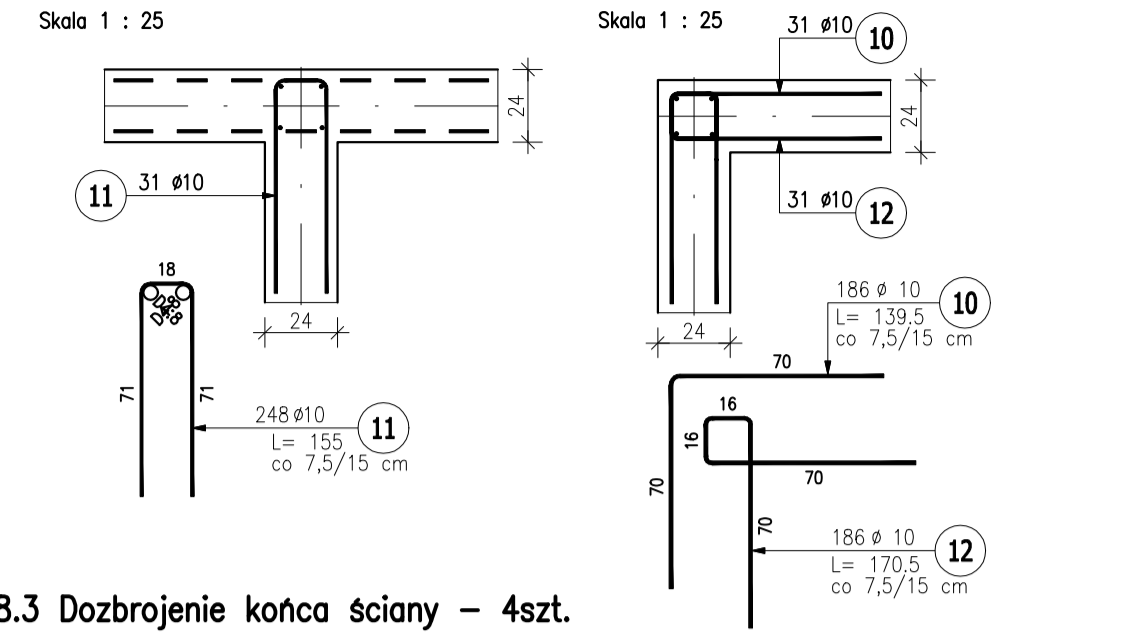
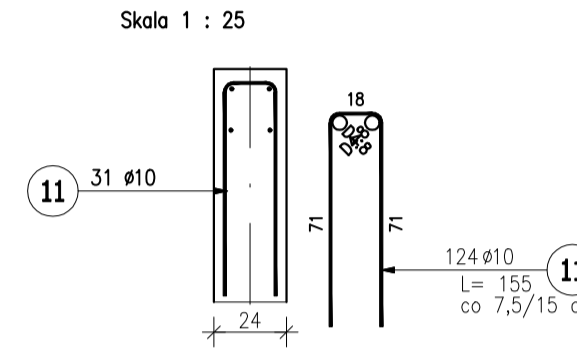


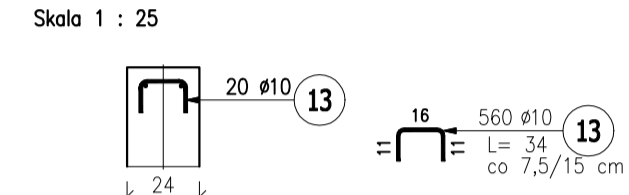
Poz.8.3 Dozbrojenie naroży – 8szt. Poz.8.3 Dozbrojenie naroży – 6szt.



Poz.8.3 Dozbrojenie końca ściany – 4szt.



Poz.8.3 Dozbrojenie ścian przy otworze drzwiowym – 14szt.

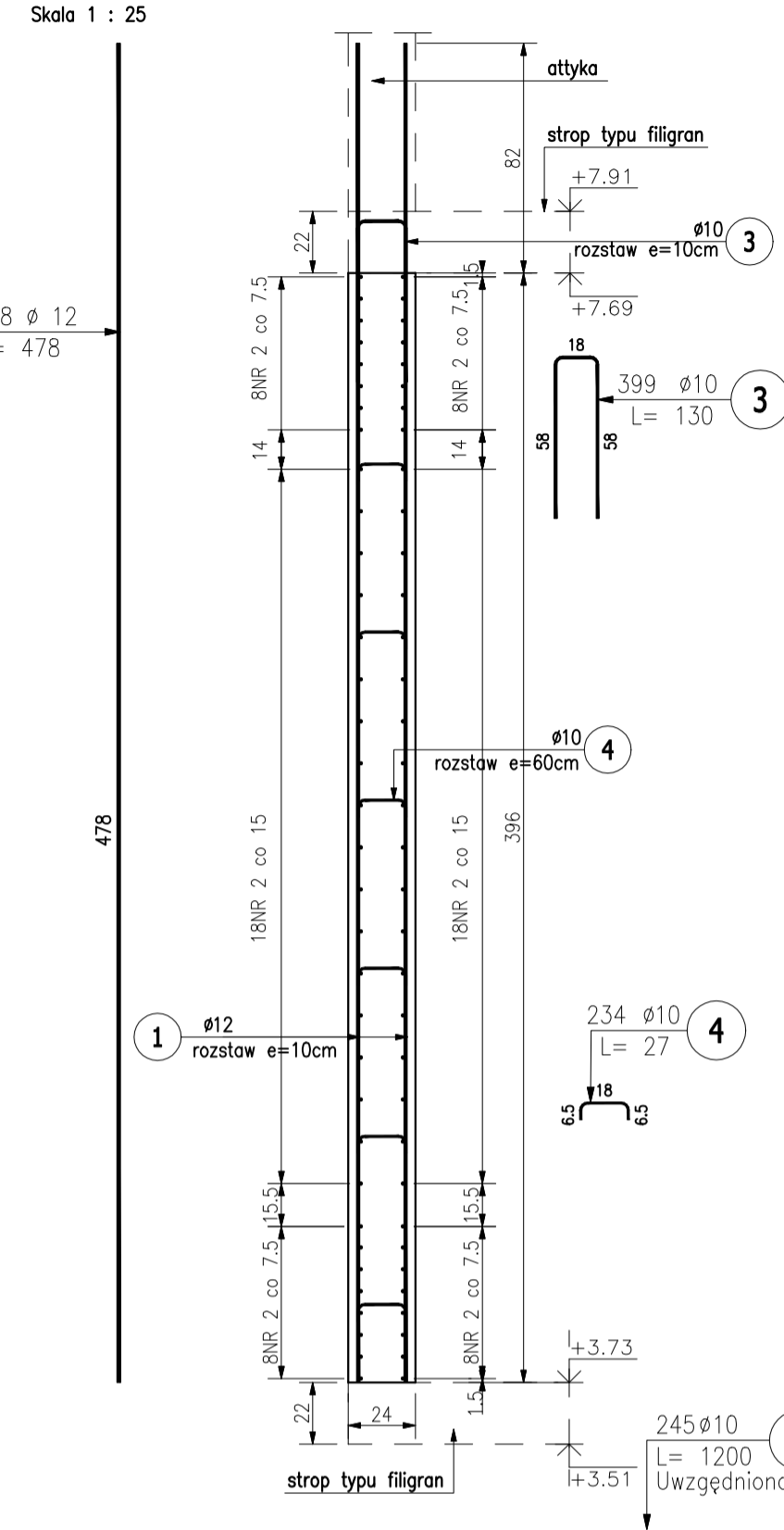


Uwagi:

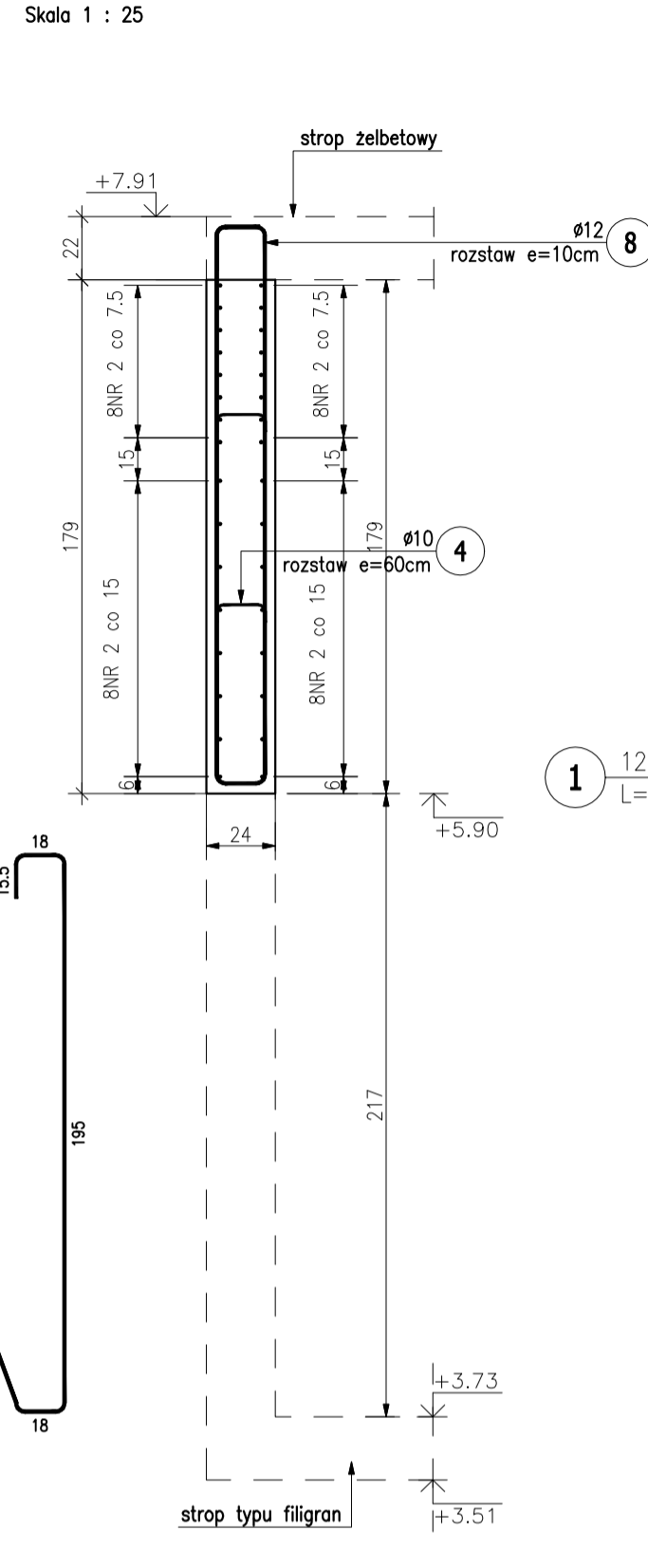
- Klasa betonu wg PN-EN-206:2014. Właściwości i gatunek stali zbrojeniowej wg PN-EN 1992-1-1:2008.
- Osiągaj profil zbrojenia określono jako odległość od powierzchni dna do osi zbrojenia do najbliższej powierzchni betonu wg PN-EN 1992-1-1:2008.
- Promienie gięcia prętów podane są do osi wzdłużki. Nieoznaczone promienie gięcia prętów przyjmij wg tablicy 8.1N PN-EN 1992-1-1:2008.
- Rysunek rozpatrywać z całą dokumentacją.
- Pręty układać na zakład 40d.
- Przy otworach drzwiowych pręty dopasować do każdego otworu.
- Pręty wystające przy otworach drzwiowych wg detali dobrojenia naroży dobrać.
- W przypadku występowania otworu drzwiowego/okiennego na kondygnacji wyższej, pręty odgiąć równoległe do zbrojenia górnego stropu.
- W zestawieniu dla prętów ułożonych na zakład uwzględniono zapas 5%.

Beton: C30/37 (B30)-113,5m³
 Stal: Bst500S (A-III)-14303kg
 Osiągaj: 25mm

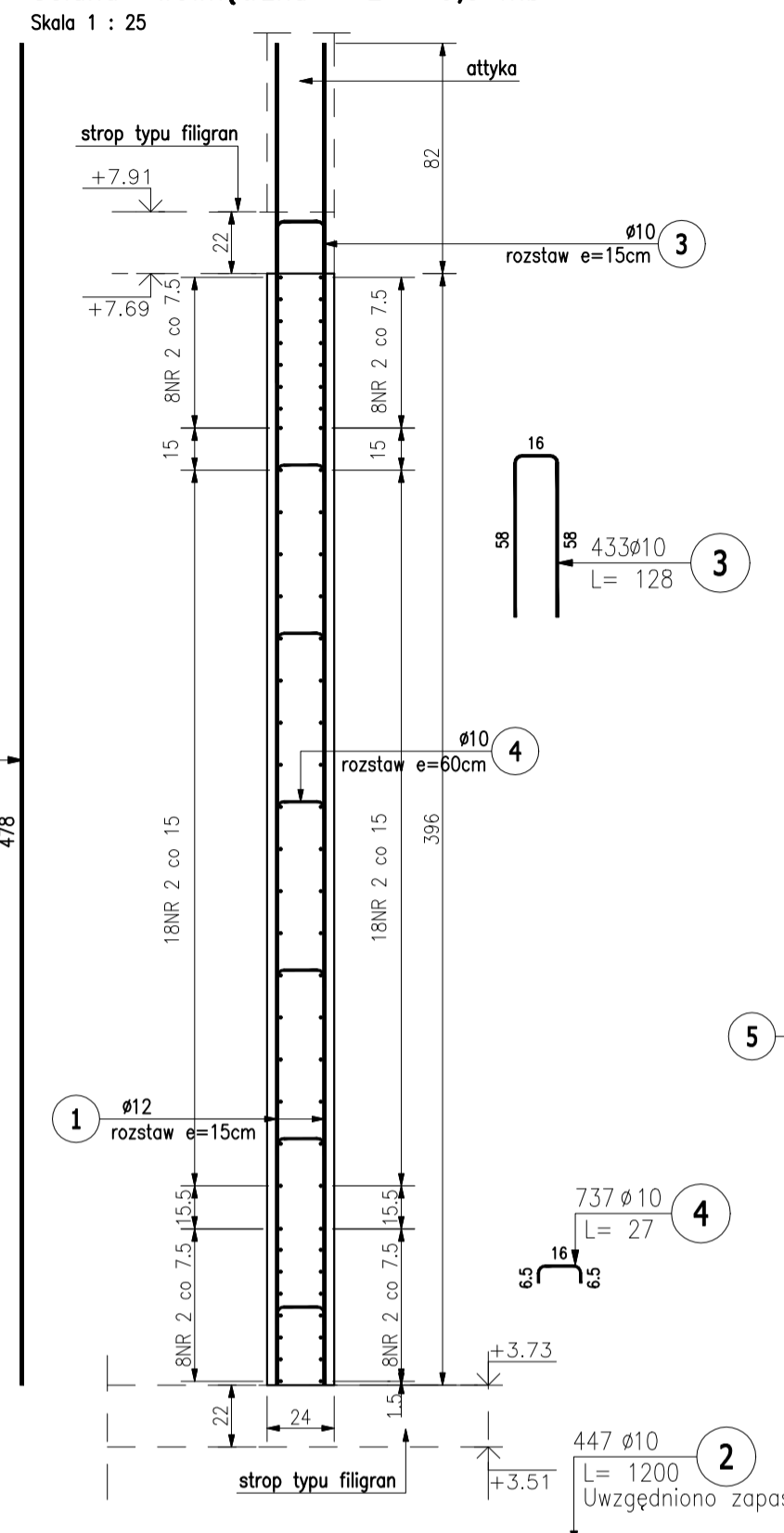
Poz.8.3 Zbrojenie ścian kondygnacji +1
 Ściana zewnętrzna – L = 39,8mb



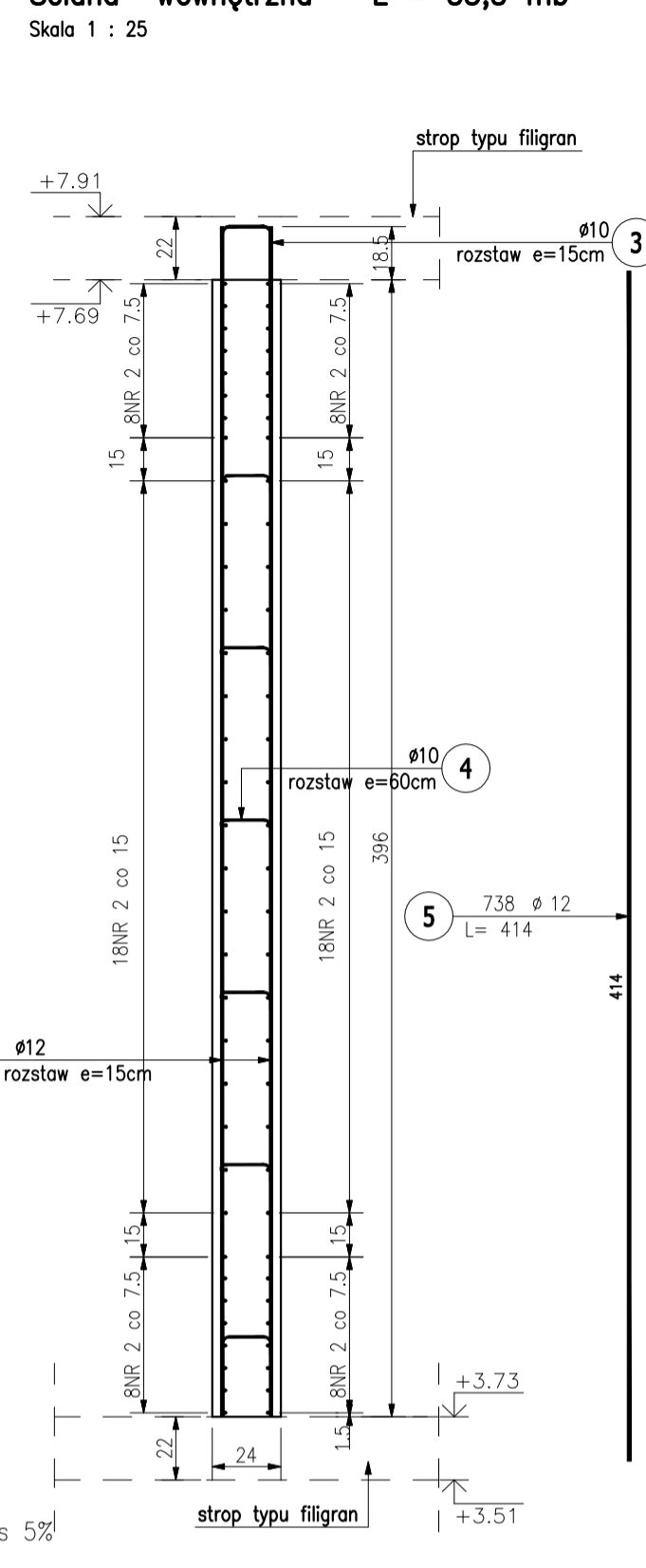
Poz.8.3 Zbrojenie ścian kondygnacji +1
 Ściana zewnętrzna – L = 2,35mb



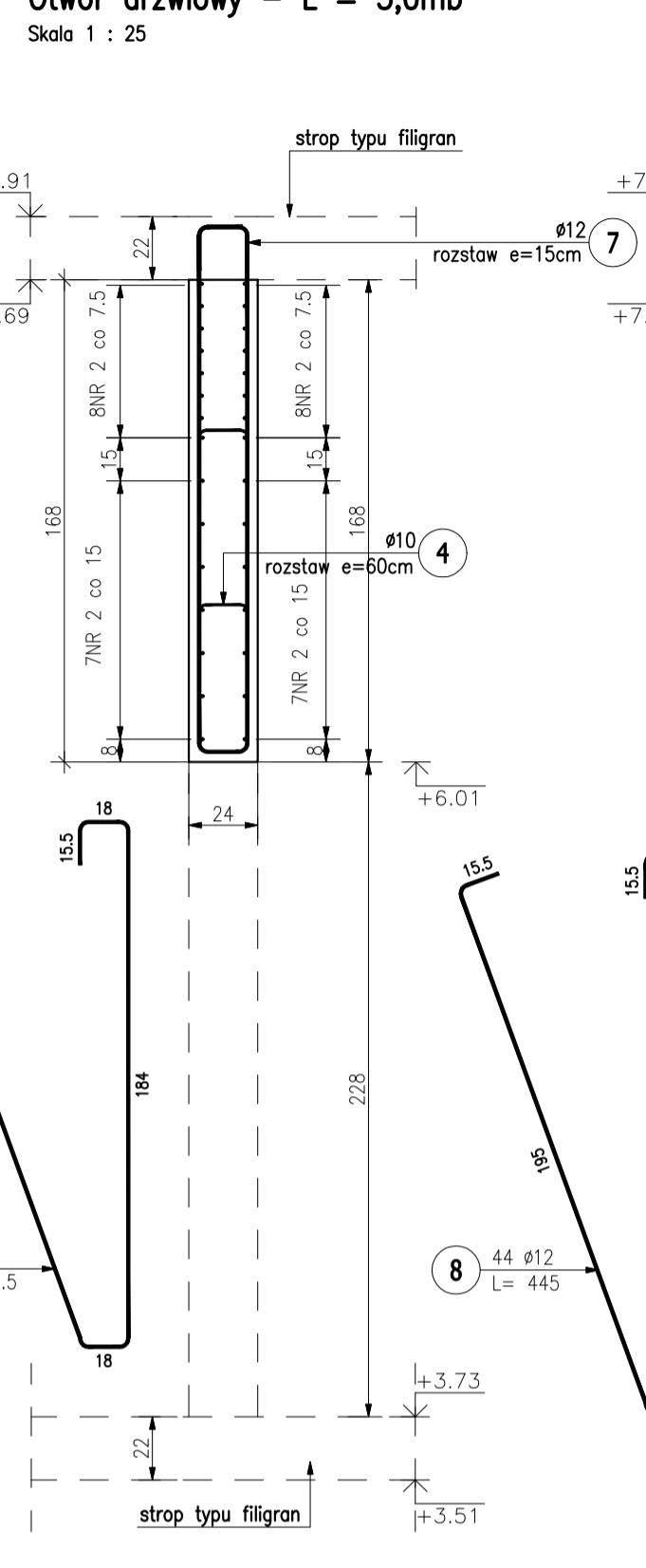
Poz.8.3 Zbrojenie ścian kondygnacji +1
 Ściana wewnętrzna – L = 9,5 mb



