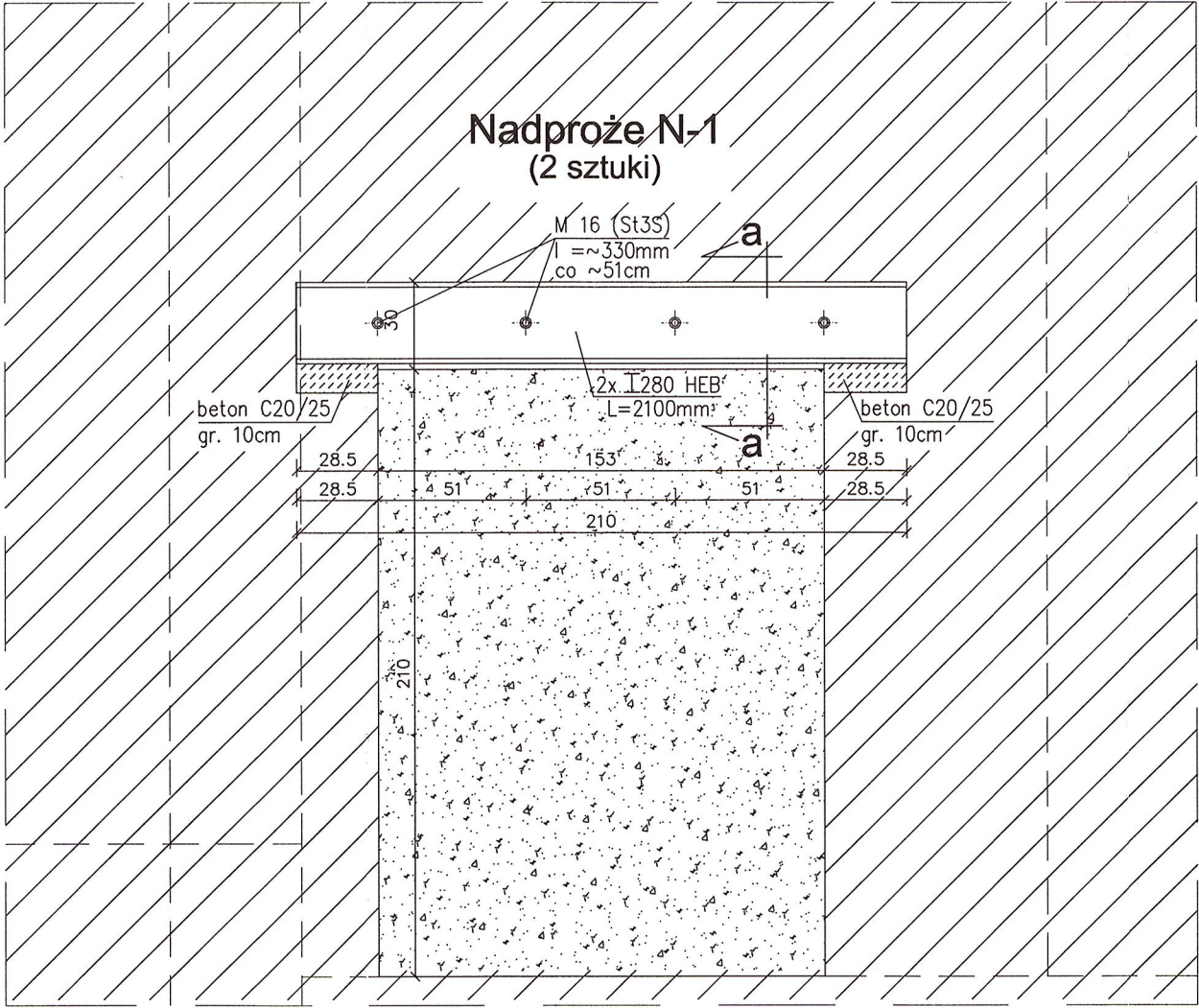
Stadium : Projekt budowlany zamienny

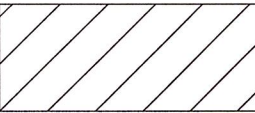
Skala: 1 : 50

Nr rys. K/6

KONSTRUKCJA NADPROŻA N-1
/ PROJEKT ZAMIENNY /
skala 1 : 25

STAROSTWO POWIATOWE
w Gorlicach
ul. Biecka 3
38-300 GORLICE
skr. poczt. 88



-  – istniejące ściany z cegły
-  – fragmenty ścian do wyburzenia

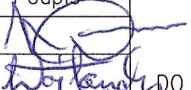
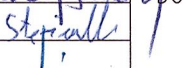
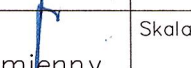
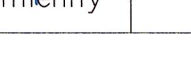
Uwagi :

- Przed rozpoczęciem prac dokładnie zabezpieczyć ścianę nad wykuwanymi otworami przez podstępłowanie !
- w pierwszej kolejności należy wykuć w ścianie gniazda po jednej stronie, w miejscach podparć wykonać podlewki z betonu C20/25 o grubości min. 10cm i osadzić pierwszą belkę z dwt HEB 280, ustalić jej położenie i unieruchomić za pomocą klinów stalowych oraz wolne przestrzenie na podporach i pomiędzy belką a ścianą wypełnić betonem lub zaprawą cementową,
 - po stwardnieniu betonu wykuć gniazda po drugiej stronie ściany i osadzić drugą belkę z dwt. HEB 200 postępując j.w.,
 - belki nadprożowe z dwuteowników HEB 280 ze stali St3S przed osadzeniem zabezpieczyć antykorozyjnie,
 - otwory na śruby łączące w jednej z belek można wykonać przed jej osadzeniem w ścianie,
 - po ostatecznym ustaleniu i umocowaniu belek stalowych połączyć je śrubami M 16 (co ok. 51cm), wolne przestrzenie wypełnić betonem lub zaprawą cementową,
 - po stwardnieniu betonu wyburzyć pozostałe fragmenty ściany rozpoczynając rozbiórkę od strony nadproża (od góry), a belki obłożyć siatką stalową (np. Rabbita) i otynkować,

Wszystkie wymiary elementów sprawdzić i dopasować na budowie !

Beton C20/25
Stal :
– dwuteowniki - S235JR

Kopiowanie lub udostępnianie osobom trzecim tylko za zgodą firmy "KRAAL" PROJEKTY BUDOWLANE. Podstawa Prawna: Ustawa o prawie autorskim i prawach pokrewnych (Dz. U. 1994r. nr 24 poz. 83)

Investor :	Gmina Biecz ul. Rynek 1, 38–340 Biecz.				
Obiekt :	Kino "FARYS" ul. Kazimierza Wielkiego 13, 38–340 Biecz – dz. nr ewid. 1074/1.				
Nazwa rysunku :	KONSTRUKCJA NADPROŻA N-1				Temat :
Zespół :	Imię i nazwisko	Nr upr. budowlanych	Data	Podpis	PRZEBUDOWA WRAZ Z ROZBUDOWĄ KINA "FARYS" W CELU DOSTOSOWANIA DO DZIAŁALNOŚCI KULTURALNEJ I PIELGRZYMKOWEJ.
Projektował	mgr inż. Roman Serafin	260/2000	02–2019		
Opracował	mgr inż. Paweł Wojtanek		02–2019		
Opracował	inż. Jarosław Stężalski		02–2019		
Sprawił	mgr inż. Małgorzata Turniejewicz	MAP/0103/PWOK/09	02–2019		
Stadium : Projekt budowlany zamienny					Skala: 1 : 25
 PROJEKTY BUDOWLANE					Nr rys. K/7