


INWESTOR	<b>GMINA KOWALA</b> KOWALA 105 A ; 26-624 KOWALA - STĘPOCINA
NAZWA INWESTYCJI	<b>Urządzenie wspólnego miejsca spotka i organizacji imprez kulturalnych i sportowych dla mieszkańców sołectwa Huta Mazowskańska (własności gminy) FS</b>
STADIUM	<b>PROJEKT BUDOWLANY</b>
ADRES INWESTYCJI	dz. nr ewid. 350/7 we wsi Huta Mazowskańska, gmina Kowala

PROJEKTOWAŁ	mgr inż. arch. Błażej Marchewka MA/029/09; Ewid. nr MA-2117		kwiecień 2019
-------------	--	--	---------------

STAROSTA RADOŚCI  
 NIE ZŁOŻONO SPRZECIWU  
 zgłoszenie z dnia 15.05.2019r.  
 znak: BA.6743.785.2019r.

Radom, kwiecień 2019 r.

Radom, kwiecień 2019 r.

## OŚWIADCZENIE PROJEKTANTA

Zgodnie z ustawą "Prawo budowlane" z dn. 07 lipca 1994r. wraz z późniejszymi zmianami art.20 ust.4 oświadczam jako projektant, że projekt budowlany pt. „Urządzenie wspólnego miejsca spotka i organizacji imprez kulturalnych i sportowych dla mieszkańców sołectwa Huta Mazowskańska (własności gminy) FS” zlokalizowana na dz. nr ewid. 350/7 we wsi Huta Mazowskańska, gmina Kowala został opracowany zgodnie z obowiązującymi przepisami, Polskimi Normami, zasadami wiedzy technicznej i wydany jest w stanie kompletnym z punktu widzenia celu, któremu ma służyć.

PROJEKTOWAŁ	mgr inż. arch. Błażej Marchewka MA/029/09; Ewid. nr MA-2117		Kwiecień 2019
-------------	--	--	---------------



IZBA ARCHITEKTÓW  
~~REZYPOLSKIE~~  
MAZOWIECKA OKRĘGOWA IZBA ARCHITEKTÓW  
KOMISJA KWALIFIKACYJNA

KK/069/09  
Nr upr. MA/029/09

Warszawa, dnia 23 czerwca 2009 r.

**DECYZJA KK/049/09**

Na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1 i ust. 2, art. 13 ust. 1 pkt 1 i art. 14 ust. 1 pkt 1 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. - Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. z 2006 r. Nr 156, poz. 1118; z późn. zmianami), art. 11 i 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. zmianami), oraz art. 104 i 107 § 1 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. - Kodeks postępowania administracyjnego

stwierdza się, że

Pan magister inżynier architekt **Biażej Jakub Marchewka**

ur. dnia 09.07.1977 r.

**posiada odpowiednie wykształcenie techniczne i praktykę zawodową i nadaje się UPRAWNIENIA BUDOWLANE w specjalności architektonicznej do projektowania bez ograniczeń**

Decyzja niniejsza jako uwzględniająca w całości żądanie strony nie wymaga uzasadnienia.

Od decyzji przysługuje Panu odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Izby Architektów. Odwołanie wnosi się za pośrednictwem organu, który wydał decyzję tj. Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Mazowieckiej Okręgowej Izby Architektów, w terminie 14 dni od dnia doręczenia decyzji.

Przewodniczący OKK MOIA arch. Janusz Pechowski

Zastępca Przewodniczącego OKK MOIA arch. Andrzej Sowa

Sekretarz OKK MOIA arch. Elżbieta Dziubak

Członek OKK MOIA arch. Anna Wojterska - Talarczyk

Członek OKK MOIA arch. Radosław Kowalewski

Członek OKK MOIA arch. Andrzej Nasfeter

Członek OKK MOIA arch. Stanisław Stefanowicz



Orzucuje:

1. Wyteskodawca: Biażej Marchewka
2. Gdy decyzja stanie się ostateczna: 1) Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego - w celu wpisania do centralnego rejestru osób posiadających uprawnienia budowlane; 2) Okręgowa Rada Izby Architektów.
3. a.a.



IZBA ARCHITEKTÓW  
~~REZYPOLSKIE~~  
Mazowiecka Okręgowa Rada Izby Architektów RP

**ZAŚWIADCZENIE - ORYGINAŁ**  
(wypis z listy architektów)

Mazowiecka Okręgowa Rada Izby Architektów RP zaświadcza, że:

**mgr inż. arch. Biażej Jakub MARCHEWKA**

posiadający kwalifikacje zawodowe do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie w specjalności architektonicznej i w zakresie posiadanych uprawnień nr **MA/029/09**, jest wpisany na listę członków Mazowieckiej Okręgowej Izby Architektów RP pod numerem: **MA-2117**.

Członek czynny od: 08-09-2009 r.

Data i miejsce wygenerowania zaświadczenia: 06-03-2019 r. Warszawa.

Zaświadczenie jest ważne do dnia: **30-06-2020 r.**

Podpisano elektronicznie w systemie informatycznym Izby Architektów RP przez:  
Anatol Kuczyński, Sekretarz Okręgowej Rady Izby Architektów RP.

Nr weryfikacyjny zaświadczenia:

**MA-2117-1B69-9YE4-AB7C-48BA**

Dane zawarte w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić podając nr weryfikacyjny zaświadczenia w publicznym serwisie internetowym Izby Architektów: [www.izbaarchitektow.pl](http://www.izbaarchitektow.pl) lub kontaktując się bezpośrednio z właściwą Okręgową Izbą Architektów RP.

## OPIS TECHNICZNY

### 1. PODSTAWA OPRACOWANIA

- wytyczne i uzgodnienia Zleceniodawcy
- wizja lokalna w terenie

### 2. PRZEDMIOT INWESTYCJI

Przedmiotem Inwestycji jest budowa wiaty rekreacyjnej w konstrukcji drewnianej.

### 3. CHARAKTERYSTYCZNE DANE LICZBOWE OBIEKTU

Projektowana pow. zabudowy	33,96 m <sup>2</sup>
Projektowana kubatura całkowita	139,24 m <sup>3</sup>
Max. wysokość obiektu wiaty	4,10 m

### 4. RZEZNACZENIE I KONSTRUKCJA OBIEKTU.

#### 4.1. Forma architektoniczna obiektu

Projektowany obiekt wiaty drewnianej o zwartej bryle w kształcie prostokąta. Obiekt parterowy, niepodpiwniczony. Całość tworzy zwięzłą formę architektoniczną. Projektowany obiekt formą architektoniczną nawiązuje do typowej zabudowy rekreacyjnej i dobrze komponuje się z pozostałą zabudową działki, stanowiąc jej uzupełnienie.

#### 4.2. OPIS OGÓLNY

Obiekt zaprojektowany w całości w technologii drewnianej. Dach nad całością czterospadowy. Więźba drewniana krokwiowo – jętkowa oparta na płatwiach podpartymi słupami drewnianymi. Posadowienie bezpośrednie na fundamentach betonowych.

Szerokość zabudowy	8,16 m
Długość zabudowy	4,16 m

#### 4.3. WARUNKI GRUNTOWO – WODNE

Obiekt zakwalifikowano do pierwszej kategorii geotechnicznej, która obejmuje posadowienie niewielkich obiektów budowlanych, o statycznie wyznaczalnym schemacie obliczeniowym w prostych warunkach gruntowych.

#### 4.4. PRACE ZIEMNE

W przypadku wystąpienia gruntów słabonośnych w bezpośrednim podłożu, należy te grunty wybrać, a ich miejsce uzupełnić betonem C12/15.

Przez cały czas prowadzenia prac fundamentowych nie należy dopuścić do nawodnienia wykopu oraz zabezpieczyć go przed napływem wód opadowych, należy chronić przed zmianą stanu konsystencji i przemarzaniem fundamentów.

#### 4.5. FUNDAMENTY

Fundamenty należy sadowić na głębokości 0,6 m poniżej poziomu terenu. Ze względu na rozmiar obiektu oraz nie występowanie gruntów wysadzinowych nie ma konieczności obniżania fundamentów do strefy przemarzania. Wiatę posadowiono w sposób bezpośredni za pomocą fundamentów betonowych. W każdym fundamencie należy osadzić kotwę przystosowaną do mocowania słupów drewnianych. Należy nie dopuścić do bezpośredniego kontaktu elementów drewnianych z gruntem oraz fundamentem betonowym.

Klasa betonu min. C15/20 (B20)

#### 4.6. KONSTRUKCJA BUDYNKU

Projektuje się dach drewniany o konstrukcji krokwiowo – jętkowej z drewna klasy C24. Oparcie krokwi bezpośrednio na płatwiach. Płatwie oparte bezpośrednio na słupach drewnianych.

Kąt nachylenia dachu obiektu rekreacyjnego – 30° - 57,74%.