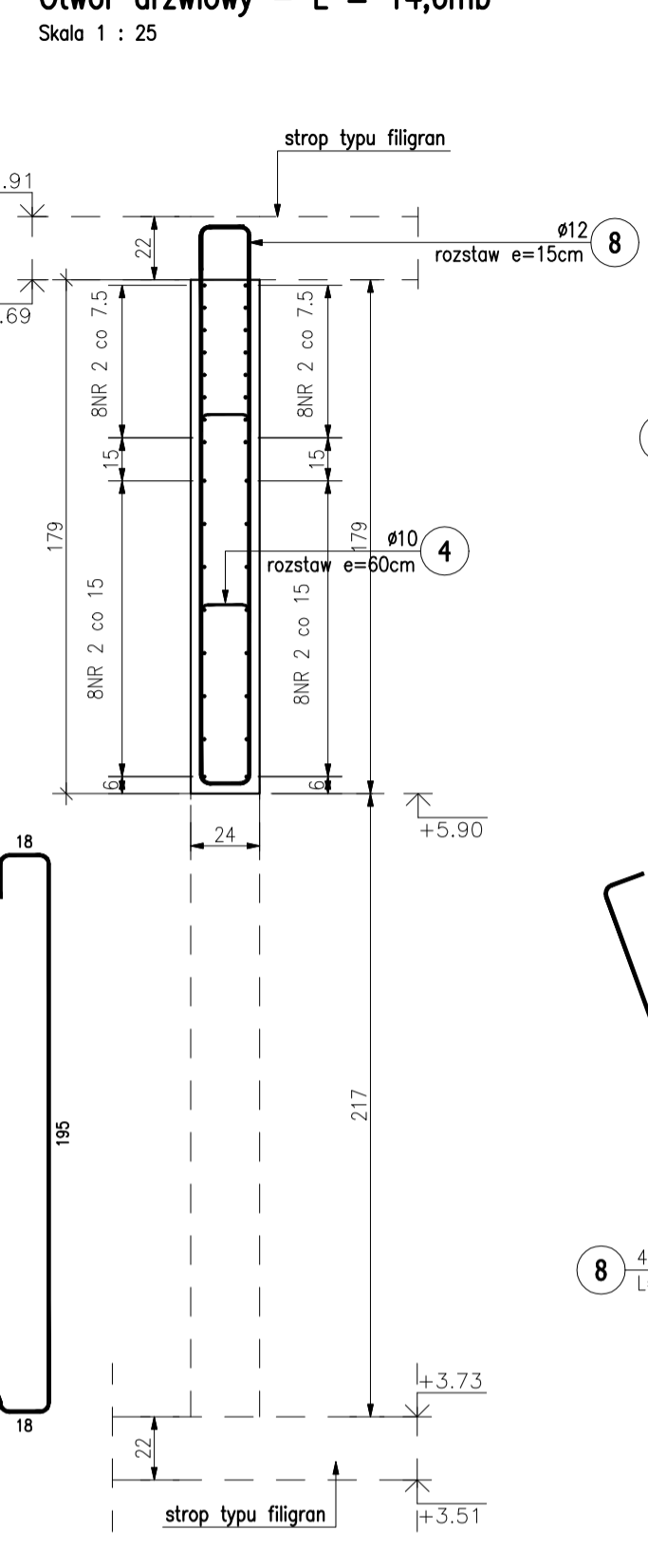
Poz.8.3 Zbrojenie ścian kondygnacji +1
 Ściana wewnętrzna – L = 55,3 mb



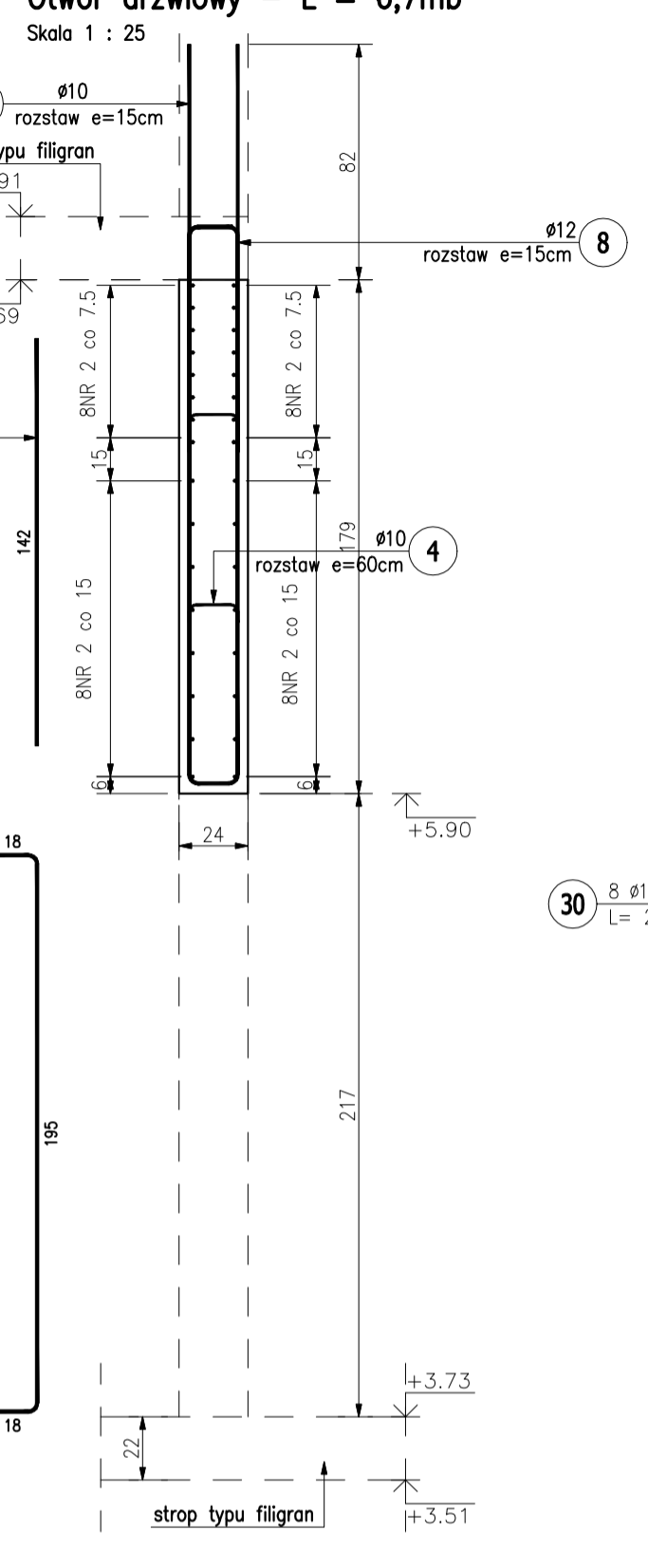
Poz.8.3 Zbrojenie ścian kondygnacji +1
 Otwór drzwiowy – L = 3,0mb



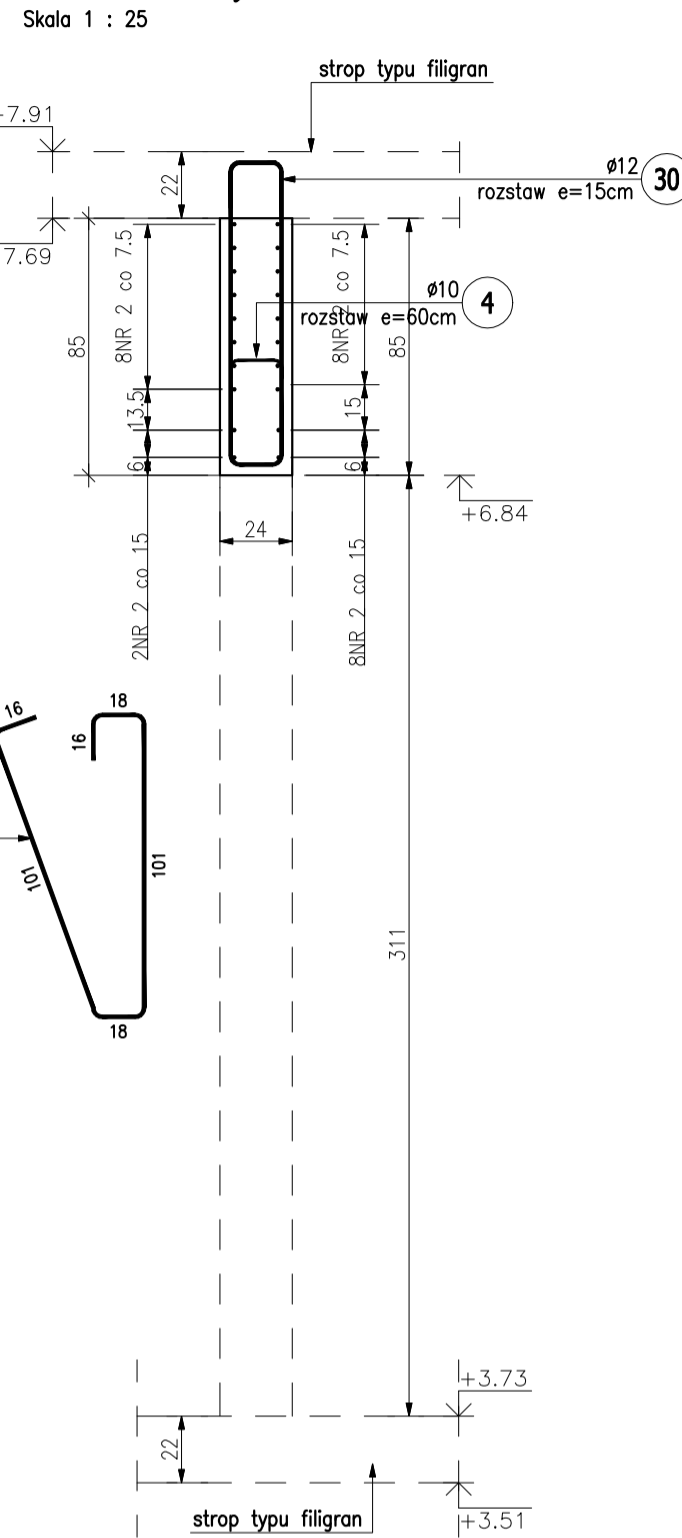
Poz.8.3 Zbrojenie ścian kondygnacji +1
 Otwór drzwiowy – L = 14,6mb



Poz.8.3 Zbrojenie ścian kondygnacji +1
 Otwór drzwiowy – L = 6,7mb



Poz.8.3 Zbrojenie ścian kondygnacji +1
 Otwór drzwiowy – L = 1,2mb

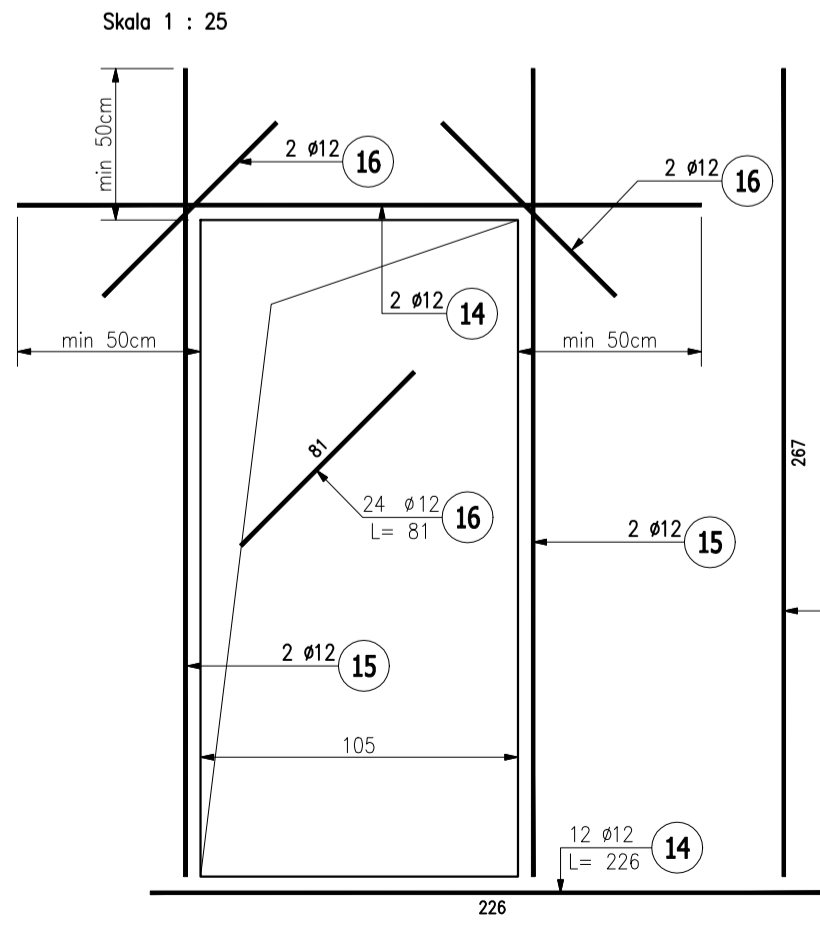


ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

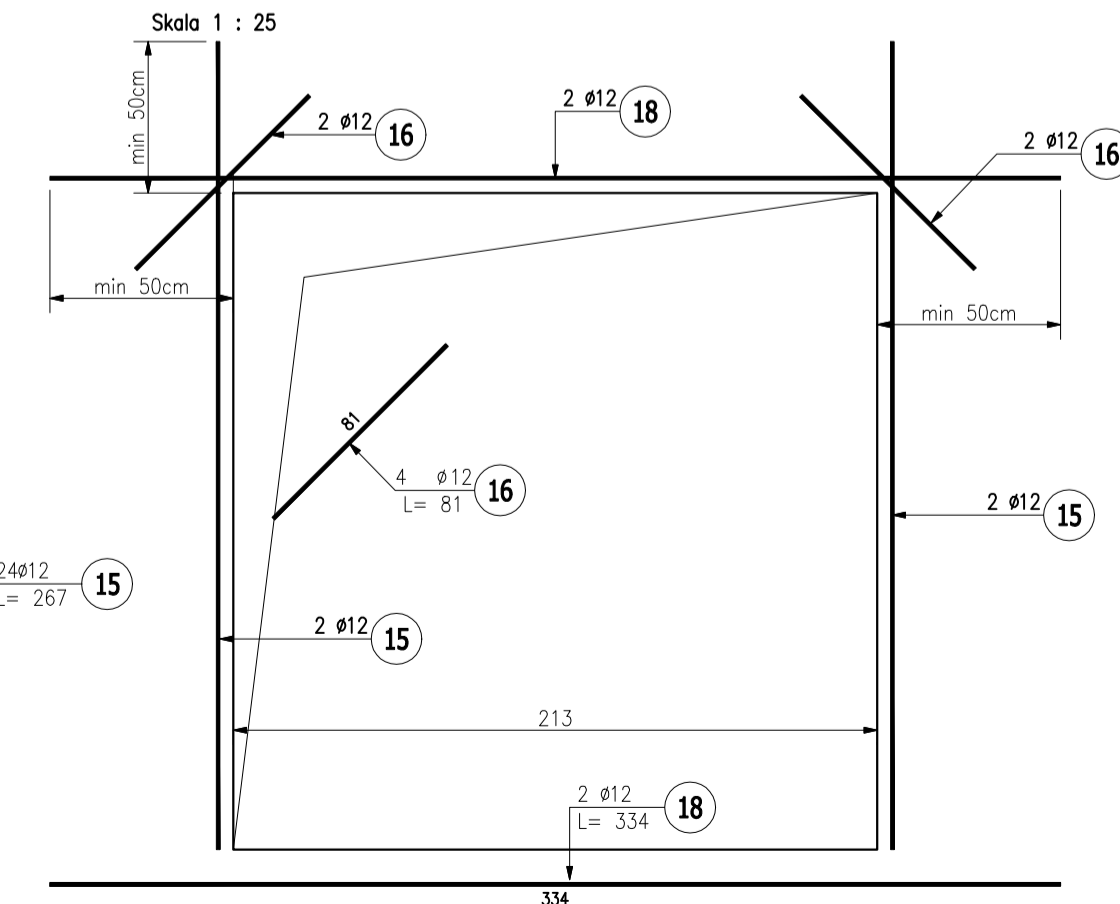
POZ	NR PRĘTA	Ø [mm]	DŁUGOŚĆ [m]	ILOŚĆ		DŁ. ŁĄCZNA [m]	
				PRĘTÓW	x POZ. RAZEM	Ø10	Ø12
Poz. 8.3 – Ściany kondygnacji +1 – 1 szt.							
1	12	4,780	926	1	926		4426,28
2	10	12,000	692	1	692	8304,00	
3	10	1,300	399	1	399	518,70	
3	10	1,280	433	1	433	554,24	
4	10	0,270	971	1	971	262,17	
5	12	4,140	738	1	738	3055,32	
7	12	4,225	21	1	21	88,73	
8	12	4,450	113	1	113	502,85	
10	10	1,395	186	1	186	259,47	
11	10	1,550	372	1	372	576,60	
12	10	1,705	186	1	186	317,13	
13	10	0,340	560	1	560	190,40	
14	12	2,260	12	1	12	27,12	
15	12	2,670	40	1	40	106,80	
16	12	0,810	60	1	60	48,60	
17	10	1,420	110	1	110	156,20	
18	12	3,340	2	1	2	6,68	
19	12	2,670	8	1	8	21,36	
22	12	3,540	2	1	2	7,08	
27	12	1,670	2	1	2	3,34	
28	12	1,720	8	1	8	13,76	
29	12	0,860	16	1	16	15,36	
30	12	2,590	8	1	8	20,72	
31	12	2,410	10	1	10	24,10	
32	12	3,610	4	1	4	14,44	
33	12	3,430	2	1	2	6,86	
DŁUGOŚĆ RAZEM [m]						11138,91	8389,40
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]						0,617	0,888
MASA [kg]						6872,71	7449,78
MASA CAŁKOWITA [kg]						14322,49	

- Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowy)
- Opis długości haka: gabarytowy
- Długość pręta L: rzeczywista

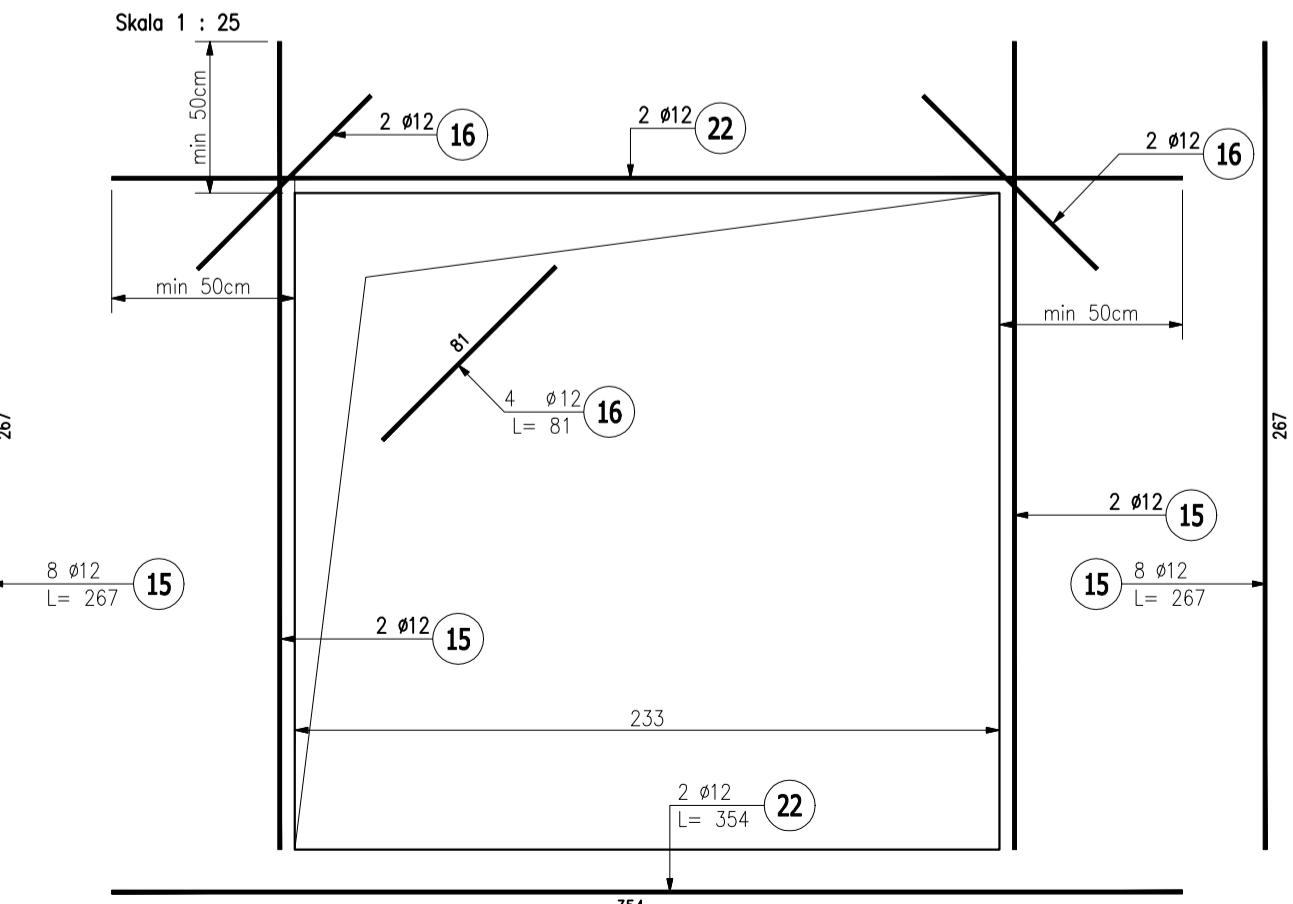
Poz.8.3 Dozbrojenie otworów drzwiowych B=1,05m – 6szt.



