

# INSTAL-TECH

## MARCIN MARZEC

30-728 KRAKÓW, ul. Nowohucka 92A/15

# PROJEKT WYKONAWCZY

## TOM II – KONSTRUKCJA WIEŻY

**Inwestycja:**

Rozbudowa posterunku meteorologicznego z konstrukcją pod antenę odbioru satelitarnych danych meteorologicznych Sentinel dla IMGW-PIB w Krakowie wraz z przyłączem zasilania elektrycznego do wewnętrznej instalacji inwestora oraz utwardzonym ciągiem komunikacyjnym przy ul. Piotra Borowego 14.

**Adres inwestycji:**

Dz. nr 43/5,  
Obręb 11 jedn. ewid. Krowodrza  
ul. Piotra Borowego 14, 30-215 Kraków

**Inwestor:**

Instytut Meteorologii i Gospodarki Wodnej – Państwowy Instytut  
Badawczy, ul. Podleśna 61, 01-673 Warszawa

### ZAWARTOŚĆ OPRACOWANIA:

1. Podstawa opracowania .....	2
2. Przeznaczenie obiektu .....	2
3. Funkcja projektowanego obiektu.....	2
4. Układ konstrukcyjny obiektu i wyniki obliczeń statycznych.....	2
5. Trzon wieży .....	3
6. Wyposażenie wieży.....	4
7. Fundamentowanie.....	5
8. Uwagi końcowe .....	6
9. Rysunki.	
1. Rysunek złożeniowy wieży	
2. Trzon wieży i płyta fundamentowa	
3. Rama pod antenę satelitarną	
4. Podest anteny satelitarnej	
5. Schody wejściowe	
6. Podest główny	
10. Zestawienie materiałów.	

**Projektował:**

**mgr inż. Piotr A. Kopczyński**

Uprawnienia budowlane do projektowania i kierowania  
robotami budowlanymi w specjalności konstrukcyjno –  
budowlanej **bez ograniczeń**  
upr. nr: POM/0343/PWOK/09  
POIIB nr: POM/BO/0057/10  
GUNB nr: 731/10/U/C

pieczęć i podpis

**Sprawdził:**

**mgr inż. Robert Firliński**

Uprawnienia budowlane do projektowania i kierowania  
robotami budowlanymi w specjalności konstrukcyjno –  
budowlanej **bez ograniczeń**  
upr. nr: 585/94 414/2000

pieczęć i podpis

listopad 2019

## **1. Podstawa opracowania**

### **Podstawa prawna:**

- Ustawa z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo Budowlane (Dz. U. 2017, poz. 1332 wraz z późniejszymi zmianami)
- Rozporządzenie Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z 25 kwietnia 2012 r., w sprawie szczegółowego zakresu i formy projektu budowlanego (Dz. U. z 2012 r., poz. 462 wraz z późniejszymi zmianami)

### **Dokumenty i dane źródłowe:**

- Umowa na wykonanie dokumentacji projektowo – budowlanej
- Ustalenia z inwestorem
- Wizja lokalna
- Badania geologiczne
- Mapa do celów projektowych

## **2. Przeznaczenie obiektu**

Projektowana wieża przeznaczona jest do zamontowania na niej anteny satelitarnej. Antena satelitarna odbierała będzie sygnał z satelity na potrzeby IMGW.

## **3. Funkcja projektowanego obiektu**

Projektowana wieża pełnić będzie funkcję konstrukcji wsporczej dla anteny satelitarnej o średnicy  $\varnothing 3.80$  m. Wieża umożliwiała będzie wygodny dostęp do anteny, zgodnie z wytycznymi zamawiającego – zamontowanej na wysokości +10.60 m npt.

## **4. Układ konstrukcyjny obiektu i wyniki obliczeń statycznych**

Zgodnie z przyjętą lokalizacją obiektu stwierdzono, iż znajduje się on w I strefie wiatrowej – w myśl PN77-B-2011 AZ.2009. Obciążenie wiatrem w tym rejonie wynosi  $q_k=300$  Pa.

Trzon wieży obciążony został:

- wiatrem (300 Pa) ze współczynnikiem porywów wiatru  $\beta=1.8$  – konstrukcja jest sztywna, ma znaczną częstość drgań własnych i nie jest podatna na działanie porywów wiatru
- obciążenie oblodzeniem – dla rozpatrywanej konstrukcji nie będzie stanowić przypadku wymiarującego w myśl PN87-B-02013 (obciążenie wiatrem  $q_k=25\%$  obciążenia wiatrem)
- obciążenie użytkowe podestu roboczego ustalono na  $3 \text{ kN/m}^2$
- obciążenie od anteny – przyjęto do obliczeń antenę o średnicy  $\varnothing 4.2$  m obciążoną wiatrem jak wyżej, ze współczynnikiem  $C_x$  jak dla anten wklęsłych.

Obliczenia wykonano za pomocą programu komputerowego Autodesk Robot Structural Analysis Professional 2019 dokonującego analizy modelu opartego o Metodę Elementów Skończonych. Modelem MES w rozpatrywanym przypadku jest RAMA-3D.

Wyniki obliczeń:

- maksymalne przemieszczenie wierzchołka wieży – 4 mm co stanowi ok 0.03% wysokości konstrukcji
- maksymalne wyężenie prętów konstrukcji – 61% dla belek podestu roboczego i 23% dla krawężników wieży (wyężenie jest niskie z uwagi na warunek sztywności konstrukcji przewidzianej dla anteny satelitarnej)
- maksymalna reakcja wrywająca  $V_t = -118$  kN
- maksymalna reakcja wciskająca  $V_c = 161$  kN
- maksymalna reakcja pozioma  $H = 12.03$  kN

#### **Układ konstrukcyjny obiektu:**

Projektowana wieża jest przestrzenną kratownicą o przekroju kwadratowym o boku 2.4 m. Krawężnikami są kątowniki równoramienne L150x12 mm, wykratowaniem kątowniki równoramienne L80x8 mm. Stosuje się stężenia poziome w formie kwadratów również z kątowników L80x8.

Wysokość całkowita trzonu wieży wynosi 10.60 m.

Trzon wieży fundamentowany będzie w płycie fundamentowej o wymiarach 5.5 x 5.5 x 1.2 m

### **5. Trzon wieży**

Trzon wieży zaprojektowano jako przestrzenną kratownicę o przekroju kwadratowym. Bok ma wymiar 2.4 m. Kratownica posiada wykratowanie na ścianach typu „K” o module 1275 mm. Krawężnikami są kątowniki równoramienne L150x12 mm, wykratowaniem kątowniki L80x8, stężeniami poziomymi również kątowniki L80x8.

Wykratowanie łączone jest z krawężnikami za pomocą blach węzłowych spawanych do półek kątownika, kątowniki wykratowania przykrecane są do blach węzłowych śrubami po 2M20/55 kl. 8.8.

Podobnie stężenia poziome łączone są ze słupkami wykratowania (pręty poziome) – na 2 śruby M20/55 kl. 8.8.

Trzon wieży składa się z dwóch segmentów – dolnego S-1 od 0.45 do 5.55 m npt oraz górnego S-2 od 5.55 do 10.42 m npt. Segmenty łączone są ze sobą za pomocą blach nakładkowych skręcanych śrubami – po 6M24 kl. 8.8

Trzon wieży łączy się w analogiczny sposób (poprzez blachy nakładkowe) z kotwami fundamentowymi.

## 6. Wyposażenie wieży

Opisany w p. 5 trzon wyposaża się w następujące elementy:

### 6.1 Rama pod antenę satelitarną:

Rama pod antenę satelitarną stanowi monolityczną, bardzo sztywną konstrukcję do osadzenia na niej anteny satelitarnej. Antena dostarczana jest w komplecie ze statywem złożonym z trzonu i trzech zastrzałów. Trzon anteny ustawiony będzie na środku ramy i zamontowany na 12 śrub M20. Zastrzały natomiast są rozmieszczone co 120 stopni na średnicy podziałowej  $\varnothing 2190$  mm. Średnica podziałowa to średnia wartość pomiędzy wewnętrzną średnicą montażową śrub zastrzałów równą  $\varnothing 2050$  mm i zewnętrzną równą  $\varnothing 2330$  mm.  $(2330+2050)/2 = 2190$  mm. Każdy z zastrzałów mocowany będzie do ramy na 4 śruby M20.

Zgodnie z wytycznymi montażowymi jeden z zastrzałów anteny musi zostać skierowany dokładnie na północ. Czyli – azymuty wyznaczone przez zastrzały to  $0^\circ / 120^\circ / 240^\circ$ . Zrealizowano ten wymóg poprzez obrócenie głównych belek nośnych w ramie o  $13^\circ$  jak wskazano na rys. 3.

Rama łączona jest z trzonem wieży za pomocą blach nakładkowych na 4 śruby M24. Poziom górny ramy to +10.60 m npt.

Z uwagi na wysokie wymagania odnośnie precyzji wykonania i sztywności – rama została zaprojektowana jako konstrukcja monolityczna, w całości. Do jej transportu i montażu należy używać dźwigu. Ciężar własny ramy to 605 kG

### 6.2 Podest roboczy przy antenie satelitarnej – w ramie:

Zaprojektowano w ramie pod antenę satelitarną podest roboczy do obsługi anteny. Podest pokazany jest na rys. 4. Podest składa się z czterech ram podestu wykonanych z kątownika i wypełnianych kratami pomostowymi. Ramy podestowe mocowane są do ramy pod antenę satelitarną – śrubami M12/30 do żeber ramy. Wskazano to na przekrojach A-A i B-B rysunku nr 4

Dostęp do śrub mocujących antenę satelitarną do ramy – po wyjęciu części krat pomostowych. Kraty pomostowe mocowane do ram pomostowych typowymi uchwytami do krutek typu WEMA.

Kraty pomostowe – wysokość 35 mm, oczko 30 x 30 mm, płaskownik #2.5 mm.

### 6.3 Schody wejściowe na wieżę:

Zaprojektowano bardzo wygodne wejście na wieżę w postaci schodów stalowych. Schody montowane są na bocznych ścianach wieży. Pierwszy bieg schodowy zaczyna się w poziomie 0.00 i prowadzi na spocznik schodowy +1.9 m npt. Następne dwa biegi schodowe prowadzą odpowiednio od 1.9 do 4.3 m npt i od 4.3 do 6.7 m npt. Ostatni bieg schodowy prowadzi ze spocznika +6.7 m npt na podest główny +9.06 m npt.

Spoczniki mocowane na wysokościach +1.9, +4.3, +6.7 m npt. Mocowanie spoczników – do krawężników wieży. Na spocznikach opierają się biegi schodowe. Spoczniki i biegi schodowe wyposaża się w balustrady o wysokości 1.2 m.

Biegi schodowe mają szerokość 750 mm i składają się z policzków (belek) z ceownika C100 i stopni schodowych wykonanych z kraty pomostowej.

Na rysunku 5 pokazano stopnie wjazdowe A i B. Stopnie wjazdowe można wykonywać indywidualnie lub zamówić u producenta krat pomostowych.

#### **6.4 Podest roboczy główny:**

Podest roboczy główny zaprojektowano na wysokości +9.06 m npt. Podest roboczy ma wymiary 5.20 x 5.20 m. Ruszt podestu wykonany jest z ceownika C140 i dwuteownika IN 140. Ruszt składa się z ram podestowych skręcanych ze sobą i mocowanych do trzonu wieży – do krawężników. Ramy łączone są złączami na 3 śruby M16/30. Ruszt do trzonu wieży mocowany jest do krawężników na 6M20/60.

Całość pokryta jest kratami pomostowymi – kraty pomostowe o wysokości 35 mm, oczko 30 x 30 mm, płaskownik #2.5 mm.

Podest roboczy główny wyposaża się w balustrady o wysokości 1.2 m wykonane z rur.

Wejście na podest – schodami opisanymi w p. 6.3. Otwór wejściowy – na życzenie zamawiającego wyposaża się w zamykaną klapę aluminiową, która po zamknięciu umożliwia dostęp do anteny od strony wejścia (zakryty zostaje otwór).

Ciężar klapy aluminiowej to 18 kG.

### **7. Fundamentowanie:**

Zaprojektowano ustawienie wieży na płycie fundamentowej. Płyta fundamentowa ma wymiary 5.20 x 5.20 m i grubość 1.2 m. Głębokość posadowienia wynosi -1.2 m ppt.

Płyta jest zbrojona siatką prętów górą i dołem Ø16 180 x 180 mm, oraz zbrojenie środkowe Ø16 siatka 360 x 360 mm.

Zaprojektowano kotwy fundamentowe do połączenia wieży z fundamentem. Kotwa fundamentowa wykonana jest z kątownika L150x12 mm i łączona z trzonem wieży za pomocą połączenia nakładkowego na 12 śrub M24 – analogicznie jak łączenie segmentów. Element poprzeczny kotwy to belka złożona z dwóch ceowników C180 o długości 1 m. Połączenie kątownika L150 z ceownikami – spawanie i wzmocnienie żebrami oraz prętami Ø30 – zgodnie ze szczegółem na rys. 1.

Przed rozpoczęciem betonowania – sprawdzić ustawienie kotew za pomocą niwelatora.

Kotwa cynkowana jest tylko częściowo – pierwsze 500 mm kotwy licząc od góry ocynkować ogniowo, pozostałą część kotwy pozostawić czarną (nieocynkowaną) z uwagi na przyczepność do betonu.

## 8. Uwagi końcowe:

Całość konstrukcji stalowej obiektu – cynkowana ogniowo. Wykonać próbny montaż wieży na wytwórni.

Po wykonaniu montażu sprawdzić pionowość wieży. Dopuszczalne odchylenie to 1:1000 wysokości czyli 1.06 cm

Momenty dokręcenia śrub:

M10 – 42 Nm

M12 – 75 Nm

M16 – 180 Nm

M20 – 350 Nm

M24 – 560 Nm

### Projektował:

**mgr inż. Piotr A. Kopczyński**

Uprawnienia budowlane do projektowania i kierowania  
robotami budowlanymi w specjalności konstrukcyjno –  
budowlanej **bez ograniczeń**  
upr. nr: POM/0343/PWOK/09  
POIIB nr: POM/BO/0057/10  
GUNB nr: 731/10/U/C

pieczęć i podpis

### Sprawdził:

**mgr inż. Robert Firliński**

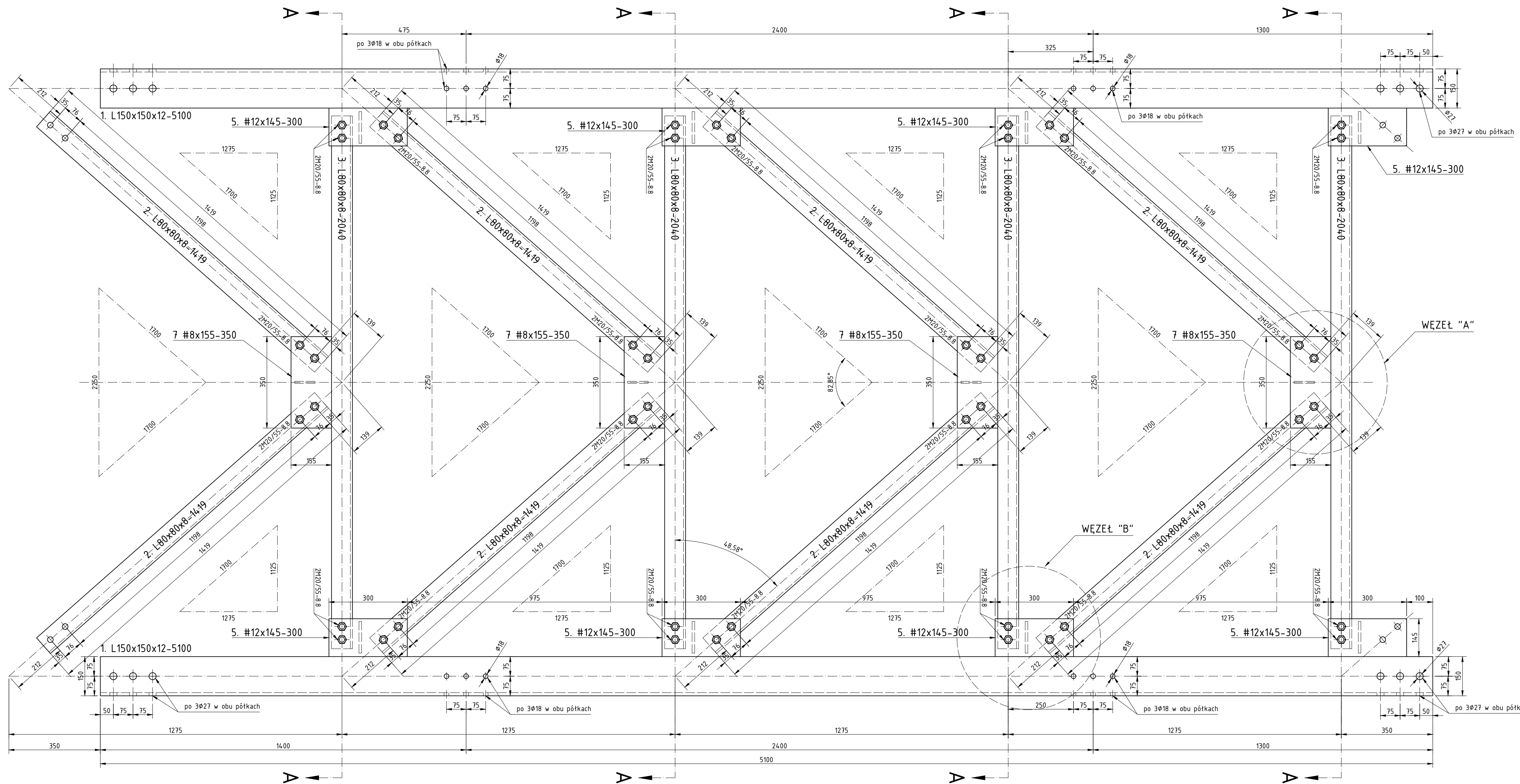
Uprawnienia budowlane do projektowania i kierowania  
robotami budowlanymi w specjalności konstrukcyjno –  
budowlanej **bez ograniczeń**  
upr. nr: 585/94 414/2000