W tabeli podano przyjęte przekroje elementów drewnianych:

Nr	Nazwa pozycji	Przekrój	
		B [mm]	H [mm]
B1	Belka	80	160
J1	Jętka	50	140
K1	Krokiew	40	160
K2	Krokiew narożna	140	140
P1	Płatw	160	180
P1	Płatw kalenicowa	140	140
S1	Słup	160	160
Z1	Zastrzał	50	100

#### 5. ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNO- MATERIAŁOWE WEWNĘTRZNYCH I ZEWNĘTRZNYCH PRZEGRÓD BUDOWLANYCH.

##### 5.1. Pokrycie dachowe

Dach w obiekcie wiaty rekreacyjnej pokryty gontem bitumicznym ułożoną na deskowaniu pełnym .

##### 5.2. Odwodnienie dachu


Odprowadzenie wody grawitacyjne na teren biologicznie czynny.

##### 5.3. Posadzki

Projektuje się posadzki wykonane z kostki brukowej na gruncie o warstwach i grubości zgodnie z częścią rysunkową.

OPRACOWAŁ

mgr inż. arch. Błażej Marchewka  
MA/029/09; Ewid. nr MA-2117



## OBLICZENIA

### 1 WIEŻBA DACHOWA

#### 1.1 ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ

##### 1.1.1 OBCIĄŻENIA STAŁE

Obciążenie dachu nieużytkowego	$G_k$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$\gamma_f$	$G$ [kN/m <sup>2</sup> ]
Gont bitumiczny	0,18	1,35	0,24
Deskowanie pełne	0,15	1,35	0,20

$G_s = 0,33$        $G = 0,45$

##### 1.1.2 OBCIĄŻENIA ZMIENNE

###### 1.1.2.1 ŚNIEG

strzeża II  $\rightarrow$   $s_k = 0,9$  kN/m<sup>2</sup>,  $\alpha = 30^\circ$

$$C_1 = 0,8$$

$$C_2 = 0,8 + 0,4 \cdot [(e-15)/15] = 1,2$$

$S = s_k \cdot \gamma_f = s_k \cdot C_1 \cdot C_2$	$s_k$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$\gamma_f$	$S$ [kN/m <sup>2</sup> ]
$S_1 = s_k \cdot C_1 = 0,9 \cdot 0,8$	0,72	1,5	1,08
$S_2 = s_k \cdot C_2 = 0,9 \cdot 1,2$	1,08	1,5	1,62

###### 1.1.2.2 WIATR

strzeża I  $\rightarrow$   $s_k = 0,3$  kN/m<sup>2</sup>,  $\alpha = 30^\circ$

$$C_e = 0,55 + 0,02 \cdot 8,35 = 0,72$$

$$C = C_p = 2,0$$

$$B = 1,8$$

$W_k = s_k \cdot C_e \cdot C$	$s_k$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$\gamma_f$	$W$ [kN/m <sup>2</sup> ]
$W_1 = 0,3 \cdot 0,72 \cdot 2,0 \cdot 1,8$	0,78	1,5	1,16
$W_2 = 0,3 \cdot 0,72 \cdot (-2,0) \cdot 1,8$	-0,78	1,5	-1,16

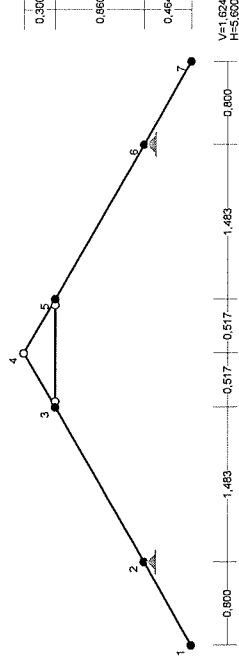
### 1.2 WIEŻBA (KROKIEW – 6x14)

#### 1.2.1 Zestawienie obciążeń

Rodzaj obciążenia	Symbol	Charakterystyczne na m <sup>2</sup> [kN/m <sup>2</sup> ]	Rozstaw krokwi [m]	Charakterystyczne [kN/m]	$\gamma_f$
STAŁE	G	0,33	0,75	0,25	1,35
ŚNIEG	S1	0,72	0,75	0,54	1,5
	S2	1,08	0,75	0,81	1,5
WIATR	W1	0,78	0,75	0,59	1,5
	W2	-0,78	0,75	-0,59	1,5

#### 1.2.2 Obliczenia

## WEZĘSY:



## WEZĘSY:

Nr:	X [m]:	Y [m]:	Nr:	X [m]:	Y [m]:
1	0,000	0,000	5	3,317	1,324
2	0,800	0,464	6	4,800	0,464
3	2,283	1,324	7	5,600	0,000
4	2,800	1,624			

## PODPORY:

### Podatności

Wezeł:	Rodzaj:	Kat:	Dx (Do*) [m / k N]	Dy:	Dfi:
2	stała	0,0	0,000E+00	0,000E+00	
6	stała	0,0	0,000E+00	0,000E+00	

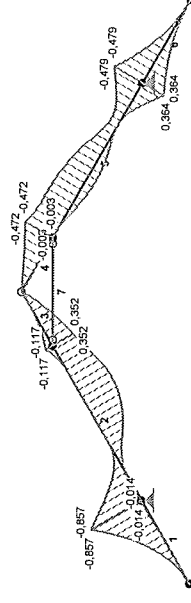
## OSIADANIA:

Wezeł:	Kat:	wx (Wo*) [m]:	wy [m]:	Fio [grad]:
		Brak Osia dań		



2	Liniove	30,1	0,590	0,590	0,00	1,71
3	Liniove	30,1	0,590	0,590	0,00	0,60
4	Liniove	-30,1	-0,590	-0,590	0,00	0,60
5	Liniove	-30,1	-0,590	-0,590	0,00	1,71
6	Liniove	-30,1	-0,590	-0,590	0,00	0,92

MOMENTY-OBWIEDNIE:



W Y N I K I wg PN 82/B-02000  
Teoria I-go rzędu  
Kombinatoryka obciążeń

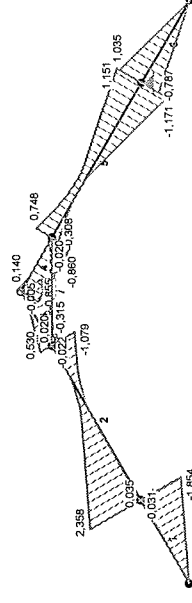
OBCIĄŻENIOWE WSPÓŁ. BEZPIECZ.:

Grupa:	Znaczenie:	Wd:	γf:
Ciężar wł.	Zmienne	1	1,10
A - " "	Zmienne	1	1,35
S - " "	Zmienne	1	1,50
W - " "	Zmienne	1	1,50

RELACJE GRUP OBCIĄŻEŃ:

Grupa obc.:	Relacje:
Ciężar wł.	ZAWSZE
A - " "	EWENTUALNIE
S - " "	EWENTUALNIE
W - " "	EWENTUALNIE

TNACE-OBWIEDNIE:

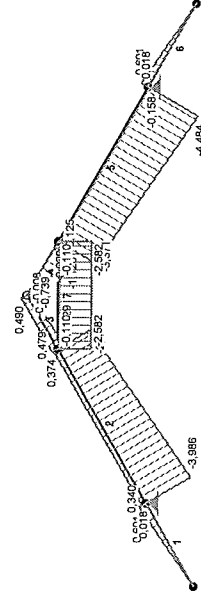


KRYTERIA KOMBINACJI OBCIĄŻEŃ:

Nr:	Specyfikacja:
1	ZAWSZE
	EWENTUALNIE: A+S+W



NORMALNE-OBWIEDNIE:



7	0,925	0,000	0,000	-0,000*	SW
	0,517	0,005*	-0,000	-2,582	AS
	0,000	0,000*	0,020	-2,582	AS
	0,000	0,000	0,020*	-2,582	AS
	0,000	0,000	0,020	-0,110*	AS
	0,517	0,005	-0,000	-0,110*	AS
	0,000	0,000	0,020	-2,582*	AS
	0,517	0,005	-0,000	-2,582*	AS

\* = Wartości ekstremalne

REAKCJE - WARTOŚCI EKSTREMALNE: T.I rzędu

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

Węzeł: H[kN]: V[kN]: M[kNm]: R[kNm]: Kombinacja obciążeń:

2	2,860*	4,210	5,089	AS
	-1,318*	1,630	2,097	W
	1,423	5,694*	5,869	ASW
	0,119	0,146*	0,188	ASW
	1,423	5,694	5,869*	ASW

6	-0,119*	0,146	0,188	ASW
	-4,298*	2,725	5,089	ASW
	-2,860	4,210*	5,089	AS
	-1,556	-1,339*	2,053	W
	-2,860	4,210	5,089*	AS

\* = Wartości ekstremalne

PRZEMIESZCZENIA - WARTOŚCI EKSTREMALNE: T.I rzędu

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

Węzeł: Ux[m]: Uy[m]: Wypukłowe[m]: Kombinacja obciążeń:

1	0,00052	0,00091	0,00104	AS
				AS
				AS

2	0,00000	0,00000	0,00000	AS
				ASW
				ASW

3	0,00056	0,00107	0,00120	ASW
				ASW
				ASW

4	0,00001	0,00013	0,00013	ASW
				AS
				ASW

5	0,00054	0,00091	0,00106	W
				W
				ASW

6	0,00000	0,00000	0,00000	AS
				AS
				AS

7	0,00076	0,00131	0,00152	ASW
				ASW
				ASW

SILY PRZEROWOWE - WARTOŚCI EKSTREMALNE: T.I rzędu

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

Pręt: x[m]: M[kNm]: Q[kN]: N[kN]: Kombinacja obciążeń:

1	0,000	0,000*	0,000	0,000	ASW
	0,925	-0,857*	-1,854	0,601	ASW
	0,925	-0,857	-1,854*	0,601	ASW
	0,925	-0,857	-1,854	0,601*	ASW
	0,000	0,000	0,000	-0,000*	AS

2	1,178	0,529*	-0,005	-2,722	ASW
	0,000	-0,857*	2,358	-3,487	ASW
	0,000	-0,857	2,358*	-3,487	ASW
	1,714	0,352	-0,352	0,374*	W
	0,000	-0,479	1,171	-3,986*	AS

3	0,000	0,352*	-0,315	0,479	W
	0,000	-0,117*	0,530	-0,629	AS
	0,598	0,000	-0,999*	0,258	ASW
	0,598	0,000	-0,864	0,490*	W
	0,000	-0,117	0,530	-0,629*	AS

4	0,112	0,009*	0,014	-0,314	AS
	0,598	-0,472*	-0,860	-1,128	ASW
	0,598	-0,472	-0,860*	-1,128	ASW
	0,000	0,000	0,005	-0,008*	ASW
	0,598	-0,472	-0,860	-1,128*	ASW

5	1,714	0,354*	1,151	-0,656	W
	1,714	-0,479*	-1,171	-3,986	AS
	1,714	-0,479	-1,171*	-3,986	AS
	0,000	-0,003	0,022	-0,125*	ASW
	1,714	-0,100	0,016	-4,484*	ASW

6	0,000	0,354*	-0,787	0,018	W
	0,000	-0,479*	1,035	0,601	AS
	0,000	-0,479	1,035*	0,601	AS
	0,000	-0,479	1,035	0,601*	AS

3 utwierdzenie 90,0 0,000E+00 0,000E+00 0,000E+00  
 5 utwierdzenie 90,0 0,000E+00 0,000E+00 0,000E+00

**OSIADANIA:**

Węzeł: Kat: Wx [Wo\*] [m]: Wy [m]: Fio [grad]:  
 -----  
 Brak Osia dań

**PRĘTY:**

**DEFORMACJE - WARTOŚCI EKSTREMALNE:** T.I rzędu

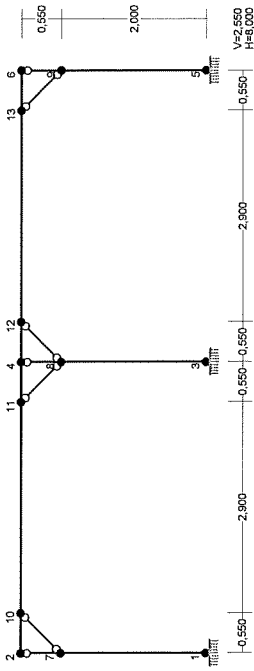
Obciążenia obl.: Ciężar wł.+"Kombinacja obciążeń"

Pręt: I/f: Kombinacja obciążeń:

Pręt	I/f	Kombinacja obciążeń
1	4835,4	ASW
2	2194,2	ASW
3	9423,4	W
4	8644,8	ASW
5	2628,7	W
6	8657,5	AS
7	269784,5	SW

**1.3 RAMA**

**WEZŁY:**



**PRZEKROJE PRĘTÓW:**

**WEZŁY:**

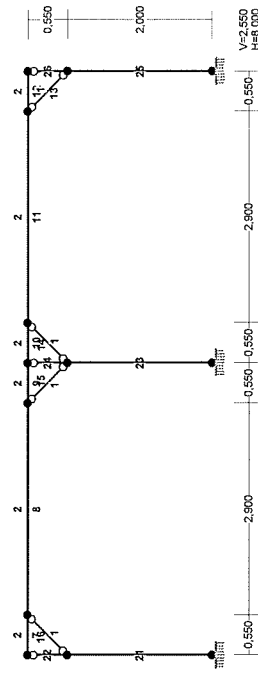
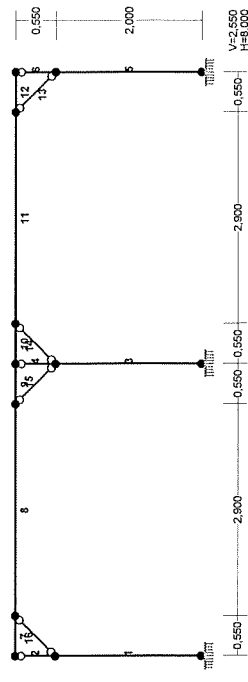
Nr:	X [m]:	Y [m]:	Nr:	X [m]:	Y [m]:
1	0,000	0,000	8	4,000	2,000
2	0,000	2,550	9	8,000	2,000
3	4,000	0,000	10	0,550	2,550
4	4,000	2,550	11	3,450	2,550
5	8,000	0,000	12	4,550	2,550
6	8,000	2,550	13	7,450	2,550
7	0,000	2,000			

**PODPORY:**

Podatności

Węzeł: Rodzaj: Kat: Dx (Do\*): Dy: Dfi:  
 [ m / k N ] [ rad / kNm]

1 utwierdzenie 90,0 0,000E+00 0,000E+00 0,000E+00



**PRĘTY UKŁADU:**

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

Pręt:	Typ:	A:	B:	Lx[m]	Ly[m]	Lz[m]	Red.	EJ:	Przekrój:
1	00	1	7	0,000	2,000	2,000	1,000		2 B 16,0x16,0
2	01	1	7	0,000	0,550	0,550	1,000		2 B 16,0x16,0
3	00	3	8	0,000	2,000	2,000	1,000		2 B 16,0x16,0
4	01	8	4	0,000	0,550	0,550	1,000		2 B 16,0x16,0
5	00	5	9	0,000	2,000	2,000	1,000		2 B 16,0x16,0
6	01	9	6	0,000	0,550	0,550	1,000		2 B 16,0x16,0
7	00	2	10	0,550	0,000	0,550	1,000		2 B 16,0x16,0
8	00	10	11	2,900	0,000	2,900	1,000		2 B 16,0x16,0
9	00	11	4	0,550	0,000	0,550	1,000		2 B 16,0x16,0
10	00	4	12	0,550	0,000	0,550	1,000		2 B 16,0x16,0
11	00	12	13	2,900	0,000	2,900	1,000		2 B 16,0x16,0
12	00	13	6	0,550	0,000	0,550	1,000		2 B 16,0x16,0
13	11	13	9	0,550	-0,550	0,778	1,000		1 B 10,0x5,0
14	11	12	8	-0,550	-0,550	0,778	1,000		1 B 10,0x5,0
15	11	8	11	-0,550	0,550	0,778	1,000		1 B 10,0x5,0
16	11	10	7	-0,550	-0,550	0,778	1,000		1 B 10,0x5,0

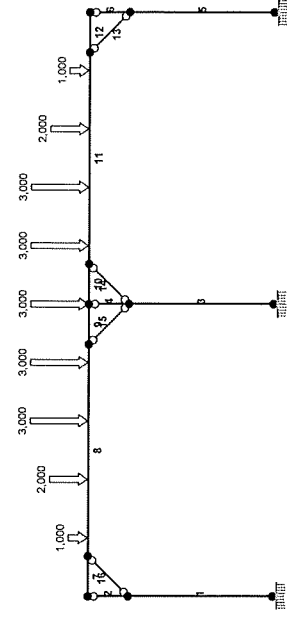
**WIELKOŚCI PRZEKROJOWE:**

Nr.	A[cm2]	Ix[cm4]	Iy[cm4]	Wg[cm3]	Wd[cm3]	h[cm]	Materiał:
1	50,0	417	104	83	83	10,0	71 Drewno C24
2	256,0	5461	5461	683	683	16,0	71 Drewno C24

**STALE MATERIAŁOWE:**

Materiał:	Moduł E:	Naprzęż.gr.:	Alfat:
[kN/mm2]	[N/mm2]	[1/K]	[1/K]
71 Drewno C24	11	24,000	5,00E-06

**OBCIĄŻENIA:**



**OBCIĄŻENIA:**

([kN], [kNm], [kN/m])

Pręt:	Rodzaj:	Kat:	P1(Tg):	P2(Td):	a[m]:	b[m]:
Grupa:	A	"	"	Zmienne	yf= 1,40	
8	Skupione	0,0	3,000		2,65	
8	Skupione	0,0	3,000		1,85	
8	Skupione	0,0	2,000		1,05	
10	Skupione	0,0	1,000		0,25	
11	Skupione	0,0	3,000		0,00	
11	Skupione	0,0	3,000		0,25	
11	Skupione	0,0	3,000		1,05	
11	Skupione	0,0	2,000		1,85	
11	Skupione	0,0	1,000		2,65	