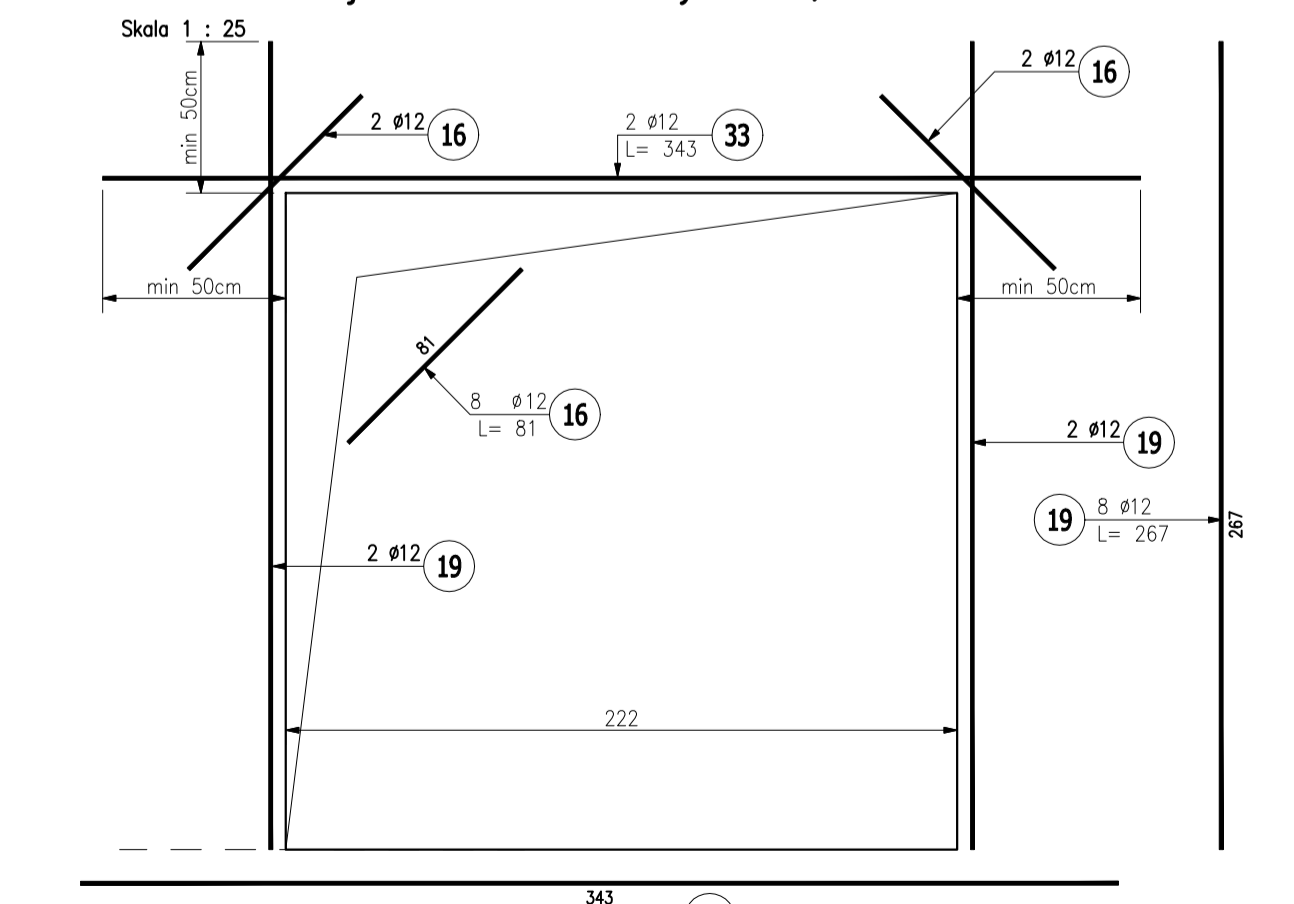
Poz.8.3 Dozbrojenie otworów drzwiowych B=2,13m – 1szt.



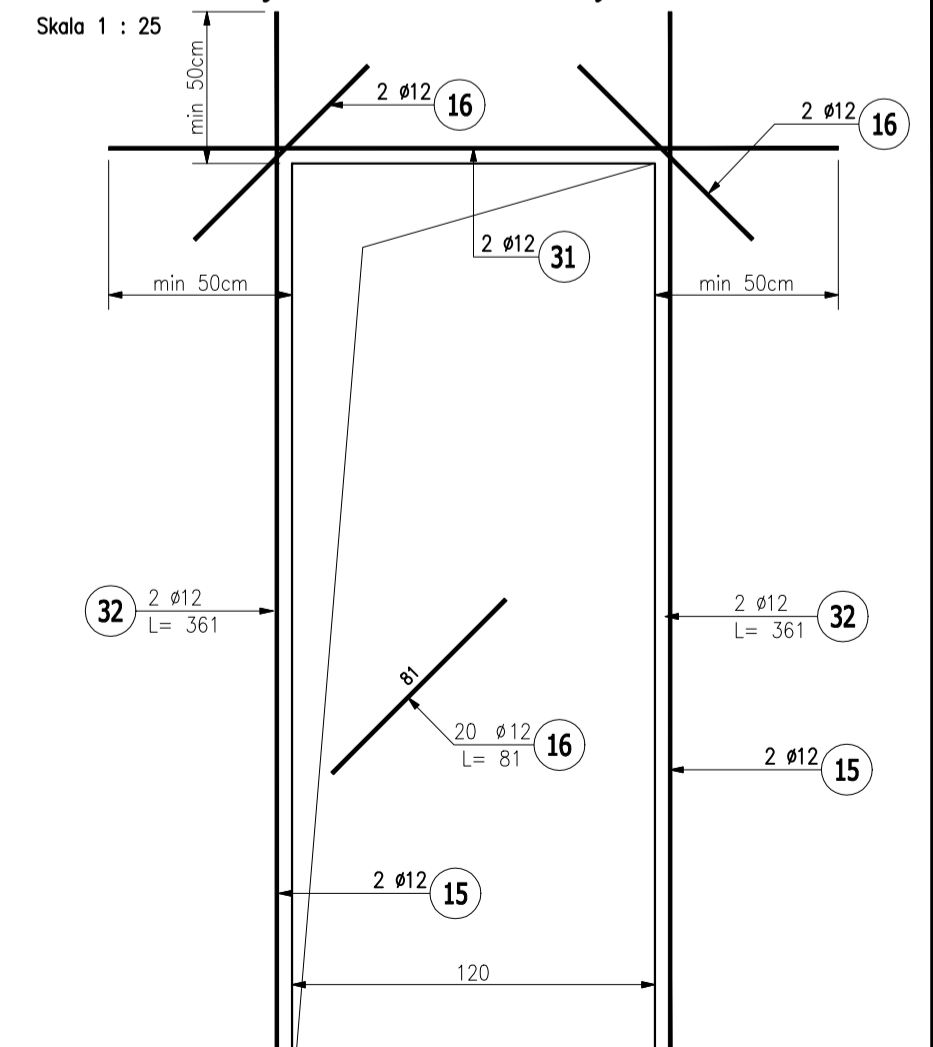
Poz.8.3 Dozbrojenie otworów drzwiowych B=2,33m – 1szt.



Poz.8.3 Dozbrojenie otworów drzwiowych B=2,22m – 2szt.

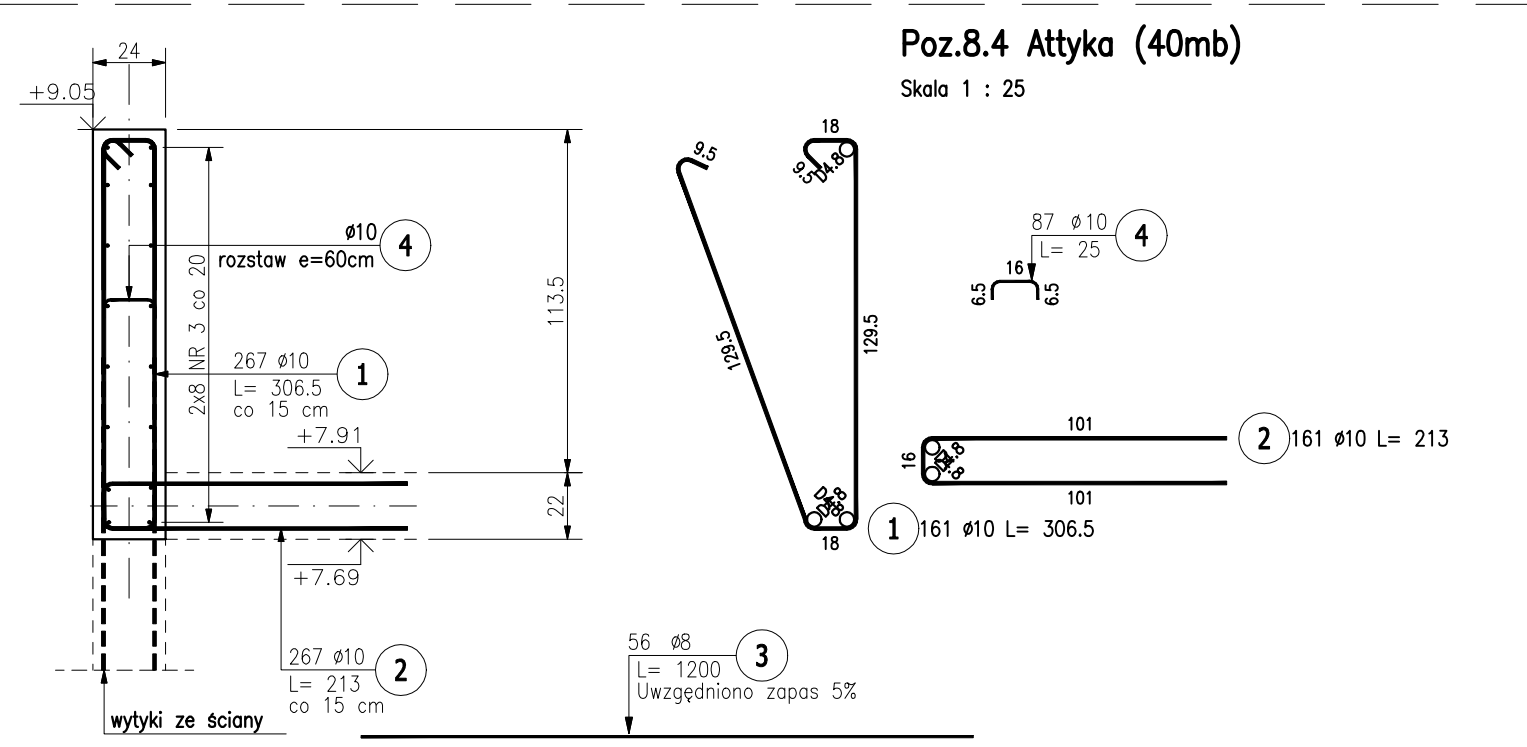


Poz.8.3 Dozbrojenie otworów drzwiowych B=1,2m – 1szt.



Jednostka projektowa:	archimedia	Archimedia Architektura i Inżynieria ul. Święciańska 6, 61-132 Poznań telefon: 607 170 057, 609 822 208 e-mail: archimedia@archimedia.com.pl
Investor:	MINISTERSTWO RODZINY I POLITYKI SPOŁECZNEJ UL. NOWOGRODZKA 1/3/5, 00-513 WARSZAWA	
Nazwa inwestycji:	Rozbudowa CPS „Dialog” im. Andrzeja Bączkowskiego, z niezbędną infrastrukturą oraz rozbiórkami: istniejącego budynku C (biblioteki), budynek gospodarczego nr 1 i fragmentu budynku gospodarczego nr 2	
Lokalizacja inwestycji:	UL. BOLESŁAWA LIMANOWSKIEGO 23, 02-943 WARSZAWA DZIELNICA MOKOTÓW, DZIAŁKA NR 54, OBRĘB 1-05-16, ID 146505_8.0516.5/4	
Stadium:	PROJEKT WYKONAWCZY Branża KONSTRUKCJA	
Treść rysunku:	POZ 8.3	
Projektant:	mgr inż. Marcin Graczyk	Nr rys.: K-53
Sprawdzający:	mgr inż. Krzysztof Gajdar	Skala: 1:25
Opracowanie:		Data: 01.2021

UWAGA! NINIEJSZY PROJEKT NALEŻY ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z POZOSTALYMI PROJEKTAMI BRANŻOWYMI
 © Wszelkie prawa zastrzeżone. Powielanie lub wykorzystywanie niezgodne z przeznaczeniem bez zgody właściciela dokumentacji zabronione

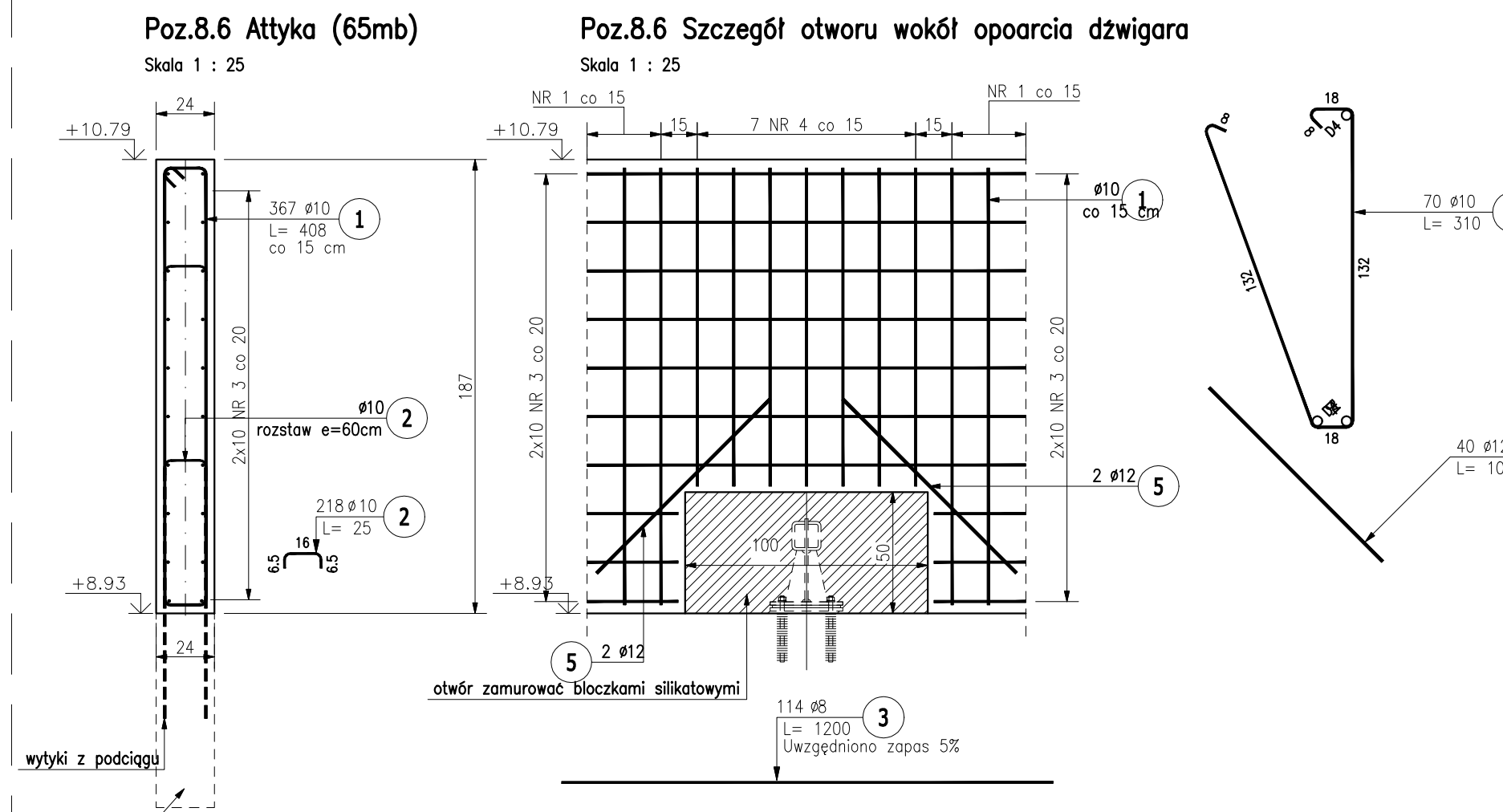


ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

POZ.	NR PRETA	ø [mm]	DLUGOŚĆ [m]	ILOŚĆ	DL. ŁĄCZNA [m]	
					A-IIIIN	ø10
Poz. 8.4 – Attyka – 40 mb						
8.4	1	10	3,065	267	1	267
	2	10	2,130	267	1	267
	3	8	12,000	56	1	56
	4	10	0,250	87	1	87
DLUGOŚĆ RAZEM [m]					672,00	
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]					0,395	
MASA [kg]					265,44	
MASA CAŁKOWITA [kg]					1134,68	

- Uwagi:
1. Klasa betonu wg PN-EN-206:2014. Właściwości i gatunek stali zbrojeniowej wg PN-EN 1992-1-1:2008.
 2. Otułinę prętów zbrojenia określono jako odległość od powierzchni dowolnego zbrojenia do najbliższej powierzchni betonu wg PN-EN 1992-1-1:2008.
 3. Promienie gięcia prętów podane są do osi wkładki. Nieoznaczone promienie gięcia prętów przyjmij wg tablicy 8.1N PN-EN 1992-1-1:2008.
 4. Rysunek rozpatrywać z całą dokumentacją.
 5. Pręty układać na zakład 40φ.
 6. Attykę doprowadzić do obudowy mururowanej klatki schodowej.
 7. Attykę powiązać z POZ. 8.5 (Attyka okalająca stropodach 1.3).
 8. W zestawieniu dla prętów układanych na zakład uwzględniono zapas 5%.