pieczęć i podpis

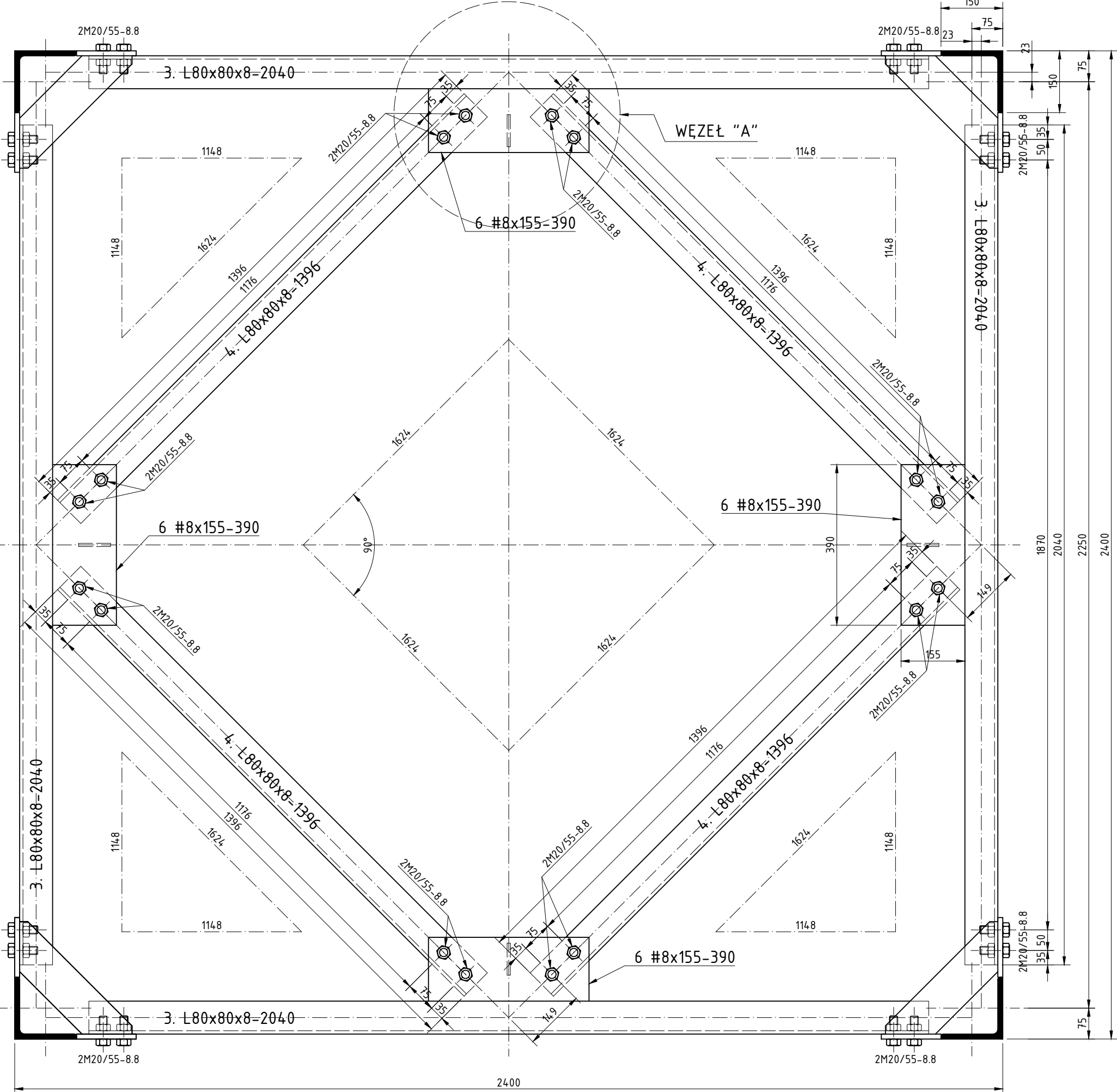




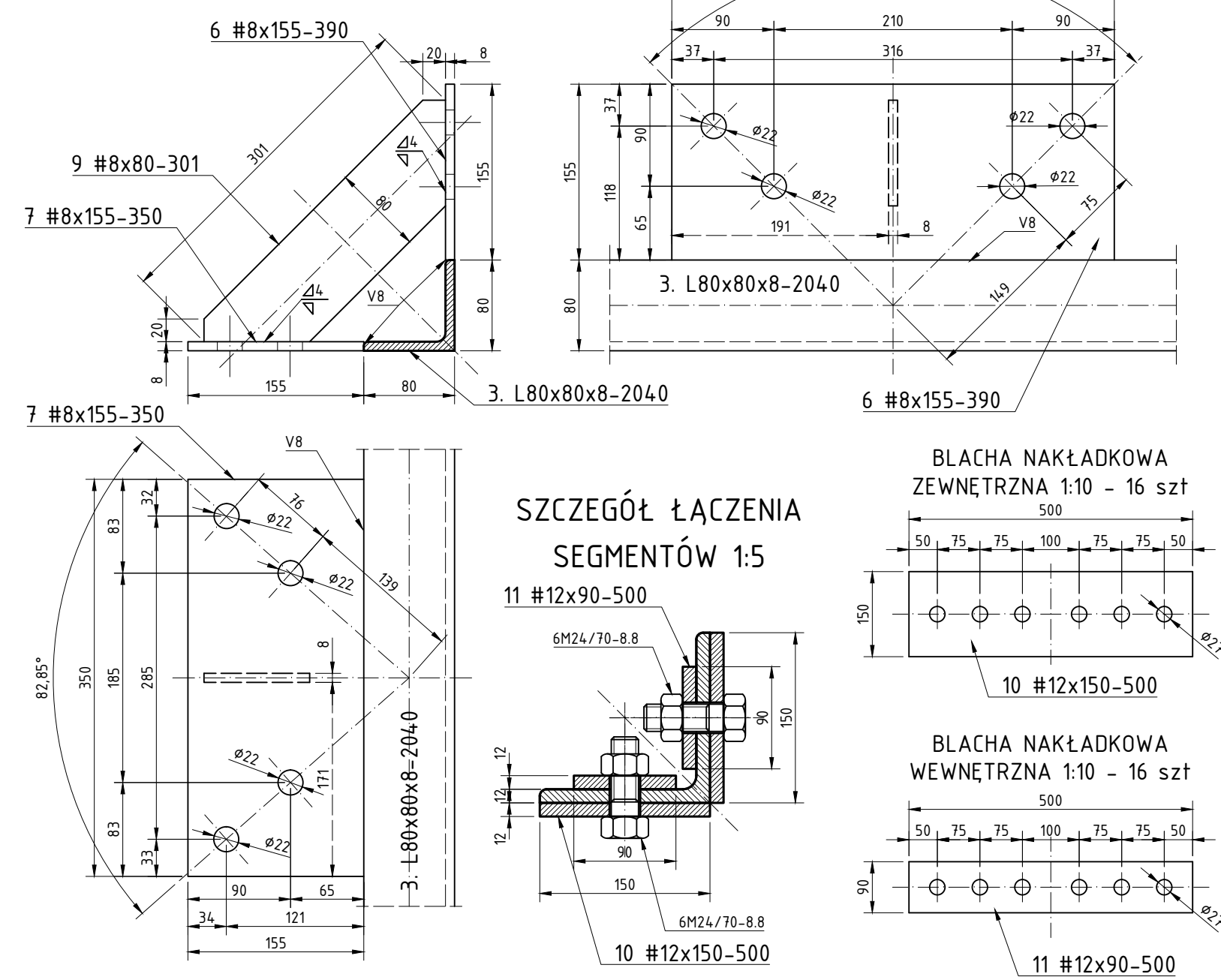
SEGMENT NR 1 (0.45 - 5.55) 1:10 - 1 szt



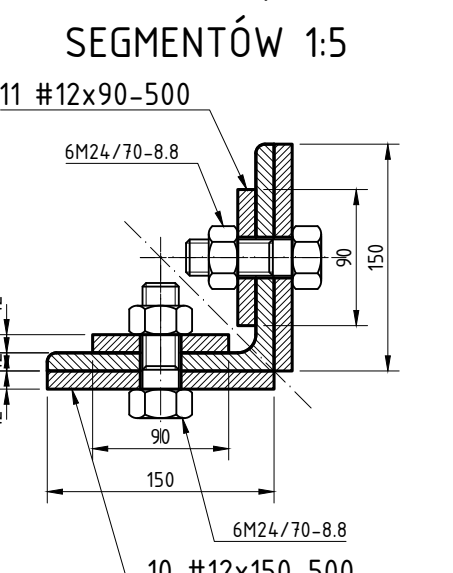
PRZĘCZÓJ A-A 1:10



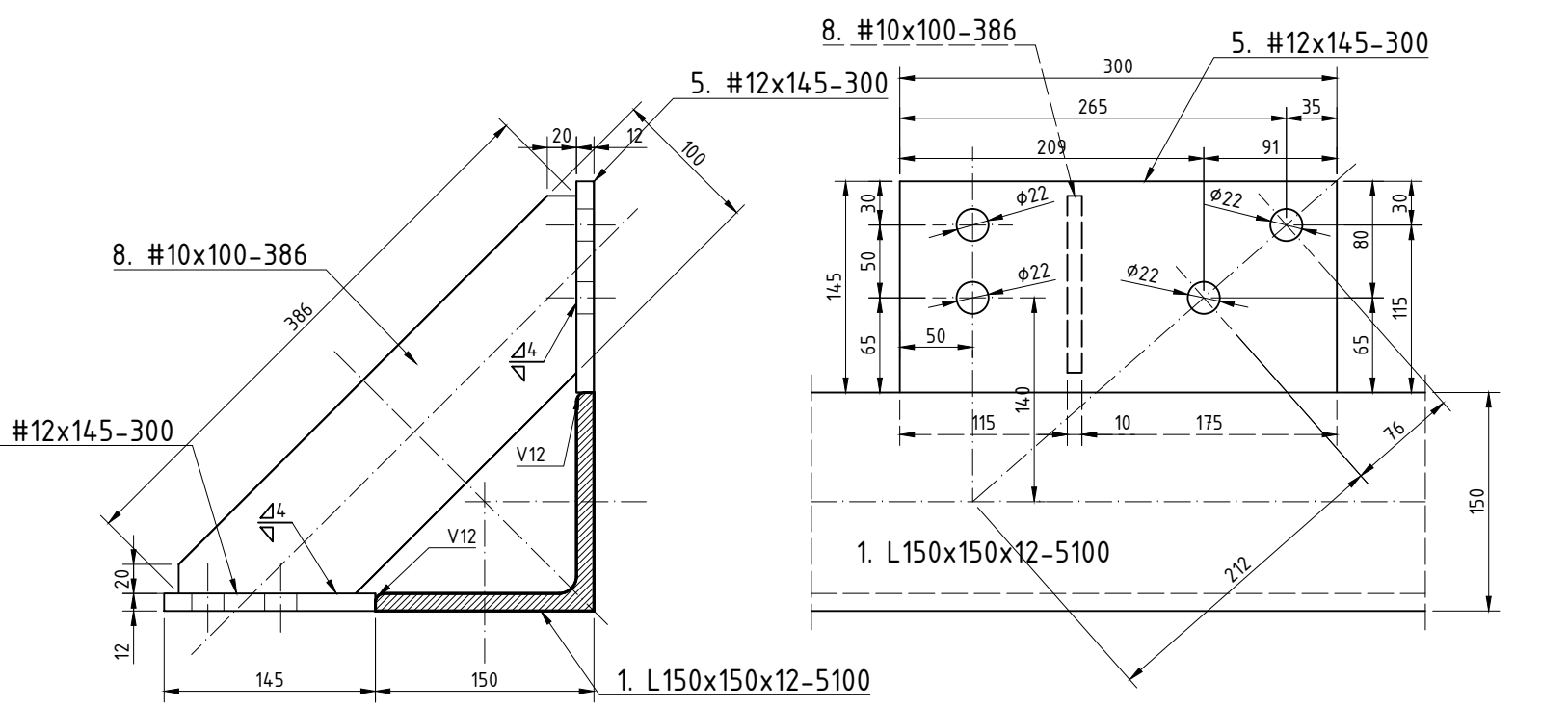
SZCZEGÓŁ WEZŁA "A" 1:5



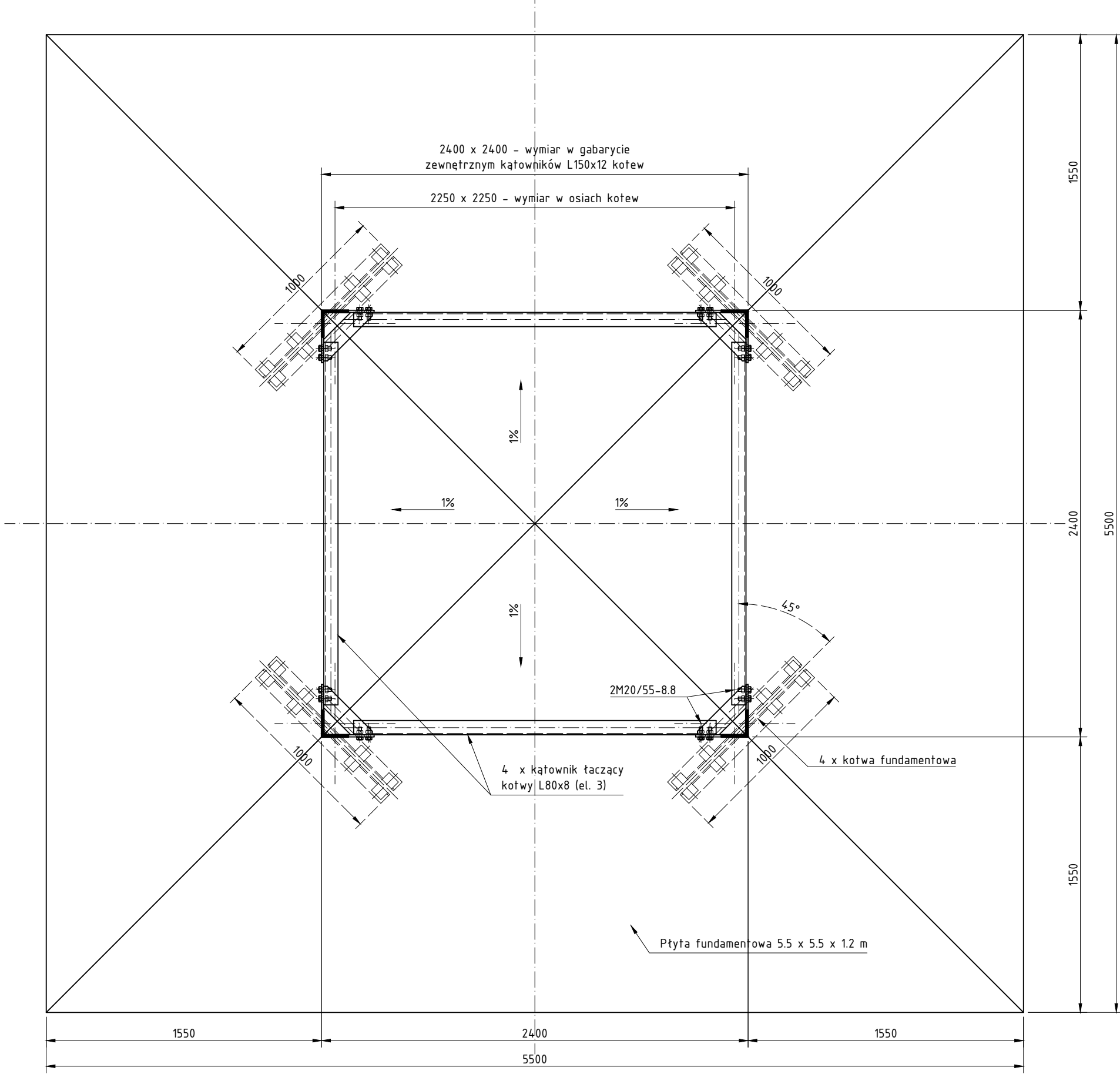
SZCZEGÓŁ ŁĄCZENIA SEGMENTÓW 1:5



SZCZEGÓŁ WEZŁA "B" 1:5