W Y N I K I wg PN 82/B-02000  
Teoria I-go rzędu  
Kombinatoryka obciążeń

**OBCIĄŻENIOWE WSPÓŁ. BEZPIECZ.:**

Grupa:	Znaczenie:	Wd:	Yf:
Ciężar wł.			
A -"	Zmienne	1	1,00
			1,40

**RELACJE GRUP OBCIĄŻEŃ:**

Grupa obc.:	Relacje:
Ciężar wł.	ZAWSZE

## KRYTERIA KOMBINACJI OBCIĄŻEŃ:

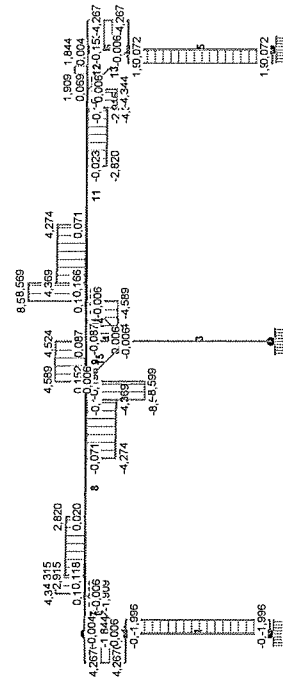
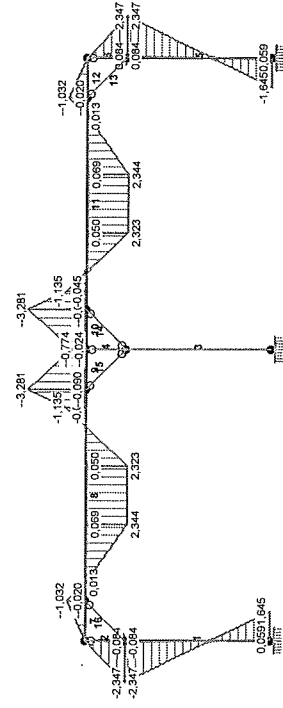
NF: Specyfikacja:

1

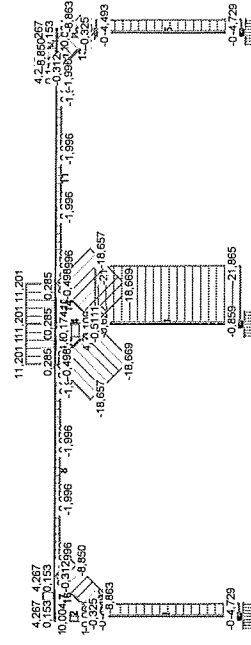
ZMUSZE

EWENTUALNIE: A

## MOMENTY-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	0,000	1,645*	-1,996	-4,729	A
	2,000	-2,347*	-1,996	-4,493	A
	0,000	1,645	-1,996*	-4,729	A
	2,000	-2,347	-1,996*	-4,493	A
	2,000	-0,084	-0,072	-0,295*	A
	0,000	1,645	-1,996	-4,729*	A
2	0,550	-0,000*	4,267	1,844	A

0,000	-2,347*	4,267	1,779	A	0,550	-3,281*	-4,589	11,201	A
0,550	0,000	4,267*	1,844	A	0,550	-3,281	-4,589*	11,201	A
0,000	-2,347	4,267*	1,779	A	0,550	-3,281	-4,589*	11,201*	A
0,550	-0,000	4,267	1,844*	A	0,000	-0,774	-4,524	11,201*	A
0,000	-0,084	0,153	-0,061*	A	0,550	-0,090	-0,152	0,285*	A
3	0,000	0,000*	-21,865	A	0,000	-0,024	-0,087	0,285*	A
2,000	0,000*	-0,000	-21,865	A	1,700	2,346*	-0,003	-1,996	A
0,000	0,000*	-0,000	-21,865	A	0,000	-3,281*	8,599	-1,996	A
2,000	0,000*	-0,000	-21,865	A	0,000	-3,281	8,599*	-1,996	A
0,000	0,000	-0,000*	-21,865	A	0,000	-0,090	0,196	-0,072*	A
2,000	0,000	-0,000*	-21,865	A	1,650	0,072	0,001	-0,072*	A
2,000	0,000	0,000	-21,865	A	0,000	-3,281	8,599	-1,996*	A
0,000	0,000	-0,000	-21,865*	A	1,700	2,346	-0,003	-1,996*	A
4	0,000	0,000*	4,783	A	0,550	0,000*	1,844	4,267	A
0,550	-0,000*	-0,000	4,848	A	0,000	-1,032*	1,909	4,267	A
0,000	0,000*	-0,000	4,783	A	0,000	-1,032	1,909*	4,267	A
0,550	-0,000*	-0,000	4,848	A	0,000	-1,032	1,909*	4,267*	A
0,000	0,000	-0,000*	4,783	A	0,550	0,000	1,844	4,267*	A
0,550	-0,000	-0,000*	4,848	A	0,000	-0,020	0,069	0,153*	A
0,000	0,000	-0,000	4,848*	A	0,550	0,000	0,004	0,153*	A
5	2,000	2,347*	-4,493	A	13	0,389	0,001*	-0,000	A
0,000	-1,645*	1,996	-4,729	A	0,000	0,000*	0,006	-8,857	A
2,000	2,347	1,996*	-4,493	A	0,778	-0,000*	0,006	-8,850	A
0,000	-1,645	1,996*	-4,729	A	0,000	0,000	0,006*	-8,863	A
2,000	0,084	0,072	-0,295*	A	0,778	-0,000	-0,006*	-8,863	A
0,000	-1,645	1,996	-4,729*	A	0,778	-0,000	-0,006	-0,312*	A
6	0,000	2,347*	1,779	A	14	0,000	0,000*	-0,006	A
0,550	0,000*	-4,267	1,844	A	0,778	0,000*	0,006	-18,657	A
0,000	2,347	-4,267*	1,779	A	0,389	-0,001*	0,000	-18,669	A
0,550	0,000	-4,267*	1,844	A	0,000	0,000	0,006*	-18,663	A
0,550	0,000	-4,267	1,844*	A	0,778	0,000	-0,006*	-18,657	A
0,000	0,084	-0,153	-0,061*	A	0,000	0,000	-0,006	-18,669	A
7	0,000	-0,000*	-1,844	A	0,778	0,000	0,006	-0,498*	A
0,550	-1,032*	-1,909	4,267	A	0,000	0,000*	-0,006	-18,669	A
0,550	-1,032	-1,909*	4,267	A	0,778	0,000*	0,006	-18,657	A
0,000	-0,000	-1,844	4,267*	A	0,389	-0,001*	0,000	-18,663	A
0,550	-0,020	-0,069	0,153*	A	0,000	0,000	0,006*	-18,669	A
8	1,200	2,346*	0,003	A	0,000	0,000	-0,006	-18,669	A
2,900	-3,281*	-8,599	-1,996	A	0,000	0,000*	-0,006	-18,650	A
2,900	-3,281	-8,599*	-1,996	A	0,778	0,000*	0,006	-8,863	A
2,900	-0,090	-0,196	-0,072*	A	0,389	-0,001*	0,000	-8,857	A
1,250	0,072	0,001	-0,072*	A	0,000	0,000	-0,006*	-8,850	A
2,900	-3,281	-8,599	-1,996*	A	0,778	0,000	0,006*	-8,863	A
1,200	2,346	0,003	-1,996*	A	0,778	0,000	-0,006	-0,312*	A
9	0,550	-0,024*	0,087	A	0,000	0,000	0,006	-18,669	A
0,000	-3,281*	4,589	11,201	A	0,000	0,000*	-0,006	-8,850	A
0,000	-3,281	4,589*	11,201	A	0,778	0,000*	0,006	-8,863	A
0,000	-3,281	4,589	11,201*	A	0,389	-0,001*	0,000	-8,857	A
0,550	-0,774	4,524	11,201*	A	0,000	0,000	-0,006*	-8,850	A
0,000	-0,090	0,152	0,285*	A	0,778	0,000	0,006*	-8,863	A
0,550	-0,024	0,087	0,285*	A	0,000	0,000	-0,006	-0,312*	A
10	0,000	-0,024*	-0,087	A	0,778	0,000	0,006	-8,863*	A

REAKCJE - WARTOŚCI EKSTREMALNE: T.I rzędu

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

Wzrost: H[kN]: V[kN]: R[kN]: M[kNm]: Kombinacja obciążeń:

1	1,996*	4,729	5,133	-1,645	A
	0,072*	0,532	0,537	-0,059	A

1,996	4,729*	5,133	-1,645	A
0,072	0,532*	0,537	-0,059	A
1,996	4,729	5,133*	-1,645	A
0,072	0,532	0,537	-0,059*	A
1,996	4,729	5,133	-1,645*	A
3	0,000*	21,865	-0,000	A
	-0,000*	0,859	-0,000	A
	0,000	21,865*	-0,000	A
	-0,000	0,859*	-0,000	A
	0,000	21,865	-0,000*	A
	0,000	21,865	-0,000*	A
5	-0,072*	0,532	0,059	A
	-1,996*	4,729	1,645	A
	-0,072	0,532*	0,059	A
	-1,996	4,729	1,645	A
	-1,996	4,729	1,645*	A
	-0,072	0,532	0,059*	A

