



**strukturo**  
SZYMON WIŚNIEWSKI

BIURO: UL. KRASIŃSKIEGO 18-20/164, TORUŃ  
NIP 956-218-45-76  
TEL. +48 696 700 517

**EGZ. NR 4**

## PROJEKT TECHNICZNY

INWESTYCJA: **ROZBUDOWA ŚWIETLICY WIEJSKIEJ W KOŃCZEWICACH WRAZ  
Z ZAGOSPODAROWANIEM TERENU DZIAŁKI NR 241/2, 241/7  
I 242/2**

LOKALIZACJA OBIEKTU: **DZ. NR 241/2, 241/7 I 242/2, KOŃCZEWICE**  
**GMINA CHEŁMŻA**

INWESTOR: **GMINA CHEŁMŻA**  
**UL. WODNA 2, 87-140 CHEŁMŻA**

PROJEKTOWALI:			
Zakres opracowania	Imię i nazwisko	Nr uprawnień	Podpis
Projektant konstrukcji	mgr inż. Szymon Wiśniewski w specjalności konstrukcyjno - budowlanej bez ograniczeń	KUP/0094/POOK/12	
Sprawdziła	mgr inż. Dorota Smolińska w specjalności konstrukcyjno - budowlanej bez ograniczeń	KUP/0096/PBKb/21	

GRUDZIEŃ 2021

# **CZĘŚĆ KONSTRUKCYJNA**

## **SPIS ZAWARTOŚCI OPRACOWANIA**

### **OPIS TECHNICZNY**

1.	PODSTAWA OPRACOWANIA .....	3
2.	WARUNKI GRUNTOWO-WODNE.....	3
3.	SCHEMAT KONSTRUKCYJNY, ZAŁOŻENIA PRZYJĘTE DO OBLICZEŃ ORAZ PODSTAWOWE WYNIKI .....	3
4.	ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE .....	4
4.1.	FUNDAMENTY .....	4
4.2.	STROPODACH .....	4
4.3.	PODCIĄGI I NADPROŻA .....	6
4.4.	SŁUPY I TRZPIENIE .....	6
4.5.	ŚCIANY .....	7
5.	UWAGI KOŃCOWE.....	7
6.	ZAŁĄCZNIK NR 1 – WYNIKI OBLICZEŃ STATYCZNO-WYTRZYMAŁOŚCIOWYCH .....	8
7.	OŚWIADCZENIE PROJEKTANTA, WPIS DO IZBY, UPRAWNIENIA .....	21

### **CZĘŚĆ RYSUNKOWA**

K1	Rzut fundamentów.....	1:100
K2	Rzut przyziemia .....	1:100
K3	Rzut attyki .....	1:100
K4	Zbrojenie fundamentów .....	1:20
K5	Wieńce .....	1:20
K6	Belki poz. 2.1 i 2.2 .....	1:20
K7	Belki poz. 2.3, 2.4 2.5 i 2.6 .....	1:20
K8	Belki poz. 2.7 i 2.8 .....	1:20
K9	Belki poz. 2.9 i 2.10 .....	1:20
K10	Trzpienie attyki T1-T3.....	1:20
K11	Zbrojenie ściany żelbetowej SC1.....	1:20
K12	Zbrojenie słupów poz. 3.1-3.4.....	1:20
K13	Zbrojenie słupów poz. 3.5-3.7.....	1:20
K14	Słupy poz. 3.8 i 3.8a .....	1:20/10

# OPIS TECHNICZNY CZĘŚCI KONSTRUKCYJNEJ

## 1. PODSTAWA OPRACOWANIA

- umowa o wykonanie dokumentacji projektowej,
- mapa do celów projektowych,
- projekt branży architektonicznej opracowany przez Syrocki Design
- dokumentacja badań podłoża gruntowego opracowana przez mgr Tadeusza Szczuczko z firmy GEOLIT w listopadzie 2021 roku,
- obowiązujące normy budowlane oraz ustawy i rozporządzenia.

## 2. WARUNKI GRUNTOWO-WODNE

Dokumentację badań podłoża gruntowego opracował mgr. Tadeusz Szczuczko GEOLIT w listopadzie 2021 roku. Na podstawie badań stwierdzono, że podłoże nośne budują grunty spoiste w s tanie twardoplastycznym warstwy Ia i Ib.

Grunty drobnoziarniste **warstwy I** są podatne na uplastycznienie w wyniku wzrostu wilgotności oraz na przemarzanie, dlatego podczas robót ziemno-fundamentowych należy je chronić przed zalaniem wodą, przemarzaniem lub naruszeniem ich struktury. W przypadku występowania w dnie wykopu gruntów słabonośnych (nasypów antropogenicznych, gleby lub rozmoczonych iłów) należy je wymienić na chudy beton lub nasyp kontrolowany. Głębokość posadowienia przyjęto w nawiązaniu do otworu 2 gdzie do rzędnej 88,2m n.p.m. występują nasypy niekontrolowane i na nich nie zaleca się posadawiania obiektu. Jeśli w trakcie robót ziemnych okaże się, że miąższość nasypów w obrębie pozostałej części budynku jest mniejsza, można wypłycić fundamenty zachowując warunek, aby fundamenty były posadowione min 1,0m p.pt. ze względu na głębokość przemarzania gruntu.

Woda gruntowa naporowa zalega na głębokości 2,0-2,4 m p.p.t

**W przypadku stwierdzenia w podłożu gruntowym innych warunków hydrogeologicznych niż założone do obliczeń należy skontaktować się z projektantem.**

Odbioru wykopu powinien dokonać uprawniony geolog.

Głębokość przemarzania gruntu na tym terenie wynosi ok. 1,0 m p.p.t.

W/w warunki gruntowo-wodne, zgodnie z kryteriami Rozporządzenia MTBiGM z dnia 27.04.2012r. zalicza się do prostych. Projektowany budynek zalicza się do I kategorii geotechnicznej, zgodnie z Rozporządzeniem MTBiGM z dnia 27.04.2012r.

## 3. SCHEMAT KONSTRUKCYJNY, ZAŁOŻENIA PRZYJĘTE DO OBLICZEŃ ORAZ PODSTAWOWE WYNIKI

Konstrukcja budynku tradycyjna mieszana murowana, żelbetowa oraz stalowa (ściany murowane, słupy żelbetowe i stalowe). Układ konstrukcyjny stanowią płyty oparte

na ścianach i trzpieniach. Budynek posadowiony jest bezpośrednio na ławach oraz stopach fundamentowych.

Przyjęto obciążenia wg Polskich Norm. Zestawienie obciążeń oraz wyniki obliczeń znajdują się w załączniku nr 1.

## **4. ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE**

### **4.1. FUNDAMENTY**

Dla ścian nośnych budynku zaprojektowano posadowienie bezpośrednie na ławach fundamentowych o wysokości 40cm oraz szerokości zróżnicowanej ze względu na przenoszone obciążenia od 50cm do 80cm. Poziom posadowienia fundamentów zaprojektowano zasadniczo na rzędnej -1,85m tj. 1,5m p.p.t

Na ławach ściany fundamentowe murowane z bloczków betonowych klasy 15MPa w miejscach murowania ścian z bloczków ceramicznych. W miejscu osadzania słupów stalowych zaprojektowano murek żelbetowy poz. 4.7

Fundamenty z betonu C20/25, zbrojone prętami ze stali A-IIIN, na warstwie chudego betonu C12/15 o grubości minimum 10cm.

Przed zabetonowaniem fundamentów, osadzić pręty startowe dla trzpieni, słupów oraz ścian żelbetowych. Zapewnić ciągłość zbrojenia podłużnego fundamentów poprzez kotwienie prętów na długości minimum 45d.

Chronić grunt przed przemarzeniem i uplastycznieniem poprzez wykonanie warstwy chudego betonu. Zabezpieczyć wykop przed napływem wody gruntowej. Jest to szczególnie ważne w rejonie zalegających w poziomie posadowienia gruntów spoistych zwłaszcza iłów, ale dotyczy wszystkich wykopów.

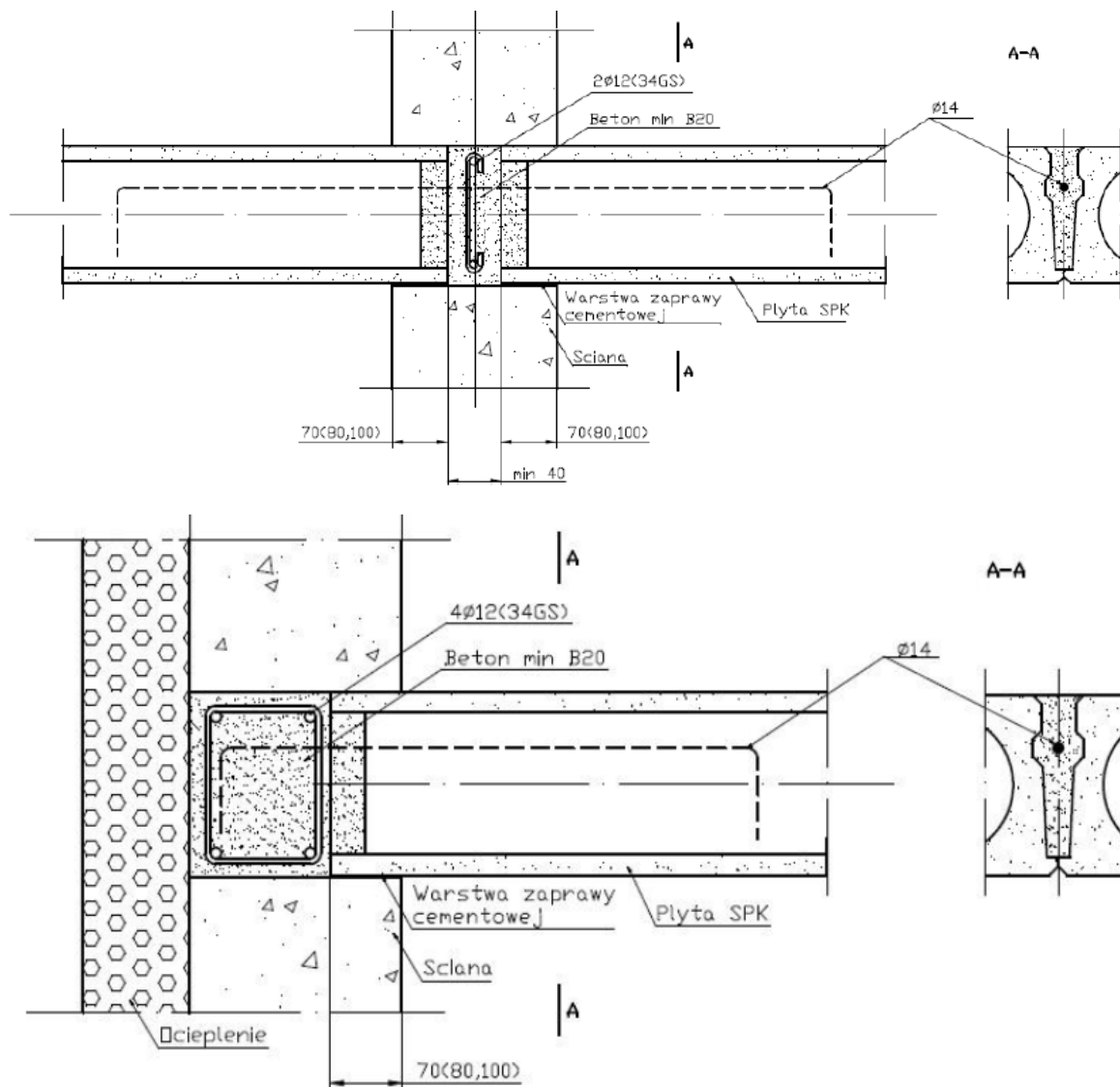
Izolacje fundamentów wg projektu architektonicznego.