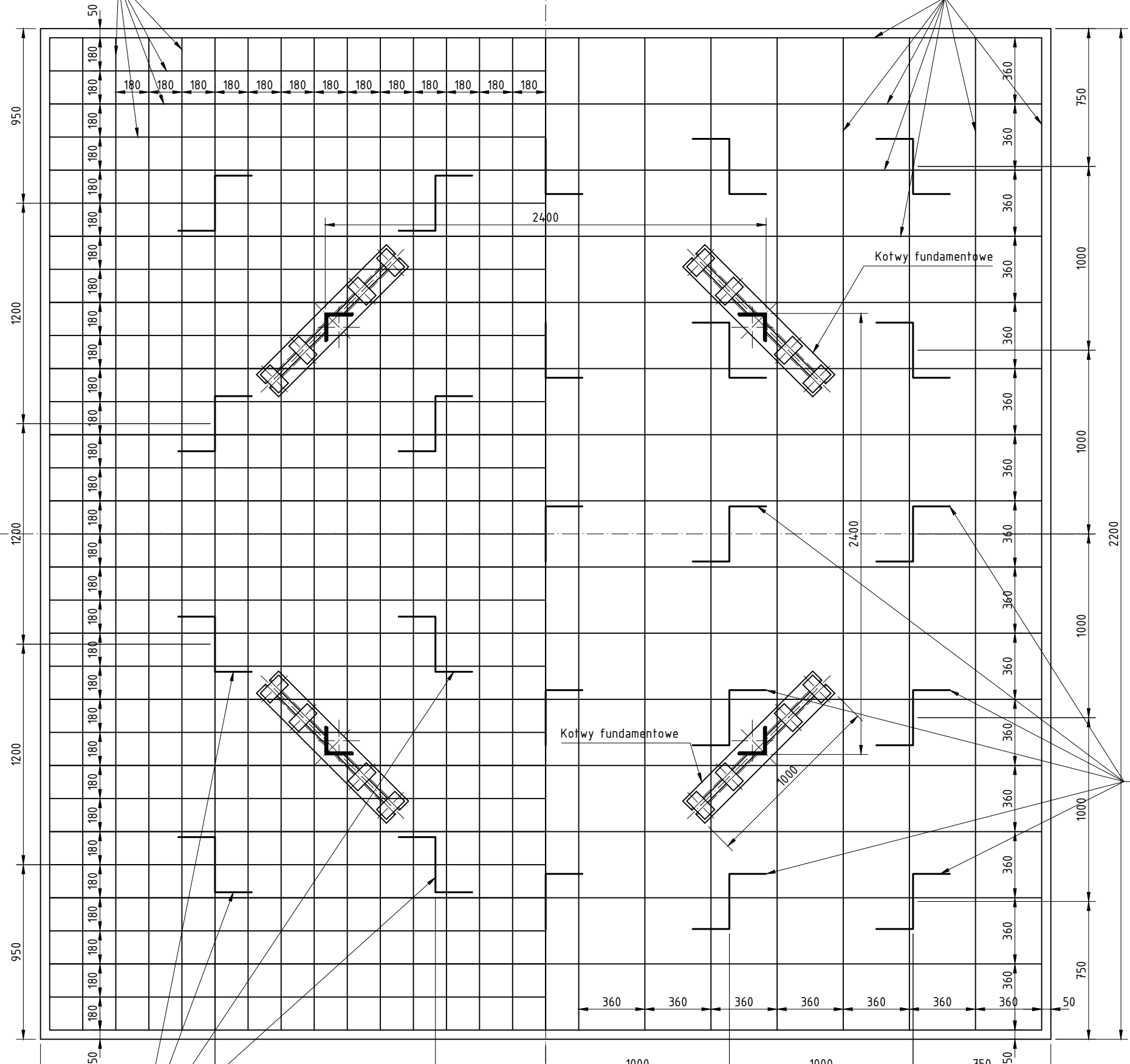


PŁYTA FUNDAMENTOWA - KONSTRUKCJA 1:25

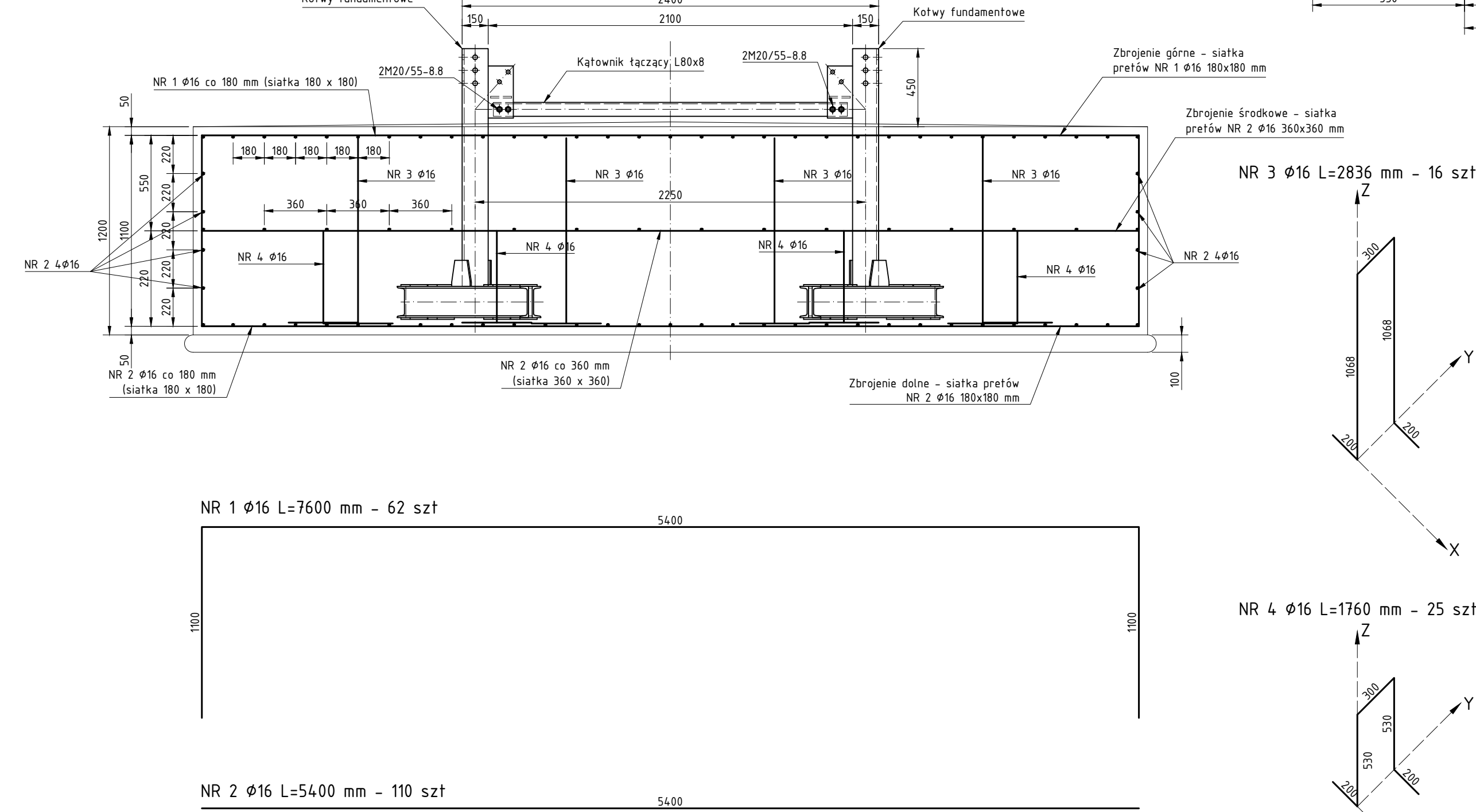


PŁYTA FUNDAMENTOWA - ZBROJENIE 1:25

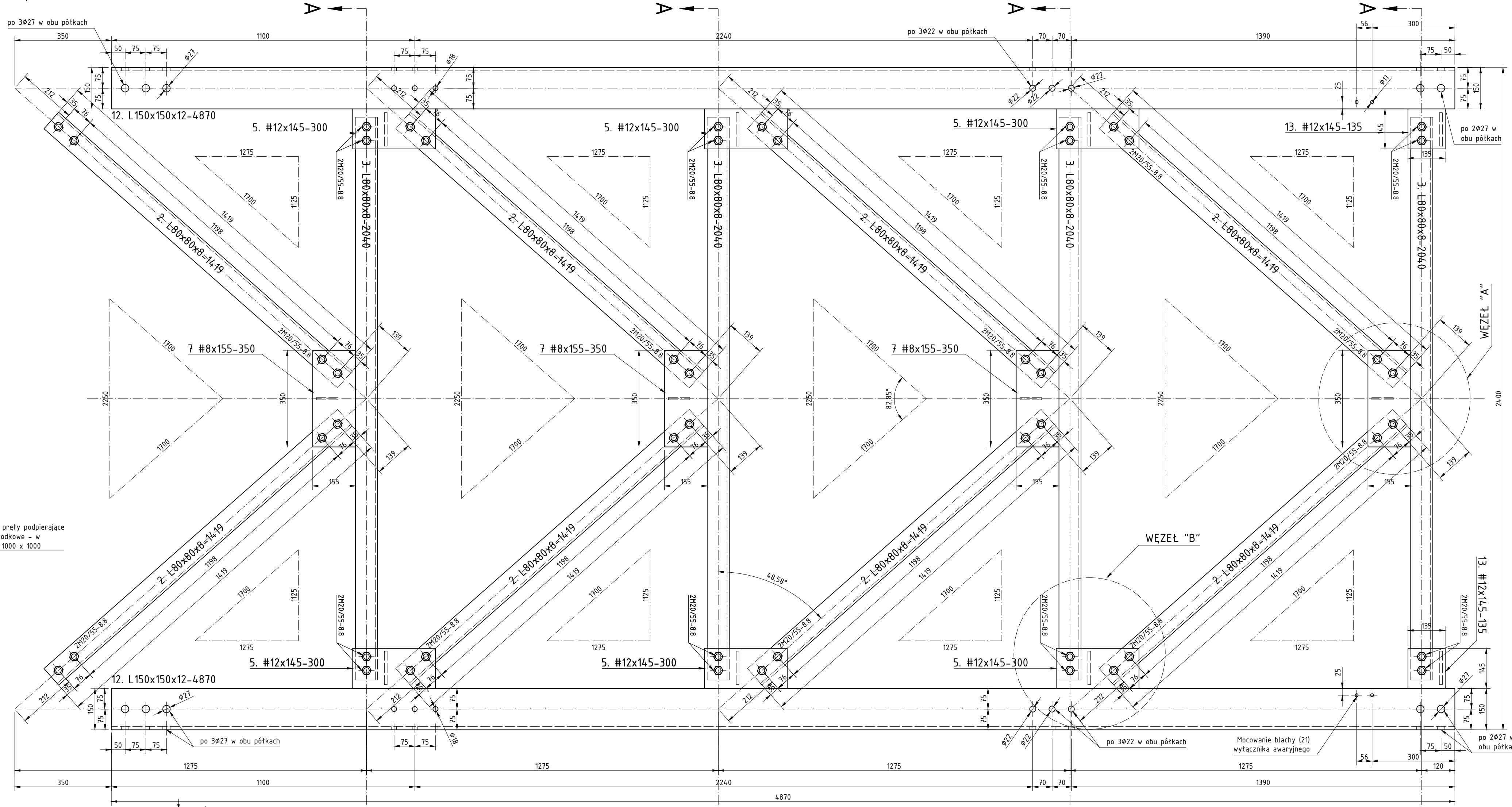
ZBROJENIE DOLNE I GÓRNE



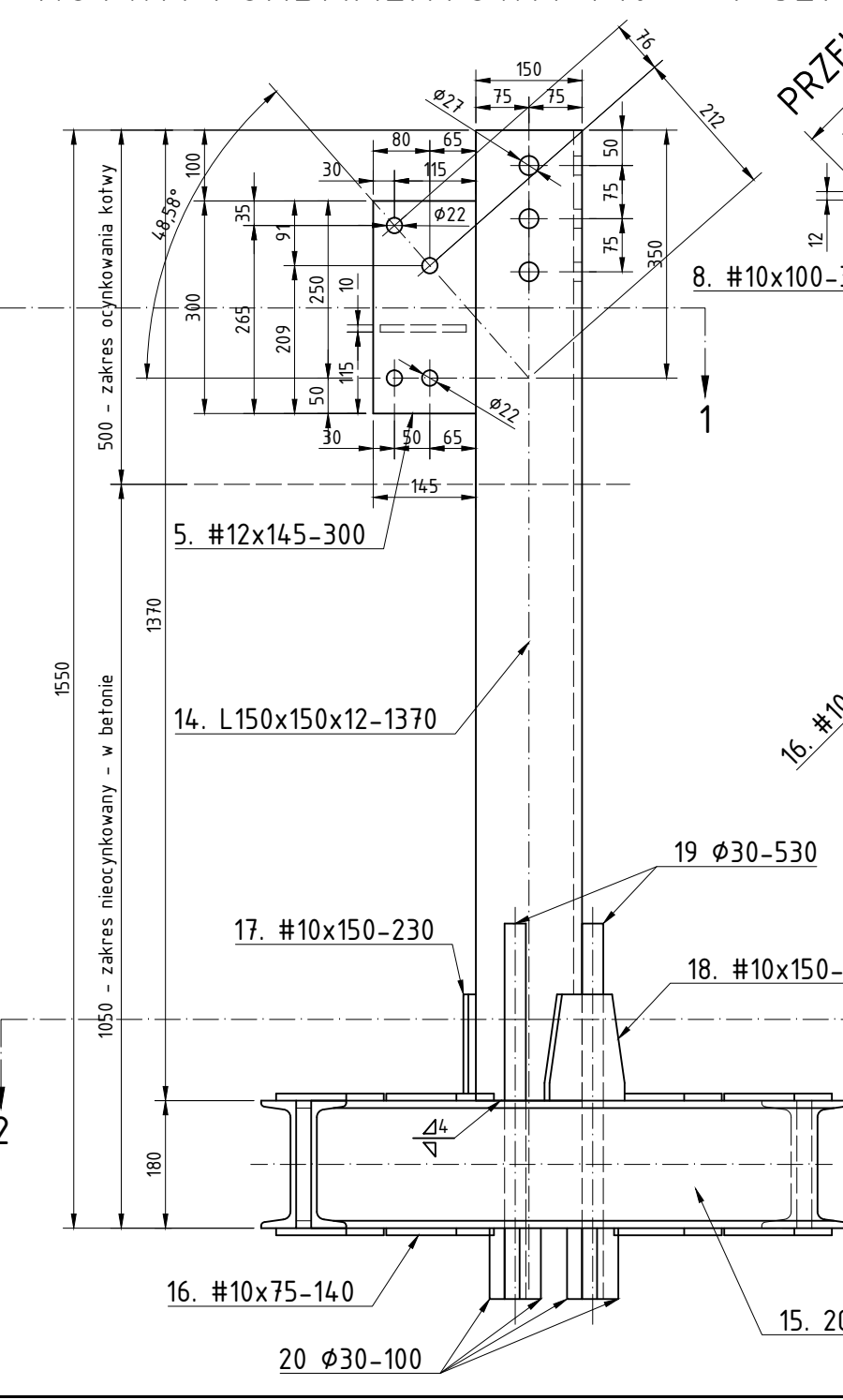
PRZĘCZÓJ PŁYTY



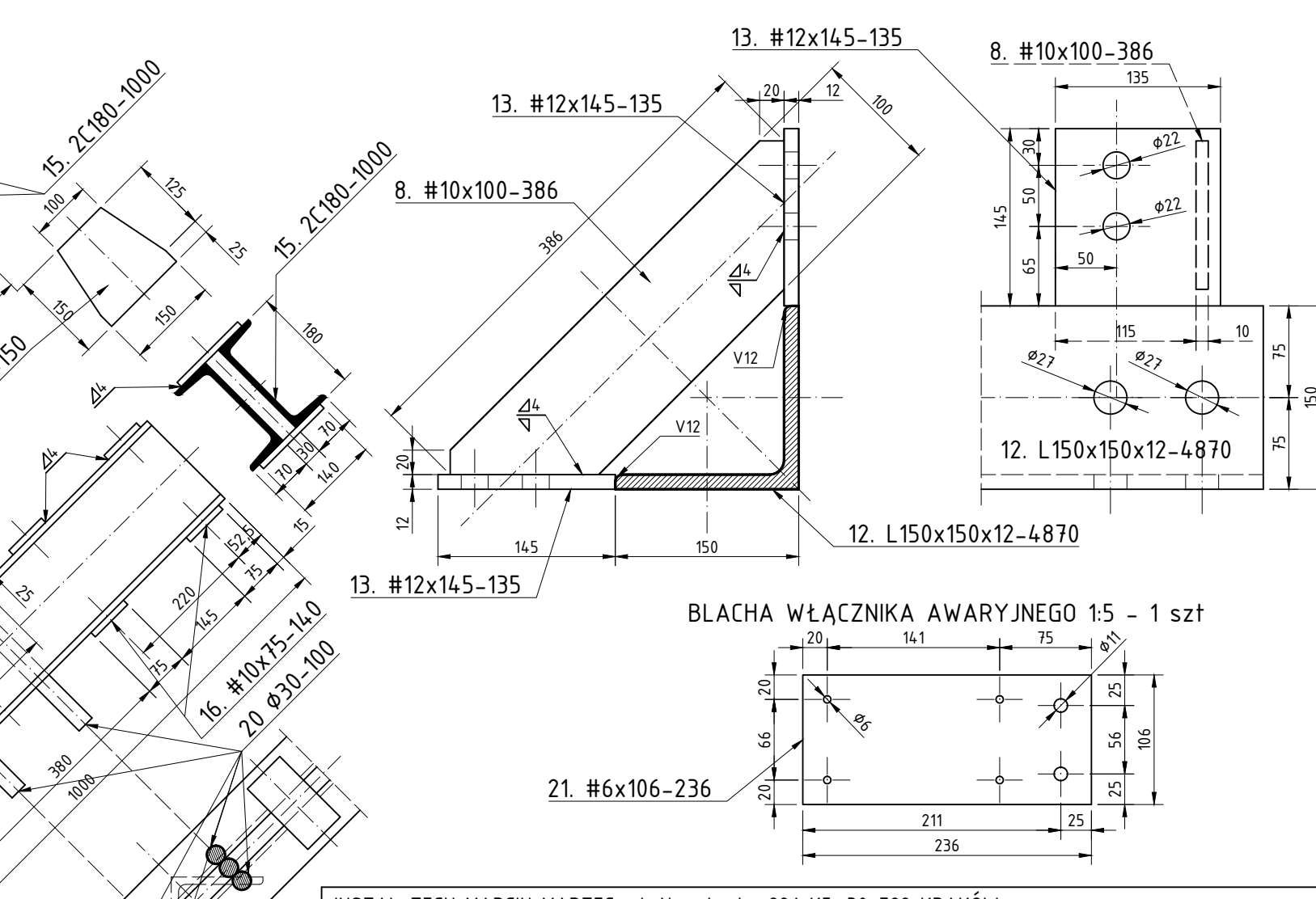
SEGMENT NR 2 (5.55 - 10.42) 1:10 - 1 szt