\* = Wartości ekstremalne

**PRZEMIESZCZENIA - WARTOŚCI EKSTREMALNE: T.I rzędu**

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

Węzeł: Ux[m]: Uy[m]: Wypadkowe[m]: Kombinacja obciążeń:

	Ux[m]	Uy[m]	Wypadkowe[m]	Kombinacja obciążeń:
1	0,00000	0,00000	0,00000	A
2	0,00001	0,00003	0,00003	A
3	0,00000	0,00000	0,00000	A
4	0,00000	0,00015	0,00015	A
5	0,00000	0,00000	0,00000	A
6	0,00001	0,00003	0,00003	A
7	0,00105	0,00003	0,00105	A
8	0,00000	0,00015	0,00015	A
9	0,00105	0,00003	0,00105	A

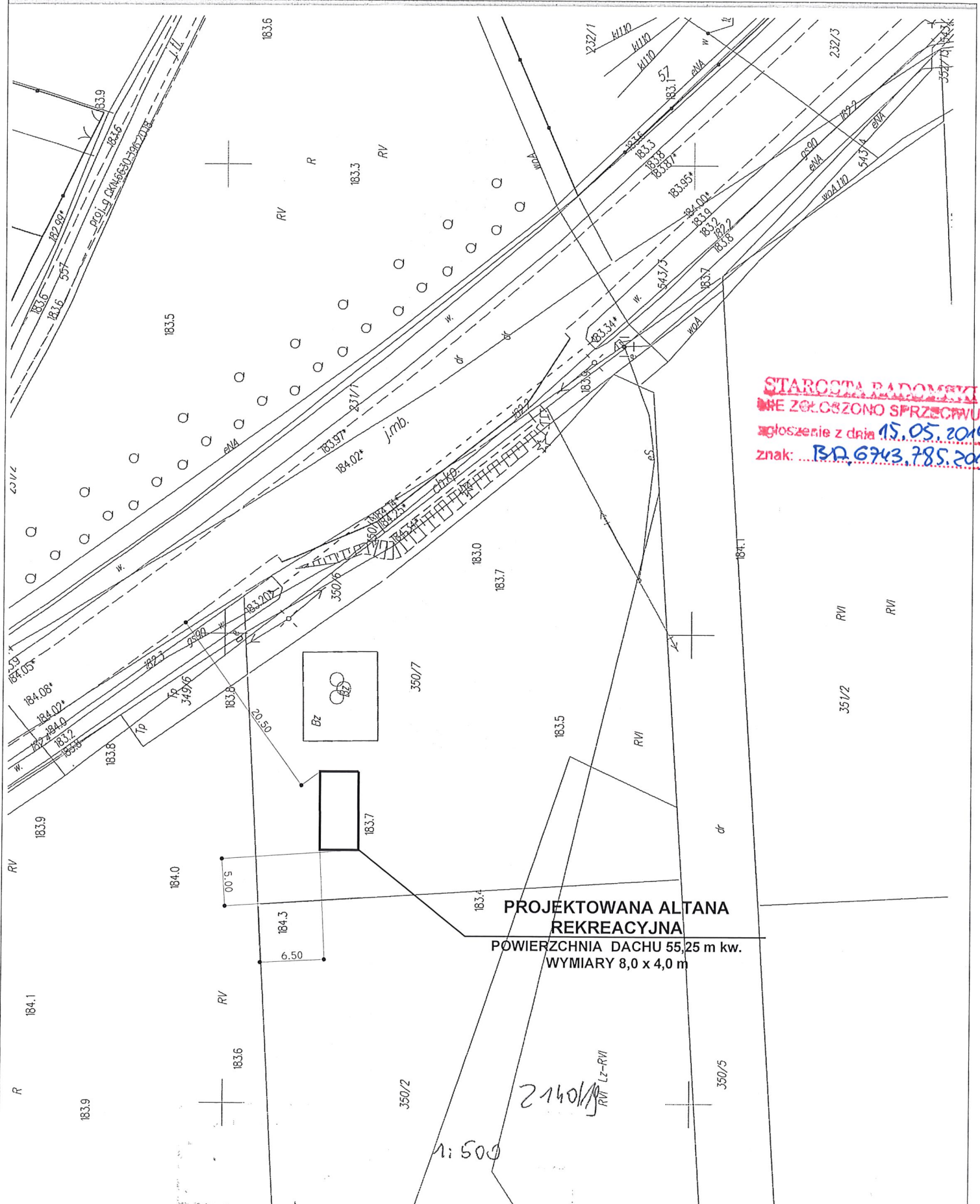
10	0,00000	0,00125	0,00125	A
11	0,00002	0,00055	0,00055	A
12	0,00002	0,00055	0,00055	A
13	0,00000	0,00125	0,00125	A

**DEFORMACJE - WARTOŚCI EKSTREMALNE: T.I rzędu**

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

Pręt: L/f: Kombinacja obciążeń:

1	4656,7	A
2	7262,4	A
3	4,7892E+18	A
4	2,5917E+19	A
5	4656,7	A
6	7262,4	A
7	16626,7	A
8	890,6	A
9	4276,0	A
10	4276,0	A
11	990,6	A
12	16626,7	A
13	457944,3	A
14	457944,3	A
15	457944,3	A
16	457944,3	A



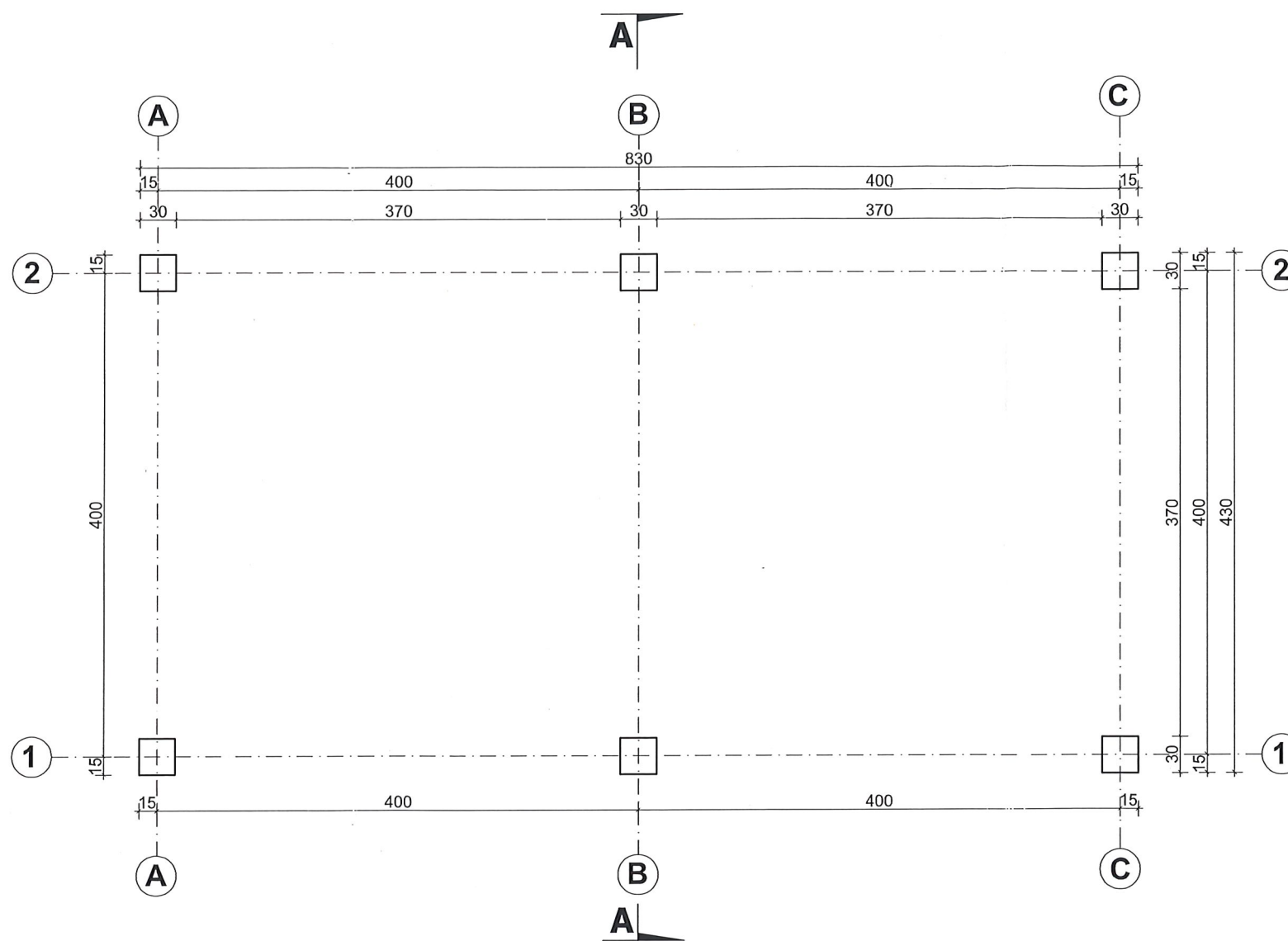
STAROSTA RADOMSKI  
 NIE ZODCZONO SPRZECIWI  
 ogłoszenie z dnia 15.05.2019  
 znak: B.R. 6743.785.2019