### **4.2. STROPODACH**

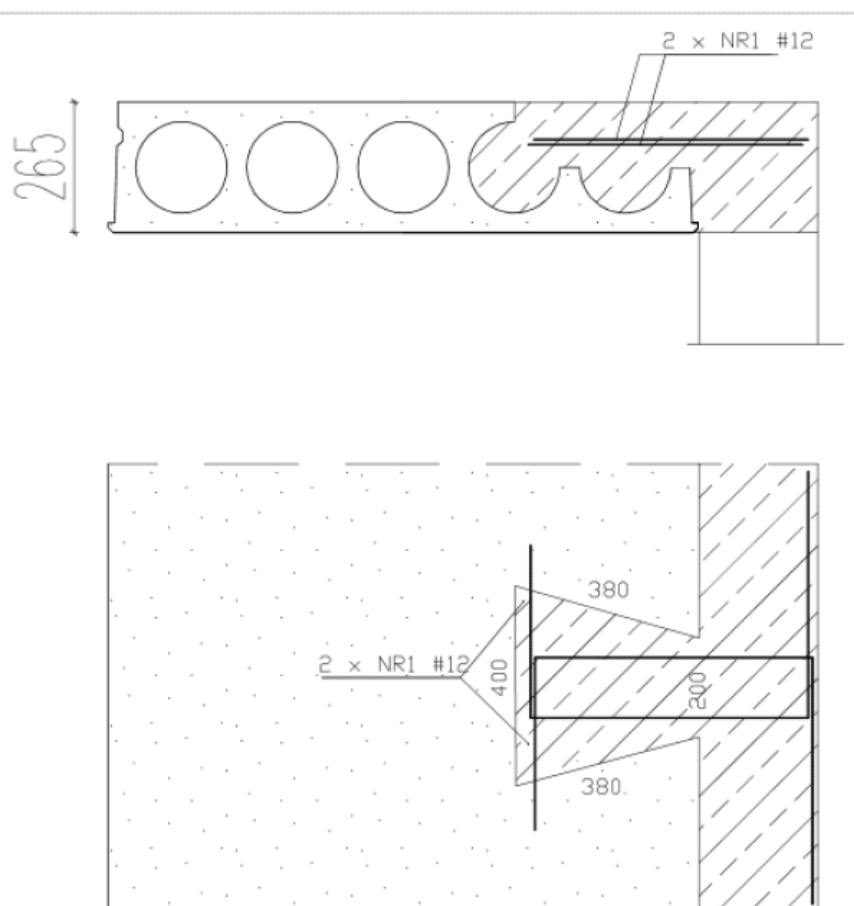
Zaprojektowano stropy prefabrykowane kanałowe SPK 26,5. Płyty SPK układać na podporach przy pomocy dźwigu wyposażonego w trawers ze specjalnymi uchwytami szczękowymi (wypożyczone z wytwórni płyt). Przy przenoszeniu płyty należy bezwzględnie zapiąć łańcuch zabezpieczający asekuracyjny pod płytą na wypadek wysunięcia się płyty z kleszczy. W przypadku nierównej powierzchni oparcia płyt układamy je na warstwie zaprawy cementowej o grubości min 1cm lub na taśmie z elastycznego materiału np. PU. Płyty opierać min 10cm na podporach.

Po ułożeniu płyt należy je wypoziomować, podpierając od dołu w środku rozpiętości np. przez podstemplowanie. Podpora poziomująca powinna pozostać do czasu związania betonu w żebrach między płytami oraz wieńca. Wieńce i styki między płytami wypełnić betonem o wytrzymałości min. C25/30 i dobrze go zagęścić. Beton w stykach powinien mieć maksymalne uziarnienie nie większe niż 8mm. W stykach podłużnych należy umieścić zbrojenie łączące płytę z wieńcem o średnicy min 14mm. Prawidłowe wykonanie połączeń bocznych między płytami umożliwi właściwą współpracę płyt tj.

przenoszenie obciążeń liniowych i skupionych, zapobieganie klawiszowaniu stropu i powstawaniu rys pod warunkiem właściwego wypełnienia zamków, najlepiej betonem o ograniczonym skurczu np. na cemencie ekspansywnym.



W stropie z płyt SPK należy zapewnić połączenia konstrukcyjne płyt z wieńcami zarówno przęsłowa jak i boczne.



#### 4.3. PODCIĄGI I NADPROŻA

Nadproża i podciągi nad otworami o większej rozpiętości zaprojektowano jako żelbetowe monolityczne, zbrojone stalą A-IIIIN, z betonu C25/30.

Nad otworami drzwiowymi i okiennymi o mniejszej rozpiętości nadproża prefabrykowane L19 o wymaganej odporności ogniowej (wg projektu architektury). W celu uzyskania wymaganej odporności ogniowej nadproży należy stosować się do wytycznych producenta.

Uwaga: W nadprożach zabrania się wykonywania wszelkich otworów niezgodnionych z projektantem.

#### 4.4. SŁUPY I TRZPIENIE

Słupy i trzpienie żelbetowe monolityczne z betonu C25/30 o wymiarach wg rysunków konstrukcyjnych oraz słupy stalowe zaprojektowane z profili zamkniętych. Słupy z rur prostokątnych RP 100x50x4 osadzić na fundamentach za pomocą blachy stalowej i kotew 4M12 kl. 8.8 L=150mm. Głowica słupa jako marka osadzona w szalunku belki przez zabetonowaniem.

#### 4.5. ŚCIANY

Ściany nośne ponad poziomem terenu murowane z bloczków z ceramiki poryzowanej gr. 25 i 30cm P+W o wytrzymałości na ściskanie  $f_b = 15\text{MPa}$ , na systemowej zaprawie o wytrzymałości M10.

W miejscach o znacznych obciążeniach oraz dla usztywnienia ścian przewidziano trzpienie żelbetowe. Mur łączyć z trzpieniami na strzépia lub alternatywną metodą, zapewniającą taką samą nośność połączenia. Ściany łączyć ze sobą na zasadzie przewiązania elementów murowych, lub w inny sposób zapewniający równoważną nośność połączenia.

Ścianki działowe wewnątrzlokalowe z bloczków z ceramiki poryzowanej gr. 11,5-12cm P+W.

Przyjęto kategorię „A” wykonania robót murowych.

### 5. UWAGI KOŃCOWE

Zakres wykonania i obowiązki przy robotach budowlanych – zgodnie ze sztuką budowania (warunki techniczne wykonania i odbioru robót budowlanych – montażowych). Roboty budowlane i montażowe powinny być prowadzone zgodnie z zasadami sztuki budowlanej, wymaganiami bezpieczeństwa i higieny pracy, polskimi normami i przepisami.

Uwagi i opisy zamieszczone w części rysunkowej stanowią integralną część projektu. Wszystkie rozwiązania techniczne związane z określoną technologią należy wykonać dokładnie wg wytycznych i zaleceń producenta.

Zastosowane w projekcie materiały, rozwiązania techniczne i urządzenia muszą spełniać normy bezpieczeństwa p-ppoz. i bhp (posiadać odpowiednie atesty i aprobaty).

Wszystkie zastosowane materiały oraz elementy wyposażenia wymagają akceptacji zlecniodawcy.

Wszelkie zastrzeżone nazwy i znaki towarowe należą do ich prawnych właścicieli i zostały wykorzystane wyłącznie w celach informacyjnych.

Wszelkie wymienione w projekcie materiały i technologie mogą być zamienione na inne przy zachowaniu tych samych parametrów technicznych i jakościowych.

Roboty budowlane rozpocząć można po uzyskaniu pozwolenia na budowę i dokonaniu zgłoszenia robót budowlanych.

**Wszelkie odstępstwa od niniejszego projektu wymagają uzyskania zgody projektanta danej branży.**

Opracował:

*mgr inż. Szymon Wiśniewski*

*Uprawnienia budowlane do projektowania bez ograniczeń  
w specjalności konstrukcyjno – budowlanej b.o.  
Nr upr. KUP/0094/POOK/12*

## 6. ZAŁĄCZNIK NR 1 – WYNIKI OBLICZEŃ STATYCZNO-WYTRZYMAŁOŚCIOWYCH

L.P.	OBciążENIE									
1.2.	stropodach									
	stałe - rozłożone							$g_k$	$\gamma_f$	$g_d$
								$kN/m^2$	-	$kN/m^2$
	1.	papa 2x					0,35	1,35	0,47	
		0,35				$kN/m^3$				
	2.	styropian podkładowy 30-50cm					0,23	1,35	0,30	
		0,5	*	0,45		$kN/m^3$				
	3.	żwir max 8cm					1,60	1,35	2,16	
		0,08	*	20		$kN/m^3$				
	4.	strop żelbetowy 20cm					4,80	1,35	6,48	
		0,2	*	24		$kN/m^3$				
	5.	tynk cementowo wapienny 1,5cm					0,29	1,35	0,38	
		0,015	*	19		$kN/m^3$				
							$\Sigma g$	7,26	1,35	9,80
	zmienne							$p_k$	$\gamma_f$	$p_d$
								$kN/m^2$	-	$kN/m^2$
	6.	śnieg					2,25	1,50	3,38	
		2,5	$kN/m^2$		0,9					
	7.	użytkowe dach					0,50	1,35	0,68	
		0,5	$kN/m^2$							
	$\Sigma p$							2,75	1,47	4,05
	$\Sigma q$							10,01	1,38	13,85
	$\Sigma q$ bez c.w. stropu							5,21	1,41	7,37



L.P.	OBciążENIE			
4.1	Ściany zewnętrzne nadziemna nosne			
stałe		$G_k$	$\gamma_f$	$G_d$
		$kN/m^2$	-	$kN/m^2$
1.	błoczki z ceramiki poryzowanej gr. 25cm 0,25 * 11 $kN/m^3$	2,75	1,35	3,71
2.	tynk x2, 1.5 cm 0,03 * 19 $kN/m^3$	0,57	1,35	0,77
3.	styropian 20cm 0,20 * 0,45 $kN/m^3$	0,09	1,35	0,12
$\Sigma q$		3,41	1,35	4,60

L.P.	OBciążENIE			
4.2	Ściany wewnętrzne			
stałe		$G_k$	$\gamma_f$	$G_d$
		$kN/m^2$	-	$kN/m^2$
1.	błoczki z ceramiki poryzowanej gr. 25cm 0,25 * 11 $kN/m^3$	2,75	1,35	3,71
2.	tynk x2, 1.5 cm 0,03 * 19 $kN/m^3$	0,57	1,35	0,77
$\Sigma q$		3,32	1,35	4,48