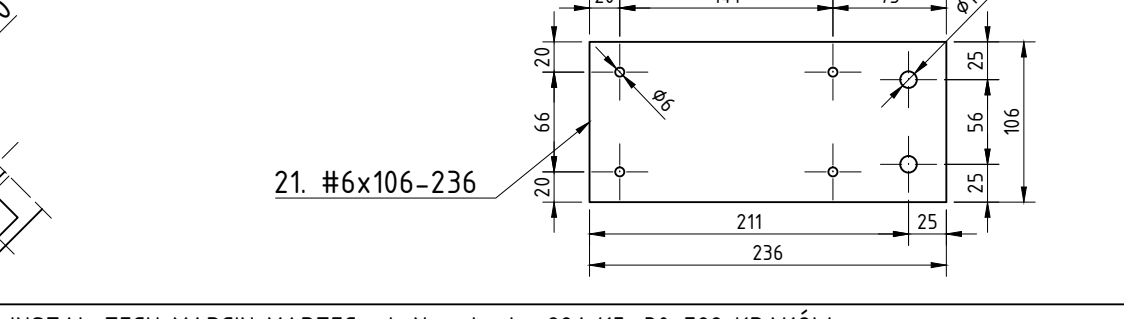
KOTWA FUNDAMENTOWA 1:10 - 4 szt



SZCZEGÓŁ WEZŁA "C" 1:5

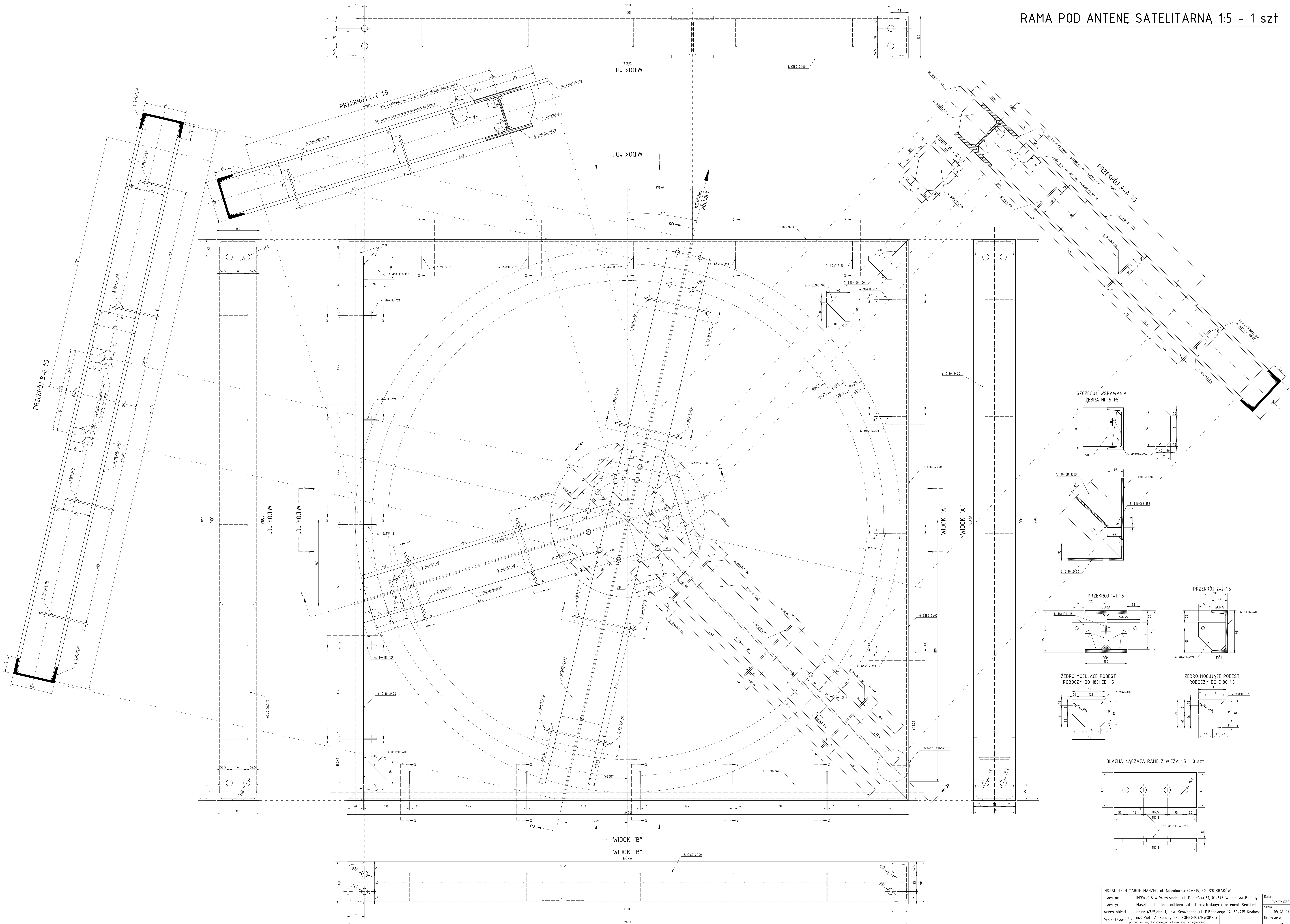


BLACHA WŁĄCZNIKA AWARYJNEGO 1:5



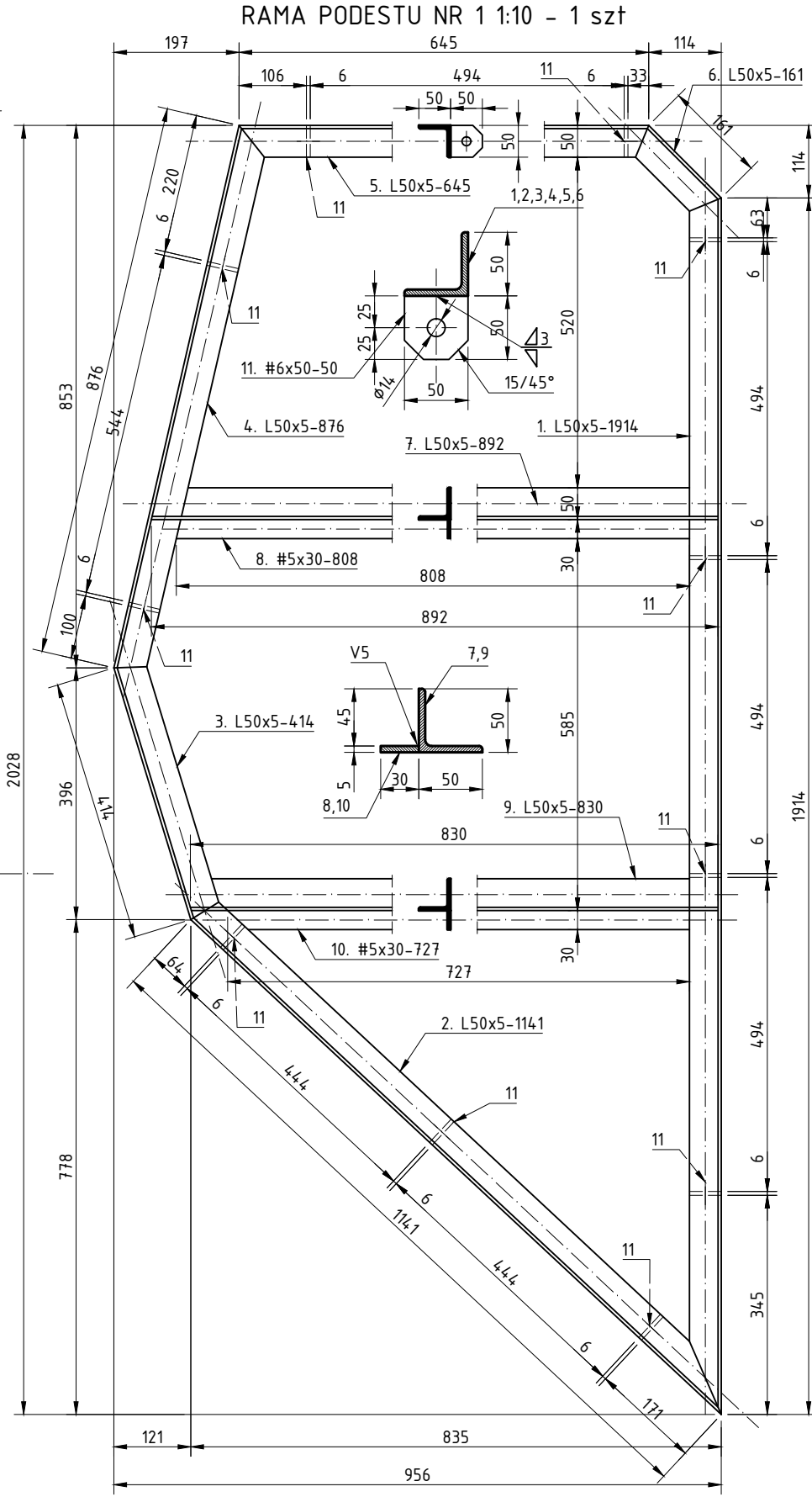
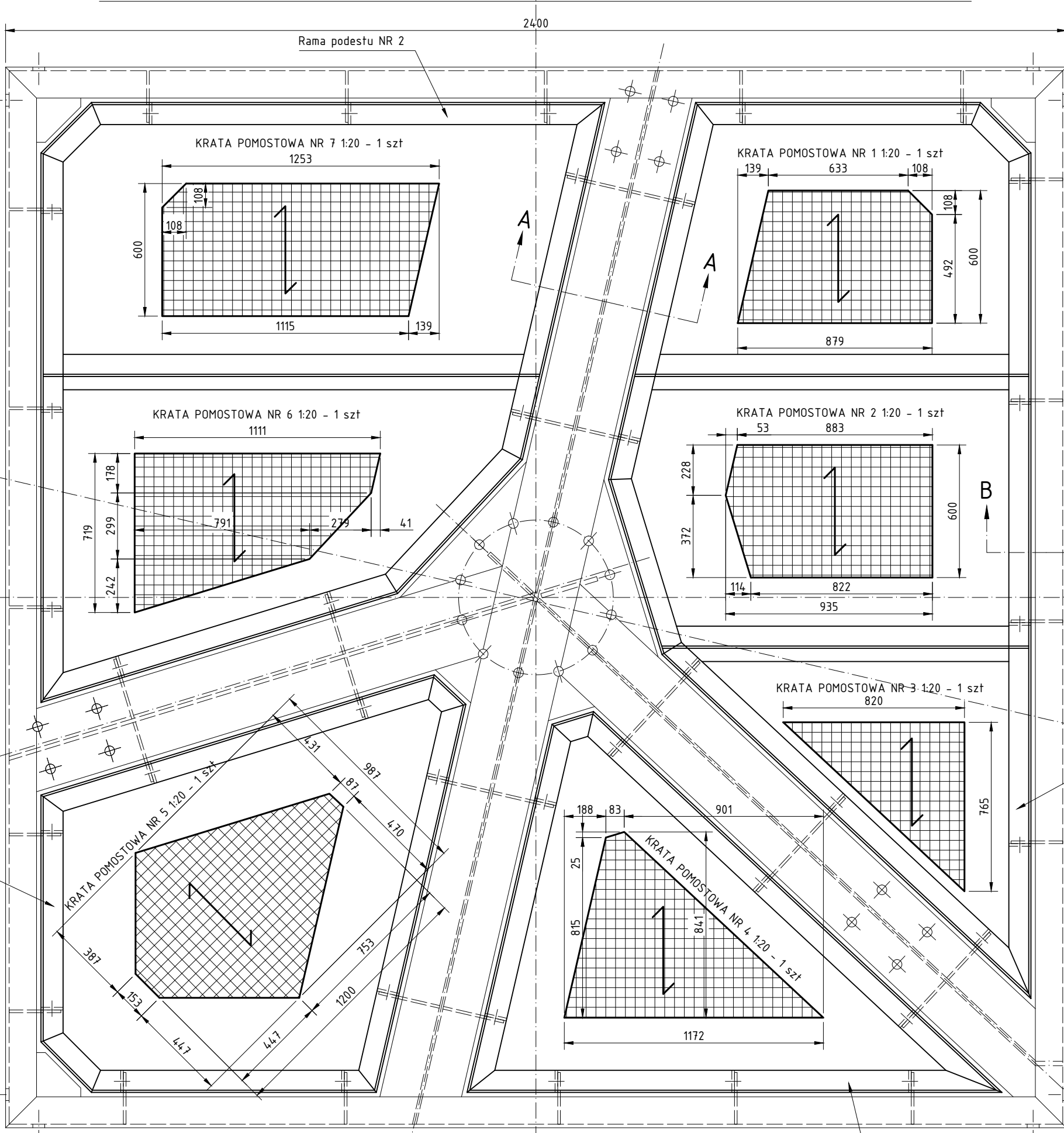
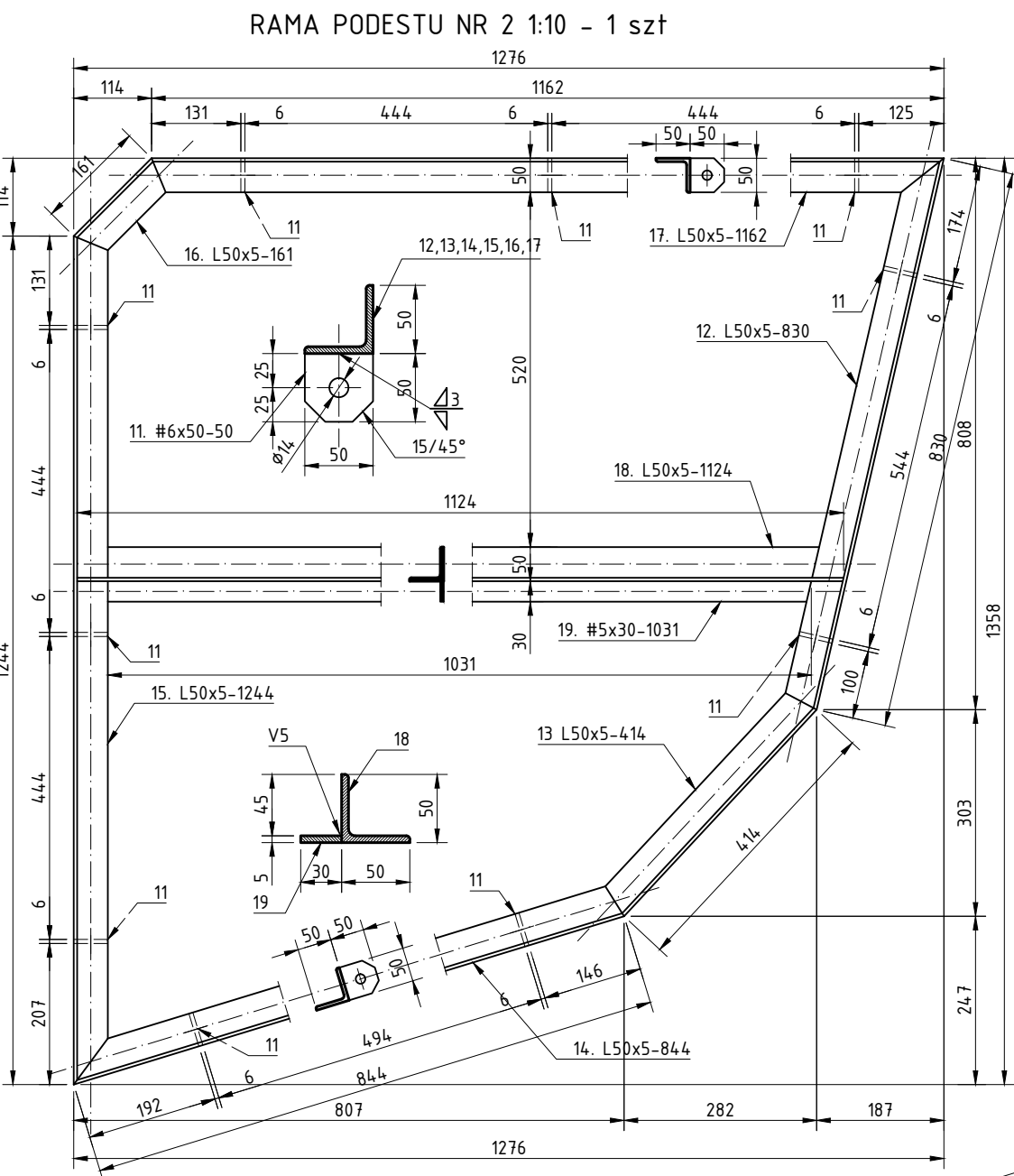
INSTRAL-TECH MARCIN MARCZAK, ul. Nowohucka 92A/15, 30-728 KRAKÓW	Data
Inwestor: IMGW-PIB w Warszawie, ul. Podlesna 61, 01-673 Warszawa-Białe	10/11/2019
Inwestycja: Maszt pod antenę odbioru satelitarnych danych meteor. Sentinel	Skala
Adres obiektu: dz. nr 43/5, obr. 11, Jaw. Krowodrza, ul. P. Borowego 14, 30-215 Kraków	1:10 1:25 (A-0)
Projektant: mgr inż. Piotr A. Kopczyński, POR/0343/PWOK/09	Nr rysunku
Sprawił: mgr inż. Robert Filipiński, S85/95, 434/2000	2



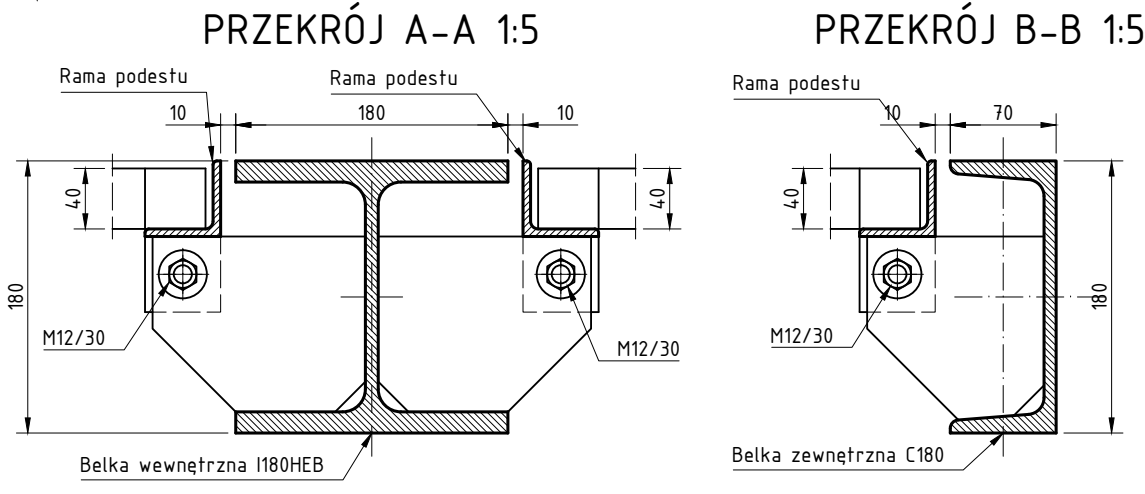
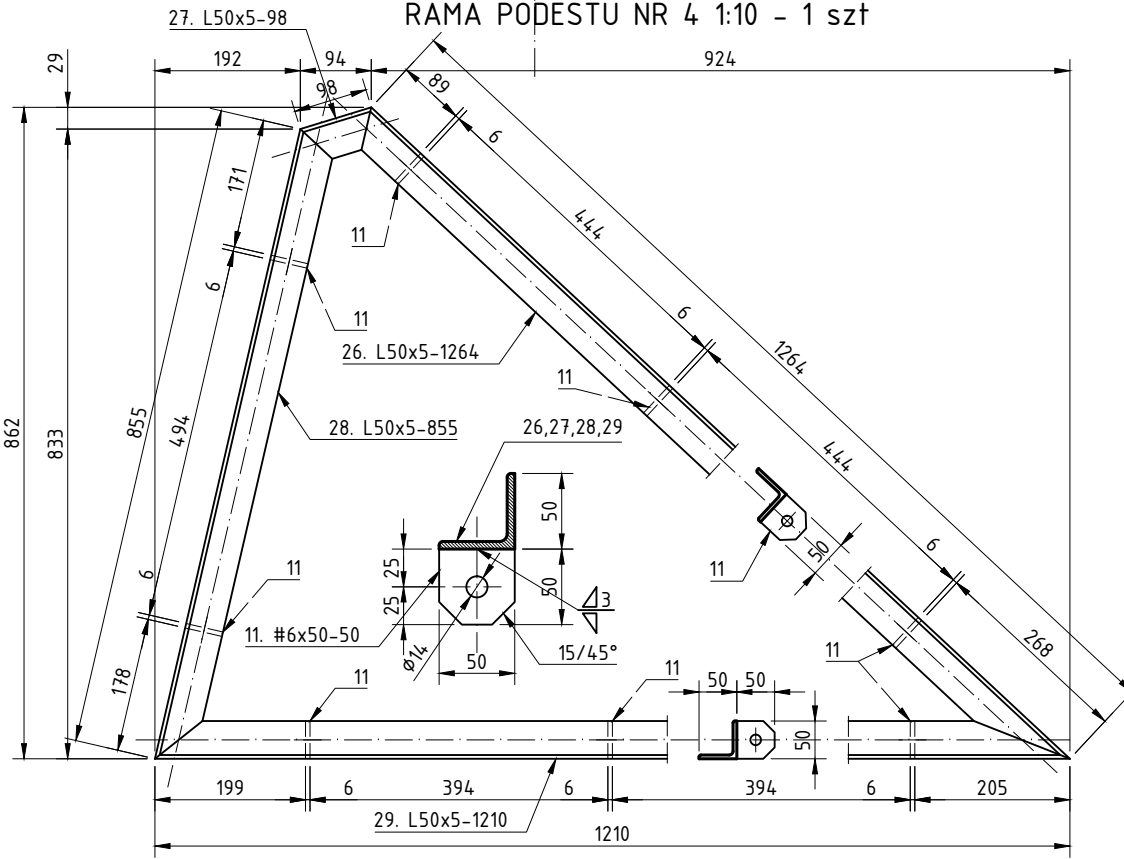
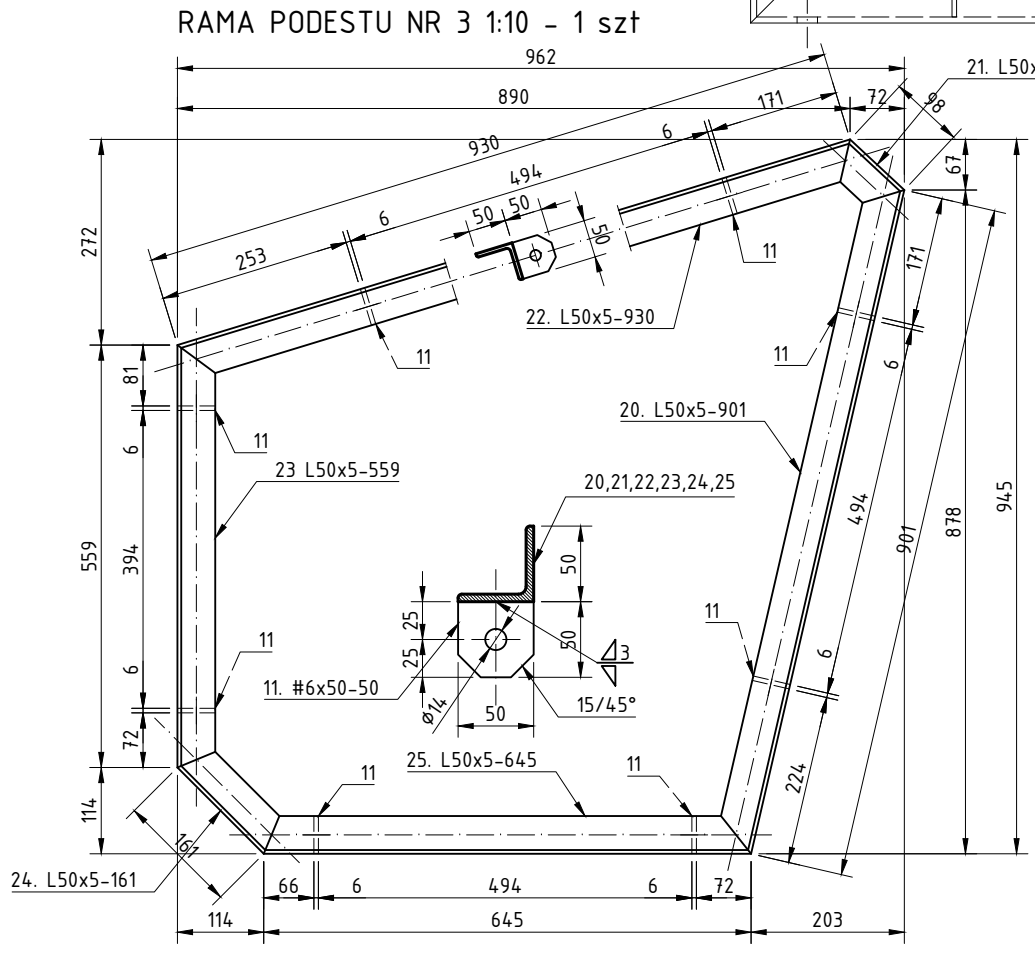