Beton: C30/37 (B30)-11,1m³
 Stal: Bst500S (A-IIIIN)-1135kg
 Otułina: 25mm

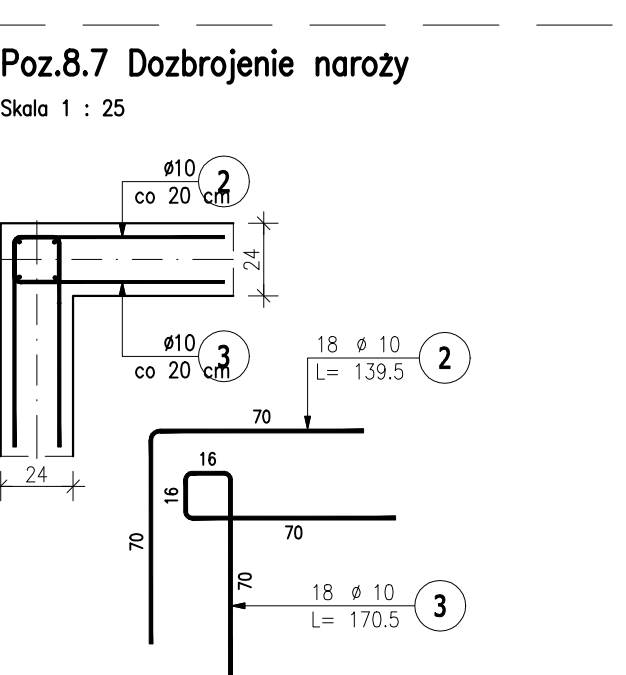
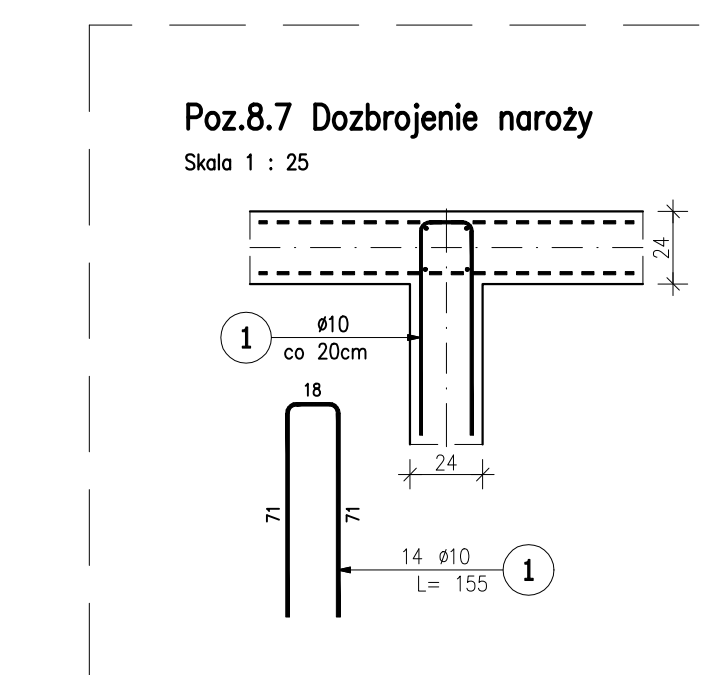


ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

POZ.	NR PRETA	ø [mm]	DLUGOŚĆ [m]	ILOŚĆ	DL. ŁĄCZNA [m]		
					PRETÓW x POZ.	RAZEM	A-IIIIN
Poz. 8.6 – Attyka – 65 mb							
8.6	1	10	4,080	367	1	367	
	2	10	0,250	218	1	218	
	3	8	12,000	114	1	114	
	4	10	3,100	70	1	70	
	5	12	1,010	40	1	40	
DLUGOŚĆ RAZEM [m]					1368,00		
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]					0,395		
MASA [kg]					540,36		
MASA CAŁKOWITA [kg]					1667,62		

- Uwagi:
- 1) Opis kształtu preta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
 - 2) Opis długości haka: gabarytowo
 - 3) Długość preta L: rzeczywista

Beton: C30/37 (B30)-29,3m³
 Stal: Bst500S (A-IIIIN)-1668kg
 Otułina: 25mm

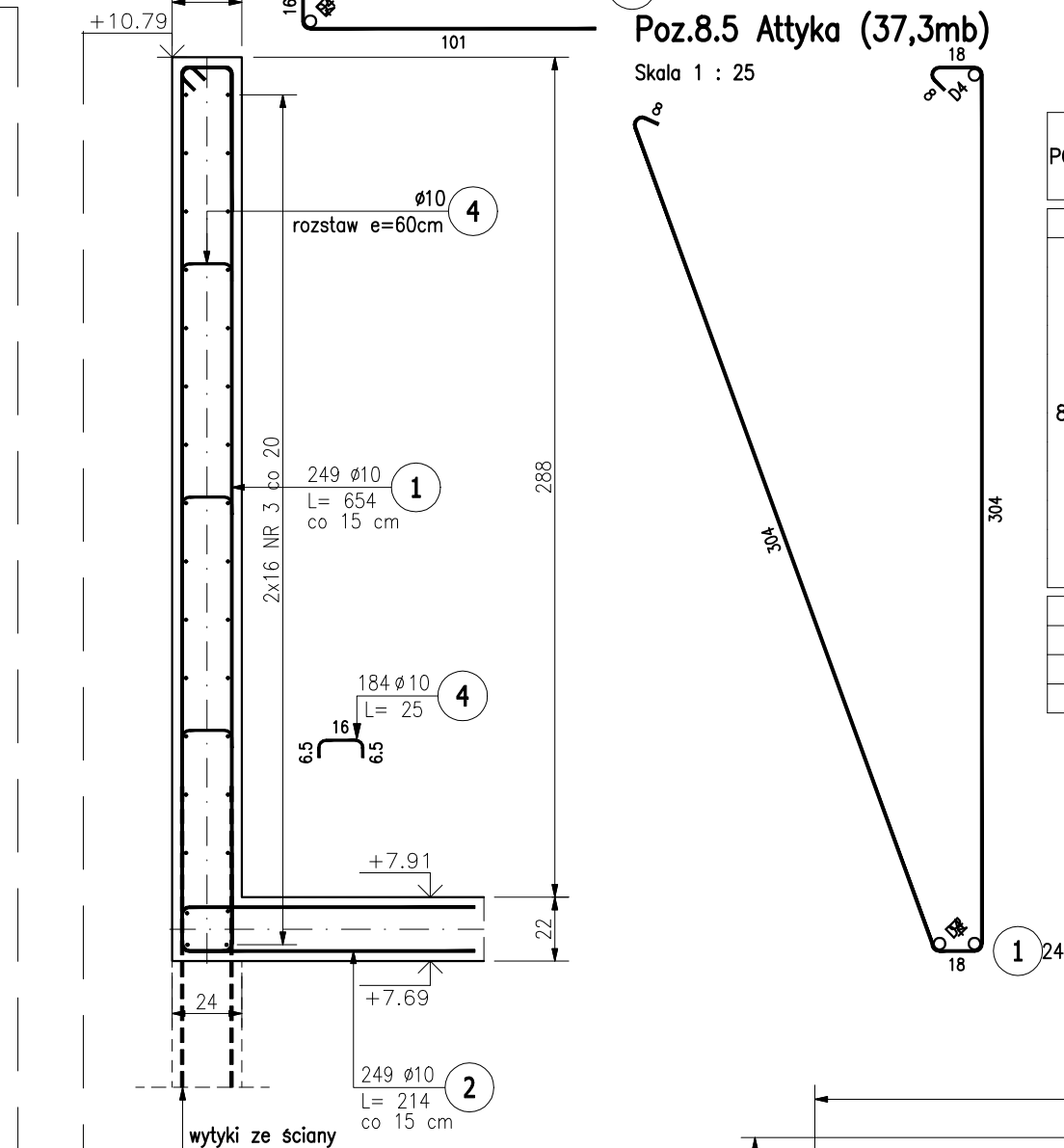


ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

POZ.	NR PRETA	ø [mm]	DLUGOŚĆ [m]	ILOŚĆ	DL. ŁĄCZNA [m]	
					PRETÓW x POZ.	RAZEM
Poz. 8.7 – Attyka – 1 szt.						
8.7	1	10	1,550	14	1	14
	2	10	1,395	18	1	18
	3	10	1,705	18	1	18
DLUGOŚĆ RAZEM [m]					77,50	
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]					0,617	
MASA [kg]					47,82	
MASA CAŁKOWITA [kg]					47,82	

- Uwagi:
- 1) Opis kształtu preta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
 - 2) Opis długości haka: gabarytowo
 - 3) Długość preta L: rzeczywista

Beton: Bst500S (A-IIIIN)-48kg
 Otułina: 25mm



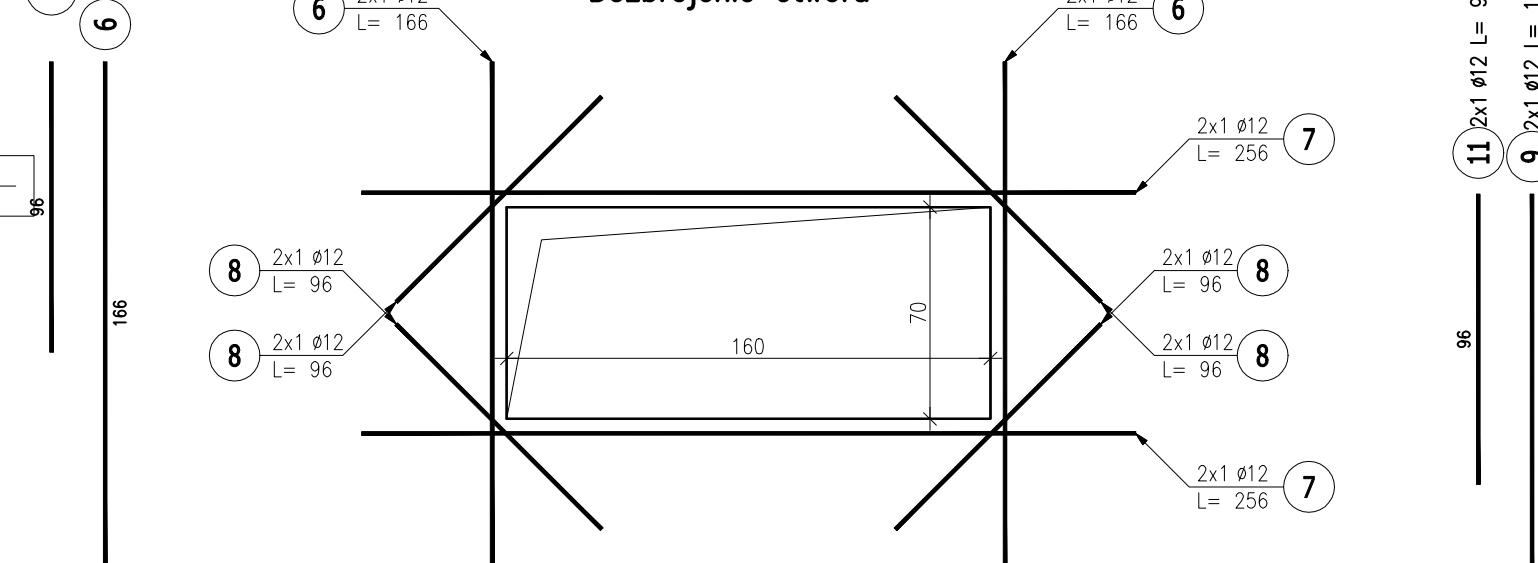
ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

POZ.	NR PRETA	ø [mm]	DLUGOŚĆ [m]	ILOŚĆ	DL. ŁĄCZNA [m]		
					PRETÓW x POZ.	RAZEM	A-IIIIN
Poz. 8.5 – Attyka – 37,3 mb							
8.5	1	10	6,540	249	1	249	
	2	10	2,140	249	1	249	
	3	8	12,000	105	1	105	
	4	10	0,250	184	1	184	
	5	10	*4,780	42	1	42	
	6	12	1,660	8	1	8	
	7	12	2,560	8	1	8	
	8	12	0,960	16	1	16	
	9	12	1,310	4	1	4	
	10	12	2,060	4	1	4	
	11	12	0,960	8	1	8	
DLUGOŚĆ RAZEM [m]					1260,00		
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]					0,395		
MASA [kg]					497,70		
MASA CAŁKOWITA [kg]					2045,99		

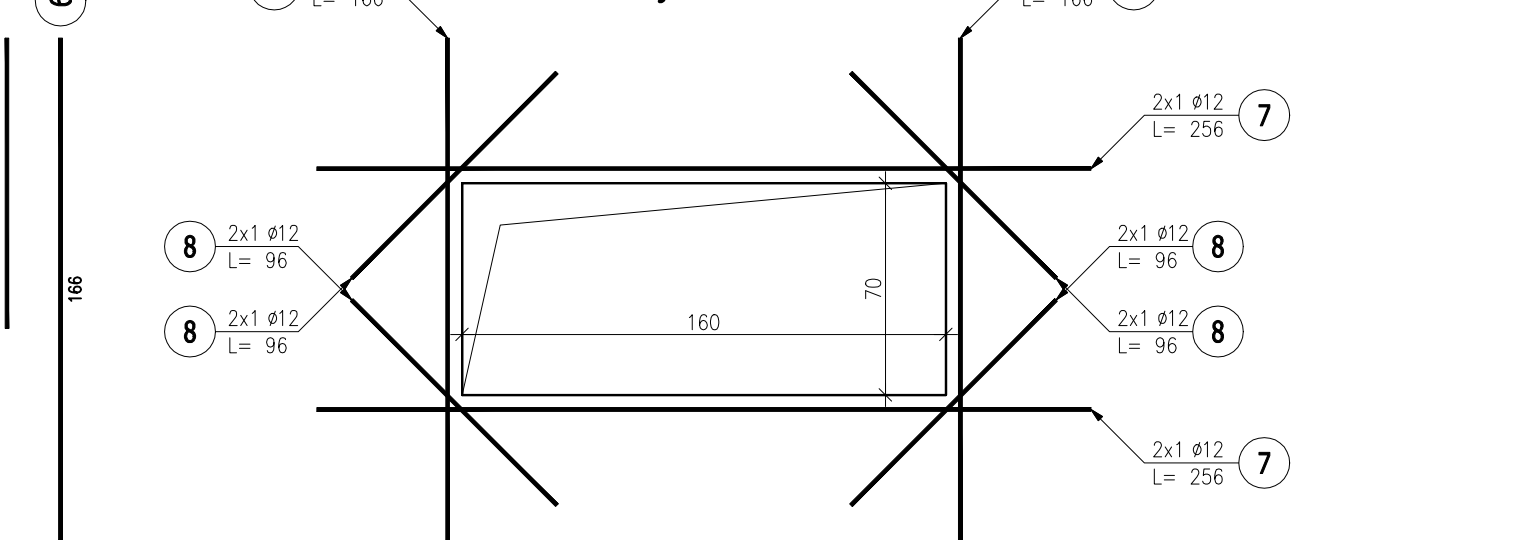
- Uwagi:
- 1) Opis kształtu preta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
 - 2) Opis długości haka: gabarytowo
 - 3) Długość preta L: rzeczywista

Beton: C30/37 (B30)-26m³
 Stal: Bst500S (A-IIIIN)-2046kg
 Otułina: 25mm

Dozbrojenie otworu



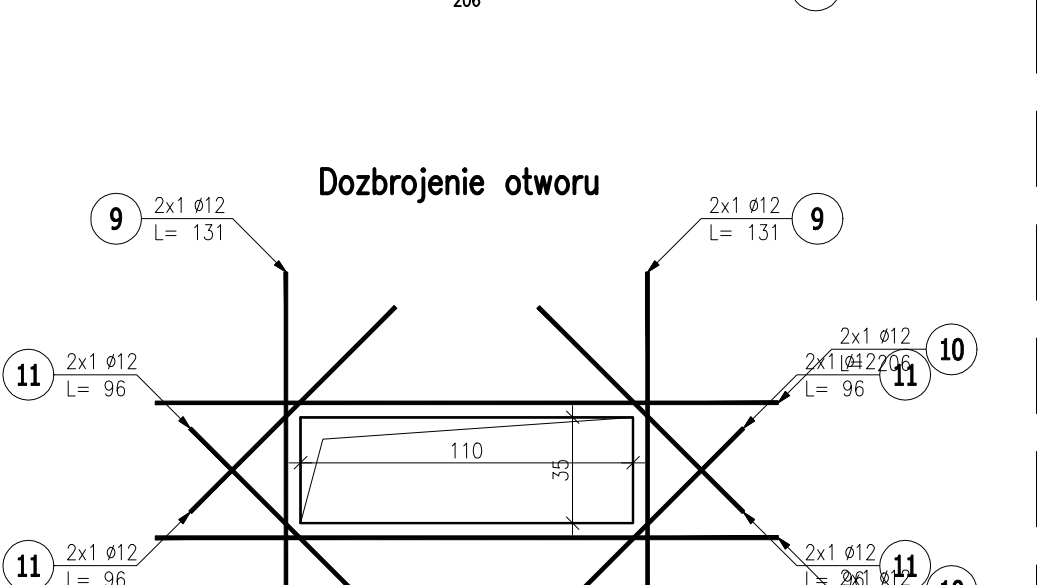
Dozbrojenie otworu



Beton: C30/37 (B30)-26m³
 Stal: Bst500S (A-IIIIN)-2046kg
 Otułina: 25mm

- Uwagi:
1. Klasa betonu wg PN-EN-206:2014. Właściwości i gatunek stali zbrojeniowej wg PN-EN 1992-1-1:2008.
 2. Otułinę prętów zbrojenia określono jako odległość od powierzchni dowolnego zbrojenia do najbliższej powierzchni betonu wg PN-EN 1992-1-1:2008.
 3. Promienie gięcia prętów podane są do osi wkładki. Nieoznaczone promienie gięcia prętów przyjmij wg tablicy 8.1N PN-EN 1992-1-1:2008.
 4. Rysunek rozpatrywać z całą dokumentacją.
 5. Pręty układać na zakład 40φ.
 6. Attykę doprowadzić do obudowy mururowanej klatki schodowej.
 7. Attykę powiązać z POZ. 8.4 i 8.5 wg detali zbrojenia naroży.
 8. W zestawieniu dla prętów układanych na zakład uwzględniono zapas 5%.

Dozbrojenie otworu



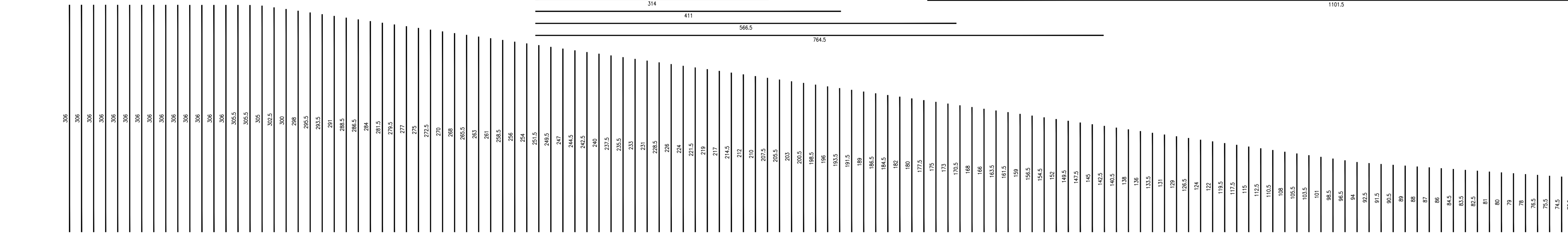
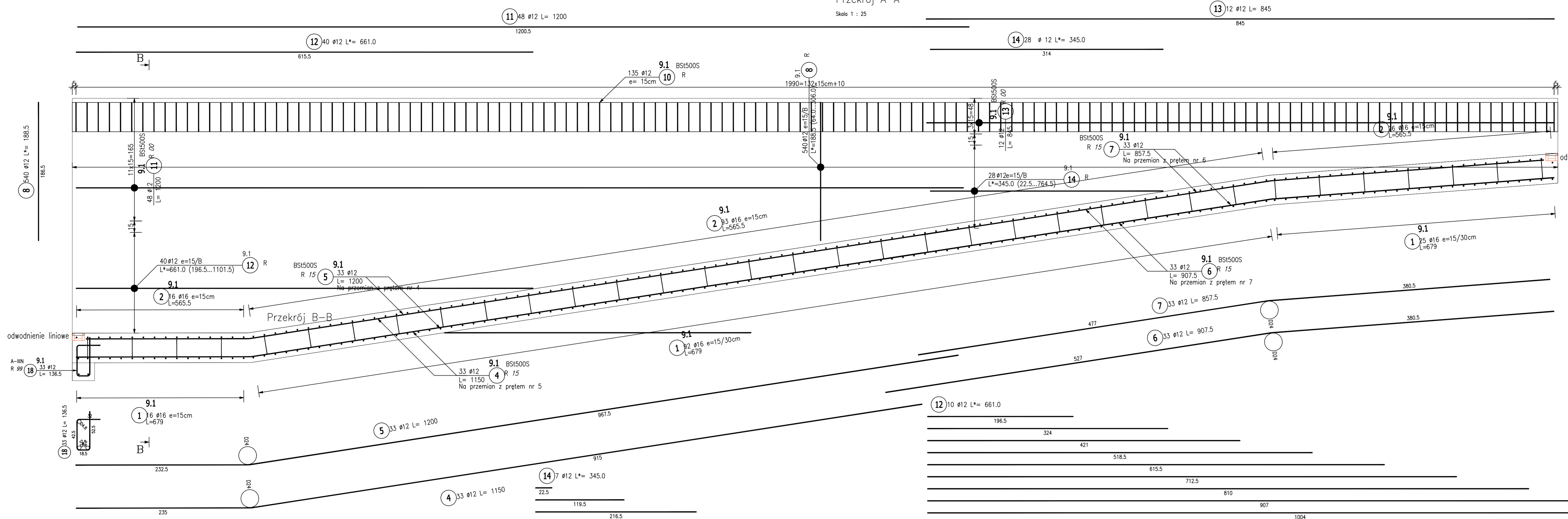
archimedia
 Archimedia Architekci i Inżynierowie
 ul. Święciańska 6, 61-132 Poznań
 telefon: 607 170 057, 609 622 206
 e-mail: archimedia@archimedia.com.pl

Inwestor:	MINISTERSTWO RODZINY I POLITYKI SPOŁECZNEJ UL. NOWOGRODZKA 1/3/5, 00-513 WARSZAWA		
Nazwa inwestycji:	Rozbudowa CPSt „Dialog” im. Andrzeja Bączkowskiego, z niezbędną infrastrukturą oraz rozbiórkami: istniejącego budynku C (biblioteki), budynku gospodarczego nr 1 i fragmentu budynku gospodarczego nr 2		
Lokalizacja inwestycji:	UL. BOLESŁAWA LIMANOWSKIEGO 23, 02-943 WARSZAWA DZIELNICA MOKOTÓW, DZIAŁKA NR 5/4, OBRĘB 1-05-16, ID 146505_8.0516.5/4		
Stadium:	PROJEKT WYKONAWCZY	Branża:	KONSTRUKCJA
Treść rysunku:	POZ 8.4, 8.5, 8.6, 8.7		
Projektant:	mgr inż. Marcin Graczyk	Nr rys.:	K-54
Sprawdzający:	mgr inż. Krzysztof Gęsiar	Skala:	1:25
Opracowanie:		Data:	01.2021

UWAGI! NINIEJSZY PROJEKT NALEŻY ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z POZOSTAŁYMI PROJEKTAMI BRANŻOWYMI
 © Wszelkie prawa zastrzeżone. Powielenie lub wykorzystanie niezgodne z przeznaczeniem bez zgody właściciela dokumentacji zabronione.