## Belka: 2.7

### 2.1 Charakterystyki materiałów:

- Beton : B30  $f_{cd} = 16,67$  (MPa) ciężar objętościowy = 2501,36 (kg/m<sup>3</sup>)
- Zbrojenie podłużne : A-IIIIN (RB500W) typ A-IIIIN (RB500W)  $f_{yk} = 500,00$  (MPa)
- Zbrojenie poprzeczne : A-IIIIN (RB500W) typ A-IIIIN (RB500W)  $f_{yk} = 500,00$  (MPa)
- Dodatkowe zbrojenie: : A-I (PB240) typ A-I (PB240)  $f_{yk} = 240,00$  (MPa)

### 2.2 Geometria:

2.2.1	Przęsło	Pozycja	Pl (m)	L (m)	Pp (m)
	<b>P1</b>	<b>Przęsło</b>	<b>0,25</b>	<b>5,36</b>	<b>0,67</b>
Rozpiętość obliczeniowa: $L_0 = 5,73$ (m)					
Przekrój od 0,00 do 5,36 (m)					
20,0 x 48,0 (cm)					
Bez lewej płyty					
Bez prawej płyty					

2.2.2	Przęsło	Pozycja	Pl (m)	L (m)	Pp (m)
	<b>P2</b>	<b>Przęsło</b>	<b>0,67</b>	<b>1,40</b>	<b>0,25</b>
Rozpiętość obliczeniowa: $L_0 = 1,77$ (m)					
Przekrój od 0,00 do 1,40 (m)					
20,0 x 48,0 (cm)					
Bez lewej płyty					
Bez prawej płyty					

## 2.3 Opcje obliczeniowe:

- Regulamin kombinacji : PN82\_BET
- Obliczenia wg normy : PN-B-03264 (2002) lub równoważny
- Belka prefabrykowana : nie
- Otulina zbrojenia : dolna c = 3,0 (cm)  
: boczna c1 = 3,0 (cm)  
: górna c2 = 3,0 (cm)

## 2.4 Obciążenia:

### 2.4.1 Ciągłe:

Typ	Natura Długotrwałe	Poz.	Przęsło $\gamma_f$	X0	Pz0	X1	Pz1	X2	Pz2	X3
				(m)	(kN/m)	(m)	(kN/m)	(m)	(kN/m)	(m)
ciężar własny	stałe (ciężar własny)	-	2;1	1,10	-	-	-	-	-	-
	- 1,00									
jednorodne	stałe	górze	2	1,10	-	45,00	-	-	-	-
	1,00									
rozłożone	stałe	górze	1	1,10	0,00	65,00	2,00	-	-	-
	1,00									
rozłożone	stałe	górze	1	1,10	2,00	45,00	5,70	-	-	-
	1,00									

$\gamma_f$ - współczynnik obciążenia

## 2.5 Wyniki obliczeniowe:

### 2.5.1 Reakcje

#### Podpora V1

Przypadek	Fx (kN)	Fz (kN)	Mx (kN*m)	My (kN*m)
G1	-	5,42	-	-0,00
G1	-	-0,72	-	0,00
G2	-	99,14	-	-0,00
G3	-	35,56	-	0,00
Obwiednia max:	-	153,34	-	-0,00
Obwiednia min:	-	125,46	-	-0,00

#### Podpora V2

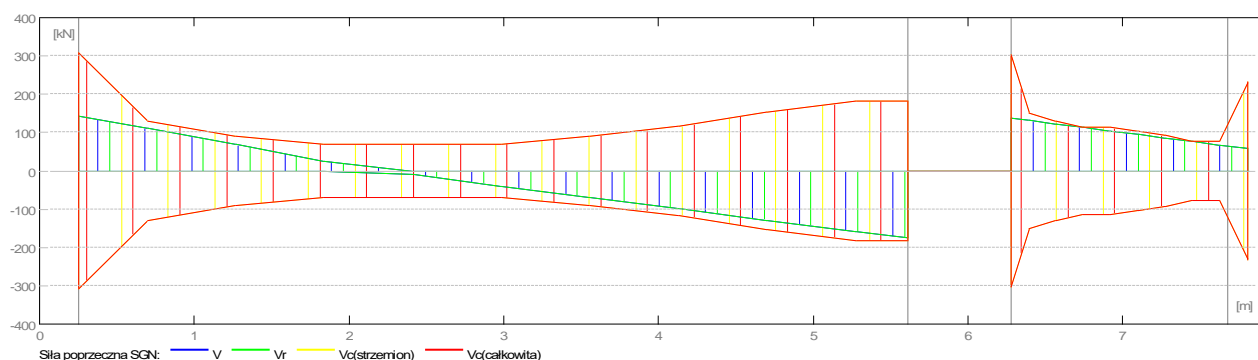
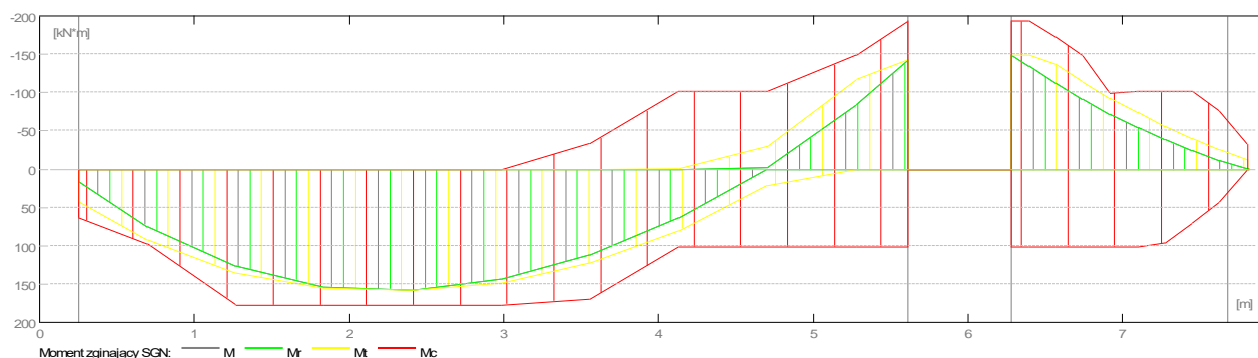
Przypadek	Fx (kN)	Fz (kN)	Mx (kN*m)	My (kN*m)
G1	-	14,45	-	0,00
G1	-	42,77	-	-0,00
G2	-	57,29	-	0,00
G3	-	192,48	-	0,00
Obwiednia max:	-	337,68	-	0,00
Obwiednia min:	-	276,28	-	0,00

#### Podpora V3

Przypadek	Fx (kN)	Fz (kN)	Mx (kN*m)	My (kN*m)
G1	-	-2,22	-	0,00
G1	-	37,37	-	0,00
G2	-	-26,43	-	0,00
G3	-	-61,54	-	0,00
Obwiednia max:	-	-47,53	-	0,00
Obwiednia min:	-	-58,10	-	0,00

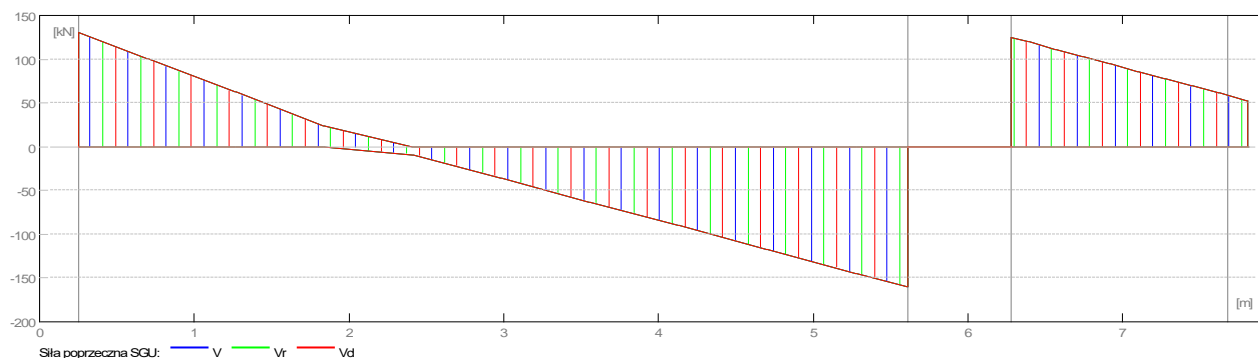
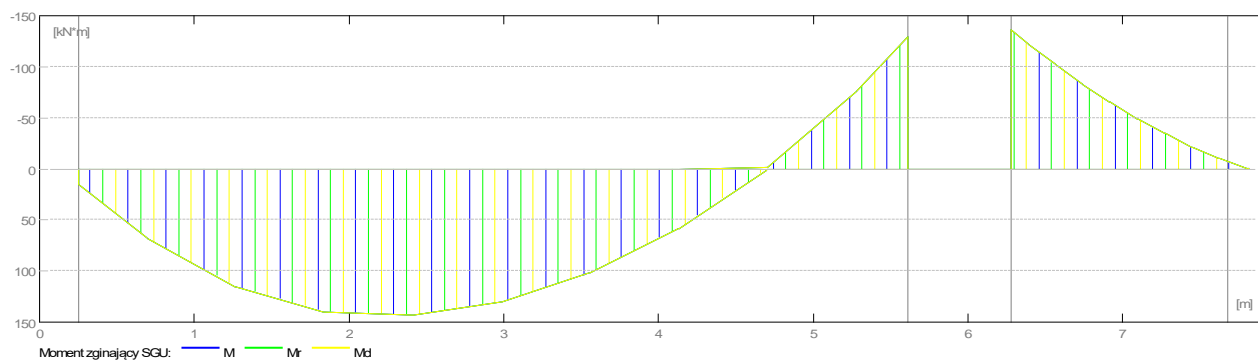
### 2.5.2 Oddziaływania w SGN

Przęsło	Mtmaks (kN*m)	Mtmin (kN*m)	MI (kN*m)	Mp (kN*m)	QI (kN)	Qp (kN)
P1	157,80	-0,53	42,20	-141,93	144,08	-175,66
P2	0,00	-113,81	-149,36	-12,35	137,54	58,10