**PROJEKTOWANA ALTANA REKREACYJNA**  
 POWIERZCHNIA DACHU 55,25 m kw.  
 WYMIARY 8,0 x 4,0 m

2140/19  
 1:500

MAPA ZASADNICZA Gm. Kowala  
 Huta Mazowskańska  
 10 KWI. 2019

<b>BUDOWA ALTANY REKREACYJNEJ</b>	
dz. nr ewid. 350/7 wieś Huta Mazowskańska, gmina Kowala	
INWESTOR	GMINA KOWALA KOWALA 105 A ; 26-624 KOWALA - STĘPOCINA
AUTOR	architekt BŁAŻEJ MARCHEWKA upr. nr MA/029/09; izba MA-2117 ul. Grenadierów 7/9 m.32; 26-600 RADOM
PROJEKT ZAGOSPODAROWANIA TERENU	1:500
DATA	KWIECIEŃ 2019
RYSUNEK NR	1



**Urządzenie wspólnego miejsca spotka i organizacji imprez kulturalnych i sportowych dla mieszkańców sołectwa Huta Mazowskańska (własności gminy) FS**  
 dz.nr. ewid. 350/7 we wsi Huta Mazowskańska, gmina Kowala

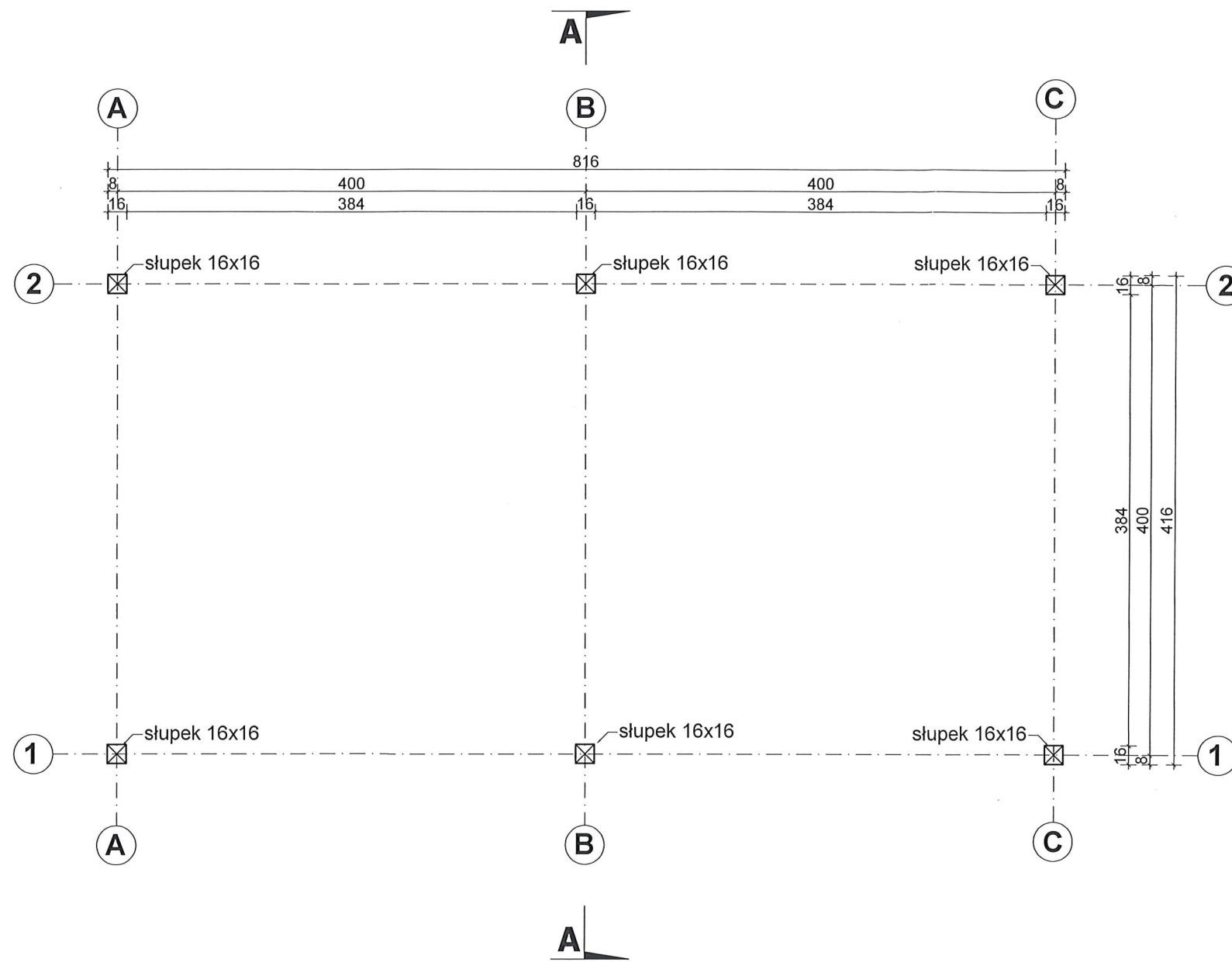
INWESTOR GMINA KOWALA  
 KOWALA 105 A ; 26-624 KOWALA - STĘPOCINA

AUTOR architekt BŁAŻEJ MARCHEWKA  
 upr. nr MA/029/09; izba MA-2117  
 ul. Grenadierów 7/9 m.32;  
 26-600 RADOM

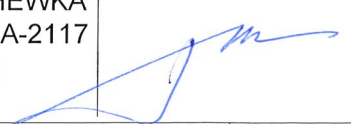
RZUT FUNDAMENTÓW 1:50

DATA 12-04-2019r. RYSUNEK NR 1001

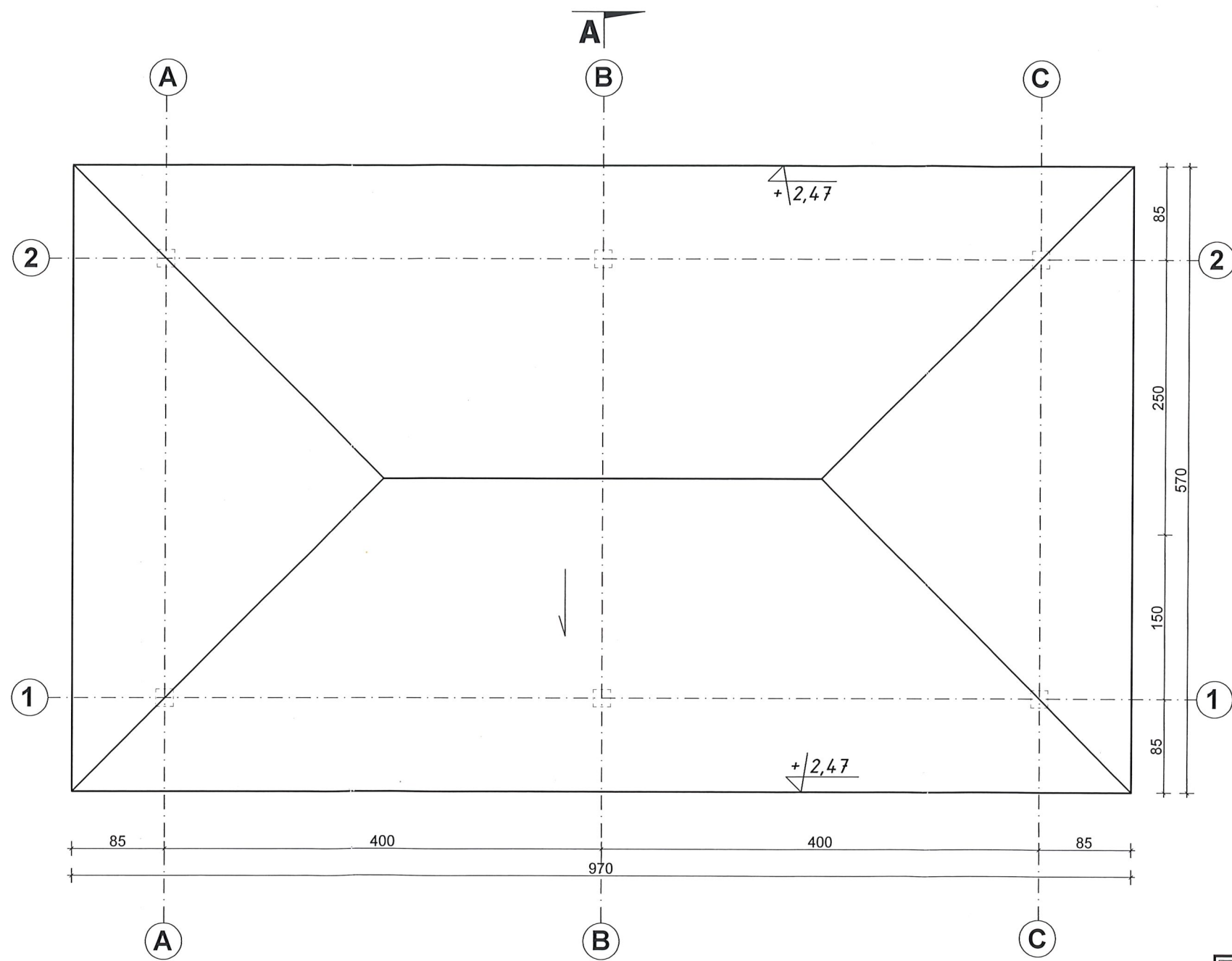





**Urządzenie wspólnego miejsca spotka i organizacji imprez kulturalnych i sportowych dla mieszkańców sołectwa Huta Mazowskańska (własności gminy) FS**  
 dz.nr. ewid. 350/7 we wsi Huta Mazowskańska, gmina Kowala