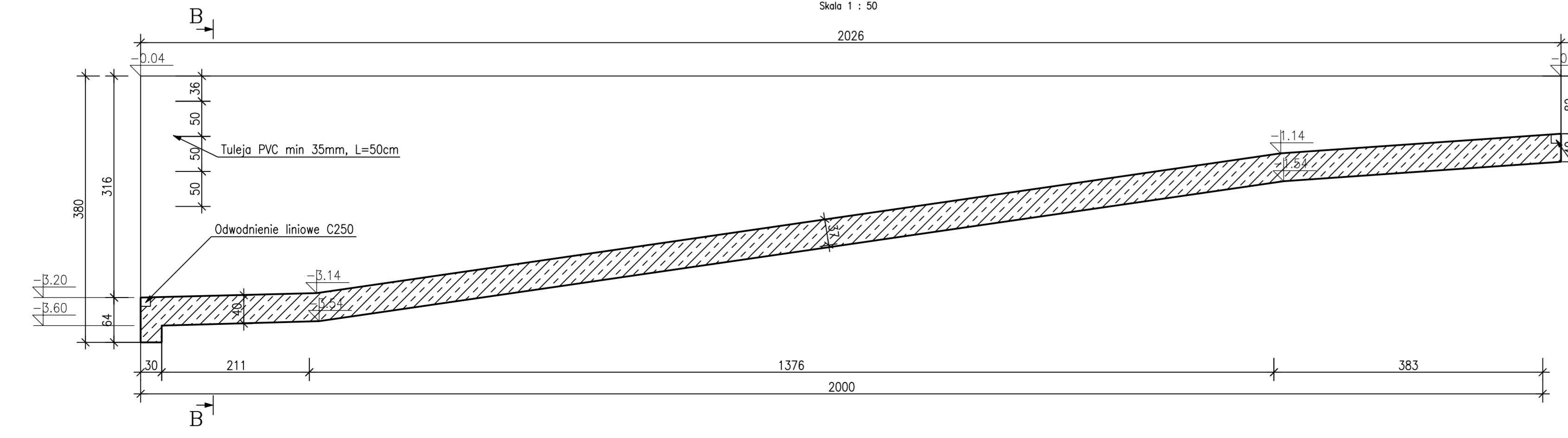
Przekrój A-A

Skala 1 : 25



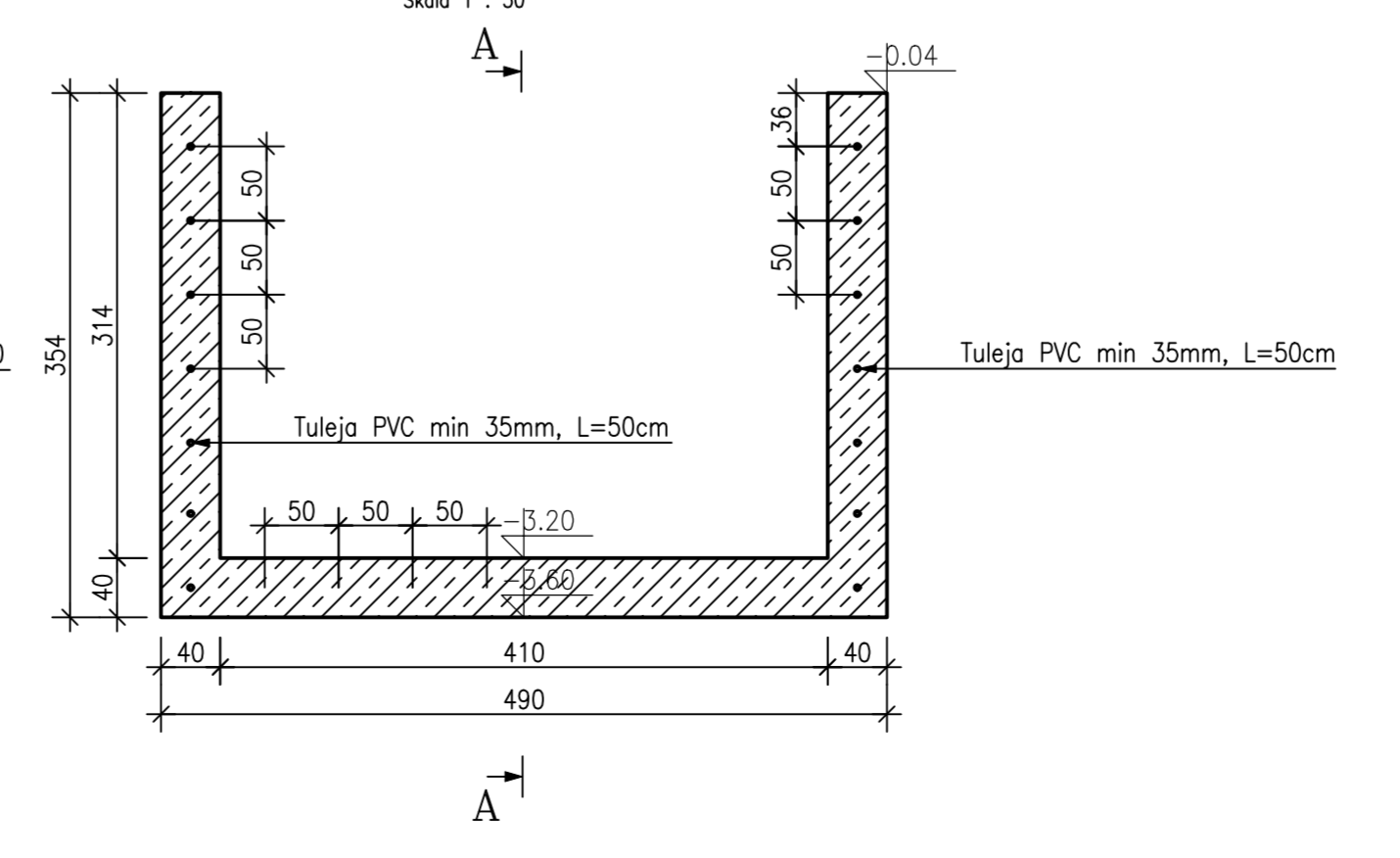
Przekrój A-A

Skala 1 : 50



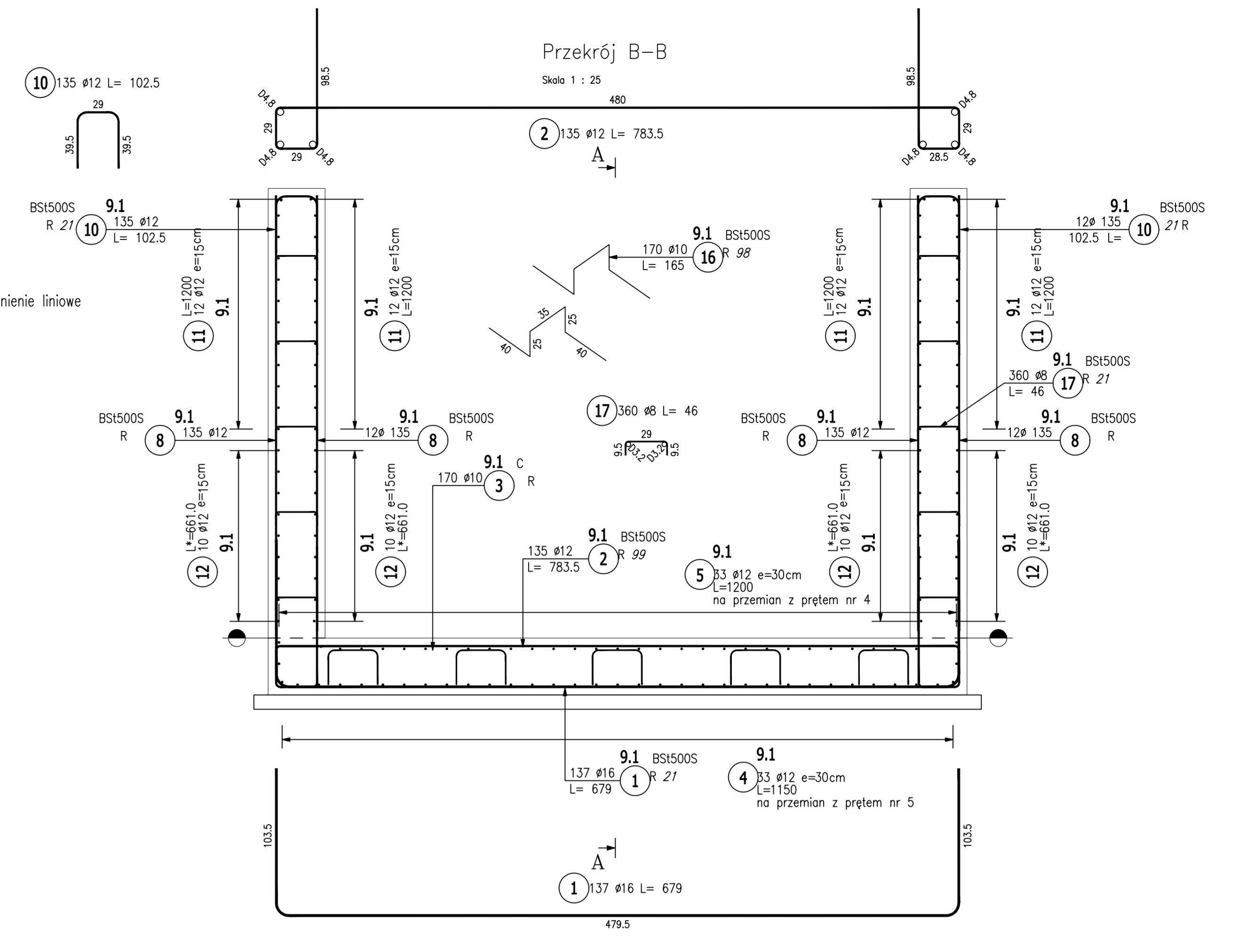
Przekrój B-B

Skala 1 : 50



Przekrój B-B

Skala 1 : 25



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ										
POZ.	NR PRĘTA	#	DŁUGOŚĆ [m]	PRĘTÓW x POZ.	RAZEM	A-IIIIN	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16
Poz. 9.1 - Rampa jezdniowa - 1 sat.										
1	16	1	6,790	137	137					930,23
2	12	1	7,835	135	135					1057,72
4	12	1	11,500	33	33					379,50
5	12	1	12,000	33	33					396,00
6	12	1	3,075	33	33					259,48
7	12	1	8,575	33	33					282,98
8	12	1	1,885	540	540					1017,90
10	12	1	1,025	270	270					276,75
11	12	1	12,000	48	48					576,00
12	12	1	*6,610	40	40					264,40
13	12	1	8,450	12	12					101,40
14	12	1	*3,450	28	28					230,78
16	10	1	1,650	170	170					280,50
17	8	1	0,460	360	360					165,60
18	12	1	1,365	33	33	45,05				
DŁUGOŚĆ RAZEM [m]						45,05	185,60	280,50	4748,73	930,23
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]						0,888	0,395	0,617	0,888	1,578
MASA [kg]						40,00	65,41	173,07	4216,87	1467,90
MASA CAŁKOWITA [kg]									5963,25	

1) Opis kształtu pręta PN-EN ISO 3766 (gabarytowy)
2) Opis długości końca: gabarytowy
3) Długość pręta L: rzeczywisty

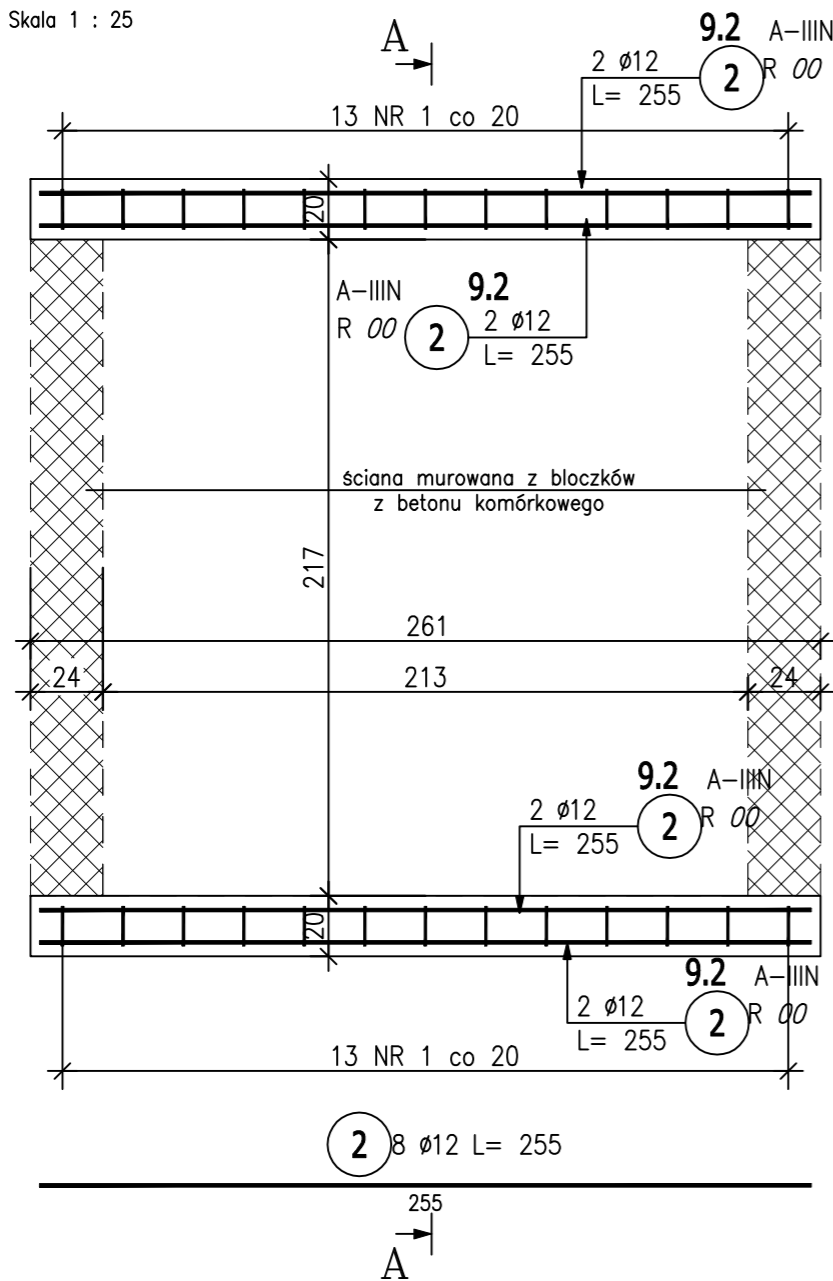
Beton: C35/45 W8 (B37) - 65,5 m³
Stal: Bst500S (A-IIIIN) - 5963kg
Otulina: 50mm

Uwagi:
1. Klasa betonu wg PN-EN-206:2014. Właściwości i gatunek stali zbrojeniowej wg PN-EN 1992-1-1:2008.
2. Otulinę prętów zbrojenia określono jako odległość od powierzchni dnałownego zbrojenia do najbliższej powierzchni betonu wg PN-EN 1992-1-1:2008.
3. Pręty z wyznaczonymi osiami. Promienie gięcia prętów podane są do osi wkładki. Nieoznaczone promienie gięcia prętów przyjęto wg tablicy 8.1M PN-EN 1992-1-1:2008.
4. W konstrukcji przewidzieć miejsce na odwodnienie liniowe.
5. W konstrukcji przewidzieć tuleje PVC 835 do połączenia z dyblami konstrukcji budynku.
6. RYSUNKI ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z POZOSTAŁĄ DOKUMENTACJĄ.

<p>archimedia</p> <p>Archimedia Architekci i Inżynierowie s.c. Specjalistka 8, 01-132 Poczta skrzynkowa: 607 170 057, 609 622 206 e-mail: archimedia@archimedia.com.pl</p>	<p>INWESTOR:</p> <p>MINISTERSTWO RODZINY I POLITYKI SPOŁECZNEJ UL. NOWOGRODZKA 1195, 00-613 WARSZAWA</p> <p>NAMENOWY:</p> <p>Rozbudowa CPS „Dialog” im. Andrzeja Bączkowskiego, z niezbędną infrastrukturą oraz rozbudowa istniejącego budynku C (biblioteki), budynku gospodarczego nr 1 i fragmentu budynku gospodarczego nr 2</p> <p>LOKALIZACJA:</p> <p>UL. BOLESŁAWA LIMANOWSKIEGO 23, 02-943 WARSZAWA</p> <p>STADIUM:</p> <p>PROJEKT WYKONAWCZY Branża KONSTRUKCJA</p> <p>TRACIŁ RYSUNKI:</p> <p>POZ 9.1</p> <p>PROJEKTANT:</p> <p>mgr inż. Marcin Graczyk</p> <p>SPRAWDZAJĄCY:</p> <p>mgr inż. Krzysztof Ogiński</p> <p>OPRACOWANIE:</p> <p>OPRACOWANIE: NINIEJSZY PROJEKT MAŁEJ ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z POZOSTAŁYM PROJEKTEM BRANŻOWYM I WYKAZAĆ PRZEZ ZAŁĄCZNIK. Powołanie LB wycofywanie nieopinie z pozostającą dokumentacją zbrojenia</p>
--	---

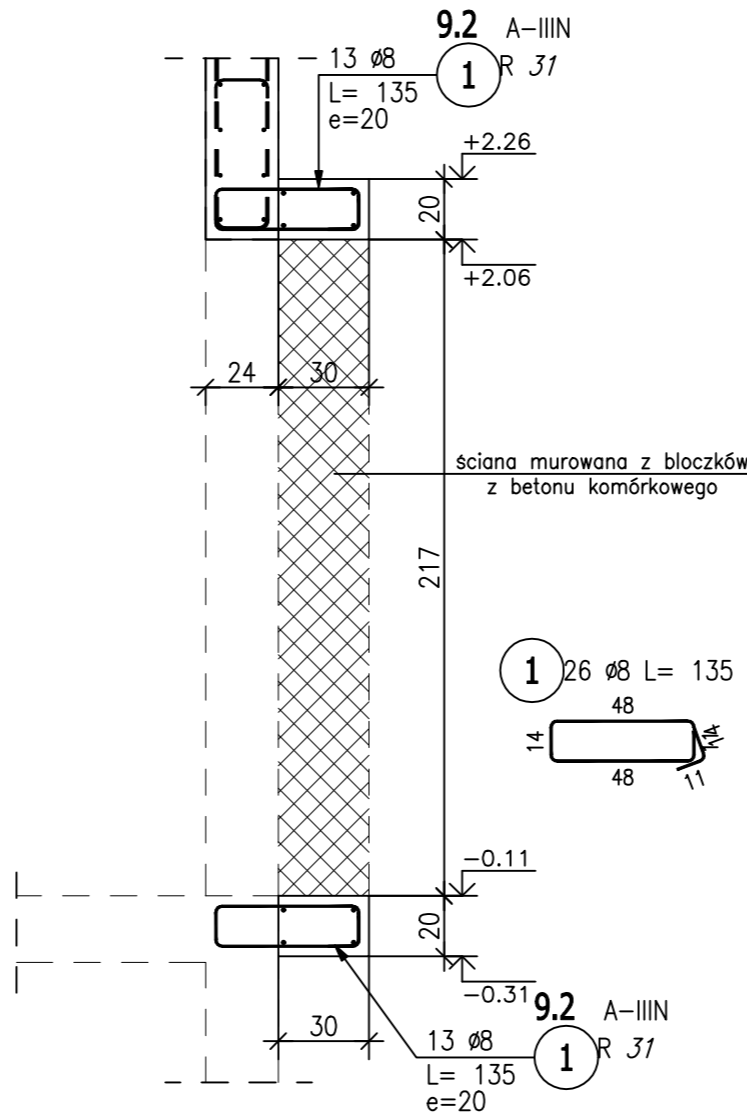
Widok od strony budynku B

Skala 1 : 25



Przekrój A-A

Skala 1 : 25



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ


POZ.	NR PRĘTA	Ø [mm]	DŁUGOŚĆ [m]	ILOŚĆ		DŁ. ŁĄCZNA [m]		
				PRĘTÓW	x POZ.	RAZEM	A-IIIIN Ø8	A-IIIIN Ø12
Poz. 9.2 – Występ żelbetowy – 1 szt.								
9.2	1	8	1,350	26	1	26	35,10	
	2	12	2,550	8	1	8	20,40	
DŁUGOŚĆ RAZEM [m]							35,10	20,40
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]							0,395	0,888
MASA [kg]							13,86	18,12
MASA CAŁKOWITA [kg]							31,98	