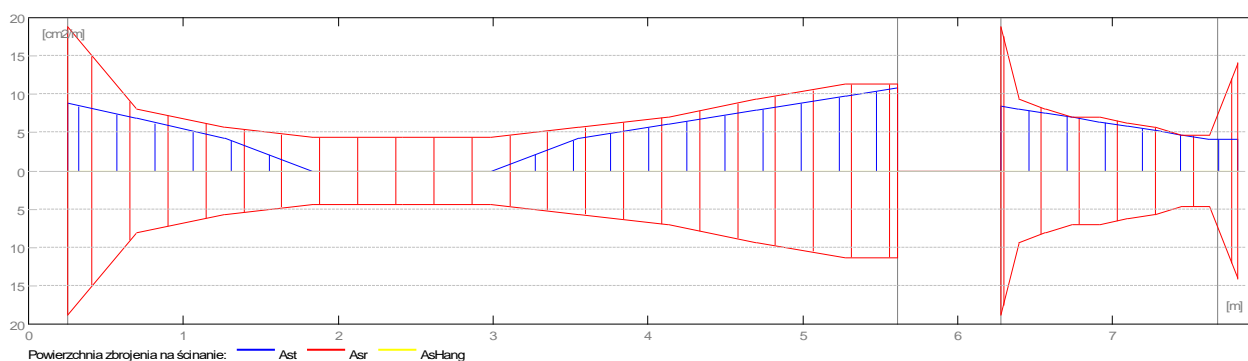
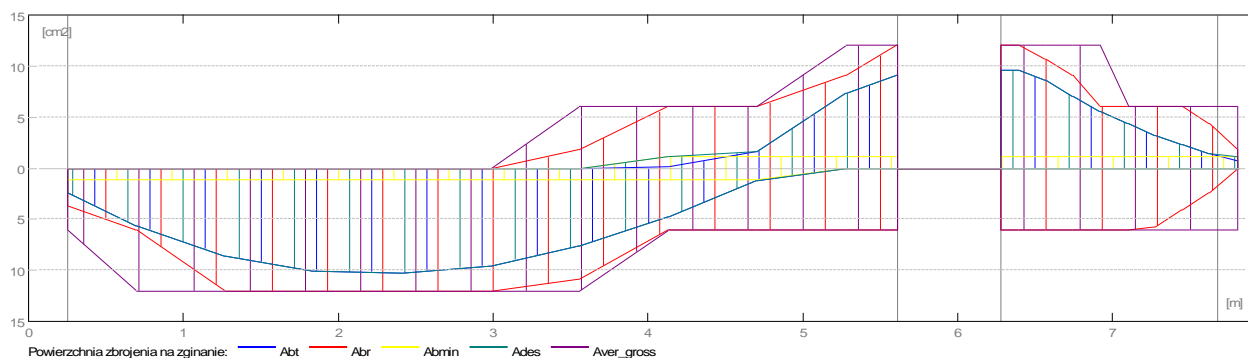
### 2.5.3 Oddziaływania w SGU

Przęsło	Mtmaks (kN*m)	Mtmin (kN*m)	MI (kN*m)	Mp (kN*m)	QI (kN)	Qp (kN)
P1	143,45	0,00	15,01	-129,03	130,98	-159,69
P2	0,00	-82,49	-135,78	-0,00	125,03	52,82



## 2.5.4 Teoretyczna powierzchnia zbrojenia

Przęsło	Przęsłowe (cm2)		Podpora lewa (cm2)		Podpora prawa (cm2)	
	dolne	górne	dolne	górne	dolne	górne
P1	10,29	0,00	2,42	0,00	0,00	9,06
P2	0,00	0,00	0,00	9,63	0,00	0,69

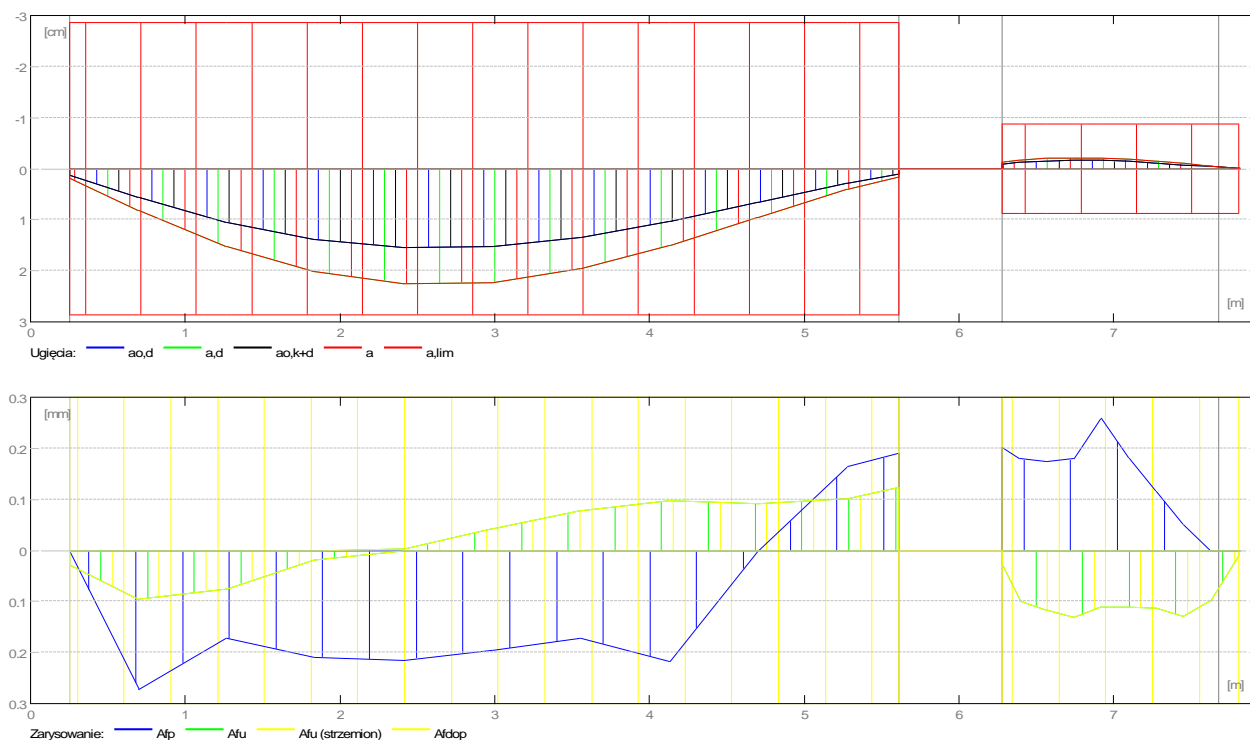


## 2.5.5 Ugięcie i zarysowanie

- ao,k+d - ugięcie początkowe od obciążenia całkowitego
- ao,d - ugięcie początkowe od obciążenia długotrwałego
- a,d - ugięcie długotrwałe od obciążenia długotrwałego
- a - ugięcie całkowite
- a,lim - ugięcie dopuszczalne

- afp - szerokość rozwarcia rysy prostopadłej do osi elementu
- afu - szerokość rozwarcia rysy ukośnej

Przęsło	ao,k+d (cm)	ao,d (cm)	a,d (cm)	a (cm)	a,lim (cm)	afp (mm)	afu (mm)
P1	1,6	1,6	2,3	2,3=(L0/253)	2,9	0,3	0,1
P2	-0,0	-0,0	-0,0	-0,2=(L0/845)	-0,9	0,3	0,1



## 2.6 Wyniki teoretyczne - szczegółowe:

### 2.6.1 P1 : Przęsło od 0,25 do 5,61 (m)

Odcięta (m)	SGN		SGU		A górne (cm2)	A dolne (cm2)
	M maks (kN*m)	M min (kN*m)	M maks (kN*m)	M min (kN*m)		
0,25	42,20	-0,00	15,01	0,00	0,00	2,42
0,70	93,08	-0,00	68,77	0,00	0,00	5,62
1,27	136,20	-0,00	115,46	0,00	0,00	8,63
1,84	155,34	-0,00	140,07	0,00	0,00	10,09
2,42	157,80	-0,00	143,45	0,00	0,00	10,29
2,99	148,40	-0,00	130,51	0,00	0,00	9,55
3,56	122,89	-0,00	102,05	0,00	0,00	7,67
4,13	80,31	-0,53	58,07	0,00	0,11	4,78
4,71	21,69	-29,59	0,00	-1,43	1,66	1,21
5,28	0,00	-117,91	0,00	-76,45	7,31	0,00
5,61	0,00	-141,93	0,00	-129,03	9,06	0,00

Odcięta (m)	SGN		SGU		Vrd1 (kN)	Vrd2 (kN)	Vrd3 (kN)
	Q maks (kN)	Q maks (kN)	afp (mm)	afu (mm)			
0,25	144,08	130,98	0,0	0,0	58,02	351,54	309,23
0,70	110,92	100,84	0,3	0,1	62,15	345,06	130,08
1,27	68,50	62,28	0,2	0,1	67,05	345,06	91,06
1,84	26,09	23,71	0,2	0,0	67,05	345,06	70,05
2,42	-9,95	-9,05	0,2	0,0	67,05	345,06	70,05
2,99	-39,77	-36,16	0,2	0,0	67,05	345,06	70,05
3,56	-69,59	-63,27	0,2	0,1	67,05	345,06	91,06
4,13	-99,42	-90,38	0,2	0,1	62,67	351,54	115,96
4,71	-129,24	-117,49	0,0	0,1	62,67	351,54	154,62
5,28	-159,06	-144,60	0,2	0,1	67,05	345,06	182,12
5,61	-175,66	-159,69	0,2	0,1	67,05	345,06	182,12

### 2.6.2 P2 : Przęsło od 6,28 do 7,68 (m)

Odcięta (m)	SGN		SGU		A górne (cm2)	A dolne (cm2)
	M maks (kN*m)	M min (kN*m)	M maks (kN*m)	M min (kN*m)		
6,28	0,00	-149,36	0,00	-135,78	9,63	0,00
6,39	0,00	-149,36	0,00	-121,78	9,63	0,00
6,57	0,00	-136,40	0,00	-101,40	8,65	0,00

6,75	0,00	-113,81	0,00	-82,49	7,02	0,00
6,92	0,00	-92,84	0,00	-65,05	5,60	0,00
7,10	0,00	-73,50	0,00	-49,09	4,35	0,00
7,28	0,00	-55,78	0,00	-34,60	3,24	0,00
7,45	0,00	-39,68	0,00	-21,59	2,27	0,00
7,63	0,00	-25,21	0,00	-10,06	1,43	0,00
7,81	0,00	-12,35	0,00	-0,00	0,69	0,00

	SGN	SGU					
Odcięta (m)	Q maks (kN)	Q maks (kN)	afp (mm)	afu (mm)	Vrd1 (kN)	Vrd2 (kN)	Vrd3 (kN)
6,28	137,54	125,03	0,2	0,0	67,05	345,06	303,53
6,39	131,65	119,68	0,2	0,1	67,05	345,06	151,77
6,57	122,46	111,32	0,2	0,1	67,05	345,06	130,08
6,75	113,26	102,97	0,2	0,1	67,05	345,06	113,82
6,92	104,07	94,61	0,3	0,1	62,15	345,06	113,82
7,10	94,87	86,25	0,2	0,1	62,67	351,54	103,08
7,28	85,68	77,89	0,1	0,1	62,67	351,54	92,77
7,45	76,49	69,53	0,0	0,1	62,67	351,54	77,31
7,63	67,29	61,17	0,0	0,1	59,52	351,54	77,31
7,81	58,10	52,82	0,0	0,0	50,88	351,54	231,92