INWESTOR	GMINA KOWALA KOWALA 105 A ; 26-624 KOWALA - STĘPOCINA	
AUTOR	architekt BŁAŻEJ MARCHEWKA upr. nr MA/029/09; izba MA-2117 ul. Grenadierów 7/9 m.32; 26-600 RADOM	

RZUT PRZYZIEMIA		1:50
DATA	12-04-2019r.	RYSUNEK NR 1002

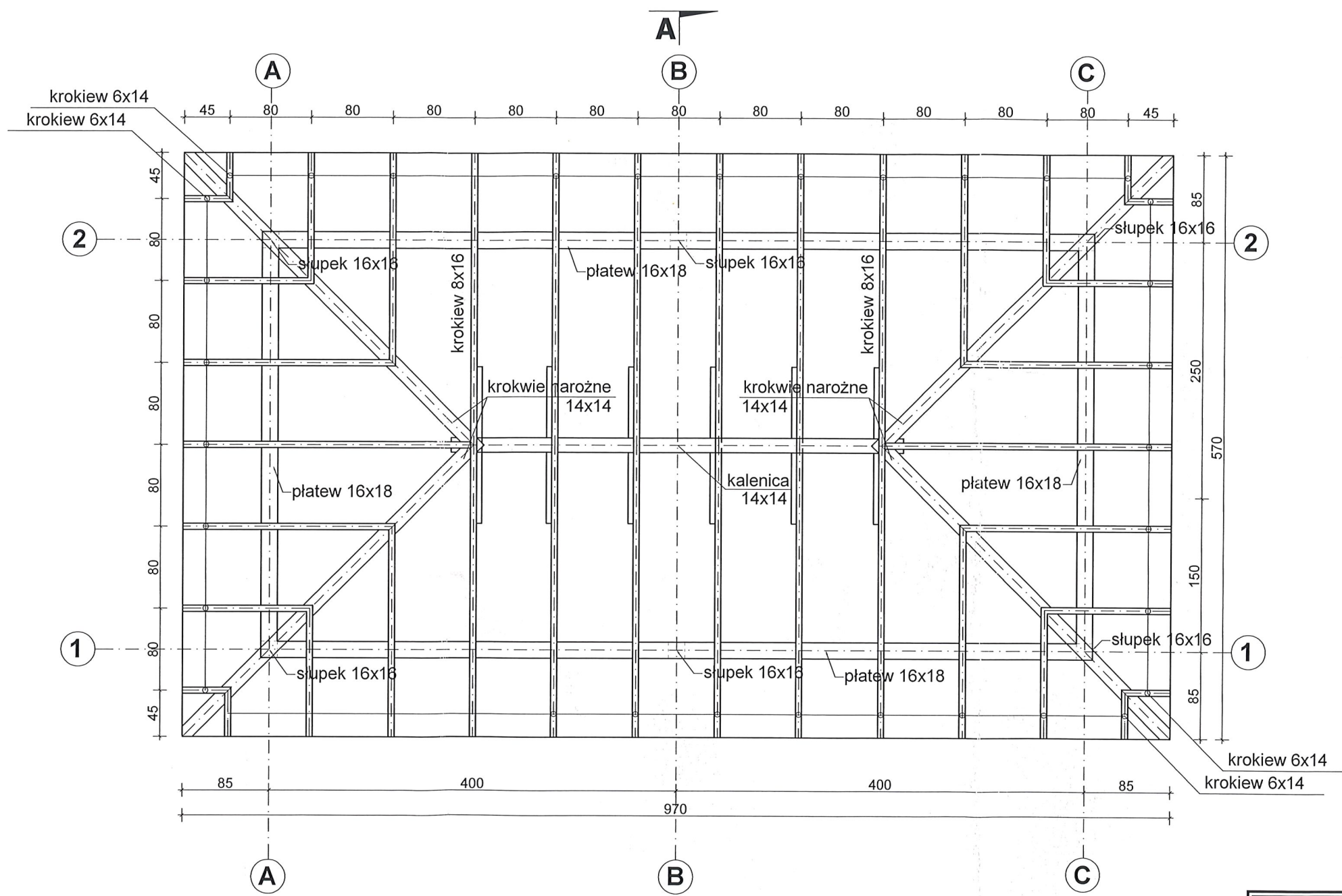


**Urządzenie wspólnego miejsca spotka i organizacji imprez kulturalnych i sportowych dla mieszkańców sołectwa Huta Mazowskańska (własności gminy) FS**  
 dz.nr. ewid. 350/7 we wsi Huta Mazowskańska, gmina Kowala

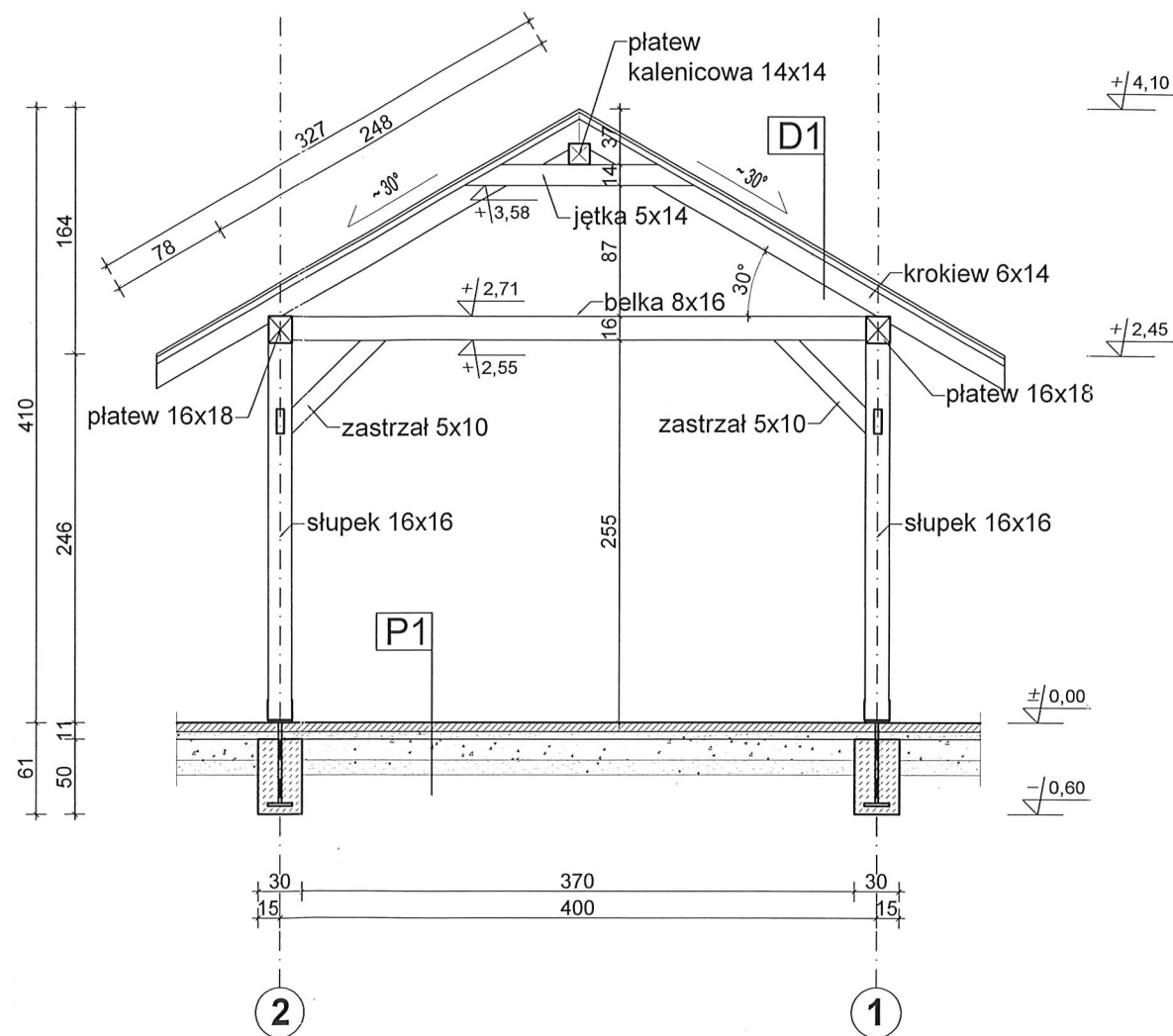
INWESTOR	GMINA KOWALA KOWALA 105 A ; 26-624 KOWALA - STĘPOCINA	
AUTOR	architekt BŁAŻEJ MARCHEWKA upr. nr MA/029/09; izba MA-2117 ul. Grenadierów 7/9 m.32; 26-600 RADOM	