INSTAL-TECH MARCIN MARZEC, ul. Nowohucka 92A/15, 30-728 KRAKÓW			
Inwestor:	IMGW-PIB w Warszawie, ul. Podieńska 61, 01-673 Warszawa-Białe	Data:	10/11/2019
Inwestycja:	Maszyn pod antenę odbioru satelitarnych danych meteorol. Sentinel	Skala:	15 (A-0)
Adres obiektu:	dz. nr 43/5, obr. 11, jaw. Krowodrza, ul. P. Borowego 14, 30-215 Kraków	Nr rysunku:	3
Projektant:	mgr inż. Piotr A. Kopyński, POK/0343/PWOK/09		
Sprawił:	mgr inż. Robert Fijałkowski, 585/94, 454/2000		

PODEST ROBOCZY ANTENY SATELITARNEJ 1:10 – 1 kpl



UWAGA:  
Kraty pomostowe podestów 1-8:  
- wysokość kraty 350 mm  
- oczko 30 x 30 mm  
- płaskownik #2.5 mm

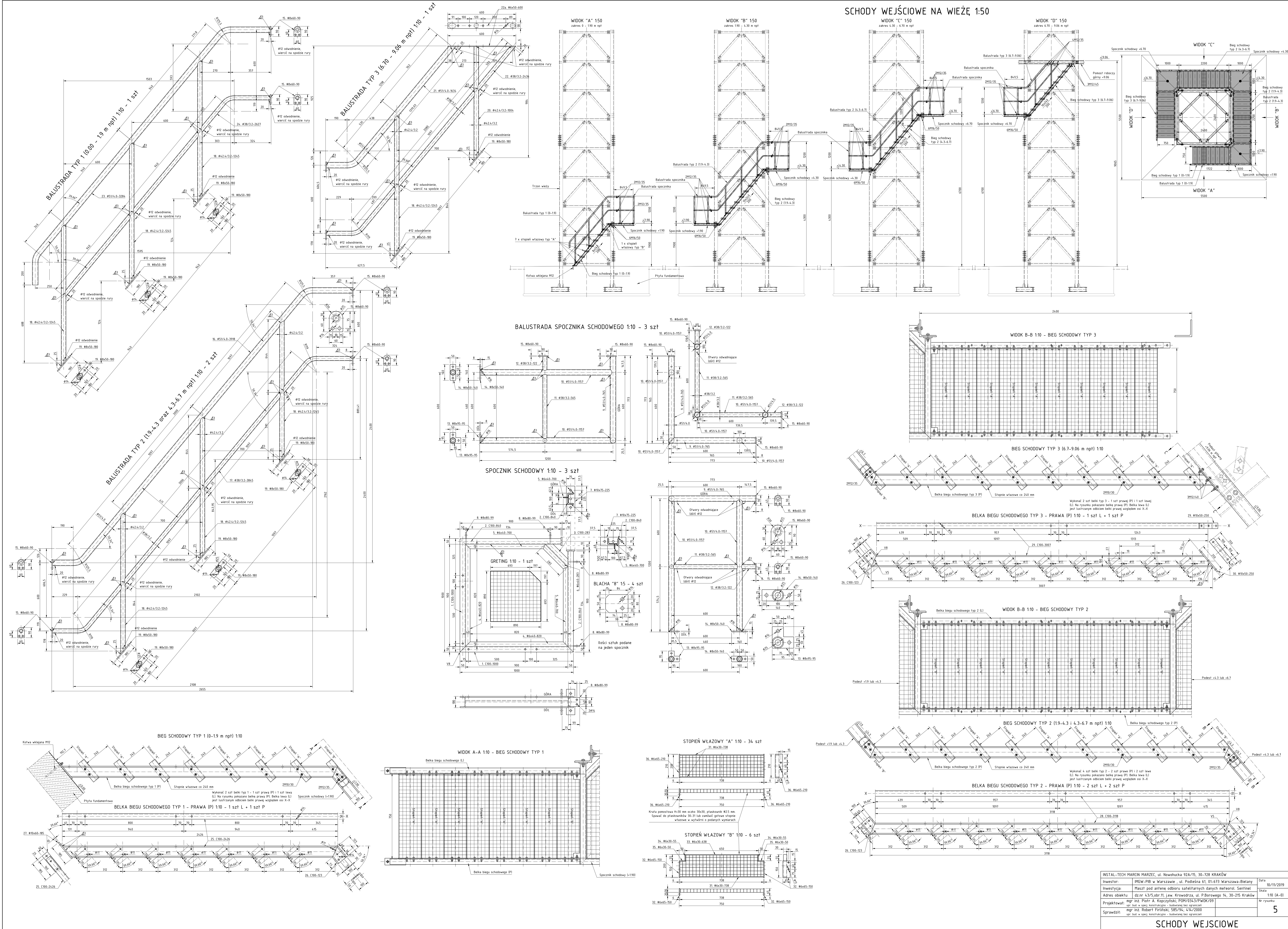


INSTAL-TECH MARCIN MARZEC, ul. Nowohucka 92A/15, 30-728 KRAKÓW			
Inwestor:	IMGW-PIB w Warszawie , ul. Podleśna 61, 01-673 Warszawa-Bielany		Data:
Inwestycja:	Masztr pod antenę odbioru satelitarnych danych meteorol. Sentinel		10/11/2019
Adres obiektu:	dz.nr 43/5,obr.11, j.ew. Krowodrza, ul. P.Borowego 14, 30-215 Kraków		Skala:
			1:10 (A-2)
Projektował:	mgr inż. Piotr A. Kopczyński; POM/0343/PWOK/09 upr. bud. w spec. konstrukcyjno – budowlanej bez ograniczeń	Nr rysunku:	
Sprawdził:	mgr inż. Robert Firlński, 585/94; 414/2000 upr. bud. w spec. konstrukcyjno – budowlanej bez ograniczeń	4	

PODEST ANTENY SATELITARNEJ

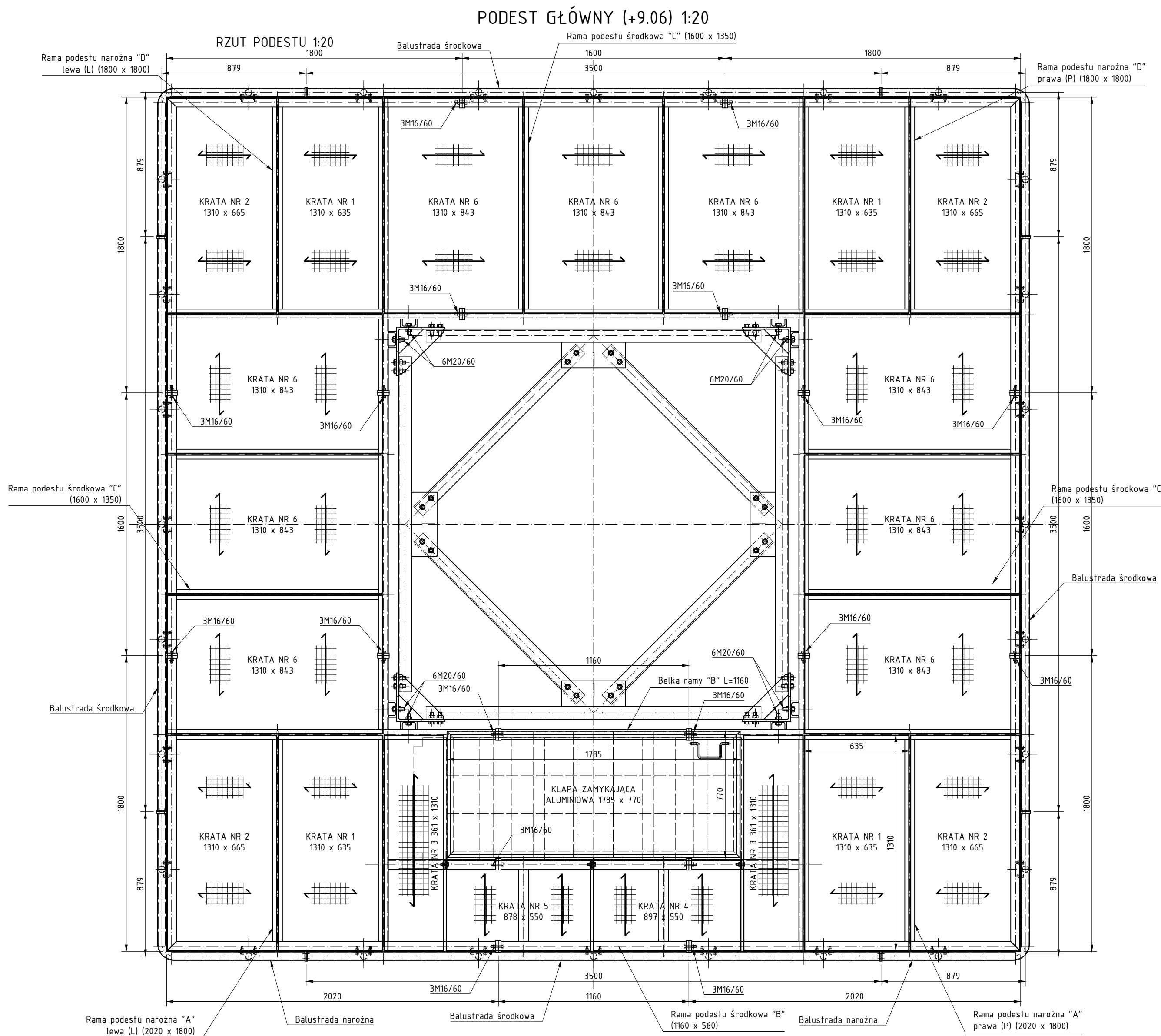


SCHODY WEJŚCIOWE NA WIEŻĘ 1:50



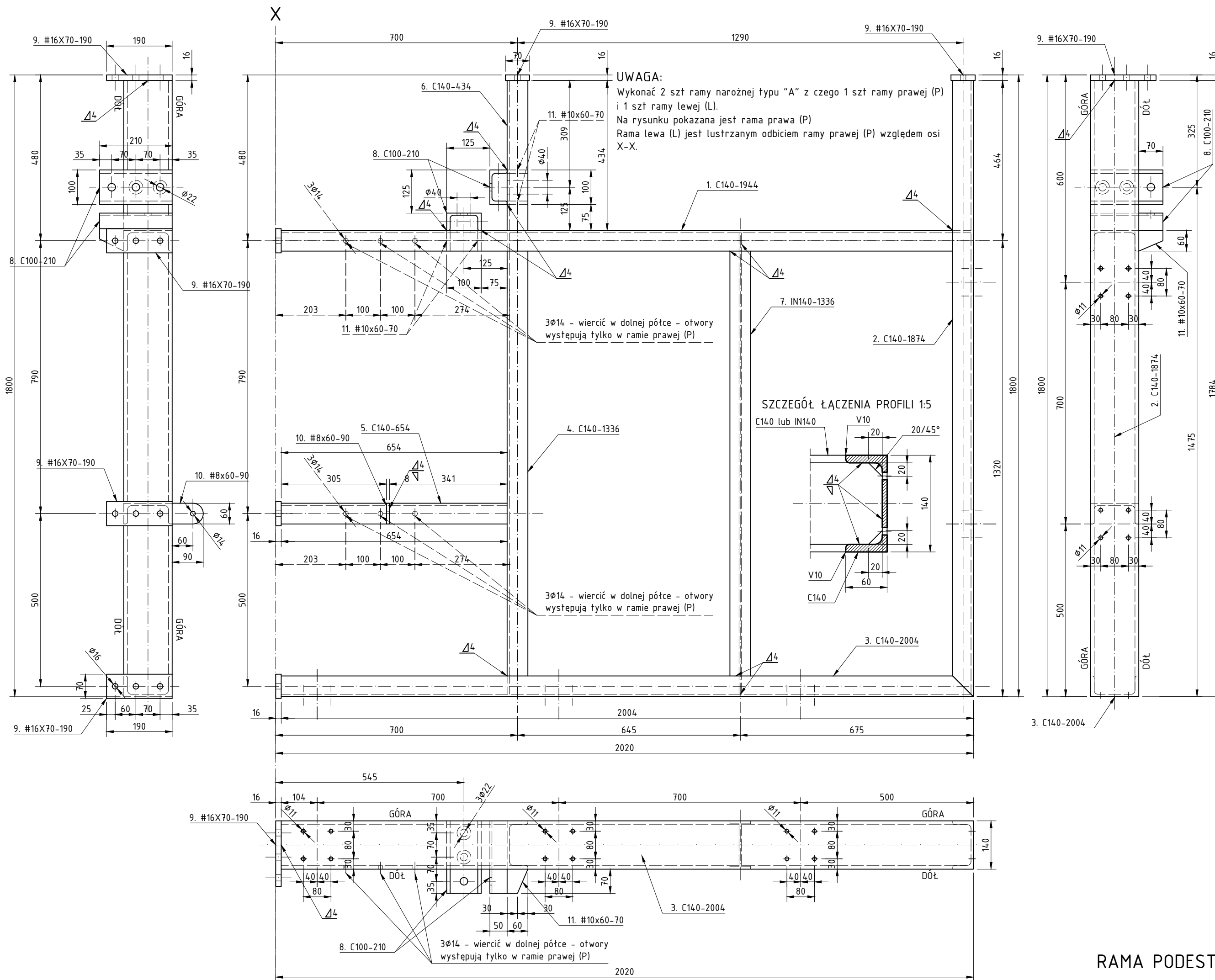
INSTAL-TECH MARCIN MARCZEK, ul. Nowohucka 92A/15, 30-728 KRAKÓW			
Inwestor:	IMGW-PIB w Warszawie, ul. Podleśna 61, 01-673 Warszawa-Białe	Data:	10/11/2019
Investycja:	Maszyn do anteny odbioru satelitarnych danych meteor. Sentinel	Skala:	1:10 (A-0)
Adres obiektu:	dz. nr 43/5, obr. 11, jaw. Krowodrza, ul. P. Borowego 14, 30-215 Kraków	Nr rysunku:	5
Projektant:	mjr inż. Piotr A. Koczyński, POR/0343/PWOK/09		
Sprawdził:	mjr inż. Robert Fijałkowski, 585/94, 454/2000		





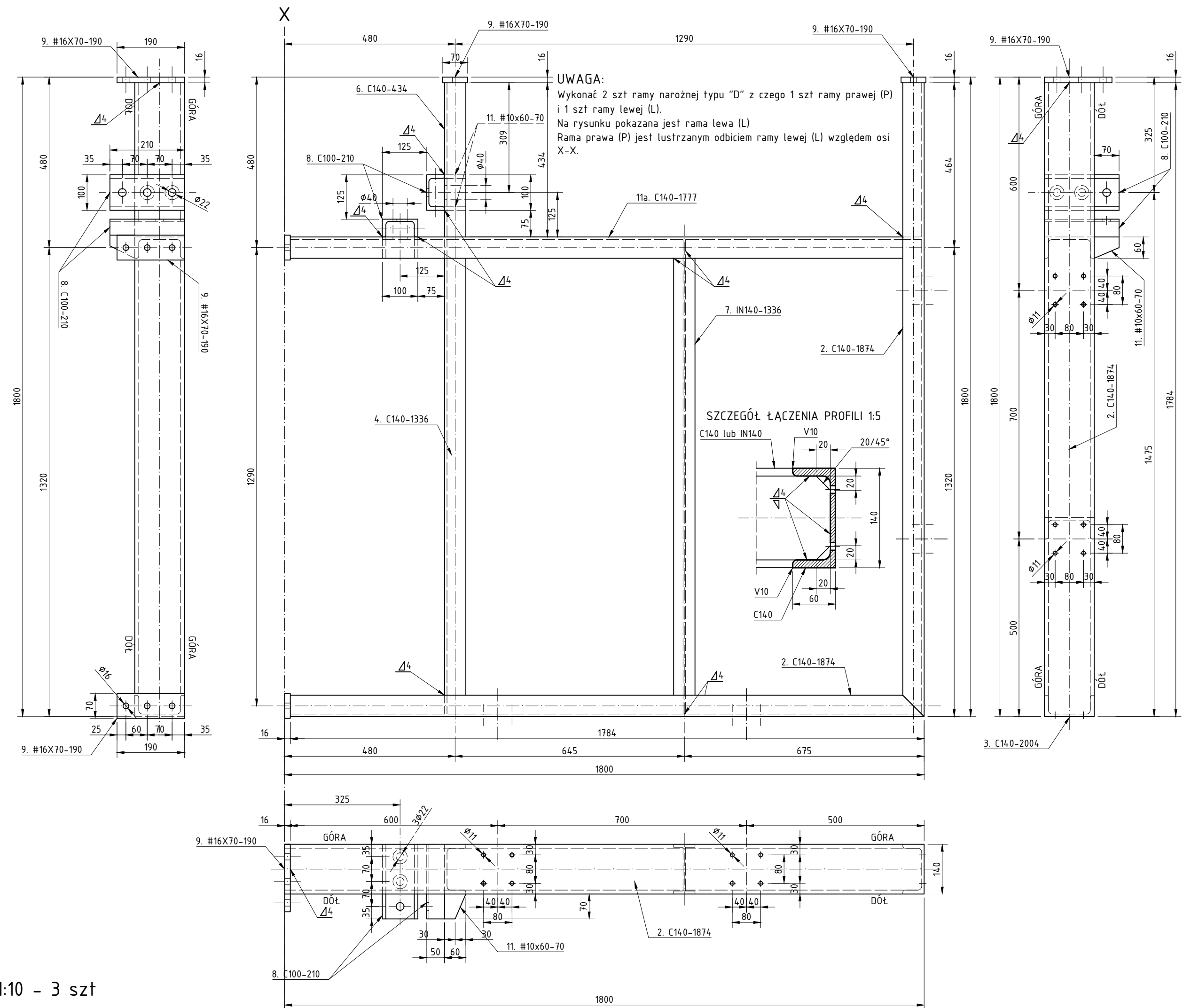
RAMA PODESTU NAROŻNA "A" - PRAWA (P) 1:10

1 szt ramy prawej (P) + 1 szt ramy lewej (L)