## 2.7 Zbrojenie:

### 2.7.1 P1 : Przęsło od 0,25 do 5,61 (m)

#### Zbrojenie podłużne:

- dolne (A-IIIN (RB500W))
  - 3  $\phi 16$   $l = 7,93$  od 0,05 do 7,88
  - 3  $\phi 16$   $l = 3,50$  od 0,58 do 4,08
- montażowe (górne) (A-IIIN (RB500W))
  - 3  $\phi 16$   $l = 4,17$  od 0,03 do 4,20
- podporowe (A-IIIN (RB500W))
  - 3  $\phi 16$   $l = 4,61$  od 3,37 do 7,88

#### Zbrojenie poprzeczne:

- główne (A-IIIN (RB500W))
  - strzemiona 62  $\phi 6$   $l = 1,11$
  - $e = 1*0,05 + 1*0,06 + 3*0,14 + 3*0,20 + 8*0,26 + 3*0,20 + 4*0,16 + 4*0,12 + 4*0,10$

(m)

### 2.7.2 P2 : Przęsło od 6,28 do 7,68 (m)

#### Zbrojenie podłużne:

- podporowe (A-IIIN (RB500W))
  - 3  $\phi 16$   $l = 2,12$  od 4,95 do 7,07

#### Zbrojenie poprzeczne:

- główne (A-IIIN (RB500W))
  - strzemiona 24  $\phi 6$   $l = 1,11$
  - $e = 1*0,00 + 1*0,06 + 1*0,12 + 2*0,14 + 2*0,16 + 1*0,18 + 1*0,20 + 1*0,24 + 1*0,08$

+ 1\*0,10 (m)

## Belka: 2.3

### 2.1 Charakterystyki materiałów:

- Beton : B30  $f_{cd} = 16,67$  (MPa) ciężar objętościowy = 2501,36 (kG/m<sup>3</sup>)
- Zbrojenie podłużne : A-IIIN (RB500W) typ A-IIIN (RB500W)  $f_{yk} = 500,00$  (MPa)
- Zbrojenie poprzeczne : A-IIIN (RB500W) typ A-IIIN (RB500W)  $f_{yk} = 500,00$  (MPa)
- Dodatkowe zbrojenie: : A-I (PB240) typ A-I (PB240)  $f_{yk} = 240,00$  (MPa)

## 2.2 Geometria:

2.2.1	Przęsło	Pozycja	PI (m)	L (m)	Pp (m)
	<b>P1</b>	<b>Przęsło</b>	<b>0,25</b>	<b>5,03</b>	<b>0,30</b>
		Rozpiętość obliczeniowa: $L_o = 5,31$ (m)			
	Przekrój	od 0,00 do 5,03 (m)			
		30,0 x 55,0 (cm)			
		Bez lewej płyty			
		Bez prawej płyty			
		30,0 x 55,0, Przesunięcie (+ góra, - dół): 0,0 x -0,0 (cm)			
		Bez lewej płyty			
		Bez prawej płyty			
2.2.2	Przęsło	Pozycja	PI (m)	L (m)	Pp (m)
	<b>P2</b>	<b>Przęsło</b>	<b>0,30</b>	<b>6,94</b>	<b>0,25</b>
		Rozpiętość obliczeniowa: $L_o = 7,22$ (m)			
	Przekrój	od 0,00 do 6,94 (m)			
		30,0 x 55,0, Przesunięcie (+ góra, - dół): 0,0 x +0,0 (cm)			
		Bez lewej płyty			
		Bez prawej płyty			
		30,0 x 55,0, Przesunięcie (+ góra, - dół): 0,0 x +0,0 (cm)			
		Bez lewej płyty			
		Bez prawej płyty			

## 2.3 Opcje obliczeniowe:

- Regulamin kombinacji : PN82\_BET
- Obliczenia wg normy : PN-B-03264 (2002) lub równoważny
- Belka prefabrykowana : nie
- Otulina zbrojenia : dolna  $c = 3,0$  (cm)  
: boczna  $c1 = 3,0$  (cm)  
: górna  $c2 = 3,0$  (cm)

## 2.4 Obciążenia:

### 2.4.1 Ciągłe:

Typ	Natura Długotrwałe	Poz.	Przęsło $\gamma_f$	$X_0$ (m)	$P_{z0}$ (kN/m)	$X_1$ (m)	$P_{z1}$ (kN/m)	$X_2$ (m)	$P_{z2}$ (kN/m)	$X_3$ (m)
ciężar własny	stałe (ciężar własny)	-	2;1	1,10	-	-	-	-	-	-
	-	1,00								
jednorodne	stałe	góra	2;1	1,10	-	45,00	-	-	-	-
	1,00									

$\gamma_f$  - współczynnik obciążenia

## 2.5 Wyniki obliczeniowe:

### 2.5.1 Reakcje

#### Podpora V1

Przypadek Fx Fz Mx My

	(kN)	(kN)	(kN*m)	(kN*m)
G1	-	6,74	-	0,00
G1	-	74,91	-	0,00
Obwiednia max:	-	89,81	-	0,00
Obwiednia min:	-	73,48	-	0,00

### Podpora V2

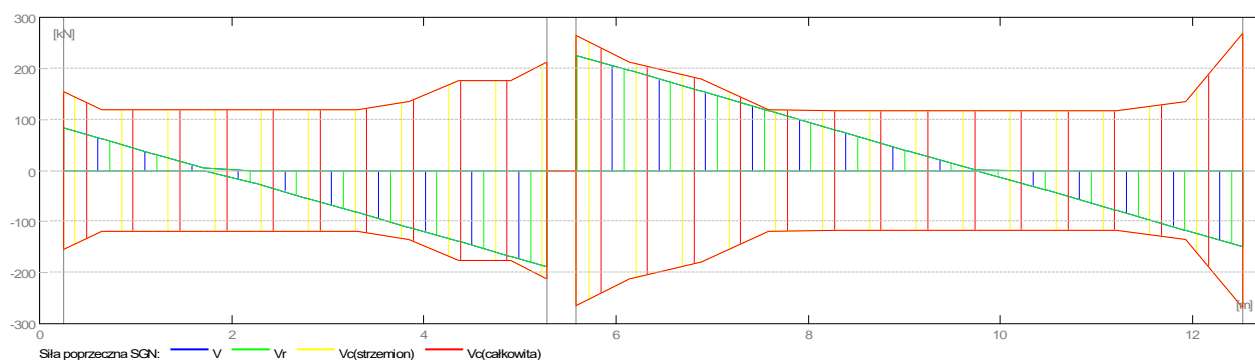
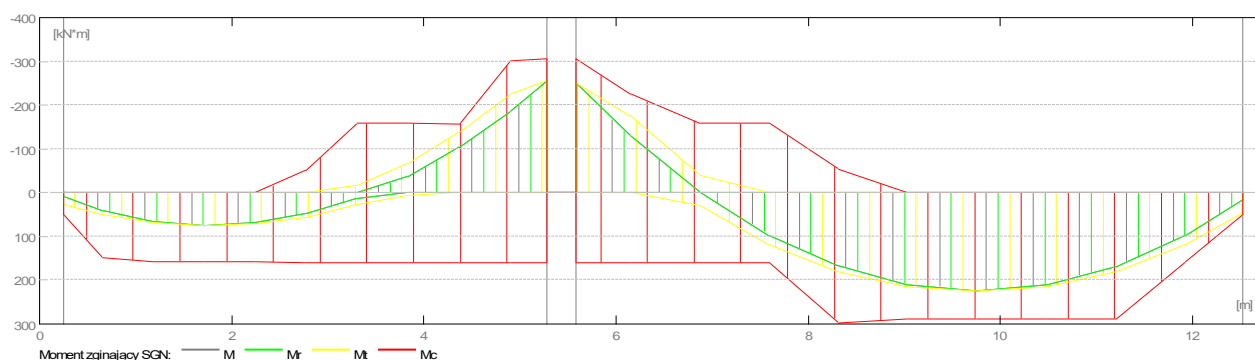
Przypadek	Fx (kN)	Fz (kN)	Mx (kN*m)	My (kN*m)
G1	-	32,28	-	-0,00
G1	-	358,84	-	0,00
Obwiednia max:	-	430,22	-	0,00
Obwiednia min:	-	352,00	-	0,00

### Podpora V3

Przypadek	Fx (kN)	Fz (kN)	Mx (kN*m)	My (kN*m)
G1	-	11,66	-	0,00
G1	-	129,65	-	0,00
Obwiednia max:	-	155,45	-	0,00
Obwiednia min:	-	127,18	-	0,00

## 2.5.2 Oddziaływania w SGN

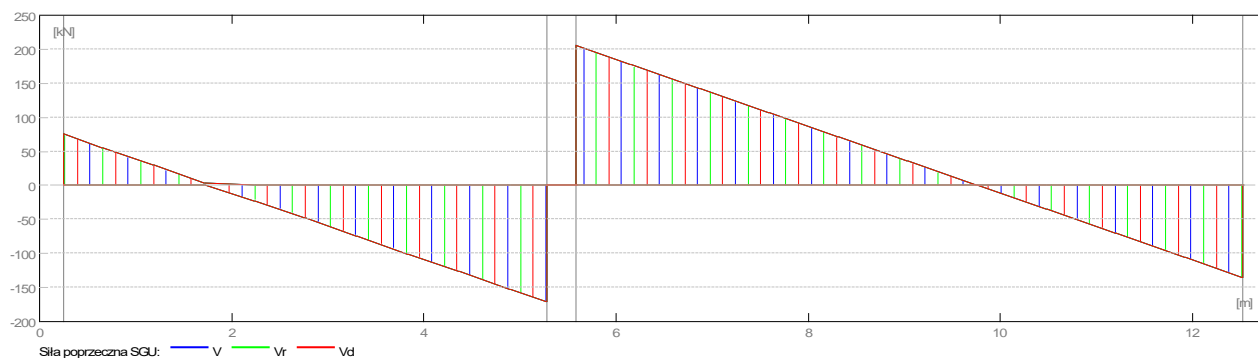
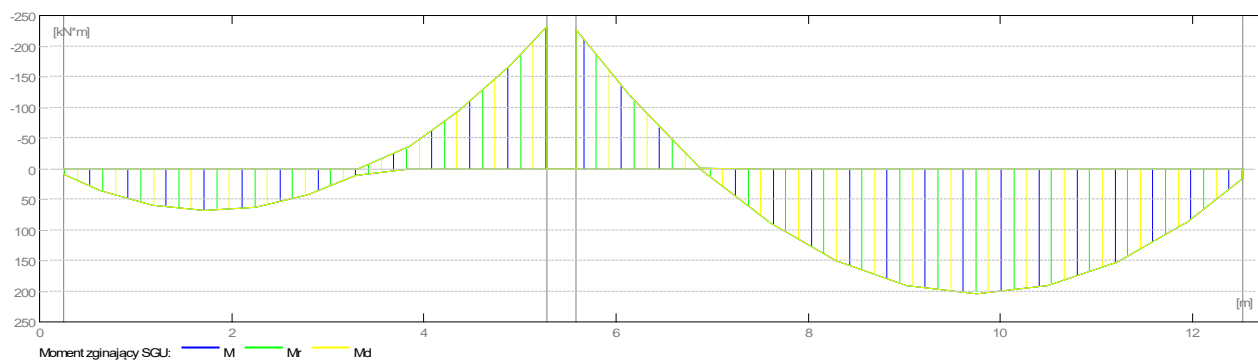
Przęsło	Mtmaks (kN*m)	Mtmin (kN*m)	MI (kN*m)	Mp (kN*m)	QI (kN)	Qp (kN)
P1	74,61	-66,29	26,26	-255,42	83,07	-188,31
P2	223,93	-0,46	-250,58	47,29	225,73	-148,70