- 1) Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
- 2) Opis długości haka: gabarytowy
- 3) Długość pręta L: rzeczywista

Beton: C30/37 (B37) – 0,35m³
 Stal: Bst500S (A-IIIIN) – 32kg
 Otuliny: 30mm

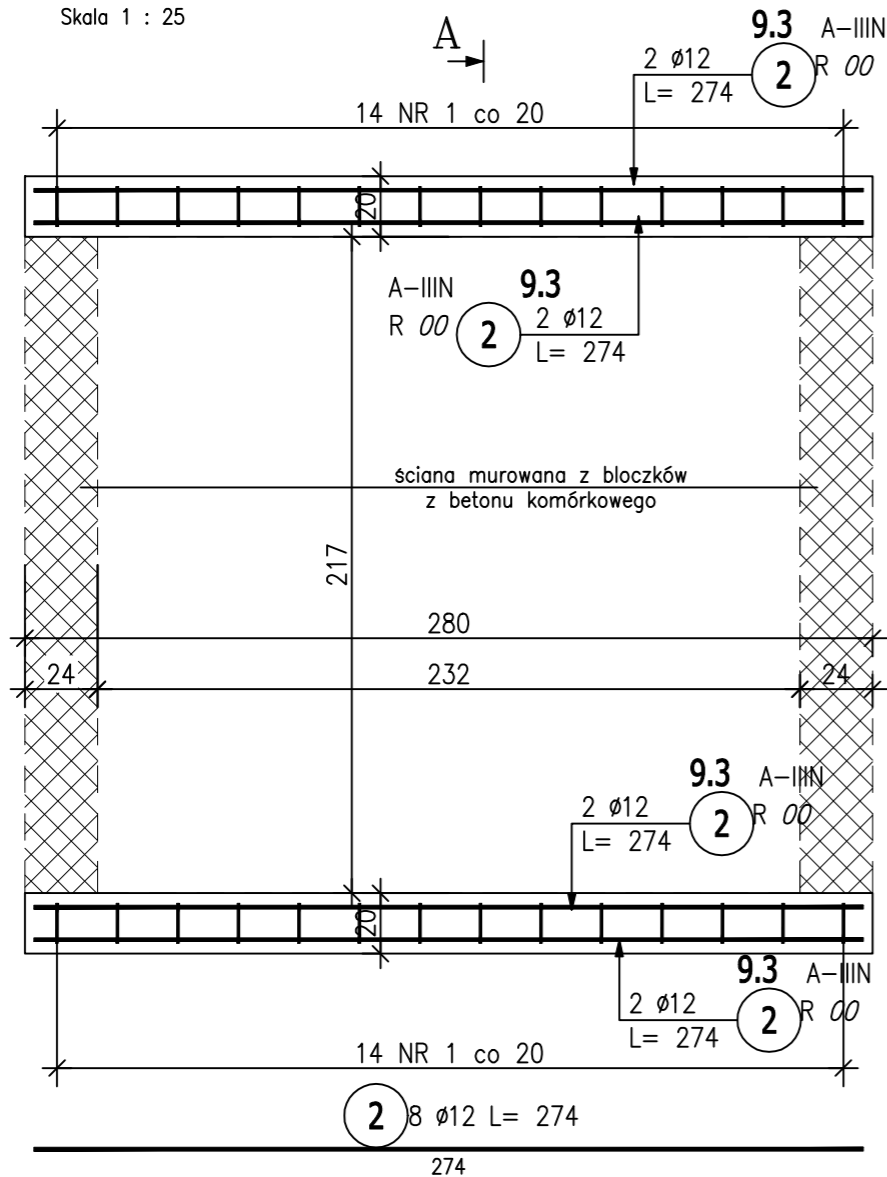
Uwagi:

1. Klasa betonu wg PN-EN-206:2014. Właściwości i gatunek stali zbrojeniowej wg PN-EN 1992-1-1:2008.
2. Otulinę prętów zbrojenia określono jako odległość od powierzchni dowolnego zbrojenia do najbliższej powierzchni betonu wg PN-EN 1992-1-1:2008.
3. Pręty zwiaryowano w osiach. Promienie gięcia prętów podane są do osi wkładki. Nieznaczone promienie gięcia prętów przyjąć wg tablicy 8.1N PN-EN 1992-1-1:2008.
4. Z konstrukcji ścian wyprowadzić pętle strzemion do wykonania występów żelbetowych.
5. RYSUNKI ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z POZOSTAŁĄ DOKUMENTACJĄ.

Jednostka projektowa:	 archimedia Archimedia Architekci i Inżynierowie ul. Święciańska 6, 61-132 Poznań telefon: 607 170 057, 609 622 206 e-mail: archimedia@archimedia.com.pl		
Inwestor:	MINISTERSTWO RODZINY I POLITYKI SPOŁECZNEJ UL. NOWOGRODZKA 1/3/5, 00-513 WARSZAWA		
Nazwa inwestycji:	Rozbudowa CPS „Dialog” im. Andrzeja Bączkowskiego, z niezbędną infrastrukturą oraz rozbiórkami: istniejącego budynku C (biblioteki), budynku gospodarczego nr 1 i fragmentu budynku gospodarczego nr 2		
Lokalizacja inwestycji:	UL. BOLESŁAWA LIMANOWSKIEGO 23, 02-943 WARSZAWA DZIELNICA MOKOTÓW, DZIAŁKA NR 5/4, OBRĘB 1-05-16, ID 146505_8.0516.5/4		
Stadium:	PROJEKT WYKONAWCZY	Branża: KONSTRUKCJA	
Treść rysunku:	POZ 9.2		
Projektant:	mgr inż. Marcin Graczyk	upr. bud. do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej nr KLP/148/PWB/01/17	
Sprawdzający:	mgr inż. Krzysztof Gąsior		
Opracowanie:		upr. bud. do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej nr KLP/026/PWB/01/12	
		Podpis:	Nr rys.: K-56 Skala: 1:25 Data: 01.2021
UWAGA! NINIEJSZY PROJEKT NALEŻY ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z POZOSTAŁYMI PROJEKTAMI BRANŻOWYMI © Wszelkie prawa zastrzeżone. Powielanie lub wykorzystywanie niezgodne z przeznaczeniem bez zgody właściciela dokumentacji zabronione			

Widok od strony budynku B

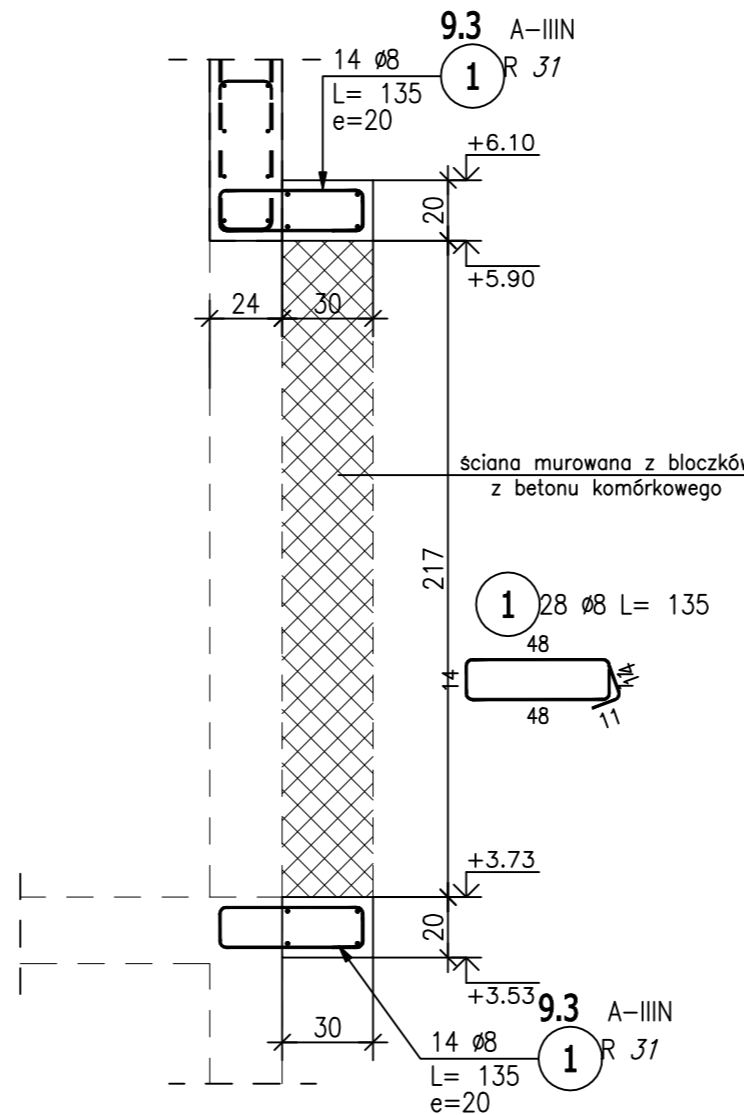
Skala 1 : 25



A

Przekrój A-A

Skala 1 : 25



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

POZ.	NR PRĘTA	Ø [mm]	DŁUGOŚĆ [m]	ILOŚĆ			DŁ. ŁĄCZNA [m]	
				PRĘTÓW	x POZ.	RAZEM	A-IIIIN	
							Ø8	Ø12
Poz. 9.3 – Występ żelbetowy – 1 szt.								
9.3	1	8	1,350	28	1	28	37,80	
	2	12	2,740	8	1	8		21,92
DŁUGOŚĆ RAZEM [m]							37,80	21,92
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]							0,395	0,888
MASA [kg]							14,93	19,46
MASA CAŁKOWITA [kg]							34,4	

- Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
- Opis długości haka: gabarytowo
- Długość pręta L: rzeczywista


Beton: C30/37 (B37) – 0,4m³

Stal: Bst500S (A-IIIIN) – 34kg

Otulina: 30mm

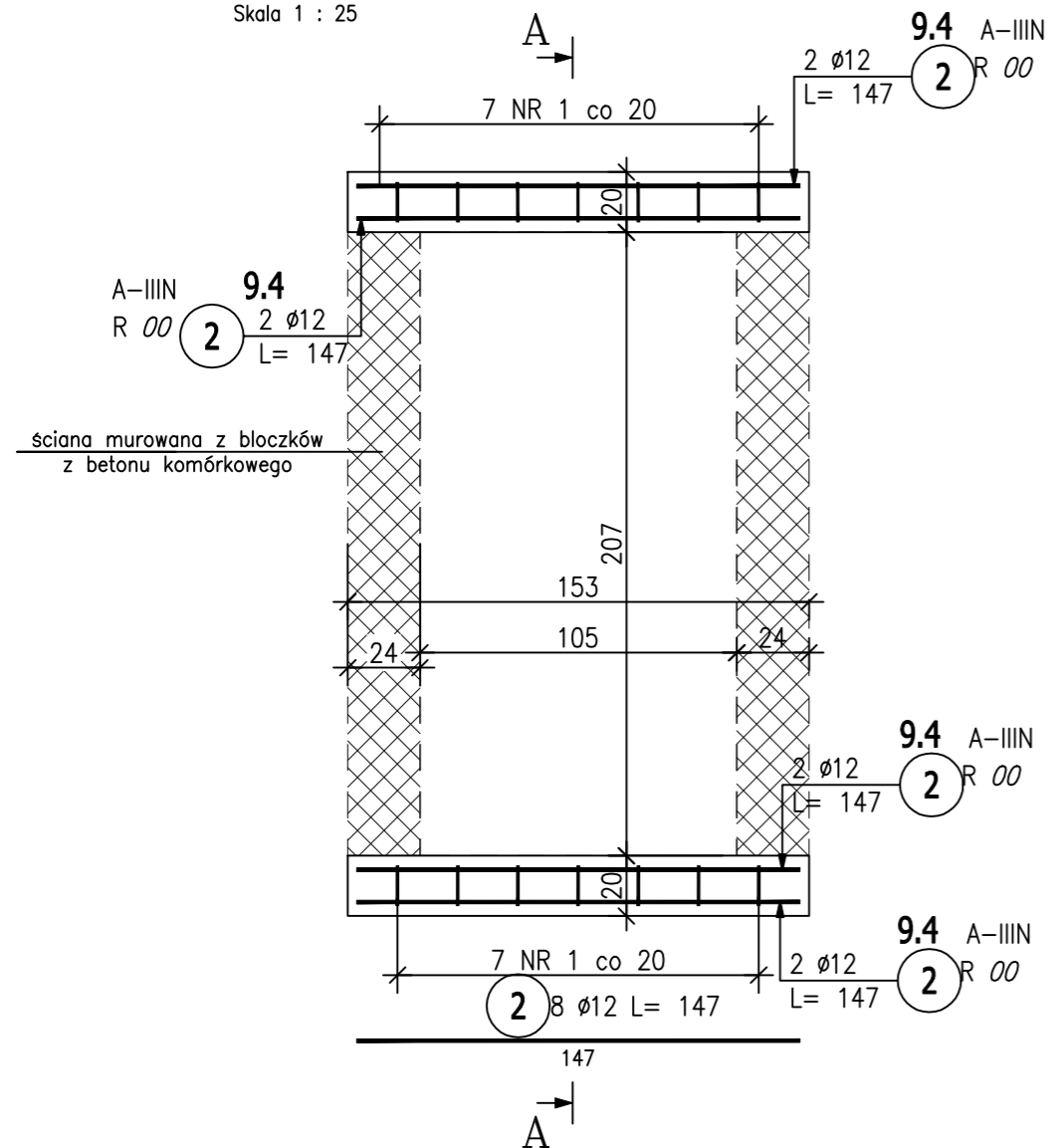
Uwagi:

- Klasa betonu wg PN-EN-206:2014. Właściwości i gatunek stali zbrojeniowej wg PN-EN 1992-1-1:2008.
- Otulinę prętów zbrojenia określono jako odległość od powierzchni dowolnego zbrojenia do najbliższej powierzchni betonu wg PN-EN 1992-1-1:2008.
- Pręty zwymiarowano w osiach. Promienie gięcia prętów podane są do osi wkładki. Nieoznaczone promienie gięcia prętów przyjąć wg tablicy 8.1N PN-EN 1992-1-1:2008.
- Z konstrukcji ścian wyprowadzić pętle strzemion do wykonania występów żelbetowych.
- RYSUNKI ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z POZOSTAŁĄ DOKUMENTACJĄ.

Jednostka projektowa:	 archimedia Archimedia Architekci i Inżynierowie ul. Święciańska 6, 61-132 Poznań telefon: 607 170 057, 609 622 206 e-mail: archimedia@archimedia.com.pl	
Inwestor:	MINISTERSTWO RODZINY I POLITYKI SPOŁECZNEJ UL. NOWOGRODZKA 1/3/5, 00-513 WARSZAWA	
Nazwa inwestycji:	Rozbudowa CPS „Dialog” im. Andrzeja Bączkowskiego, z niezbędną infrastrukturą oraz rozbiórkami: istniejącego budynku C (biblioteki), budynku gospodarczego nr 1 i fragmentu budynku gospodarczego nr 2	
Lokalizacja inwestycji:	UL. BOLESŁAWA LIMANOWSKIEGO 23, 02-943 WARSZAWA DZIELNICA MOKOTÓW, DZIAŁKA NR 5/4, OBRĘB 1-05-16, ID 146505_8.0516.5/4	
Stadium:	PROJEKT WYKONAWCZY	Branża: KONSTRUKCJA
Treść rysunku:	POZ 9.3	
Projektant:	mgr inż. Marcin Graczyk	upr. bud. do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej nr KLP/148/PW/06/17
Sprawdzający:	mgr inż. Krzysztof Gąsior	
Opracowanie:		upr. bud. do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej nr KLP/026/PW/06/12
	Podpis:	Nr rys.: K-57 Skala: 1:25 Data: 01.2021
UWAGA! NINIEJSZY PROJEKT NALEŻY ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z POZOSTAŁYMI PROJEKTAMI BRANŻOWYMI © Wszelkie prawa zastrzeżone. Powielanie lub wykorzystywanie niezgodne z przeznaczeniem bez zgody właściciela dokumentacji zabronione		

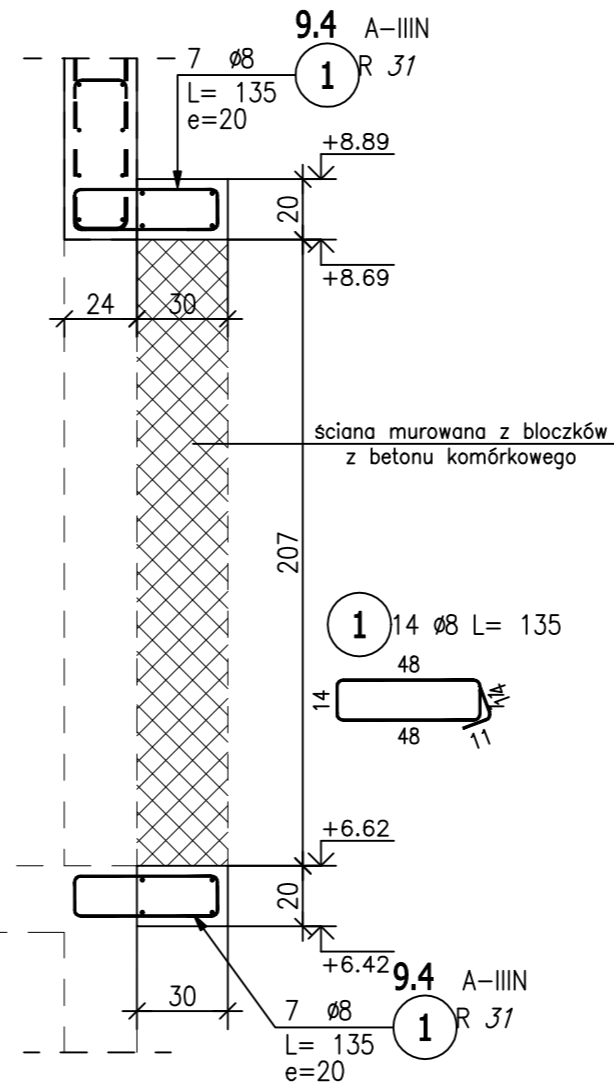
Widok od strony budynku B

Skala 1 : 25



Przekrój A-A

Skala 1 : 25






ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

POZ.	NR PRĘTA	Ø [mm]	DŁUGOŚĆ [m]	ILOŚĆ			DŁ. ŁĄCZNA [m]	
				PRĘTÓW	x POZ.	RAZEM	A-IIIIN	
							Ø8	Ø12
Poz. 9.4 – Występ żelbetowy – 1 szt.								
9.4	1	8	1,350	14	1	14	18,90	
	2	12	1,470	8	1	8		11,76
DŁUGOŚĆ RAZEM [m]							18,90	11,76
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]							0,395	0,888
MASA [kg]							7,47	10,44
MASA CAŁKOWITA [kg]							17,91	

- 1) Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
- 2) Opis długości haka: gabarytowy
- 3) Długość pręta L: rzeczywista

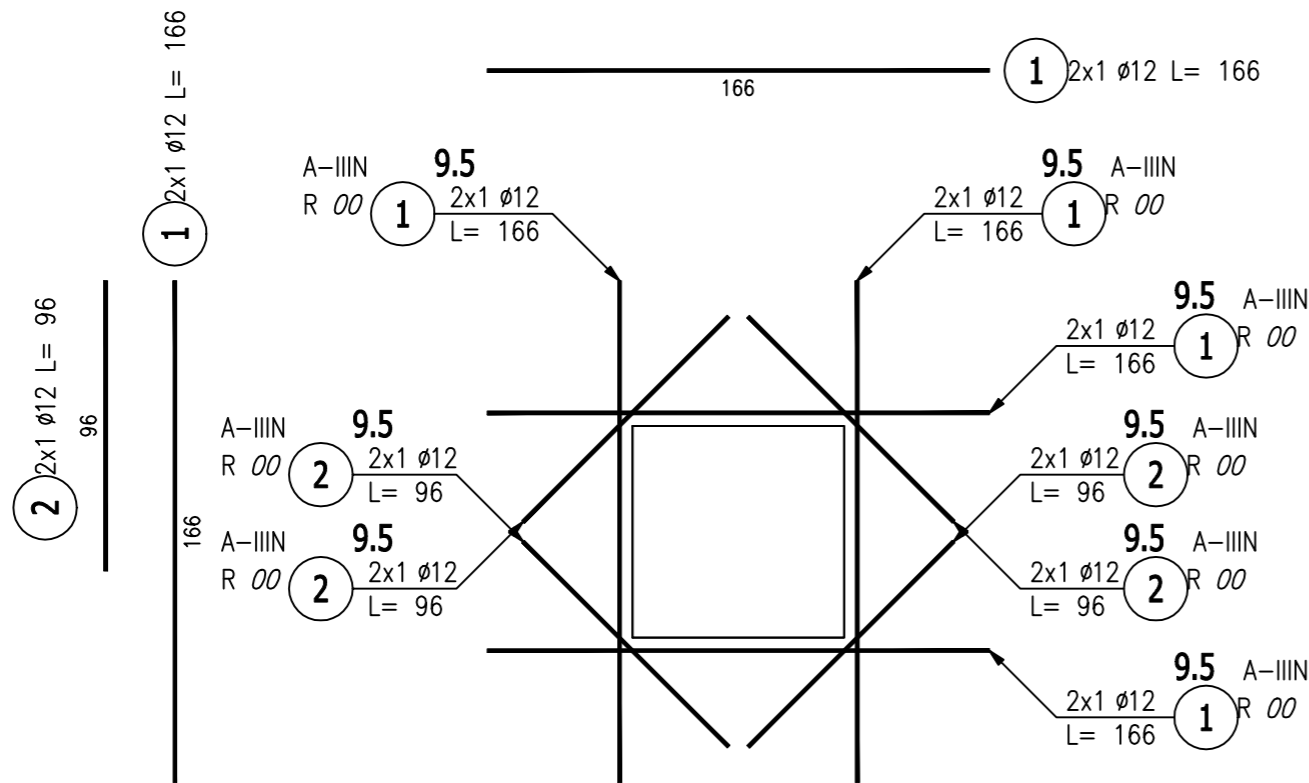
Uwagi:

1. Klasa betonu wg PN-EN-206:2014. Właściwości i gatunek stali zbrojeniowej wg PN-EN 1992-1-1:2008.
2. Odległość prętów zbrojenia określono jako odległość od powierzchni dowolnego zbrojenia do najbliższej powierzchni betonu wg PN-EN 1992-1-1:2008.
3. Pręty zwymiarowano w osiach. Promienie gięcia prętów podane są do osi wkładki. Nieznaczone promienie gięcia prętów przyjąć wg tablicy 8.1N PN-EN 1992-1-1:2008.
4. Z konstrukcji ścian wyprowadzić pętle strzemion do wykonania występów żelbetowych.
5. RYSUNKI ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z POZOSTAŁĄ DOKUMENTACJĄ.