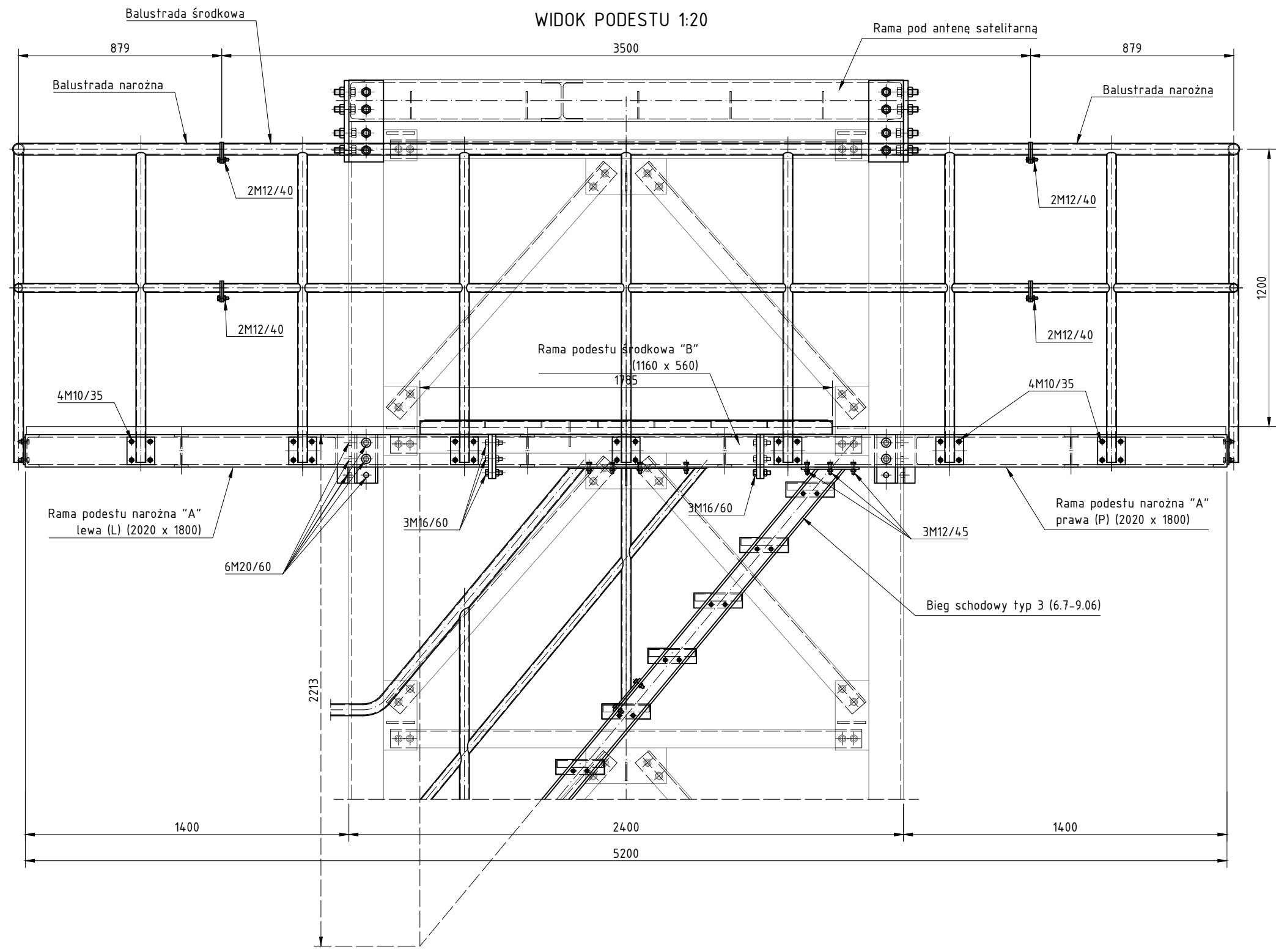


RAMA PODESTU NAROŻNA "D" - LEWA (L) 1:10

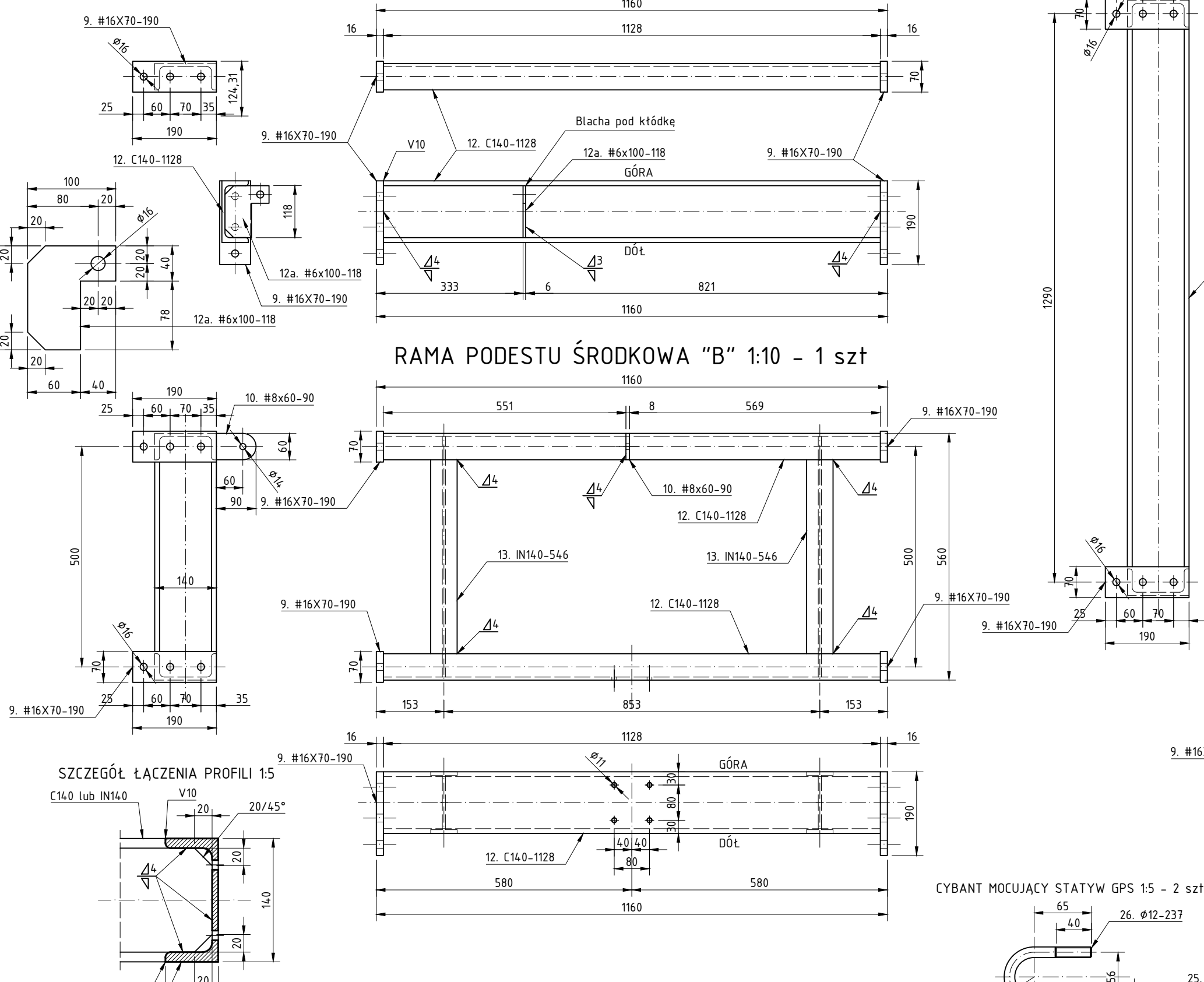
1 szt ramy prawej (P) + 1 szt ramy lewej (L)



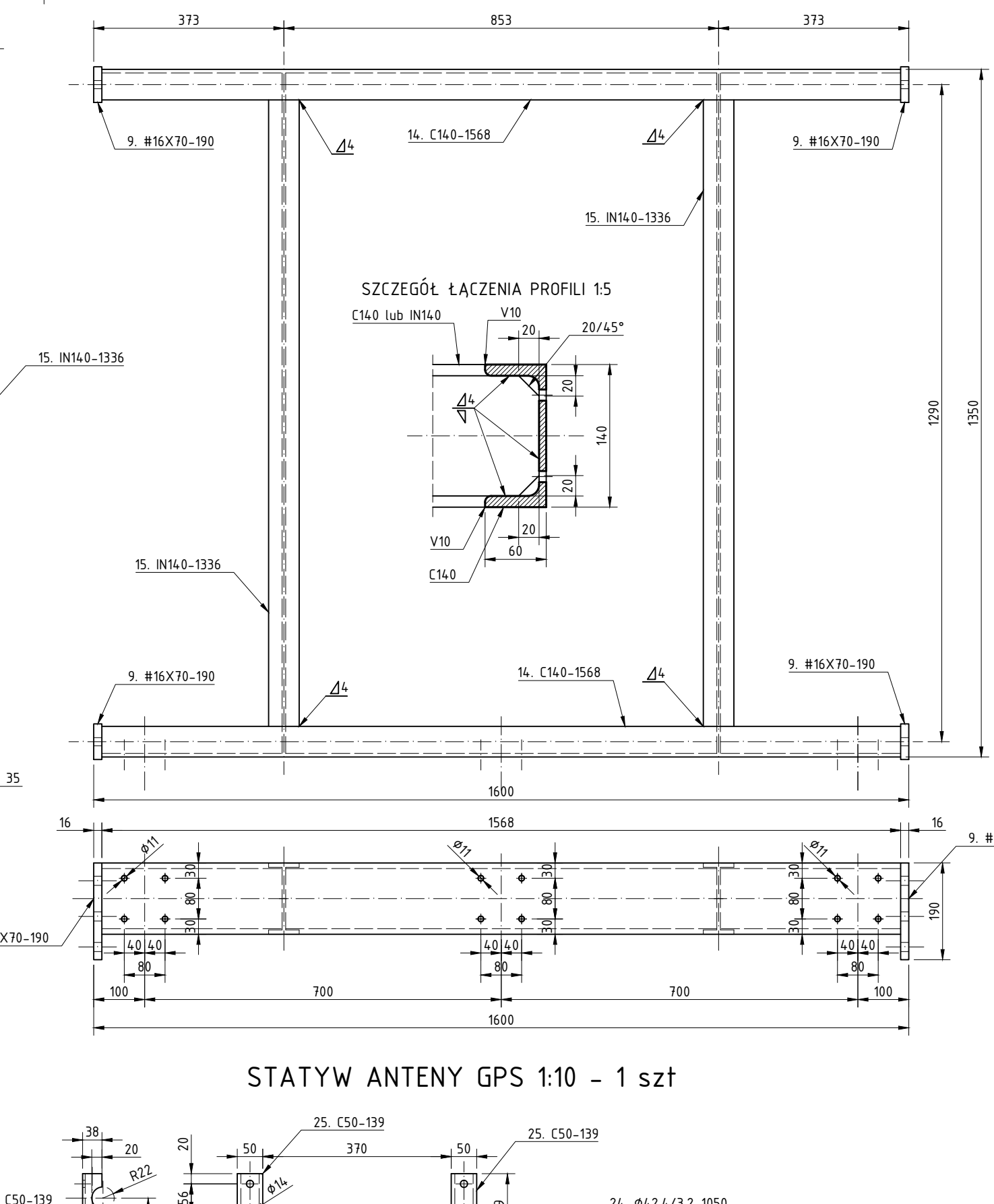
Kraty pomostowe - wykonać zgodnie z wymiarami podanymi na rysunku.  
Kraty pomostowe - H=35 mm, płaskownik #25 mm, oczko 30 x 30 mm.  
Kraty mocować do konstrukcji typowymi uchwytnymi do krat.