## 2.5.3 Oddziaływania w SGU

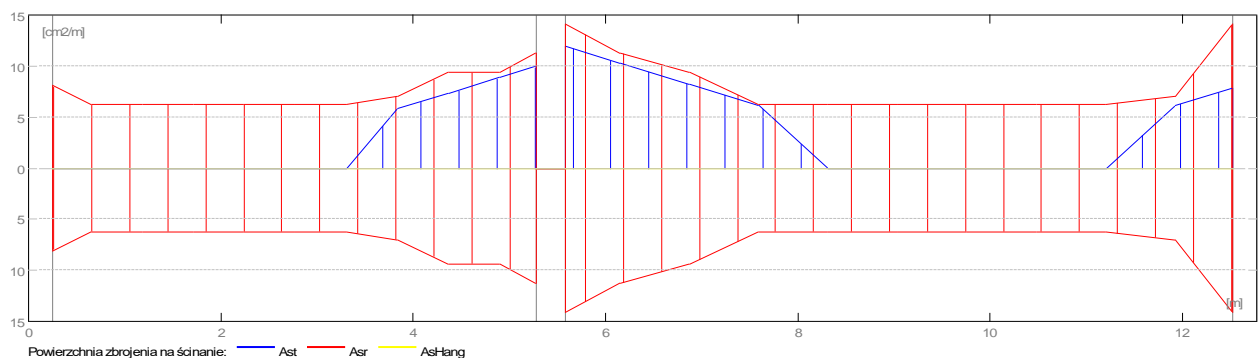
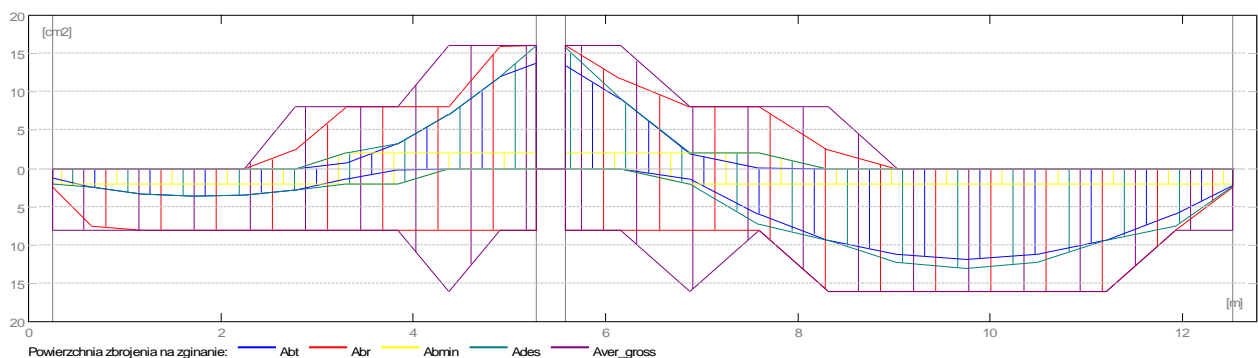
Przęsło	Mtmaks (kN*m)	Mtmin (kN*m)	MI (kN*m)	Mp (kN*m)	QI (kN)	Qp (kN)
P1	67,83	-34,99	8,58	-232,20	75,52	-171,19
P2	203,57	0,00	-227,80	15,45	205,21	-135,18





## 2.5.4 Teoretyczna powierzchnia zbrojenia

Przęsło	Przęsłowe (cm <sup>2</sup> )		Podpora lewa (cm <sup>2</sup> )		Podpora prawa (cm <sup>2</sup> )	
	dolne	górne	dolne	górne	dolne	górne
P1	3,67	0,00	1,26	0,00	0,00	13,75
P2	11,84	0,00	0,00	13,45	2,30	0,00



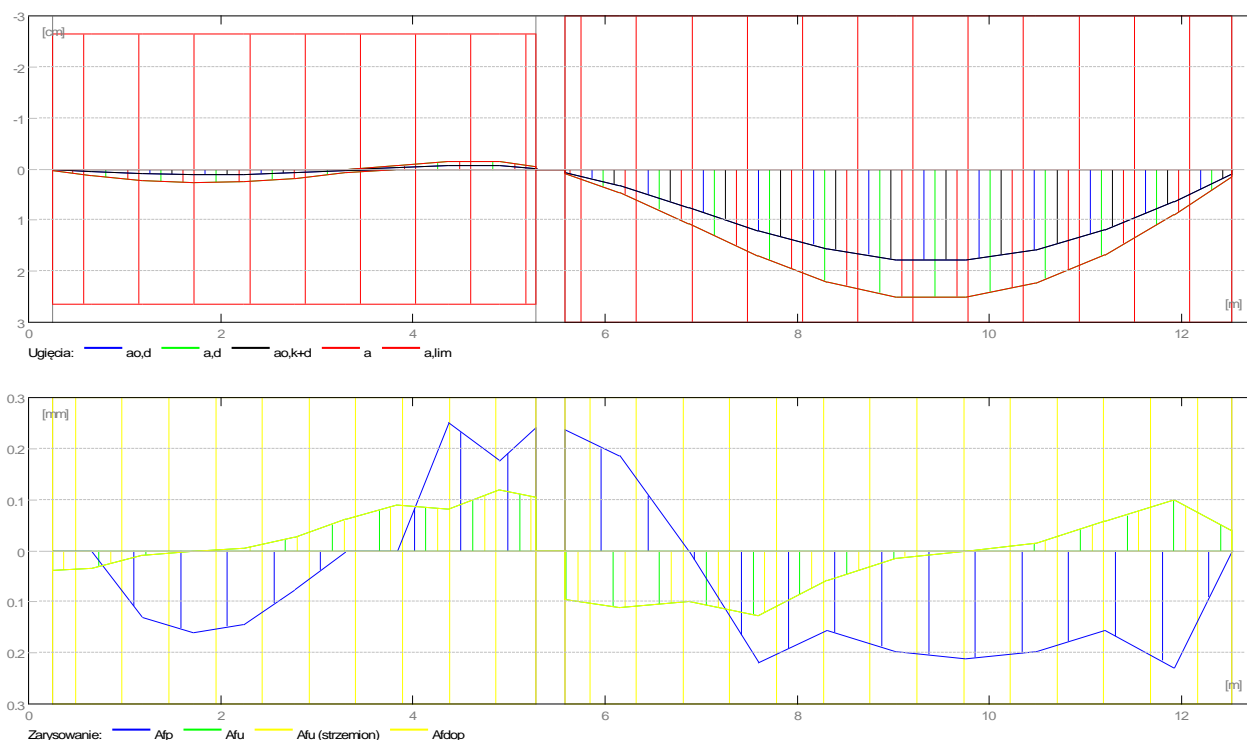
## 2.5.5 Ugięcie i zarysowanie

- ao,k+d - ugięcie początkowe od obciążenia całkowitego
- ao,d - ugięcie początkowe od obciążenia długotrwałego

a,d - ugięcie długotrwałe od obciążenia długotrwałego  
a - ugięcie całkowite  
a,lim - ugięcie dopuszczalne

afp - szerokość rozwarcia rysy prostopadłej do osi elementu  
afu - szerokość rozwarcia rysy ukośnej

Przęsło	ao,k+d (cm)	ao,d (cm)	a,d (cm)	a (cm)	a,lim (cm)	afp (mm)	afu (mm)
P1	0,1	0,1	0,3	0,3=(L <sub>0</sub> /1948)	2,7	0,3	0,1
P2	1,8	1,8	2,5	2,5=(L <sub>0</sub> /287)	3,0	0,2	0,1



## 2.6 Wyniki teoretyczne - szczegółowe:

### 2.6.1 P1 : Przęsło od 0,25 do 5,28 (m)

Odcięta (m)	SGN		SGU		A górne (cm <sup>2</sup> )	A dolne (cm <sup>2</sup> )
	M maks (kN*m)	M min (kN*m)	M maks (kN*m)	M min (kN*m)		
0,25	26,26	-0,00	8,58	0,00	0,00	1,26
0,66	50,50	-0,00	36,41	0,00	0,00	2,46
1,19	68,99	-0,00	59,02	0,00	0,00	3,38
1,72	74,61	-0,00	67,83	0,00	0,00	3,67
2,25	71,42	-0,00	62,83	0,00	0,00	3,50
2,78	57,11	-0,00	44,03	0,00	0,00	2,78
3,31	27,62	-16,16	11,42	0,00	0,76	1,31
3,84	5,28	-66,29	0,00	-34,99	3,25	0,25
4,37	0,00	-138,90	0,00	-95,20	7,03	0,00
4,90	0,00	-226,70	0,00	-169,21	12,01	0,00
5,28	0,00	-255,42	0,00	-232,20	13,75	0,00

Odcięta (m)	SGN		SGU		Vrd1 (kN)	Vrd2 (kN)	Vrd3 (kN)
	Q maks (kN)	Q maks (kN)	afp (mm)	afu (mm)			
0,25	83,07	75,52	0,0	0,0	87,74	612,36	153,90
0,66	61,19	55,63	0,0	0,0	97,10	612,36	119,70
1,19	32,57	29,61	0,1	0,0	98,08	612,36	119,70
1,72	3,95	3,59	0,2	0,0	98,08	612,36	119,70
2,25	-24,67	-22,43	0,1	0,0	98,08	612,36	119,70
2,78	-53,30	-48,45	0,1	0,0	98,08	612,36	119,70
3,31	-81,92	-74,47	0,0	0,1	98,08	612,36	119,70
3,84	-110,54	-100,49	0,0	0,1	98,08	612,36	134,66

4,37	-139,16	-126,51	0,3	0,1	97,47	602,64	176,70
4,90	-167,78	-152,53	0,2	0,1	110,12	602,64	176,70
5,28	-188,31	-171,19	0,2	0,1	110,12	602,64	212,04

## 2.6.2 P2 : Przęsło od 5,58 do 12,52 (m)

Odcięta (m)	SGN		SGU		A górne (cm <sup>2</sup> )	A dolne (cm <sup>2</sup> )
	M maks (kN*m)	M min (kN*m)	M maks (kN*m)	M min (kN*m)		
5,58	0,00	-250,58	0,00	-227,80	13,45	0,00
6,15	0,00	-175,82	0,00	-116,43	9,06	0,00
6,87	29,94	-40,58	0,00	-1,37	1,94	1,43
7,59	118,72	-0,46	88,17	0,00	0,11	5,95
8,32	180,45	-0,00	152,17	0,00	0,00	9,32
9,04	214,09	-0,00	190,64	0,00	0,00	11,26
9,76	223,93	-0,00	203,57	0,00	0,00	11,84
10,48	214,35	-0,00	190,98	0,00	0,00	11,28
11,20	181,09	-0,00	152,85	0,00	0,00	9,36
11,92	119,73	-0,00	89,19	0,00	0,00	6,00
12,52	47,29	-0,00	15,45	0,00	0,00	2,30