RZUT DACHU 1:50

DATA 12-04-2019r. RYSUNEK NR 1003



<b>Urządzenie wspólnego miejsca spotka i organizacji imprez kulturalnych i sportowych dla mieszkańców sołectwa Huta Mazowskańska (własności gminy) FS</b> dz.nr. ewid. 350/7 we wsi Huta Mazowskańska, gmina Kowala			
INWESTOR	GMINA KOWALA KOWALA 105 A ; 26-624 KOWALA - STĘPOCINA		
AUTOR	architekt BŁAŻEJ MARCHEWKA upr. nr MA/029/09; izba MA-2117 ul. Grenadierów 7/9 m.32; 26-600 RADOM		
RZUT WIĘŻBY DACHOWEJ			1:50
DATA	12-04-2019r.	RYSUNEK NR	1004



P1	PODŁOGA NA GRUNCIE	
	kostka brukowa	6cm
	podsyпка wyrównująca z drobnego piasku	5cm
	podbudowa z piasku i cementu	14cm
	warstwa odsączająca np. żwir	10cm
	grunt rodzimy	

D1	DACH	
	gont bitumiczny	2cm
	łaty	4cm
	krokiew	14cm

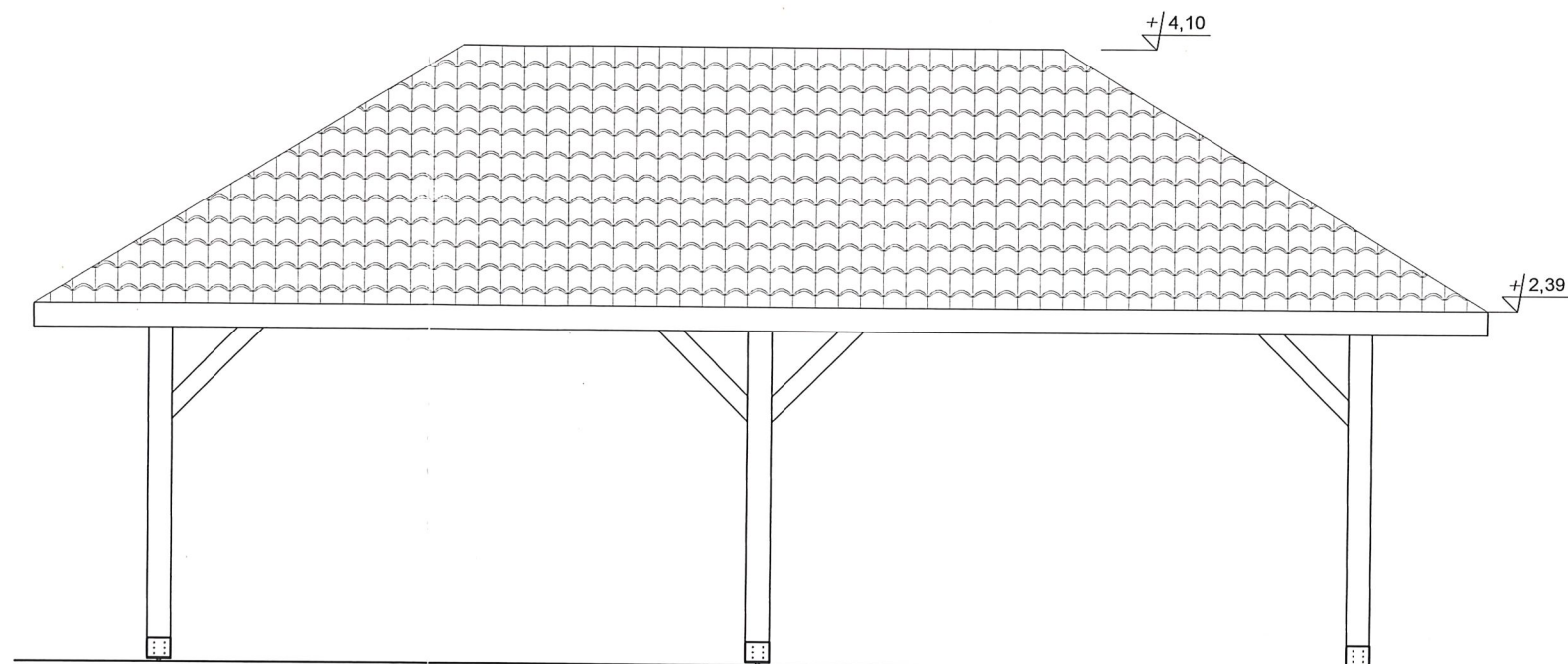
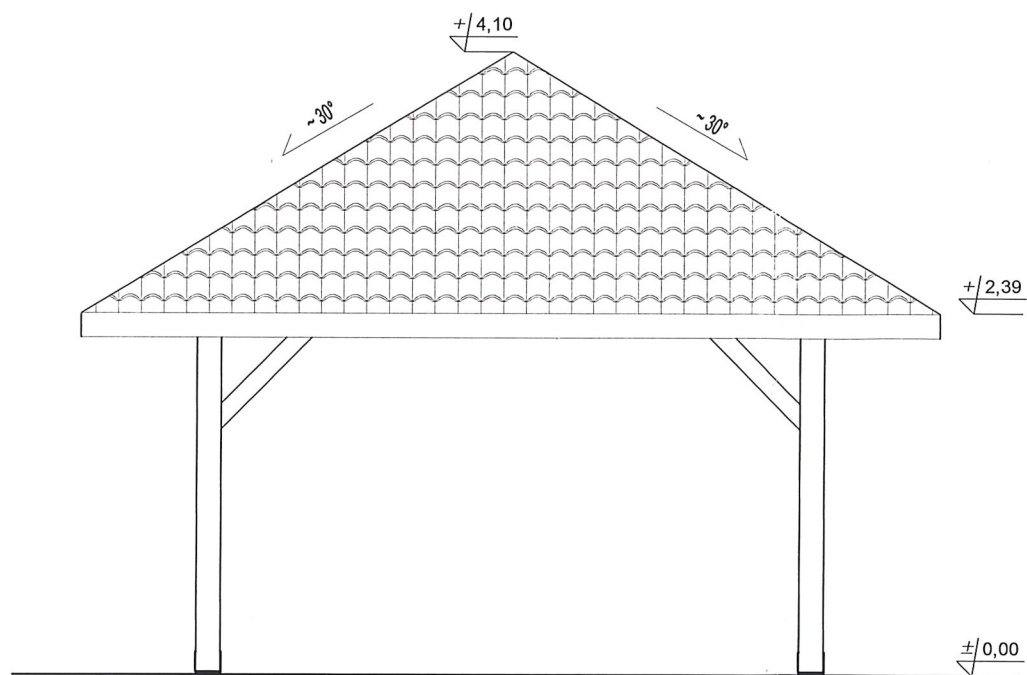
**Urządzenie wspólnego miejsca spotka i organizacji imprez kulturalnych i sportowych dla mieszkańców sołectwa Huta Mazowskańska (własności gminy) FS**  
dz.nr. ewid. 350/7 we wsi Huta Mazowskańska, gmina Kowala

INWESTOR GMINA KOWALA  
KOWALA 105 A ; 26-624 KOWALA - STĘPOCINA

AUTOR architekt BŁAŻEJ MARCHEWKA  
upr. nr MA/029/09; izba MA-2117  
ul. Grenadierów 7/9 m.32;  
26-600 RADOM

PRZEKRÓJ A-A 1:50

DATA 08-02-2018r. RYSUNEK NR 1005



**Urządzenie wspólnego miejsca spotka i organizacji imprez kulturalnych i sportowych dla mieszkańców sołectwa Huta Mazowskańska (własności gminy) FS**  
 dz.nr. ewid. 350/7 we wsi Huta Mazowskańska, gmina Kowala

INWESTOR GMINA KOWALA  
 KOWALA 105 A ; 26-624 KOWALA - STĘPOCINA

AUTOR architekt BŁAŻEJ MARCHEWKA  
 upr. nr MA/029/09; izba MA-2117  
 ul. Grenadierów 7/9 m.32;  
 26-600 RADOM

ELEWACJE 1:50

DATA 12-04-2019r. RYSUNEK NR 1006