Jednostka projektowa:	 archimedia		Archimedia Architektki i Inżynierowie ul. Święciańska 6, 61-132 Poznań telefon: 607 170 057, 609 622 206 e-mail: archimedia@archimedia.com.pl		
Inwestor:	MINISTERSTWO RODZINY I POLITYKI SPOŁECZNEJ UL. NOWOGRODZKA 1/3/5, 00-513 WARSZAWA				
Nazwa inwestycji:	Rozbudowa CPS „Dialog” im. Andrzeja Bączkowskiego, z niezbędną infrastrukturą oraz rozbiórkami: istniejącego budynku C (biblioteki), budynku gospodarczego nr 1 i fragmentu budynku gospodarczego nr 2				
Lokalizacja inwestycji:	UL. BOLESŁAWA LIMANOWSKIEGO 23, 02-943 WARSZAWA DZIELNICA MOKOTÓW, DZIAŁKA NR 5/4, OBRĘB 1-05-16, ID 146505_8.0516.5/4				
Stadium:	PROJEKT WYKONAWCZY	Branża	KONSTRUKCJA		
Treść rysunku:	POZ 9.4				
Projektant:	mgr inż. Marcin Graczyk	upr. bud. do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej nr KLP/0148/PWB/01/17		Nr rys.:	K-58
Sprawdzający:	mgr inż. Krzysztof Gąsior			upr. bud. do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej nr KLP/0226/PWB/01/12	
Opracowanie:					
UWAGA! NINIEJSZY PROJEKT NALEŻY ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z POZOSTAŁYMI PROJEKTAMI BRANŻOWYMI © Wszelkie prawa zastrzeżone. Powielanie lub wykorzystywanie niezgodne z przeznaczeniem bez zgody właściciela dokumentacji zabronione					

POZ. 9.5 – Dozbrojenie otworów instalacyjnych

Skala 1 : 25



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

POZ.	NR PRĘTA	Ø [mm]	DŁUGOŚĆ [m]	ILOŚĆ		DŁ. ŁĄCZNA [m]	
				PRĘTÓW	x POZ.	RAZEM	A-IIIIN Ø12
Poz. 9.5 – Dozbrojenie otworów instalacyjnych – 65 szt.							
9.5	1	12	1,660	8	65	520	863,20
	2	12	0,960	8	65	520	499,20
DŁUGOŚĆ RAZEM [m]							1362,40
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]							0,888
MASA [kg]							1209,81
MASA CAŁKOWITA [kg]							1209,81




- 1) Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
- 2) Opis długości haka: gabarytowy
- 3) Długość pręta L: rzeczywista

stal: Bst500S (A-IIIIN) – 1210kg

Otuliny: 25mm

Uwagi:

1. Klasa betonu wg PN-EN-206:2014. Właściwości i gatunek stali zbrojeniowej wg PN-EN 1992-1-1:2008.
2. Otulinę prętów zbrojenia określono jako odległość od powierzchni dowolnego zbrojenia do najbliższej powierzchni betonu wg PN-EN 1992-1-1:2008.
3. Pręty zwymiarowano w osiach. Promienie gięcia prętów podane są do osi wkładki. Nieznaczone promienie gięcia prętów przyjąć wg tablicy 8.1N PN-EN 1992-1-1:2008.
4. Przyjęto schematyczne dozbrojenie otworów. Zestawienie ma przybliżyć sumaryczną ilość stali. Otwory wzmocnić na długość zakotowienia 40ϕ poza lico otworu.
5. Otwory dozbrajać dla kondygnacji -1, 0, +1
6. RYSUNKI ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z POZOSTAŁĄ DOKUMENTACJĄ.

Jednostka projektowa:	 archimedia Archimedia Architekti i Inżynierowie ul. Święciańska 6, 61-132 Poznań telefon: 607 170 057, 609 622 206 e-mail: archimedia@archimedia.com.pl	
Inwestor:	MINISTERSTWO RODZINY I POLITYKI SPOŁECZNEJ UL. NOWOGRODZKA 1/3/5, 00-513 WARSZAWA	
Nazwa inwestycji:	Rozbudowa CPS „Dialog” im. Andrzeja Bączkowskiego, z niezbędną infrastrukturą oraz rozbiórkami: istniejącego budynku C (biblioteki), budynku gospodarczego nr 1 i fragmentu budynku gospodarczego nr 2	
Lokalizacja inwestycji:	UL. BOLESŁAWA LIMANOWSKIEGO 23, 02-943 WARSZAWA DZIELNICA MOKOTÓW, DZIAŁKA NR 5/4, OBRĘB 1-05-16, ID 146505_8.0516.5/4	
Stadium:	PROJEKT WYKONAWCZY	Branża: KONSTRUKCJA
Treść rysunku:	POZ 9.5	
Projektant:	mgr inż. Marcin Graczyk	upr. bud. do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej nr KLP/148/PWB/06/17 
Sprawdzający:	mgr inż. Krzysztof Gąsior	
Opracowanie:		upr. bud. do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej nr KLP/026/PWK/12 
		Podpis:
	Nr rys.:	K-59
	Skala:	1:25
	Data:	01.2021
UWAGA! NINIEJSZY PROJEKT NALEŻY ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z POZOSTAŁYMI PROJEKTAMI BRANŻOWYMI © Wszelkie prawa zastrzeżone. Powielanie lub wykorzystywanie niezgodne z przeznaczeniem bez zgody właściciela dokumentacji zabronione		

SPIS ZAWARTOŚCI

I.	Podstawowe informacje	6
1.1.	Dane ogólne.....	6
1.2.	Podstawa opracowania	6
II.	Układ projektu	6
1.3.	Układ pozycji obliczeniowych:.....	6
III.	Posadowienie budynku	6
1.1.	Warunki geotechniczne i hydrologiczne	6
1.2.	Kategoria geotechniczna.....	8
1.3.	Posadowienie budynku	8
IV.	Opis konstrukcji.....	9
1.4.	Charakterystyka obiektu.....	9
1.5.	Układ statyczny budynku	9
1.6.	Elementy konstrukcyjne	9
1.7.	Uwagi specjalne dot. wykonania fundamentów:.....	13
1.8.	Uwagi specjalne dot. wykonania konstrukcji żelbetowej:.....	13

CZĘŚĆ RYSUNKOWA – SPIS RYSUNKÓW
TOM III / 1

LP.	NR RYS.	NAZWA RYSUNKU	SKALA
1	K-01	RZUT PŁYTY FUNDAMENTOWEJ	1:100
2	K-02	RZUT WYTYKÓW ŚCIAN I SŁUPÓW	1:100
3	K-03	RZUT KONSTRUKCJI PIĘTRA "-1"	1:50
4	K-04	RZUT KONSTRUKCJI PIĘTRA "0"	1:50
5	K-05	RZUT KONSTRUKCJI PIĘTRA "+1"	1:50
6	K-06	RZUT KONSTRUKCJI DACHU	1:100
7	K-07	PRZEKRÓJ A-A	1:100
8	K-08	PRZEKRÓJ B-B	1:100
9	K-09	PRZEKRÓJ C-C	1:100
10	K-10	SCHEMAT ZABEZPIECZENIA WYKOPU	1:100
11	K-11	PRZEKRÓJ ŚCIANY CZOŁOWEJ BUDYNKU B	1:100
12	K-12	RZUT PARTERU – BUDYNEK B	1:100
13	K-13	POZ. 1.2	1:25
14	K-14	POZ. 1.3 – SCHEMATY	1:50
15	K-15	POZ. 1.3 – KONSTRUKCJA DACHU	1:10, 1:20; 1:25
16	K-16	POZ. 1.4	1:25
17	K-17	POZ. 1.1; 2.1, 2.2	1:25
18	K-18	POZ. 3.1	1:25
19	K-19	POZ. 3.2	1:25
20	K-20	POZ. 3.3	1:25
21	K-21	POZ. 3.4	1:25
22	K-22	POZ. 3.5	1:25
23	K-23	POZ. 3.6	1:25
24	K-24	POZ. 3.7	1:25
25	K-25	POZ. 3.8	1:25

26	K-26	POZ. 3.9	1:25
27	K-27	POZ. 3.10	1:25
28	K-28	POZ. 3.11	1:25
29	K-29	POZ. 3.12	1:25
30	K-30	POZ. 3.13	1:25
31	K-31	POZ. 3.14	1:25
32	K-32	POZ. 3.15	1:25
33	K-33	POZ. 3.16	1:25
34	K-34	POZ. 3.17	1:25
35	K-35	POZ. 4.1	1:20
36	K-36	POZ. 4.2	1:20
37	K-37	POZ. 4.3	1:20
38	K-38	POZ. 4.4	1:20
39	K-39	POZ. 4.5	1:20
40	K-40	POZ. 4.6	1:20
41	K-41	POZ. 4.7	1:20
42	K-42	POZ. 4.8	1:20
43	K-43	POZ. 4.9	1:20
44	K-44	POZ. 5.1	1:25
45	K-45	POZ. 5.1	1:25
46	K-46	POZ. 5.2	1:10; 1:20
47	K-47	POZ. 6.1	1:25
48	K-48	POZ. 6.2-6.5	1:25
49	K-49	POZ. 6.6	1:25
50	K-50	POZ. 7.1	1:25; 1:50
51	K-51	POZ. 8.1	1:25
52	K-52	POZ. 8.2	1:25
53	K-53	POZ. 8.3	1:25
54	K-54	POZ. 8.4, 8.5, 8.6, 8.7	1:25

55	K-55	POZ. 9.1	1:25; 1:50
56	K-56	POZ. 9.2	1:25
57	K-57	POZ. 9.3	1:25
58	K-58	POZ. 9.4	1:25
59	K-59	POZ. 9.5	1:25

CZĘŚĆ OPISOWA

I. PODSTAWOWE INFORMACJE

Opis techniczny do projektu architektonicznego.

1.1. DANE OGÓLNE

INWESTOR:	Ministerstwo Rodziny i Polityki Społecznej Ul. Nowogrodzka 1/3/5, 00-513 Warszawa
NAZWA OBIEKTU:	Rozbudowa Centrum Partnerstwa Społecznego „Dialog” im. Andrzeja Bączkowskiego z niezbędną infrastrukturą techniczną
LOKALIZACJA:	ul. Bolesława Limanowskiego 23, działka nr ewid. 5/4; obręb 1-05-16, ID 146504_8.0516.5/4

1.2. PODSTAWA OPRACOWANIA

Podstawą opracowania są:

- Szczegółowe wytyczne Inwestora, program funkcjonalno-użytkowy, uzgodnienia, spotkania robocze, uzgodnienia międzybranżowe.
- Umowa na wykonanie prac projektowych.
- Wizja lokalna w terenie, dokumentacja fotograficzna i inwentaryzacja.
- Przepisy prawa budowlanego i pokrewne, rozporządzenia wykonawcze, normy budowlane, wytyczne projektowania oraz dane z literatury technicznej aktualne dla bieżącego opracowania.
- Dokumentacja geologiczno-inżynierska

II. UKŁAD PROJEKTU

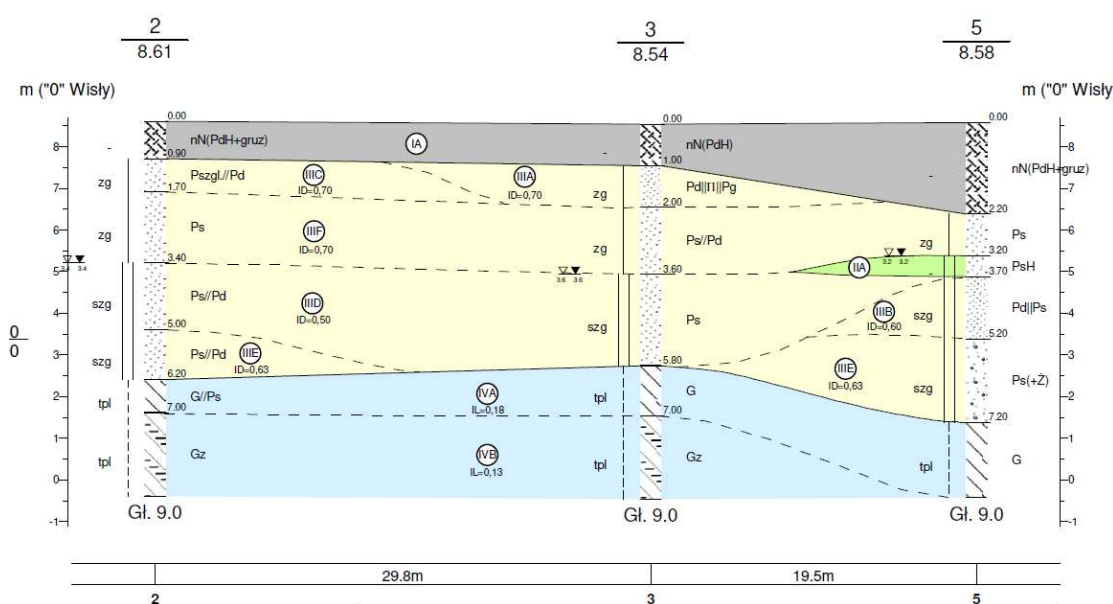
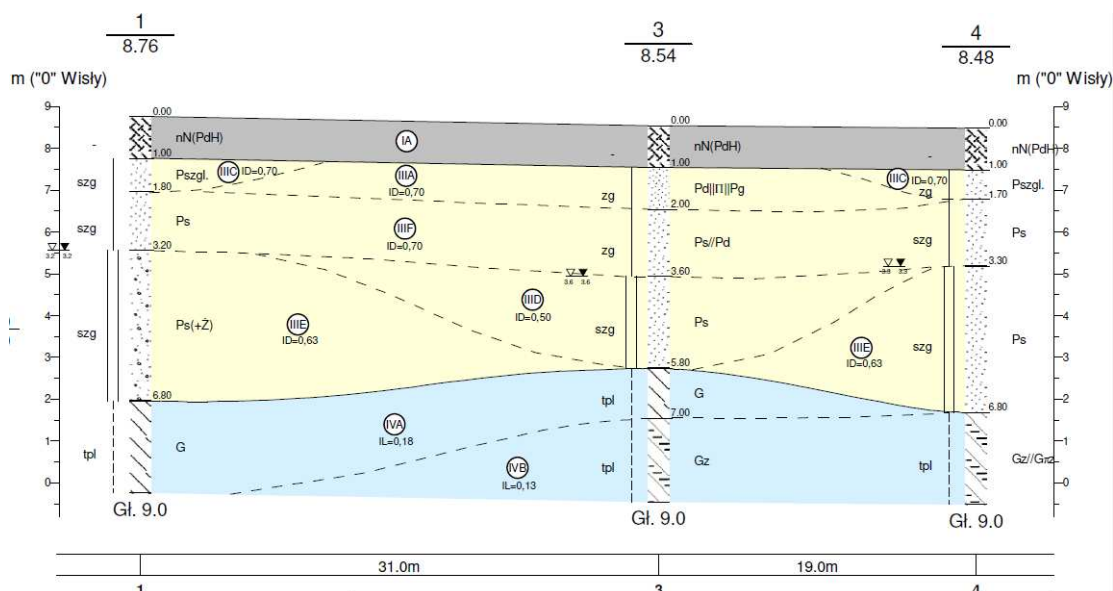
1.3. UKŁAD POZYCJI OBLICZENIOWYCH:

- Poz.1** – STROPODACH
- Poz.2** – STROPY
- Poz.3** – PODCIĄGI
- Poz.4** – SŁUPY
- Poz.5** – SCHODY
- Poz.6** – NADPROŻA
- Poz.7** – FUNDAMENTY
- Poz.8** – ŚCIANY
- Poz.9** –PODKONSTRUKCJE I ELEMENTY DODATKOWE

III. POSADOWIENIE BUDYNKU

1.1. Warunki geotechniczne i hydrologiczne

Poniżej poziomu posadowienia podłoże jest zróżnicowane pod względem litologicznym i pod względem parametrów fizycznych i mechanicznych. Poniżej podsumowano zastosowany podział warstwy geotechniczne:



Warstwy geotechniczne:

Pakiet gruntów antropogenicznych:

Warstwa geotechniczna IA - Nasypy niekontrolowane zbudowane z piasków drobnych próchnicznych i gruzu. Charakteryzują się zróżnicowaną budową oraz zmiennymi parametrami geotechnicznymi, warstwa ta w generalnym ujęciu nie nadaje się do bezpośredniego posadowienia obiektu budowlanego.

Pakiet gruntów organicznych:

Warstwa geotechniczna IIA - Piaski średnie próchniczne. Charakteryzują się większą ściśliwością i porowatością, warstwa ta w generalnym ujęciu nie nadaje się do bezpośredniego posadowienia obiektu budowlanego.

Pakiet gruntów rodzimych mineralnych niespoistych:

Warstwa geotechniczna IIIA - Piasek drobny przewarstwiony pyłem i piaskiem gliniastym o uogólnionym stopniu zagęszczenia $ID_{sr}=0,70$ (zagęszczony). Grunty wątpliwe. Grunty średnio przepuszczalne.

Warstwa geotechniczna IIIB - Piasek drobny przewarstwiony piaskiem średnim o uogólnionym stopniu zagęszczenia $ID_{sr}=0,60$ (średnio zagęszczony). Grunty niewysadzinowe. Grunty średnio przepuszczalne.

Warstwa geotechniczna IIIC - Piasek średni zagliniony na pograniczu piasku drobnego, piasek średni zagliniony o uogólnionym stopniu zagęszczenia $ID_{sr}=0,70$ (zagęszczony). Grunty wątpliwe. Grunty dobrze przepuszczalne.

Warstwa geotechniczna IIID - Piasek średni na pograniczu piasku drobnego, piasek średni o uogólnionym stopniu zagęszczenia $ID_{sr}=0,50$ (średnio zagęszczony). Grunty niewysadzinowe. Grunty dobrze przepuszczalne.

Warstwa geotechniczna IIIE - Piasek średni ze żwirem, piasek średni na pograniczu piasku drobnego, piasek średni o uogólnionym stopniu zagęszczenia $ID_{sr}=0,63$ (średniozagęszczony). Grunty niewysadzinowe. Grunty dobrze przepuszczalne.

Warstwa geotechniczna IIIF - Piasek średni, piasek średni na pograniczu piasku drobnego o uogólnionym stopniu zagęszczenia $ID_{sr}=0,70$ (zagęszczony). Grunty niewysadzinowe. Grunty dobrze przepuszczalne.

Pakiet gruntów rodzimych mineralnych spoistych:

Warstwa geotechniczna IVA - Gлина, glina przewarstwiona piaskiem średnim o uogólnionym stopniu plastyczności $I_{Lsr}=0,18$ (twardoplastyczny). Grunty bardzo mocno wysadzinowe. Grunty półprzepuszczalne. Grupa konsolidacji „B”.

Warstwa geotechniczna IVB - Gлина zwięzła, glina zwięzła na pograniczu gliny pylastej zwięzłej o uogólnionym stopniu plastyczności $I_{Lsr}=0,13$ (twardoplastyczna). Grunty bardzo mocno wysadzinowe. Grunty półprzepuszczalne. Grupa konsolidacji „B”.