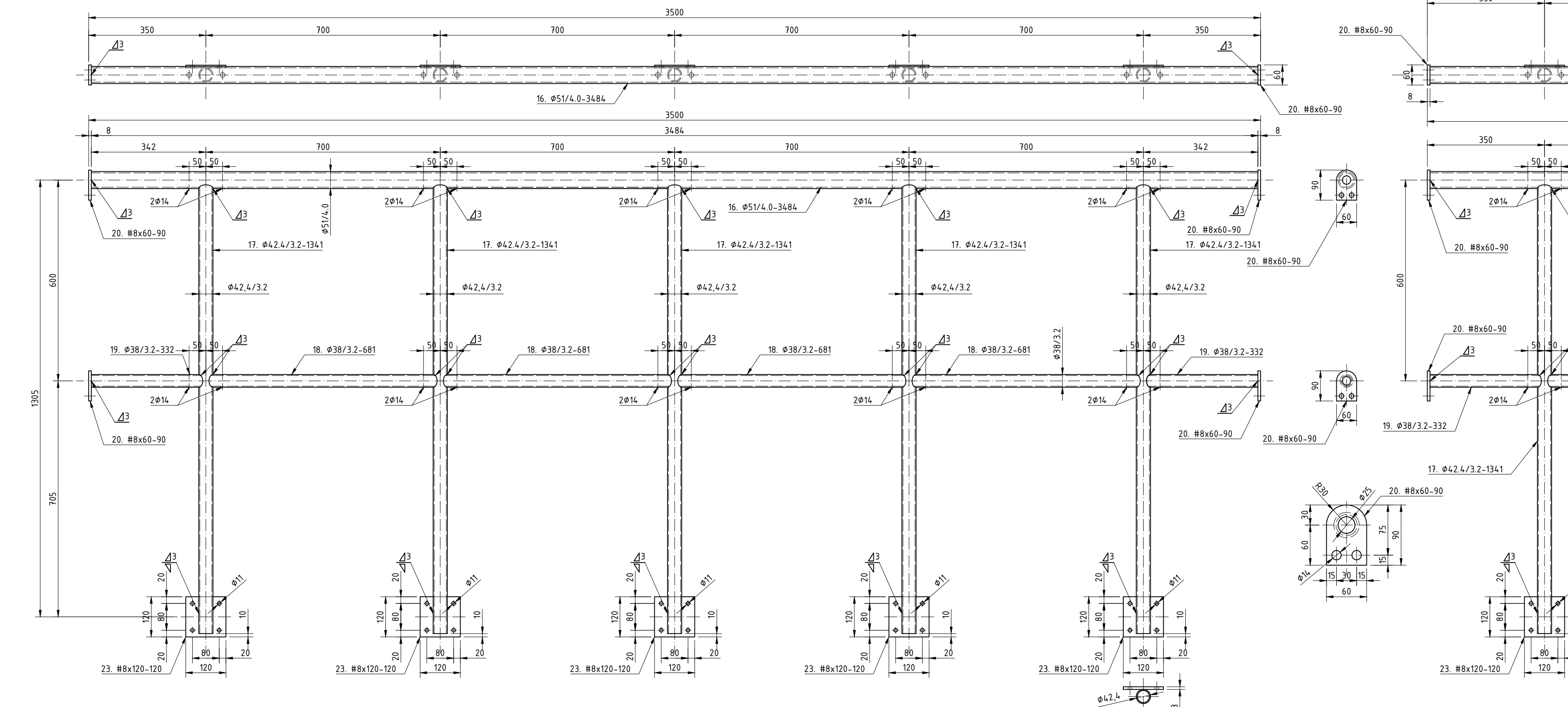
BELKA RAMY "B" 1:10 - 1 szt



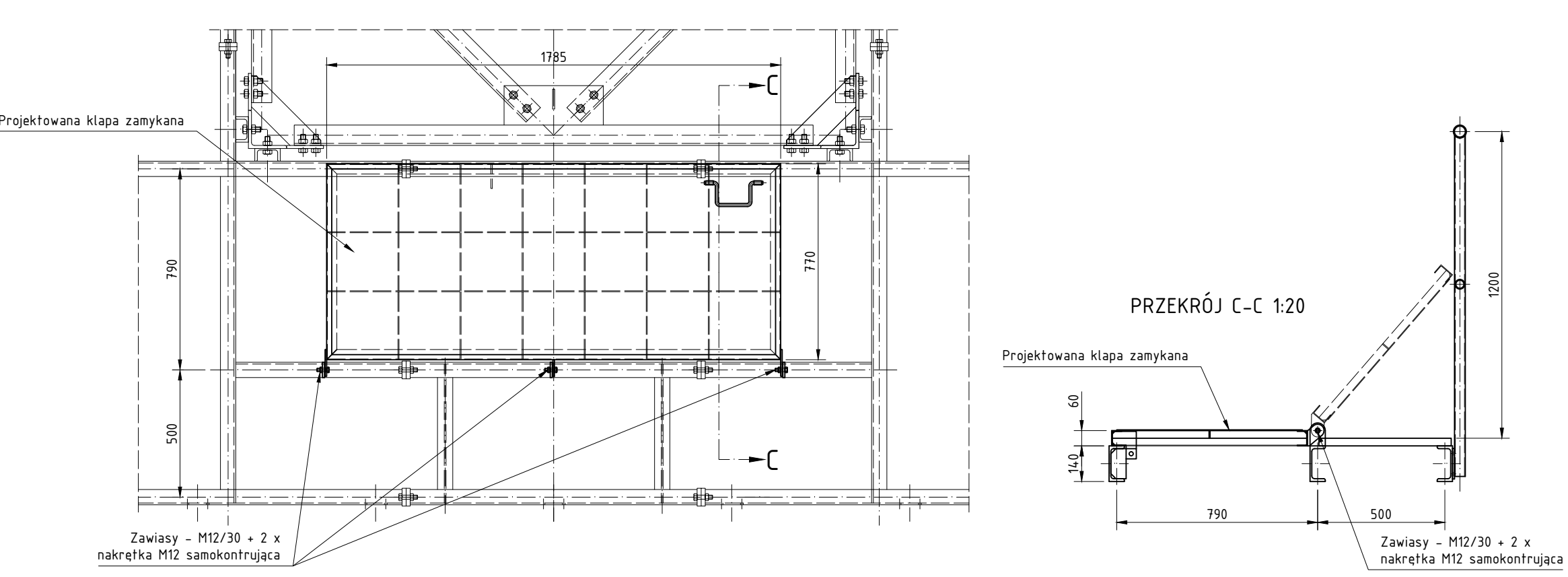
RAMA PODESTU ŚRODKOWA "C" 1:10 - 3 szt



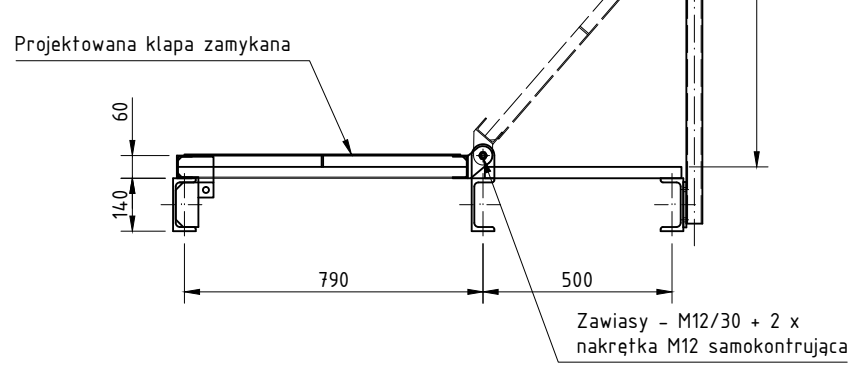
BALUSTRA ŚRODKOWA 1:10 - 4 szt



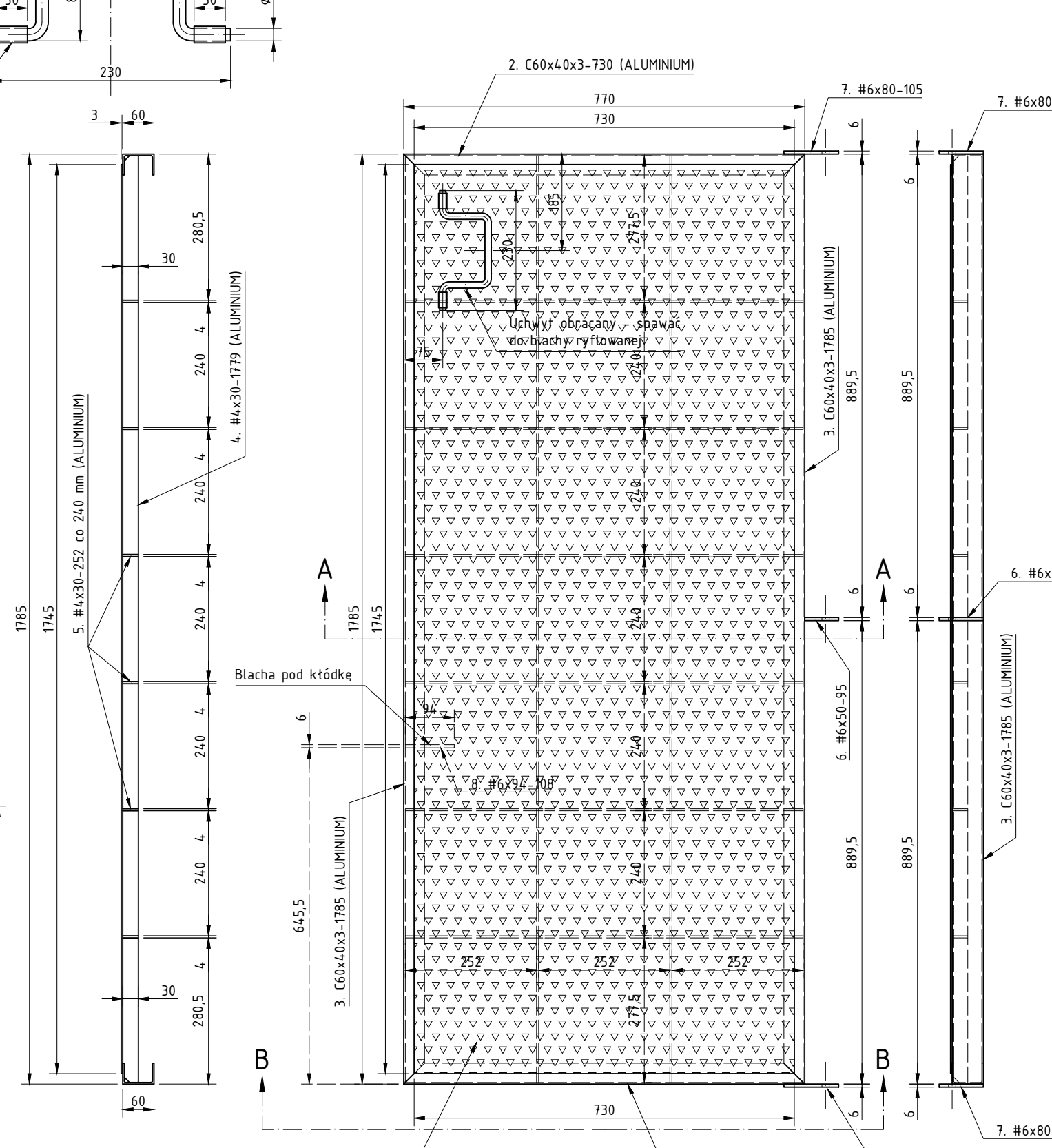
KLAPA ZAMYKAJĄCA 1:20



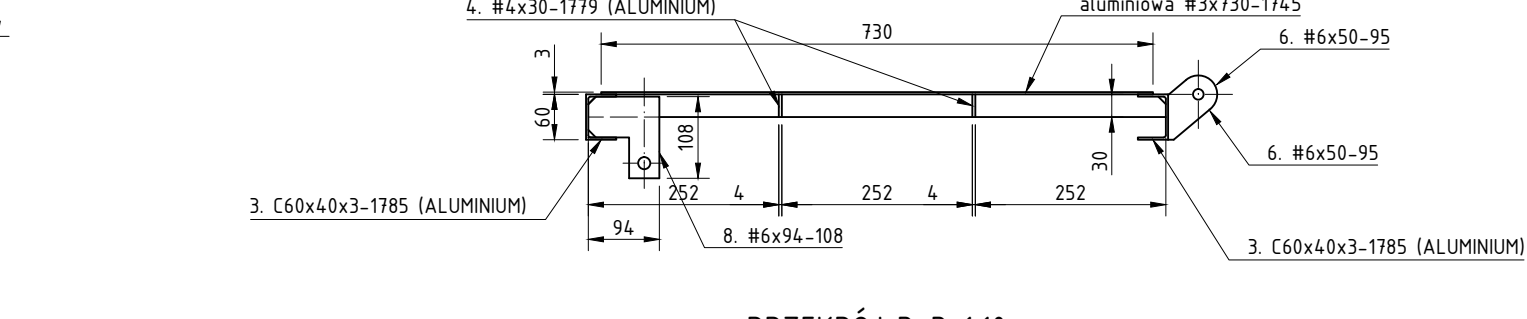
PRZĘCZÓJ C-C 1:20



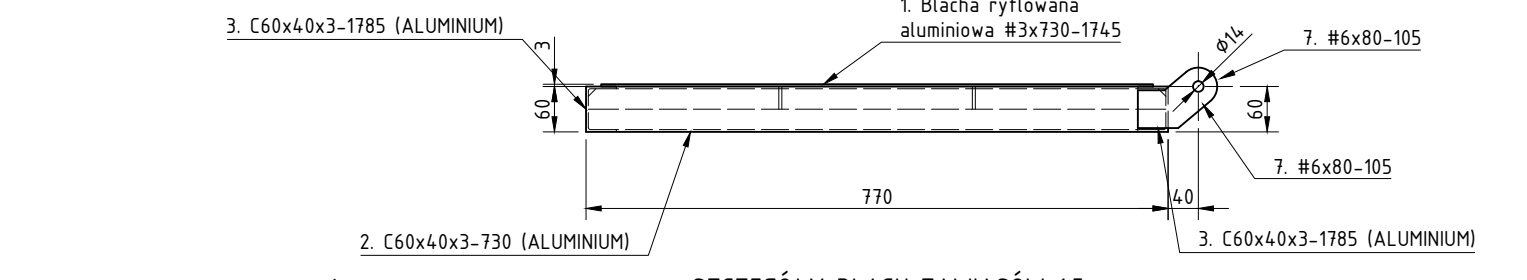
KLAPA WŁAZOWA ALUMINIOWA ZAMYKANA 1:10 - 1 szt



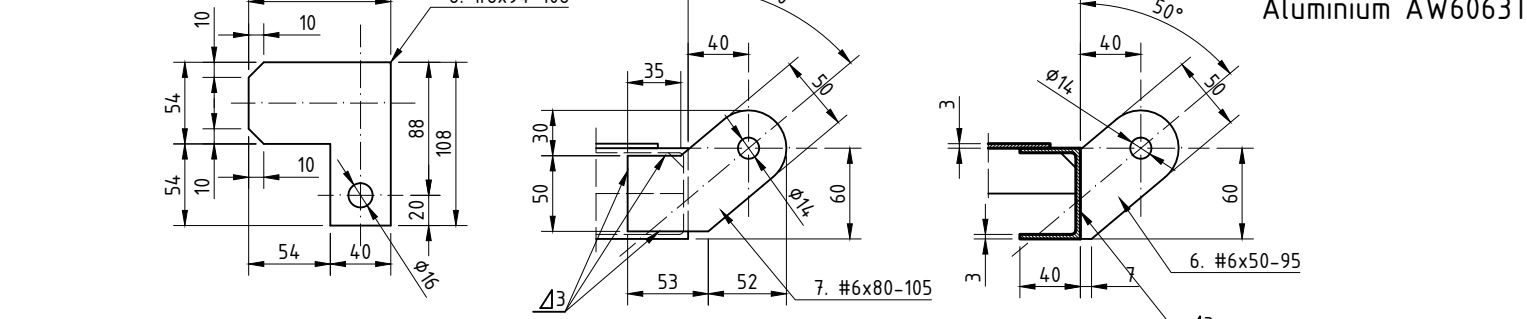
PRZĘCZÓJ A-A 1:10



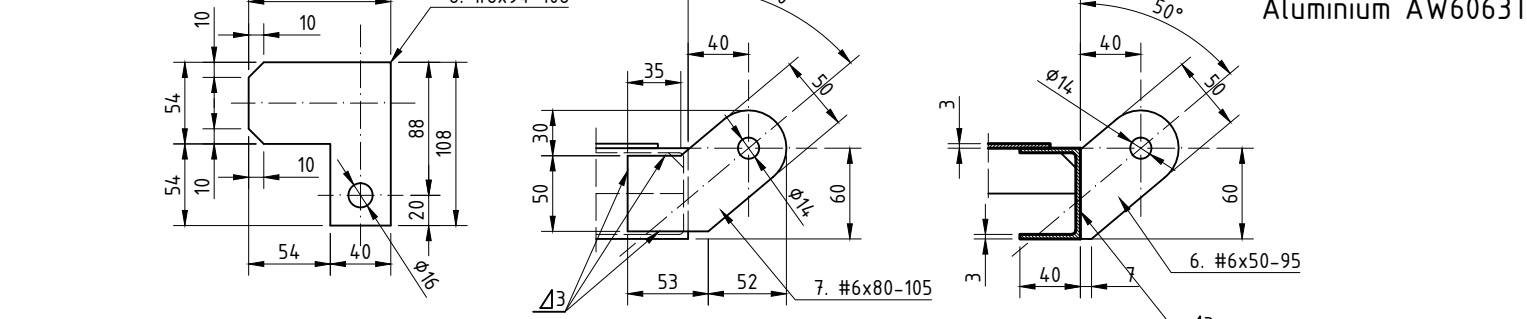
PRZĘCZÓJ B-B 1:10



BLACHA POD WŁÓDKĘ 15 - 1 szt



SZCZEGÓŁ BLACH ZAWIASÓW 15



INSTAL-TECH MARCIN MARZEC, ul. Nowohucka 92A/15, 30-728 KRAKÓW	
Inwestor: IMGW-PIB w Warszawie, ul. Podólna 61, 01-673 Warszawa-Białe	Data: 10/11/2019
Investycja: Maszt pod antenę odbioru satelitarnych danych meteor. Sentinel	Skala: 1:10 (A-0)
Adres obiektu: dz nr 435/obr.11, jaw. Krowodrza, ul. P.Borowego 14, 30-215 Kraków	Nr rysunku: 6
Projektant: mgr inż. Piotr A. Kopyciński, POK/0343/PWOK/09	
mgr inż. Robert Filipiński, 585/94, 434/2000	
Sprawił: mgr inż. Robert Filipiński, 585/94, 434/2000	

<b>ZESTAWIENIE ZBIORCZE STALI NA CAŁOŚĆ KONSTRUKCJI STALOWEJ STACJI BAZOWEJ</b>					
<b>Nazwa stacji:</b>		<b>KRAKOW IMGW WIEZA POD ANTENĘ SATELITARNĄ</b>			
<b>Adres:</b>		<b>Kraków, ul. Piotra Borowego 14</b>			
<b>Lp</b>	<b>Element lub komplet elementów</b>	<b>Ilość [szt]</b>	<b>Ciężar 1 szt [kG]</b>	<b>Ciężar ogółem [kG]</b>	<b>Uwagi</b>
1	Trzon wieży	1	4269.27	4269.27	0
2	Rama pod antenę satelitarną	1	604.88	604.88	0
3	Podest roboczy anteny cz.1	1	67.38	67.38	0
4	Podest roboczy anteny cz.2	1	126.52	126.52	0
5	Schody wejściowe cz.1	1	398.94	398.94	0
6	Schody wejściowe cz.2	1	400.08	400.08	0
7	Podest główny	1	1274.29	1274.29	0
8	Kraty podestu głównego	1	560.75	560.75	0
9	0	0	0.00	0.00	0
10	0	0	0.00	0.00	0
11	0	0	0.00	0.00	0
12	0	0	0.00	0.00	0
13	0	0	0.00	0.00	0
14	0	0	0.00	0.00	0
15	0	0	0.00	0.00	0
<b>Razem stal profilowa [kG]:</b>				<b>7702.11</b>	
<b>Spoiny (2.5%) [kG]:</b>				<b>192.55</b>	
<b>Ciężar śrub [kG]:</b>				<b>279.73</b>	
<b>OGÓŁEM KONSTRUKCJA STALOWA [kG]:</b>				<b>8174.39</b>	

0

<i>Nazwa elementu:</i>		<i>Trzon wieży</i>			<i>Ilość sztuk:</i>	<i>1</i>
Poz.	Profil normowy PN/H	Ciężar [kG/mb]	Wymiar [mm]	Ilość [szt]	Gatunek stali	Razem ciężar [kG]
1	L 150x150x12	27.30	5100.00	4	S235	556.92
2	L 80x80x8	9.66	1419.00	64	S235	877.28
3	L 80x80x8	9.66	2040.00	32	S235	630.60
4	L 80x80x8	9.66	1396.00	32	S235	431.53
5	#12x300	28.30	145.00	64	S235	262.62
6	#8x155	9.73	390.00	32	S235	121.48
7	#8x155	9.73	350.00	32	S235	108.98
8	#10x100	7.85	386.00	36	S235	109.08
9	#8x80	5.02	301.00	32	S235	48.35
10	#12x150	14.15	500.00	16	S235	113.17
11	#12x90	8.48	500.00	16	S235	67.84
12	L 150x150x12	27.30	4870.00	4	S235	531.80
13	#12x145	13.66	135.00	4	S235	7.38
14	L 150x150x12	27.30	1370.00	4	S235	149.60
15	L 180	22.00	1000.00	8	S235	176.00
16	#10x75	5.87	140.00	32	S235	26.30
17	#10x150	11.78	230.00	4	S235	10.84
18	#10x150	11.78	150.00	4	S235	7.07
19	Pręt Ø30	5.55	530.00	8	S235	23.53
20	Pręt Ø30	5.55	100.00	16	S235	8.88
<i>Rys. NR:</i>		<i>2</i>	<i>Razem stali [kG]:</i>			<i>4269.27</i>

<i>Nazwa elementu:</i>		<i>Rama pod antenę satelitarną</i>			<i>Ilość sztuk:</i>	<i>1</i>
Poz.	Profil normowy PN/H	Ciężar [kG/mb]	Wymiar [mm]	Ilość [szt]	Gatunek stali	Razem ciężar [kG]
1	I 180HEB	51.20	1553.00	1	S235	79.51
2	#10x140	10.99	152.00	2	S235	3.34
3	#6x140	6.59	116.00	18	S235	13.76
4	#6x117	9.18	121.00	19	S235	21.12
5	#10x62	4.87	152.00	1	S235	0.74
6	L 180	22.00	2400.00	4	S235	211.20
7	#10x100	7.85	100.00	8	S235	6.28
8	I 180HEB	51.20	2447.00	1	S235	125.29
9	I 180HEB	51.20	1240.00	1	S235	63.49
10	#14x121	13.30	419.00	4	S235	22.29
11	#14x110	13.30	89.00	4	S235	4.73
12	#16x150	18.84	352.50	8	S235	53.13
<i>Rys. NR:</i>		<i>3</i>	<i>Razem stali [kG]:</i>			<i>604.88</i>



Nazwa elementu:		Podest roboczy anteny cz.1			Ilość sztuk:	1
Poz.	Profil normowy PN/H	Ciężar [kG/mb]	Wymiar [mm]	Ilość [szt]	Gatunek stali	Razem ciężar [kG]
1	L 50x50x5	3.77	1914.00	1	S235	7.22
2	L 50x50x5	3.77	1141.00	1	S235	4.30
3	L 50x50x5	3.77	414.00	1	S235	1.56
4	L 50x50x5	3.77	876.00	1	S235	3.30
5	L 50x50x5	3.77	645.00	1	S235	2.43
6	L 50x50x5	3.77	161.00	1	S235	0.61
7	L 50x50x5	3.77	892.00	1	S235	3.36
8	#5x30	1.18	808.00	1	S235	0.95
9	L 50x50x5	3.77	830.00	1	S235	3.13
10	#5x30	1.18	727.00	1	S235	0.86
11	#6x50	2.35	50.00	36	S235	4.24
12	L 50x50x5	3.77	830.00	1	S235	3.13
13	L 50x50x5	3.77	414.00	1	S235	1.56
14	L 50x50x5	3.77	844.00	1	S235	3.18
15	L 50x50x5	3.77	1244.00	1	S235	4.69
16	L 50x50x5	3.77	161.00	1	S235	0.61
17	L 50x50x5	3.77	1162.00	1	S235	4.38
18	L 50x50x5	3.77	1124.00	1	S235	4.24
19	#5x30	1.18	1031.00	1	S235	1.22
20	L 50x50x5	3.77	901.00	1	S235	3.40
21	L 50x50x5	3.77	98.00	1	S235	0.37
22	L 50x50x5	3.77	930.00	1	S235	3.51
23	L 50x50x5	3.77	559.00	1	S235	2.11
24	L 50x50x5	3.77	161.00	1	S235	0.61
25	L 50x50x5	3.77	645.00	1	S235	2.43
		Rys. NR:	4	Razem stali [kG]:		67.38

Nazwa elementu:		Podest roboczy anteny cz.2			Ilość sztuk:	1
Poz.	Profil normowy PN/H	Ciężar [kG/mb]	Wymiar [mm]	Ilość [szt]	Gatunek stali	Razem ciężar [kG]
26	L 50x50x5	3.77	1264.00	1	S235	4.77
27	L 50x50x5	3.77	98.00	1	S235	0.37
28	L 50x50x5	3.77	855.00	1	S235	3.22
29	L 50x50x5	3.77	1210.00	1	S235	4.56
KR1	Krata nr 1	30.03	0.48	1	S235	14.41
KR2	Krata nr 2	30.03	0.53	1	S235	16.04
KR3	Krata nr 3	30.03	0.31	1	S235	9.40
KR4	Krata nr 4	30.03	0.52	1	S235	15.74
KR5	Krata nr 5	30.03	0.66	1	S235	19.73
KR6	Krata nr 6	30.03	0.57	1	S235	17.15
KR7	Krata nr 7	30.03	0.70	1	S235	21.14
		Rys. NR:	4	Razem stali [kG]:		126.52