Odcięta (m)	SGN		SGU		Vrd1 (kN)	Vrd2 (kN)	Vrd3 (kN)
	Q maks (kN)	Q maks (kN)	afp (mm)	afu (mm)			
5,58	225,73	205,21	0,2	0,1	110,12	602,64	265,05
6,15	194,89	177,18	0,2	0,1	104,36	602,64	212,04
6,87	155,97	141,79	0,0	0,1	98,08	612,36	179,55
7,59	117,04	106,40	0,2	0,1	98,08	612,36	119,70
8,32	78,11	71,01	0,2	0,1	110,12	602,64	117,80
9,04	39,19	35,62	0,2	0,0	110,12	602,64	117,80
9,76	0,26	0,24	0,2	0,0	110,12	602,64	117,80
10,48	-38,67	-35,15	0,2	0,0	110,12	602,64	117,80
11,20	-77,59	-70,54	0,2	0,1	110,12	602,64	117,80
11,92	-116,52	-105,93	0,2	0,1	98,08	612,36	134,66
12,52	-148,70	-135,18	0,0	0,0	87,74	612,36	269,33

## 2.7 Zbrojenie:

### 2.7.1 P1 : Przęsło od 0,25 do 5,28 (m)

#### Zbrojenie podłużne:

- dolne (A-IIIN (RB500W))  
4  $\phi$ 16 l = 4,54 od 0,06 do 4,59
- montażowe (górne) (A-IIIN (RB500W))  
4  $\phi$ 16 l = 3,39 od 0,03 do 3,42
- podporowe (A-IIIN (RB500W))  
4  $\phi$ 16 l = 2,17 od 4,28 do 6,45

#### Zbrojenie poprzeczne:

- główne (A-IIIN (RB500W))  
strzemiona 64  $\phi$ 6 l = 1,42  
e = 1\*0,04 + 1\*0,14 + 18\*0,18 + 4\*0,16 + 7\*0,12 + 1\*0,10 (m)

### 2.7.2 P2 : Przęsło od 5,58 do 12,52 (m)

#### Zbrojenie podłużne:

- dolne (A-IIIN (RB500W))  
4  $\phi$ 16 l = 3,33 od 3,95 do 7,29  
4  $\phi$ 16 l = 6,06 od 6,65 do 12,71  
4  $\phi$ 16 l = 4,22 od 7,68 do 11,90
- montażowe (górne) (A-IIIN (RB500W))  
4  $\phi$ 16 l = 5,06 od 7,68 do 12,74
- podporowe (A-IIIN (RB500W))  
4  $\phi$ 16 l = 5,92 od 2,59 do 8,51

#### Zbrojenie poprzeczne:

- główne (A-IIIN (RB500W))  
strzemiona 92  $\phi$ 6 l = 1,42  
e = 1\*0,01 + 1\*0,08 + 5\*0,10 + 6\*0,12 + 5\*0,14 + 24\*0,18 + 3\*0,16 + 1\*0,08 (m)



## **7. OŚWIADCZENIE PROJEKTANTA, WPIS DO IZBY, UPRAWNIENIA**

o sporządzeniu projektu budowlanego zgodnie z obowiązującymi

przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej

**Oświadczam, że projekt techniczny:**

**ROZBUDOWA ŚWIETLICY WIEJSKIEJ W KOŃCZEWICACH WRAZ Z ZAGOSPODAROWANIEM  
TERENU DZIAŁKI NR 241/2, 241/7 I 242/2**

**ADRES: DZIAŁKI 241/2, 241/7 I 242/2, KOŃCZEWICE, GMINA CHEŁMŻA**

**został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy  
technicznej.**

### **KONSTRUKCJA:**

mgr inż. Szymon Wiśniewski

upr. proj. KUP/0094/POOK/12

do projektowania bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

# OŚWIADCZENIE SPRAWDZAJĄCEGO, WPIS DO IZBY, UPRAWNIENIA

o sporządzeniu projektu budowlanego zgodnie z obowiązującymi

przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej

## **Oświadczam, że projekt techniczny:**

**ROZBUDOWA ŚWIE TLICY WIEJSKIEJ W KOŃCZEWICACH WRAZ Z ZAGOSPODAROWANIEM  
TERENU DZIAŁKI NR 241/2, 241/7 I 242/2**

**ADRES: DZIAŁKI 241/2, 241/7 I 242/2, KOŃCZEWICE, GMINA CHEŁMŻA**

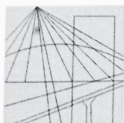
**został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy  
technicznej.**

## **KONSTRUKCJA:**

mgr inż. Dorota Smolińska

upr. proj. KUP/0096/PBKb/21

do projektowania bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej



KUJAWSKO  
POMORSKA  
OKRĘGOWA  
IZBA  
INŻYNIERÓW  
BUDOWNICTWA

OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

Sygn. akt: KUPOIIB/KK-0054-0024/12

Bydgoszcz, dnia 19 grudnia 2012 r.

## DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (*Dz. U. z 2001 r. Nr 5, poz. 42, z późn. zm.*), art. 13 ust. 1 pkt 1 i ust. 2, art. 14 ust. 1 pkt 2 i ust. 3 pkt 1 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (*Dz. U. z 2010 r. Nr 243, poz. 1623, z późn. zm.*), oraz § 11 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (*Dz. U. z 2006 r. Nr 83, poz. 578, z późn. zm.*) w związku z art. 104 Kodeksu postępowania administracyjnego (*Dz. U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071, z późn. zm.*)

**Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna  
n a d a j e**

**Panu Szymonowi Wiśniewskiemu**  
magistrowi inżynierowi o kierunku budownictwo  
urodzonemu dnia 24 czerwca 1984 r. w Toruniu

### UPRAWNIENIA BUDOWLANE

**numer ewidencyjny KUP/0094/POOK/12**

**do projektowania 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 Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej KUPOIIB w Bydgoszczy w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.

**Skład Orzekający  
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej**

mgr inż. Jacek Kołodziej

inż. Wojciech Klatecki

inż. Franciszek Szypliński

Otrzymują:

1. Pan Szymon Wiśniewski  
ul. Szosa Chełmińska 142/10  
87-100 Toruń
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor  
Nadzoru Budowlanego
4. a/a



### Szczegółowy zakres uprawnień budowlanych

Na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1 i art. 13 ust. 4 ustawy Prawo budowlane w związku z § 15 i § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, **Pan Szymon Wiśniewski** jest uprawniony w specjalności **konstrukcyjno - budowlanej** do:

- projektowania obiektu budowlanego w zakresie sporządzania projektu architektoniczno - budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu,
  - sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, w zakresie specjalności konstrukcyjno - budowlanej,
  - sprawdzania projektów architektoniczno - budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,
  - sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych
- bez ograniczeń.**

**Skład Orzekający  
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej**

mgr inż. Jacek Kołodziej

inż. Wojciech Klatecki

inż. Franciszek Szypliński



## Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

KUP-RQJ-32A-CU6 \*

Pan Szymon Wiśniewski o numerze ewidencyjnym KUP/BO/0046/13  
adres zamieszkania ul. Szosa Chełmińska 142/10, 87-100 Toruń  
jest członkiem Kujawsko-Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada  
wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.  
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2022-03-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym  
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2021-03-22 roku przez:

Renata Staszak, Przewodniczący Rady Kujawsko-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.





OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

Sygn. akt: KUPOIIB/KK-0054/51/20/21

Bydgoszcz, dnia 24 czerwca 2021 r.

## DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów oraz inżynierów budownictwa (tj. Dz. U. z 2019 r., poz. 1117, z późn. zm.), art. 12 ust. 1 pkt 1, ust. 2, ust. 3 i ust. 4c pkt 1, art. 13 ust. 1, ust. 2 i ust. 4, art. 14 ust. 1 pkt 2 i ust. 3 pkt 1, art. 15a ust. 1 i ust. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. - Prawo budowlane (tj. Dz. U. z 2020 r., poz. 1333, z późn. zm.), po ustaleniu, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem pozytywnym,

**Pani Dorota Anna Smolińska**

magister inżynier o kierunku budownictwo  
ur. dnia 09 grudnia 1984 r. w Toruniu

otrzymuje

## UPRAWNIENIA BUDOWLANE

numer ewidencyjny KUP/0096/PBKb/21

do projektowania  
w specjalności konstrukcyjno - budowlanej  
bez ograniczeń

Uprawnienia budowlane, nadane niniejszą decyzją, na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1, art. 13 ust. 4, art. 15a ust. 1 i ust. 4 ustawy Prawo budowlane, upoważniają w specjalności **konstrukcyjno - budowlanej** do:

- projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i technicznych oraz sprawowania nadzoru autorskiego,
- sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych,
- projektowania konstrukcji obiektu,
- sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, w zakresie specjalności konstrukcyjno - budowlanej,  
**bez ograniczeń.**

## UZASADNIENIE

W związku z uwzględnieniem w całości żądania strony, na podstawie art. 107 § 4 Kodeksu postępowania administracyjnego (tj. Dz. U. z 2021 r., poz. 735) odstępuje się od uzasadnienia decyzji. Zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano na odwrócie decyzji.

### Pouczenie

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

Zgodnie z treścią art. 127a ustawy Kodeks postępowania administracyjnego (tj. Dz. U. z 2021 r., poz. 735): § 1. W trakcie biegu terminu do wniesienia odwołania strona może zrzec się prawa do wniesienia odwołania wobec organu administracji publicznej, który wydał decyzję.

§ 2. Z dniem doręczenia organowi administracji publicznej oświadczenia o zrzeczeniu się prawa do wniesienia odwołania przez ostatnią ze stron postępowania, decyzja staje się ostateczna i prawomocna.

W przypadku złożenia przez stronę oświadczenia o zrzeczeniu się prawa do odwołania od decyzji (określonego w § 2) stronie nie przysługują prawo do odwołania się ani skargi do sądu administracyjnego.