Generalnie należy stwierdzić, że podłoże gruntowe charakteryzuje się złożonymi warunkami gruntowowodnymi, ze względu na występowanie poziomu wód gruntowych w poziomie posadowienia planowanego obiektu. W rejonie badań rozpoznano występowanie gruntowego poziomu wód podziemnych. Zwierciadło wód podziemnych ma charakter swobodny i stabilizuje się na głębokości **3,2-3,6 m p.p.t.** Obecność wód gruntowych zależy od warunków atmosferycznych i jej poziom może ulegać wahaniom. Proponuje się zatem wykonywanie prac po wcześniejszym zbadaniu poziomu wód gruntowych. W przypadku posadowienia inwestycji poniżej lub w poziomie nawierconego zwierciadła wód podziemnych należy przewidzieć odwodnienie wykopu.

Roboty ziemne najlepiej wykonać w porze suchej, tj. przy stanach niskich wód gruntowych. Zwraca się jednocześnie uwagę, że utwory spoiste zalegające w podłożu projektowanego obiektu są gruntami wysadzinowymi, wrażliwymi na zawilgocenie oraz przesuszenie i przemarzanie, wobec czego w trakcie robót należy zabezpieczyć je przed tymi czynnikami.

1.2. Kategoria geotechniczna

Kategoria geotechniczna II, warunki gruntowe złożone ze względu na wodę gruntową powyżej poziomu posadowienia.

1.3. Posadowienie budynku

Poziom zero – posadzka na parterze: $\pm 0,00 = 87,09\text{m n.p.m.}$

Posadowienie płyty fundamentowej:

Płyta fund. gr. 40 cm: poziom posadowienia $-3,79 = 83,30\text{ m n.p.m.}$

Obniżenie podszybia: poziom posadowienia $-4,87 = 82,22\text{ m n.p.m.}$

Po usunięciu z terenu warstw nienośnych pod projektowanym budynkiem należy wykonać podsypkę do poziomu posadowienia.

Podsypkę wykonać z mieszanek piaskowo-żwirowych o wskaźniku różnoziarnistości $Cu > 4$ lub piasków $Cu > 6$. Wskaźnik krzywizny materiału powinien wynosić $1 < Cc < 3$. Warstwy zagęszczać mechanicznie warstwami 25-30 cm do poziomu $I_s > 0,98$.

Pod fundamentami projektuje się warstwę chudego betonu klasy C8/10 gr. 10 cm.
Materiały konstrukcyjne fundamentów: BETON C35/45, W8, stal B500SP (A-IIIN).
Projektuje się izolację typu **ciężkiego** fundamentów i posadzek wg. rysunków szczegółowych architektonicznych.

IV. OPIS KONSTRUKCJI

1.4. Charakterystyka obiektu

Przedmiotem opracowań projektowych jest rozbudowa Centrum Partnerstwa Społecznego „Dialog”.

Projektowany budynek użyteczności publicznej posiada główną funkcję biurowo – administracyjną. Budynek o geometrii zmiennej, posiadający 2 główne skrzydła budynku. Wymiary budynku wg projektu architektonicznego.

1.5. Układ statyczny budynku

Układ statyczny budynku jest tradycyjny. Budynek posiada konstrukcję mieszaną - tarczową ze ścian żelbetowych i słupów żelbetowych. Budynek posiada ściany nośne jako żelbetowe oraz układ słupów z podciągami.

Na ścianach żelbetowych oraz podciągach rozparte są stropy żelbetowe gr. 22cm typu „Filigran”. Rozpiętości stropów wynoszą od 5,50 do 6,32cm. Pod wszystkimi ścianami nośnymi oraz słupami znajduje się płyta fundamentowa o grubości 40cm.

Sztywność przestrzenną budynku uzyskujemy poprzez układ stropów wylewanych na mokro wraz ze ścianami żelbetowymi oraz kłatkami schodowymi.

1.6. Elementy konstrukcyjne

1.6.1. Stropodach

Konstrukcję dachu stanowi układ mieszany stropów składający się z:

Stropodach kratownicowy- stalowy więzary dachowy wykonany z rur kwadratowych ze stali S355, wysokości maksymalnej w osi 1,6m i rozpiętości 17,5 m. Wiazary przewiazane są ze sobą systemem zastrzałów prętowych średnicy 16 mm poprzecznie w środku rozpiętości oraz w układzie płaskim w drugim i przedostatnim przęśle. Obciążenia rozkładane są za pomocą blachy perforowanej wys. 150 mm, gr 1,5 mm i stali S320. Konstrukcję dachu należy zabezpieczyć antykorozyjnie zestawem powłok malarskich o łącznej grubości >200 µm oraz zabezpieczyć konstrukcję stalowa farbą przeciwpożarową dla REI30.

Żelbetowy monolityczny wysokości płyty stropowej 22 cm. Strop zaprojektowany z betonu C30/37, zbrojonego stalą B500SP(A-IIIN). W centralnej części strop oparty został na słupie zwieńczonym głowicą żelbetową o łącznej gr. 50 cm.

Stropodach projektuje się jako żelbetowy typu „Filigran”. Grubość płyty stropowej wynosi 22 cm. Stropy zaprojektowane z betonu C30/37, zbrojonego stalą Bst500S (A-IIIN). Z uwagi na różne możliwości produkcyjne oraz szeroki asortyment na rysunki zaleca się wykonanie projektu stropów na etapie wykonawstwa. Projekt stropu żelbetowego typu Filigran jest po stronie wykonawcy. Szczegóły oraz ilości stali i betonu podano w części rysunkowej.

Wszystkie elementy służące do podwieszenia przewodów wentylacyjnych oraz korytek kablowych należy mocować do stropu za pomocą kotew wklejanych lub mechanicznych do elementów żelbetowych.

1.6.2. Stropy

Stropy między kondygnacyjne projektuje się jako żelbetowe typu Filigran oraz wylwane na mokro. Grubość płyty stropowej wynosi 22 cm. Stropy zaprojektowane z betonu C30/37, zbrojonego stalą Bst500S (A-IIIN). Z uwagi na różne możliwości produkcyjne oraz szeroki asortyment na rysunki zaleca się wykonanie projektu stropów na etapie wykonawstwa. Projekt stropu żelbetowego typu „Filigran” jest po stronie wykonawcy. Szczegóły oraz ilości stali i betonu podano w części rysunkowej.

1.6.3. Podciągi

Podciągi żelbetowe występujące w budynku projektuje się z betonu C30/37 zbrojone stalą B500SP (A-IIIN). W podciągach przewiduje się wytyki dla ścian i słupów oraz oparcie stropów prefabrykowanych i monolitycznych. Szczegółowe rozwiązania konstrukcyjne należy wykonać wg rysunków szczegółowych projektu konstrukcyjnego wykonawczego.

1.6.4. Słupy

Słupy żelbetowe zaprojektowano z betonu klasy C30/37 i zbrojone stalą B500SP (A-IIIN). Przekroje i wymiary słupów wg rysunków szczegółowych projektu wykonawczego. Wszystkie słupy zlokalizowane i opisane są na rzutach konstrukcyjnych.

1.6.5. Schody

Schody wewnętrzne projektuje się jako żelbetowe, monolityczne z betonu klasy C25/30 zbrojonego stalą B500SP (A-IIIN). Grubość płyty spoczników wynosi 20 cm. Grubość płyty zabiegowej wynosi 15 cm.

Pomiędzy budynkami na kondygnacji +1 przewidziano wykonanie schodów stalowych z windą boczną dla osób niepełnosprawnych. Schody wykonane zostaną ze stali S235 i zabezpieczone antykorozyjnie zestawem powłok malarskich o łącznej grubości >200 µm.

Układ schodów oraz szczegółowe rozwiązania konstrukcyjne wg projektu konstrukcyjnego wykonawczego.

1.6.6. Nadproża

Projektuje się nadproża nad otworami w ścianach murowanych. Zaprojektowano nadproża jako prefabrykowane strunobetonowe oraz monolityczne z betonu C25/30 i zbrojone stalą B500SP (A-IIIN).

Ilość i rodzaj nadproży pokazano w części rysunkowej projektu wykonawczego.

1.6.7. Wieńce

Projektuje się wieńce żelbetowe z betonu C25/30 i zbrojone stalą B500SP (A-IIIN). Wieńce wykonać w ścianie czołowej istniejącego budynku. Zbrojenie wieńców żelbetowych wkleić z konstrukcją istniejących słupów i zabetonować na ścianach murowanych.

Ilość i rodzaj wieńców pokazano w części rysunkowej projektu wykonawczego.

1.6.8. Fundamenty

Pod budynkiem projektuje się płytę fundamentową o grubości 40 cm z pogrubieniem pod słupami żelbetowymi do gr.60 cm. Lokalnie przewidziane są przegłębienia pod szyb windy oraz prefabrykowane studnie instalacyjne. Beton konstrukcyjny klasy C35/45 W8, stal zbrojeniowa B500SP (A-IIIN). Płyta fundamentowa o grubości 40 cm posadowiona na głębokości -3,79 = 83,30 m n.p.m. Pod fundamentami zaprojektowano warstwę chudego betonu grubości 10 cm.

Pomiędzy płytą fundamentową a ścianami należy wykonać dodatkowe uszczelnienie taśmami PVC płaskimi lub narożnymi. Dodatkowo budynek należy połączyć przegubowo z rampą zjazdową do garażu za pomocą szeregu zabetonowanych dybli stalowych w rurkach PCV. Ilość i rodzaj zabezpieczeń oraz szczegóły pokazano na rysunkach konstrukcyjnych projektu wykonawczego.

1.6.9. Ściany budynku

Projektuje się ściany żelbetowe jako nośne budynku. Grubości ścian żelbetowych 24 cm. Beton konstrukcyjny klasy C30/37 (beton ścian garażu C35/45 dodatkowo wodoszczelny W8), stal zbrojeniowa B500SP (A-IIIN). Nad wszelkimi otworami przewiduje się wzmocnienie ściany żelbetowej w formie belki-nadproża (dozbrojenia otworu). Dopuszcza się wykonanie pojedynczych otworów w ścianach pod prowadzenie instalacji o wielkości maksymalnej $\phi 120\text{mm}$ bez konieczności wykonywania dodatkowych wzmocnień ściany żelbetowej.

Ściany dachu (attyka) projektuje się jako żelbetowe grubości 24 cm. Beton konstrukcyjny klasy C30/37, stal zbrojeniowa B500SP (A-IIIN). Nad wszelkimi otworami przewiduje się wzmocnienie ściany żelbetowej w formie belki-nadproża. Dopuszcza się wykonanie pojedynczych otworów w ścianach pod prowadzenie instalacji o wielkości maksymalnej $\phi 120\text{mm}$ bez konieczności wykonywania dodatkowych wzmocnień ściany żelbetowej.

Ściany wypełniające działowe wykonać z

- bloków silikatowych drążonych o wytrzymałości 15 MPa ,
- bloków gazobetonowych kl.700 o gr. 25, 24, 15, 12 i 8 cm. na zaprawie klejowej z danego systemu,
- konstrukcji szkieletowej pokrytej płytami G-K

Ściany powinny być ze sobą oraz elementami żelbetowymi przewiązane lub połączone za pomocą łączników mechanicznych w każdej spoinie muru. Ściany w obszarach otworów należy wzmocniać przy pomocy zbrojenia murowego zgodnie z przyjętym systemem w celu uniknięcia zarysowania.

Pomiędzy nowym, a istniejącym budynkiem zakłada się wykonanie nowej ściany murowanej z bloczków z betonu komórkowego zwieńczonej wieńcami w osi słupów istniejących.

1.6.10. Dylatacje

Dylatacje zlokalizowana jest pomiędzy nowoprojektowanym, a istniejącym budynkiem. Dylatacje te wynikają ze zróżnicowania warunków gruntowych oraz różnicy osiadań. Zabezpieczenie przestrzenie pomiędzy budynkami wg opracowania branży architektonicznej.

Pomiędzy płytą fundamentową a ścianami należy wykonać dodatkowe uszczelnienie taśmami PVC płaskimi lub narożnymi. Dodatkowo budynek należy połączyć przegubowo z rampą zjazdową do garażu za pomocą szeregu zabetonowanych dybli stalowych w rurkach PCV. Ilość i rodzaj zabezpieczeń oraz szczegóły pokazano na rysunkach konstrukcyjnych projektu wykonawczego.

Pomiędzy płytą fundamentową, a studniami prefabrykowanymi wykonać zabezpieczenie taśmami dylatacyjnymi PVC mocowanymi na kotwy mechaniczne lub wklejane chemicznie. Taśma zostanie zabetonowana w konstrukcji płyty fundamentowej.

Szczelinę dylatacyjną pomiędzy rampą zjazdową, a budynkiem uszczelnić materiałem trwale plastycznym.

1.6.11. Posadzki

Warstwy izolacyjne oraz wykończeniowe wg opisu architektonicznego i części rysunkowej. W posadzkach projektuje się wykonać szczeliny stykowe (robocze). Posadzki oddylatowane od ścian konstrukcyjnych budynku styropianem grubości 2cm. W przypadku pomieszczeń większych niż 30m² należy wykonywać szczeliny skurczowe pozorne. Szczeliny pozorne należy wykonać jako nacięcia o szerokości 3-4mm do głęb. 1/3 grubości posadzki w czasie 10-30 godz. po zabetonowaniu. Wypełnienie dylatacji po uzyskaniu przez beton projektowanej wytrzymałości (po ok. 8 tyg.) przy użyciu sznura uszczelniającego i masy dylatacyjnej.

Zaprawę cementową lub mieszankę betonową należy układać niezwłocznie po jej przygotowaniu, między listwami kierunkowymi o wysokości równej grubości podkładu, z zastosowaniem ręcznego lub mechanicznego zagęszczania powierzchni podkładu.

1.6.12. Zabezpieczenie wykopu na czas robót

Przed wykonaniem wykopu pod fundament konstrukcji „Dialog” należy zabezpieczyć fundamenty pod skrajną ścianą istniejącego budynku palisadą betonową w systemie „jet-grouting” gr. min 80 cm i dł. 8m. Palisadę wykonać poza obrys istniejącego na dł. 4m palisadę na całej długości oraz poza obrysem zabezpieczyć kotwami gruntowymi dł. 8m z buławą dł. 4m. Kotwy zbroić prętami sprężającymi S950/1050 średnicy 26,5. Dodatkowo po montażu kotew należy wprowadzić wstępne sprężenie kotwy gruntowej siłą 30kN. W trakcie wykonywania wykopu oraz prac budowlanych nowoprojektowanego budynku kontrolować osiadania oraz przemieszczenia poziome istniejącego budynku pod nadzorem geologicznym. Przedstawione rozwiązanie jest propozycją zabezpieczenia istniejącego budynku i dopuszcza się zamianę projektowanego zabezpieczenia na inne. Ostateczny projekt zabezpieczenia budynku jest po stronie wykonawcy robót.

Odstęp nowego budynku od istniejącego budynku „B” zweryfikować po przyjęciu ostatecznego rozwiązania zabezpieczenia wykopu.

1.6.13. Rozwiązania materiałowe

- Stropodach stalowy kratownicowy – stal S355
- Schody stalowe – stal S235
- Blacha trapezowa – stal S320
- Ścianki działowe – bloki silikatowe oraz bloki gazobetonowe kl.700 o gr. 25, 24, 15, 12 i 8 cm.
- Betony podkładowe – beton klasy C8/10
- Beton konstrukcyjny – beton C25/30, C30/37
- Beton konstrukcyjny – beton C35/45, W8
- Stal zbrojeniowa konstrukcyjna - A-IIIN (B500SP)
- Nadproża strunobetonowe – beton C40/50
- Stropy prefabrykowane Filigran – beton C30/37

1.7. Uwagi specjalne dot. wykonania fundamentów:

- a) Dno wykopów należy chronić przed zalaniem wodami powierzchniowymi i gruntowymi. Należy przewidzieć system odwodnienia wykopu dla prowadzenia robót fundamentowych.
- b) W przypadku zalania dna wykopu wodami powierzchniowymi lub gruntowymi należy przede wszystkim usunąć wodę, a następnie zbadać, czy nie nastąpiło przy tym naruszenie naturalnej struktury gruntu w podłożu. Rozluźnioną górną warstwę gruntu należy usunąć, zastępując ją do poziomu posadowienia chudym betonem lub innym odpowiednim materiałem, jak np. zagęszczonym piaskiem gruboziarnistym, pospółką, żwirem.
- c) Podczas wykonywania wykopów w warunkach zimowych należy ochronić podłoże gruntowe od przemarzania. Nie zaleca się wykonywanie robót fundamentowych w okresie zimowym
- d) Przed nastaniem mrozów fundamenty powinny być zasypane do odpowiedniej wysokości gruntem lub ochronione w inny sposób tak, aby nie nastąpiło zjawisko spęcznienia gruntów pod fundamentami.

1.8. Uwagi specjalne dot. wykonania konstrukcji żelbetowej:

Wszystkie materiały używane podczas robót muszą być najwyższej jakości, atestowane i dopuszczone do stosowania jako materiały budowlane w Polsce.

Podczas wykonywania konstrukcji żelbetowej roboty prowadzić zgodnie z zasadami wiedzy technicznej, norm budowlanych oraz zasad przyjętych w budownictwie.

1.8.1. Deskowanie

Musi być dobrej jakości, oczyszczone wolne od zanieczyszczeń. Nie usuwać deskowania i podpór montażowych przed stwardnieniem betonu w stopniu wystarczającym do przeniesienia przez konstrukcję obciążenia własnego i użytkowego.

1.8.2. Tolerancje

Dokładność wymiarowa konstrukcji powinna być zgodna z PN-62/B-02355 i PN-62/B-02356.

1.8.3. Zbrojenie

Zbrojenie przed ułożeniem oczyścić starannie z rdzy, oblodzenia i innych zanieczyszczeń utrudniających przyczepność betonu. Zbrojenie ma być ułożone dokładnie, mocowane elementami dystansowymi dla zachowania wymaganych wartości otuliny.

1.8.4. Beton

Mieszanka betonowa powinna mieć właściwą konsystencję bez dodawania nadmiernej ilości wody. Układać beton w formach w sposób zapobiegający rozwarstwieniu. **Wibrować** w celu usunięcia pęcherzy powietrza niezwłocznie po ułożeniu. Wokół zbrojenia, w rogach i zwężeniach sprawdzić, czy beton przylega dokładnie. Kontrolować prędkość układania tak, aby mieszanka była zagęszczana w warstwach max 30cm. Przed wznowieniem betonowania powierzchnia „starego” betonu powinna być podkuta w celu usunięcia szkliva i odsłonięciu kruszywa oraz nasiąknięta i smarowana mleczkiem cementowym.

Należy prowadzić wszystkie niezbędne kontrole i testy próbek betonu na ściskanie. Przy betonowaniu w temp. poniżej 5°C materiały mają być podgrzewane. Chronić beton przed zamrażaniem do czasu wystarczającego związania przy pomocy obudów, mat itp. „wylane” betony należy prawidłowo pielęgnować.

Opracowanie:

Projektant branży konstrukcyjno-budowlanej

mar inż. Marcin Graczyk

Nr uprawnień

upr. nr KUP/0149/PWBKb/17

CZĘŚĆ RYSUNKOWA

TOM X	EGZ. 1/4	
NAZWA INWESTYCJI:	<p align="center">ROZBUDOWA CENTRUM PARTNERSTWA SPOŁECZNEGO „DIALOG” im. Andrzeja Bączkowskiego z niezbędną infrastrukturą oraz rozbiórkami: istniejącego budynku C (biblioteki), budynku gospodarczego nr 1 i fragmentu budynku gospodarczego nr 2</p>	
KATEGORIA OBIEKTÓW BUDOWLANYCH:	<p align="center">budynek konferencyjny – kategoria XVI, parkingi – kategoria obiektu XXII, drogi wewnętrzne - kategoria obiektu XXV, sieci - kategoria obiektu XXVI</p>	
LOKALIZACJA:	<p align="center">ulica Bolesława Limanowskiego 23, 02-943 Warszawa, dz. nr ewid. 5/4, obręb ewidencyjny 1-05-16, dzielnica MOKOTÓW, id: 146505_8.0516.5/4</p>	
INWESTOR:	<p align="center">Centrum Partnerstwa Społecznego</p>  <p align="center">im. Andrzeja Bączkowskiego</p>	<p align="center">MINISTERSTWO RODZINY I POLITYKI SPOŁECZNEJ UL. NOWOGRODZKA 1/3/5, 00-513 WARSZAWA</p>
NAZWA I ADRES JEDNOSTKI PROJEKTOWANIA:	<p align="center">archimedia architekci & inżynierowie święcianańska 6 61-132 poznań architekci 530 811 452 konstruktorzy 609 622 206 instalatorzy 607 170 057 www.archimedia.com.pl</p>	 <p align="center">archimedia</p>
STADIUM OPRACOWANIA:	<p align="center">PROJEKT WYKONAWCZY</p>	
ZAWARTOŚĆ OPRACOWANIA:	<p align="center">PROJEKT KONSTRUKCJI</p>	
BRANŻA	GŁÓWNY PROJEKTANT:	SPRAWDZAJĄCY:
KONSTRUKCJA	<p align="center">mgr inż. Marcin Graczyk uprawnienia budowlane bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej nr KUP/0149/PWBKb/17</p>	<p align="center">mgr inż. Krzysztof Gąsior uprawnienia budowlane bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej nr KUP/0026/PWOK/12</p>
MIEJSCE I DATA OPRACOWANIA:	<p align="center">POZNAŃ, STYCZEŃ 2021 r.</p>	