Nazwa elementu:		Schody wejściowe cz. 1			Ilość sztuk:	1
Poz.	Profil normowy PN/H	Ciężar [kG/mb]	Wymiar [mm]	Ilość [szt]	Gatunek stali	Razem ciężar [kG]
1	C 100	10.60	1000.00	6	S235	63.60
2	C 100	10.60	840.00	6	S235	53.42
3	C 100	10.60	283.00	3	S235	9.00
4	#6x40	1.88	820.00	6	S235	9.25
5	#6x40	1.88	700.00	6	S235	7.90
6	#6x40	1.88	283.00	3	S235	1.60
7	#10x75	5.87	225.00	6	S235	7.92
8	#8x80	5.02	99.00	12	S235	5.96
9	Ø51/4.0	4.64	765.00	6	S235	21.30
10	Ø51/4.0	4.64	1157.00	9	S235	48.32
11	Ø38/3.2	2.75	565.00	6	S235	9.32
12	Ø38/3.2	2.75	122.00	12	S235	4.03
13	#8x95	5.97	95.00	3	S235	1.70
14	#8x50	3.13	140.00	6	S235	2.63
15	#8x60	3.75	90.00	24	S235	8.10
16	Ø51/4.0	4.64	3918.00	2	S235	36.36
17	Ø38/3.2	2.75	3845.00	2	S235	21.15
18	Ø42.4/3.2	3.09	1245.00	10	S235	38.47
19	#8x50	3.13	180.00	11	S235	6.20
20	Ø42.4/3.2	3.09	1004.00	1	S235	3.10
21	Ø51/4.0	4.64	1634.00	1	S235	7.58
22	Ø38/4.0	3.35	2436.00	1	S235	8.16
22a	#6x50	2.35	600.00	1	S235	1.41
23	Ø51/4.0	4.64	3284.00	1	S235	15.24
24	Ø38/3.2	2.75	2627.00	1	S235	7.22
		Rys. NR:	5	Razem stali [kG]:		398.94

Nazwa elementu:		Schody wejściowe cz.2			Ilość sztuk:	1
Poz.	Profil normowy PN/H	Ciężar [kG/mb]	Wymiar [mm]	Ilość [szt]	Gatunek stali	Razem ciężar [kG]
25	C 100	10.60	2426.00	2	S235	51.43
26	C 100	10.60	123.00	12	S235	15.65
27	#10x60	4.70	185.00	2	S235	1.74
28	C 100	10.60	3118.00	4	S235	132.20
29	C 100	10.60	3007.00	2	S235	63.75
30	#10x50	3.92	250.00	2	S235	1.96
31	#6x30	1.41	738.00	74	S235	77.00
32	#6x65	3.06	150.00	12	S235	5.50
33	#6x30	1.41	638.00	6	S235	5.40
34	#6x30	1.41	55.00	12	S235	0.93
35	#6x30	1.41	50.00	12	S235	0.85
36	#6x65	3.06	210.00	68	S235	43.67
		Rys. NR:	5	Razem stali [kG]:		400.08

Nazwa elementu:		Podest główny			Ilość sztuk:	1
Poz.	Profil normowy PN/H	Ciężar [kG/mb]	Wymiar [mm]	Ilość [szt]	Gatunek stali	Razem ciężar [kG]
1	┐ 140	16.00	1944.00	2	S235	62.21
2	┐ 140	16.00	1874.00	6	S235	179.90
3	┐ 140	16.00	2004.00	2	S235	64.13
4	┐ 140	16.00	1336.00	4	S235	85.50
5	┐ 140	16.00	654.00	2	S235	20.93
6	┐ 140	16.00	434.00	4	S235	27.78
7	┐ 140	14.40	1336.00	4	S235	76.95
8	┐ 100	10.60	210.00	8	S235	17.81
9	#16x70	8.83	190.00	18	S235	30.19
10	#8x60	3.75	90.00	3	S235	1.01
11	#10x60	4.70	70.00	32	S235	10.53
11a	┐ 140	16.00	1777.00	2	S235	56.86
12	┐ 140	16.00	1128.00	3	S235	54.14
13	┐ 140	14.40	546.00	2	S235	15.72
14	┐ 140	16.00	1568.00	6	S235	150.53
15	┐ 140	14.40	1336.00	6	S235	115.43
16	Ø51/4.0	4.64	3484.00	4	S235	64.66
17	Ø42.4/3.2	3.09	1341.00	28	S235	116.02
18	Ø38/3.2	2.75	681.00	16	S235	29.96
19	Ø38/3.2	2.75	332.00	16	S235	14.61
20	#8x60	3.75	90.00	32	S235	10.80
21	Ø51/4.0	4.64	1711.00	4	S235	31.76
22	Ø38/3.2	2.75	1047.00	4	S235	11.52
23	#8x120	7.54	120.00	28	S235	25.33
25		0.00			S235	0.00
		Rys. NR:	6	Razem stali [kG]:		1274.29

Nazwa elementu:		Kraty podestu głównego			Ilość sztuk:	1
Poz.	Profil normowy PN/H	Ciężar [kG/mb]	Wymiar [mm]	Ilość [szt]	Gatunek stali	Razem ciężar [kG]
1	KRATA 1	30.03	0.83	4	St 3 S	99.92
2	KRATA 2	30.03	0.87	4	St 3 S	104.64
3	KRATA 3	30.03	0.47	2	St 3 S	28.40
4	KRATA 4	30.03	0.49	1	St 3 S	14.82
5	KRATA 5	30.03	0.48	1	St 3 S	14.50
6	KRATA 6	30.03	1.10	9	St 3 S	298.47
		Rys. NR:	6	Razem stali [kG]:		560.75

**ZESTAWIENIE ŚRUB NA CAŁOŚĆ STACJI BAZOWEJ**

<b>Nazwa stacji:</b>				<b>KRAKOW IMGW WIEŻA POD ANTENĘ SATELITARNĄ</b>										
<b>Adres:</b>				<b>Kraków, ul. Piotra Borowego 14</b>										
Lp	Śruba M/a [mm]	Klasa	Ciężar 100 szt śrub [kG]	Ilość śrub [szt]	Ciężar śrub [kG]	Nakrętka M [mm]	Ciężar 100 szt nakrętek [kG]	Ilość nakrętek [szt]	Ciężar nakrętek [kG]	Podkładka M [mm]	Ciężar 100 szt podkładek [kG]	Ilość podkładek [szt]	Ciężar podkładek [kG]	Ciężar kompletu [kG]
1	M24/70	8.8	38.6	128	49.41	M24	15.4	128	19.71	M24	3.1	256	7.94	77.06
2	M20/55	8.8	25.9	464	120.18	M20	7.1	464	32.94	M20	2	928	18.56	171.68
3	M12/30	5.6	5.7	36	2.05	M12	2.3	36	0.83	M12	0.7	72	0.50	3.38
4	M16/60	8.8	15.7	48	7.54	M16	4.4	48	2.11	M16	1.5	96	1.44	11.09
5	M10/30	5.6	2.84	160	4.54	M10	1.7	160	2.72	M10	0.5	320	1.60	8.86
6	M12/35	5.6	6.2	48	2.98	M12	2.3	48	1.10	M12	0.7	96	0.67	4.75
7	M16/50	8.8	14.1	12	1.69	M16	4.4	12	0.53	M16	1.5	24	0.36	2.58
8	M12/45	8.8	7.1	3	0.21	M12	2.3	3	0.07	M12	0.7	6	0.04	0.32
9			0		0.00		0	0	0.00	0	0	0	0.00	0.00
10			0		0.00		0	0	0.00	0	0	0	0.00	0.00
11			0		0.00		0	0	0.00	0	0	0	0.00	0.00
12			0		0.00		0	0	0.00	0	0	0	0.00	0.00
13			0		0.00		0	0	0.00	0	0	0	0.00	0.00
14			0		0.00		0	0	0.00	0	0	0	0.00	0.00
15			0		0.00		0	0	0.00	0	0	0	0.00	0.00
				<b>Suma:</b>	<b>188.60</b>					<b>Suma:</b>	<b>60.02</b>			
												<b>Suma:</b>	<b>31.11</b>	<b>279.73</b>
												<b>Razem śruby [kG]:</b>		<b>279.73</b>

<b>ZESTAWIENIE ZBIORCZE ALUMINIUM</b>					
<b>Nazwa stacji:</b>		<b>KRAKÓW IMGW</b>			
<b>Adres:</b>		<b>Kraków, ul. Borowego 14</b>			
<b>Lp</b>	<b>Element lub komplet elementów</b>	<b>Ilość [szt]</b>	<b>Ciężar 1 szt [kG]</b>	<b>Ciężar ogółem [kG]</b>	<b>Uwagi</b>
1	Kłapa zamykana	1	18.46	18.46	0
2	0	0	0.00	0.00	0
3	0	0	0.00	0.00	0
4	0	0	0.00	0.00	0
5	0	0	0.00	0.00	0
6	0	0	0.00	0.00	0
7	0	0	0.00	0.00	0
8	0	0	0.00	0.00	0
9	0	0	0.00	0.00	0
10	0	0	0.00	0.00	0
11	0	0	0.00	0.00	0
12	0	0	0.00	0.00	0
13	0	0	0.00	0.00	0
14	0	0	0.00	0.00	0
15	0	0	0.00	0.00	0
<b>Razem stal profilowa [kG]:</b>				<b>18.46</b>	
<b>Spoiny (2.5%) [kG]:</b>				<b>0.46</b>	
<b>Ciężar śrub [kG]:</b>				<b>0.31</b>	
<b>OGÓŁEM ALUMINIUM [kG]:</b>				<b>18.92</b>	

0

<i>Nazwa elementu:</i>		<i>Kłapa zamykana</i>			<i>Ilość sztuk:</i>	<i>1</i>
Poz.	Profil normowy PN/H	Ciężar [kG/mb]	Wymiar [mm]	Ilość [szt]	Gatunek aluminium	Razem ciężar [kG]
1	Blacha ryfl. 3 mm	5.91	1745.00	1	AW6063T66	10.32
2	┐ 60x40x3	1.10	730.00	2	AW6063T66	1.61
3	┐ 60x40x3	1.10	1785.00	2	AW6063T66	3.93
4	#4x30	0.32	1779.00	2	AW6063T66	1.15
5	#4x30	0.32	252.00	18	AW6063T66	1.45
		<i>Rys. NR:</i>	<i>6</i>	<i>Razem stali [kG]:</i>		<b>18.46</b>



**ZESTAWIENIE ŚRUB NA CAŁOŚĆ STACJI BAZOWEJ**

<b>Nazwa stacji:</b>				<b>KRAKÓW IMGW</b>										
<b>Adres:</b>				<b>Kraków, ul. Borowego 14</b>										
Lp	Śruba M/a [mm]	Klasa	Ciężar 100 szt śrub [kG]	Ilość śrub [szt]	Ciężar śrub [kG]	Nakrętka M [mm]	Ciężar 100 szt nakrętek [kG]	Ilość nakrętek [szt]	Ciężar nakrętek [kG]	Podkładka M [mm]	Ciężar 100 szt podkładek [kG]	Ilość podkładek [szt]	Ciężar podkładek [kG]	Ciężar kompletu [kG]
1	M12/40	8.8	6.6	3	0.20	M12	2.3	3	0.07	M12	0.7	6	0.04	0.31
2			0		0.00		0		0.00		0		0.00	0.00
3			0		0.00		0		0.00		0		0.00	0.00
4			0		0.00		0		0.00		0		0.00	0.00
5			0		0.00		0		0.00		0		0.00	0.00
6			0		0.00		0		0.00		0		0.00	0.00
7			0		0.00		0		0.00		0		0.00	0.00
8			0		0.00		0		0.00		0		0.00	0.00
9			0		0.00		0		0.00		0		0.00	0.00
10			0		0.00		0		0.00		0		0.00	0.00
11			0		0.00		0		0.00		0		0.00	0.00
12			0		0.00		0		0.00		0		0.00	0.00
13			0		0.00		0		0.00		0		0.00	0.00
14			0		0.00		0		0.00		0		0.00	0.00
15			0		0.00		0		0.00		0		0.00	0.00
				<b>Suma:</b>	<b>0.20</b>					<b>Suma:</b>	<b>0.07</b>			
												<b>Suma:</b>	<b>0.04</b>	<b>0.31</b>
												<b>Razem śruby [kG]:</b>		<b>0.31</b>

<b>ZESTAWIENIE ZBIORCZE STALI NA CAŁOŚĆ KONSTRUKCJI STALOWEJ STACJI BAZOWEJ</b>					
<b>Nazwa stacji:</b>		<b>KRAKOW IMGW</b>			
<b>Adres:</b>		<b>Kraków, ul. Borowego 14</b>			
<b>Lp</b>	<b>Element lub komplet elementów</b>	<b>Ilość [szt]</b>	<b>Ciężar 1 szt [kG]</b>	<b>Ciężar ogółem [kG]</b>	<b>Uwagi</b>
1	Zbrojenie płyty fundamentow	1	1824.23	1824.23	0
2	0	0	0.00	0.00	0
3	0	0	0.00	0.00	0
4	0	0	0.00	0.00	0
5	0	0	0.00	0.00	0
6	0	0	0.00	0.00	0
7	0	0	0.00	0.00	0
8	0	0	0.00	0.00	0
9	0	0	0.00	0.00	0
10	0	0	0.00	0.00	0
11	0	0	0.00	0.00	0
12	0	0	0.00	0.00	0
13	0	0	0.00	0.00	0
14	0	0	0.00	0.00	0
15	0	0	0.00	0.00	0
<b>Razem stal profilowa [kG]:</b>				<b>1824.23</b>	
<b>Spoiny (2.5%) [kG]:</b>				<b>45.61</b>	
<b>Ciężar śrub [kG]:</b>				<b>0.00</b>	
<b>OGÓŁEM KONSTRUKCJA STALOWA [kG]:</b>				<b>1869.84</b>	

0

<i>Nazwa elementu:</i>		<i>Zbrojenie płyty fundamentowej</i>			<i>Ilość sztuk:</i>	<i>1</i>
Poz.	Profil normowy PN/H	Ciężar [kG/mb]	Wymiar [mm]	Ilość [szt]	Gatunek stali	Razem ciężar [kG]
1	Pręt Ø16	1.58	7600.00	62	A-IIIN	744.50
2	Pręt Ø16	1.58	5400.00	110	A-IIIN	938.52
3	Pręt Ø16	1.58	2836.00	16	A-IIIN	71.69
4	Pręt Ø16	1.58	1760.00	25	A-IIIN	69.52
		<i>Rys. NR:</i>	<i>1</i>	<b>Razem stali [kG]:</b>		<b>1824.23</b>

Gdańsk, dnia 7 grudnia 2009 r.

syg. akt 345/POM/OKK/09

## 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, ze zm./, art. 12 ust. 3, **art.13 ust.1 pkt 1 i 2, art. 14 ust. 1 pkt 2** ustawy z dnia 07 lipca 1994 r. Prawo budowlane /tekst jednolity Dz. U. z 2006 r. Nr 156, poz. 1118 ze zm./, **§ 6 pkt 1 i 2, § 11 ust.1 pkt 1, § 15, § 17 ust. 1 pkt 1 i 2** 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, ze zm./ oraz art. 104 Kodeksu postępowania administracyjnego /t.j. Dz.U. z 2000 r. Nr 98, poz.1071 ze zm./

**Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna**  
stwierdza, że:

**Pan PIOTR ADAM KOPCZYŃSKI**  
magister inżynier  
urodzony dnia 09.05.1972 r. w Gdańsku

uzyskał  
**UPRAWNIENIA BUDOWLANE**  
**numer ewidencyjny: POM/0343/PWOK/09**

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

## UZASADNIENIE

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

### Pouczenie

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

**Skład orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej:**



**PRZEWODNICZĄCY**  
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

**Ryszard Kolasa**

**WICEPRZEWODNICZĄCY**  
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

**Leszek Niedostatkiwicz**

**CZŁONEK**  
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

**Ziemowit Suligowski**

### Otrzymują:

1. Pan Piotr Adam Kopczyński  
77-100 Bytów-Rzeczynica, ul. B. Chrobrego 14 a
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
4. a/a

**Pan Piotr Adam Kopczyński upoważniony jest do:**

- I.** Na podstawie art.12 ust.1 pkt 1 i 2, art. 13 ust. 3 i 4 ustawy Prawo budowlane, w specjalności konstrukcyjno-budowlanej, bez ograniczeń do:
- a) projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,
  - b) kierowania budową lub innymi robotami budowlanymi,
  - c) kierowania wytwarzaniem konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz nadzoru i kontroli technicznej wytwarzania tych elementów,
  - d) wykonywania nadzoru inwestorskiego,
  - e) sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych.
- II.** Na podstawie § 17 ust. 1 pkt 1 i 2 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, ze zm./ uprawnienia niniejsze uprawniają w specjalności konstrukcyjno-budowlanej bez ograniczeń do projektowania i kierowania robotami budowlanymi związanymi z obiektem budowlanym w zakresie :
- a) sporządzania projektu architektoniczno-budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu,
  - b) kierowania robotami budowlanymi w odniesieniu do konstrukcji obiektu oraz do architektury obiektu.
- III.** Na podstawie § 15 w/w rozporządzenia, niniejsze uprawnienia do projektowania w specjalności konstrukcyjno-budowlanej uprawniają do sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, z zakresie tej specjalności.

Gdańsk, dnia 7 grudnia 2009 r.

POMORSKA OKRĘGOWA  
IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA  
80-840 Gdańsk, ul. Świętojańska 43/44  
(3) Tel. (0-58) 324-89-77  
Fax (0-58) 301-44-98



## Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

POM-BP3-M5R-MD7 \*

Pan Piotr Adam Kopczyński o numerze ewidencyjnym POM/BO/0057/10  
adres zamieszkania ul. Chrobrego 14 a, 77-100 Bytów-Rzepnica  
jest członkiem Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane  
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.  
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2019-02-01 do 2020-01-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym  
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2019-01-17 roku przez:

Franciszek Rogowicz, Przewodniczący Rady Pomorskiej 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.piib.org.pl](http://www.piib.org.pl) lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.





**GŁÓWNY INSPEKTOR  
NADZORU BUDOWLANEGO**

DSW/INN/600/869/10  
EKL

Warszawa, 2010-02-08

**DECYZJA**

Na podstawie art. 88 a ust. 1 pkt 3 lit. a ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz. U. z 2006 r. Nr 156, poz. 1118, z późn. zm.) oraz art. 104 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (Dz. U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071, z późn. zm.),

**PIOTR ADAM KOPCZYŃSKI**  
magister inżynier

uprawniony na mocy decyzji

Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Pomorskiej

Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

z dnia 07.12.2009 r., sygn. akt 345/POM/OKK/09

uprawnienia budowlane numer ewidencyjny POM/0343/PWOK/09

do wykonywania samodzielnej funkcji technicznej w budownictwie

w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

obejmującej projektowanie i kierowanie robotami budowlanymi

bez ograniczeń

w zakresie określonym w powyższej decyzji

**został wpisany**

**DO CENTRALNEGO REJESTRU OSÓB POSIADAJĄCYCH UPRAWNIENIA BUDOWLANE  
pod pozycją 731/10/U/C**

Decyzja niniejsza jako uwzględniająca w całości żądania strony, zgodnie z art. 107 § 4 Kpa, nie wymaga uzasadnienia.

Niniejsza decyzja jest ostateczna. W związku z powyższym, w oparciu o art. 12 ust. 7 ustawy Prawo budowlane stanowi podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie.

Strona może w terminie 14 dni od daty doręczenia decyzji wystąpić, na podstawie art. 127 § 3 Kpa oraz stosownie do uchwały Naczelnego Sądu Administracyjnego z dnia 9.12.1996 r., sygn. akt OPS 4/96, z wnioskiem o ponowne rozpatrzenie sprawy.

**Otrzymują:**

1. Pan Piotr Kopczyński  
Rzepnica, ul. B. Chrobrego 14A  
77-100 Bytów
2. Pomorska Okręgowa  
Izba Inżynierów Budownictwa
3. aa



z upoważnienia  
GŁÓWNEGO INSPEKTORA NADZORU BUDOWLANEGO  
DYREKTOR DEPARTAMENTU SKARG I WNIOSKÓW

*Anna Jajuszewska*