**Skład Orzekający**  
**Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej**

dr inż. Justyna Sobczak-Piąska

inż. Wojciech Klatecki

inż. Paweł Gonczewicz



Otrzymują:

1. Pani Dorota Anna Smolińska  
ul. Chodkiewicza 12/10  
87-100 Toruń
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor  
Nadzoru Budowlanego
4. a/a



## Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

KUP-814-1F9-WME \*

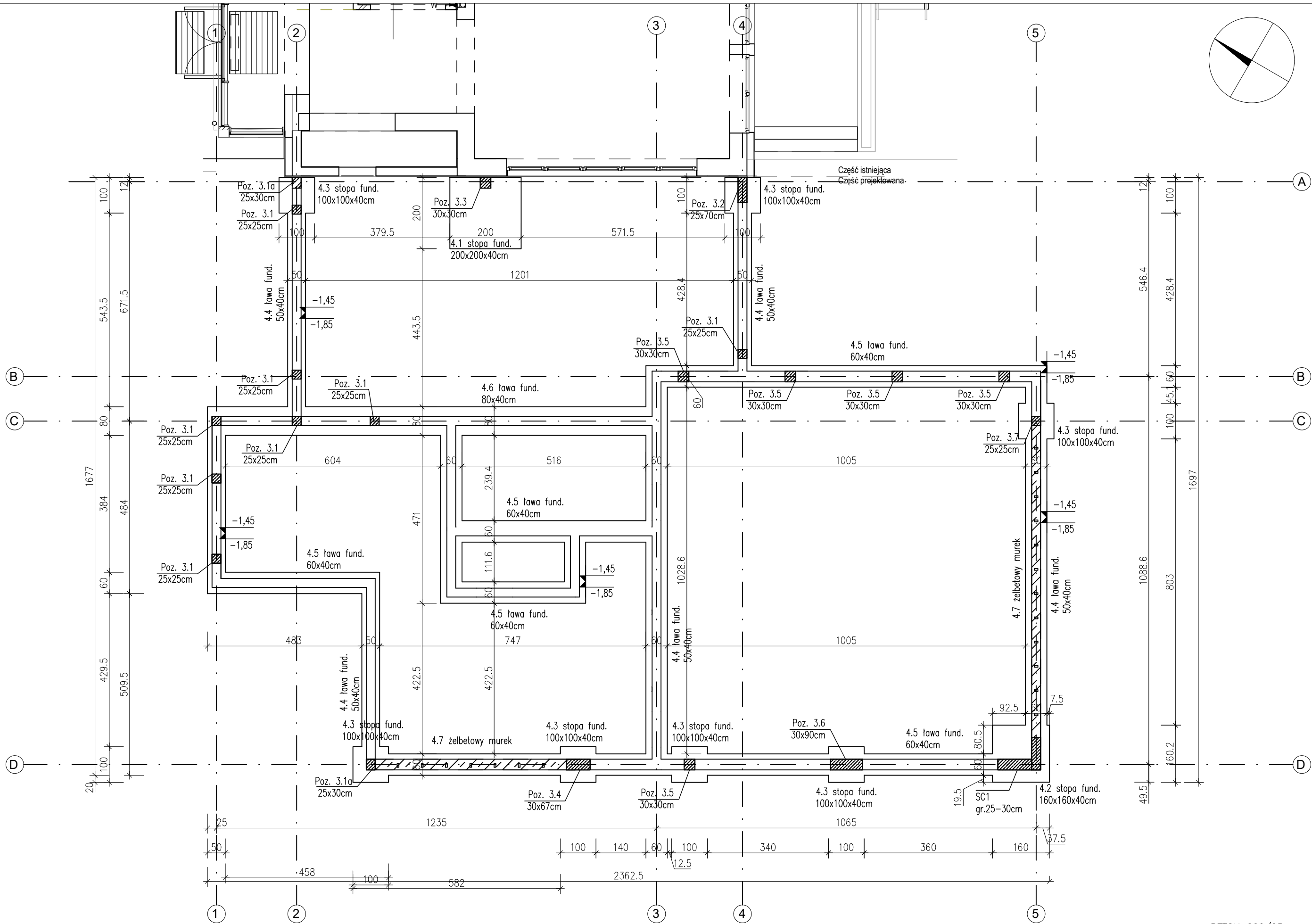
Pani Dorota Anna Smolińska o numerze ewidencyjnym KUP/BO/0159/21  
adres zamieszkania ul. Chodkiewicza 12/10, 87-100 Toruń  
jest członkiem Kujawsko-Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada  
wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.  
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2022-08-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym  
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2021-08-31 roku przez:

Renata Staszak, Przewodniczący Rady Kujawsko-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.

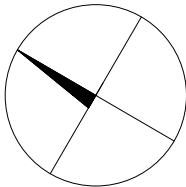
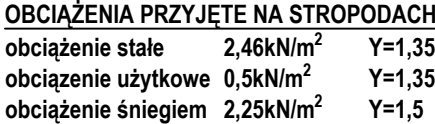


BETON C20/25  
Stal A-IIIIN  
Otuliny: 3cm, 5cm(fundamenty)  
Klasa ekspozycji: XC1  
0,00= 90,05m npm

ZESTAWIENIE POZYCJI		
POZYCJA	OPIS	ILOŚĆ
2.1	belka 25x48cm	1 szt.
2.2	belka 25x48cm	1 szt.
2.3	belka 30-20x78cm	1 szt.
2.4	belka 25x30cm	1 szt.
2.5	belka 25x30cm	1 szt.
2.6	belka 25x48cm	1 szt.
2.7	belka 30-20x48cm	1 szt.
2.8	belka 30x108cm	1 szt.
2.9	belka 25x57cm	1 szt.
2.10	belka 25x88cm	1 szt.
3.1	stup 25x25cm	7 szt.
3.1a	stup 25x30cm	2 szt.
3.2	stup 25x70cm	1 szt.
3.3	stup 30x30cm	1 szt.
3.4	stup 30x67cm	1 szt.
3.5	stup 30x30cm	5 szt.
3.6	stup 30x90cm	1 szt.
3.7	stup 25x25cm	1 szt.
3.8	stup stalowy RP 100x50x4	19 szt.
3.8a	stup stalowy RP100x50x4	12 szt.
4.1	stopa 200x200x40cm	1 szt.
4.2	stopa 160x160x40cm	1 szt.
4.3	stopa 100x100x40cm	7 szt.
4.4	ława 50x40cm	1 szt.
4.5	ława 60x40cm	1 szt.
4.6	ława 80x40cm	1 szt.
4.7	murek żelbetowy	1 szt.
SC1	ściana żelb. gr.25-30cm	1 szt.
T1	trzpień-attyka	7 szt.
T1a	trzpień-attyka	8 szt.
T2	trzpień-attyka	9 szt.
T2a	trzpień-attyka	4 szt.
T3	trzpień-attyka	8 szt.
W1	wieniec 25x26,5cm	1 szt.
W2	wieniec 5-10x26,5cm	1 szt.
W3	wieniec 20x26,5cm	1 szt.
W4	wieniec 30x26,5cm	1 szt.
W5	wieniec attyka 25x25cm	1 szt.
W6	wieniec attyka 30x25cm	1 szt.

- UWAGI:
1. Wszelkie prace prowadzić zgodnie ze sztuką budowlaną i zasadami wiedzy inżynierskiej pod nadzorem osoby uprawnionej. Przed przystąpieniem do robót budowlanych przeanalizować projekt ewentualne błędy i nieprawidłowości zgłosić projektantowi. Nie wolno odczytywać wymiarów ze skali. Roboty budowlane prowadzić zgodnie z zasadami BHP.
  2. Pod fundamentami ułożyć beton podkładowy gr. 10cm klasy min. C12/15.
  3. Odbiór wykopu powinien wykonać geolog posiadający odpowiednie uprawnienia
  4. Projektowany poziom posadowienia nawiązać do poziomu posadowienia istniejących fundamentów budynku. Jeśli warunki gruntowe będą pozwalały na wyplycenie funamentów można zastosować fundamenty schodkowe, do głębokości min 1,0m p.p.t ze względu na głębokość przemarzania

<div><div></div><div>strukturo</div></div> <div><div>BIURO: UL. KRASIŃSKIEGO 18-20/164, 87-100 TORUŃ</div><div>NIP 956-218-45-76</div><div>TEL. +48 696 700 517</div></div>			
Tytuł projektu:	Rozbudowa świetlicy wiejskiej w Kończewicach wraz z zagospodarowaniem terenu działki nr 241/2, 241/7 i 242/2	1520	PT
Adres obiektu:	działki nr 241/2, 241/7 i 242/2, Kończewice, gmina Chełmża		
Inwestor:	Gmina Chełmża ul. Wodna 2, 87-140 Chełmża		
Branża:	Budowlana	DATA	12.2021r.
Projektował:	mgr inż. Szymon Wiśniewski upr. nr KUP/0094/POOK/12 w specjalności konstr.-budowl. b.o.	PODPIS	
Sprawdziła:	mgr inż. Dorota Smolińska upr. nr KUP/0096/PBKb/21 w specjalności konstr.-budowl. b.o.	PODPIS	
Tytuł rysunku	RZUT FUNDAMENTÓW	SKALA	1:100
		WARIANT	K1
Wszelkie prawa zastrzeżone			



ZESTAWIENIE POZYCJI		
POZYCJA	OPIS	ILOŚĆ
2.1	belka 25x48cm	1 szt.
2.2	belka 25x48cm	1 szt.
2.3	belka 30-20x78cm	1 szt.
2.4	belka 25x30cm	1 szt.
2.5	belka 25x30cm	1 szt.
2.6	belka 25x48cm	1 szt.
2.7	belka 30-20x48cm	1 szt.
2.8	belka 30x108cm	1 szt.
2.9	belka 25x57cm	1 szt.
2.10	belka 25x88cm	1 szt.
3.1	stuf 25x25cm	7 szt.
3.1a	stuf 25x30cm	2 szt.
3.2	stuf 25x70cm	1 szt.
3.3	stuf 30x30cm	1 szt.
3.4	stuf 30x67cm	1 szt.
3.5	stuf 30x30cm	5 szt.
3.6	stuf 30x90cm	1 szt.
3.7	stuf 25x25cm	1 szt.
3.8	stuf stalowy RP 100x50x4	19 szt.
3.8a	stuf stalowy RP100x50x4	12 szt.
4.1	stopa 200x200x40cm	1 szt.
4.2	stopa 160x160x40cm	1 szt.
4.3	stopa 100x100x40cm	7 szt.
4.4	fawa 50x40cm	1 szt.
4.5	fawa 60x40cm	1 szt.
4.6	fawa 80x40cm	1 szt.
4.7	murek żelbetowy	1 szt.
SC1	ściana żelb. gr.25-30cm	1 szt.
T1	trzczeń-atyka	7 szt.
T1a	trzczeń-atyka	8 szt.
T2	trzczeń-atyka	9 szt.
T2a	trzczeń-atyka	4 szt.
T3	trzczeń-atyka	8 szt.
W1	wieniec 25x26,5cm	1 szt.
W2	wieniec 5-10x26,5cm	1 szt.
W3	wieniec 20x26,5cm	1 szt.
W4	wieniec 30x26,5cm	1 szt.
W5	wieniec atyka 25x25cm	1 szt.
W6	wieniec atyka 30x25cm	1 szt.

UWAGI:

1. Wszelkie prace prowadzić zgodnie ze sztuką budowlaną i zasadami wiedzy inżynierskiej pod nadzorem osoby uprawnionej. Przed przystąpieniem do robót budowlanych przeanalizować projekt ewentualne błędy i nieprawidłowości zgłosić projektantowi. Nie wolno odczytywać wymiarów ze skal. Roboty budowlane prowadzić zgodnie z zasadami BHP.
2. Pod fundamentami ułożyć beton podkładowy gr. 10cm klasy min. C12/15.

BETON C25/30

Stal A-IIIN

Otulin: 2,5cm, 5cm(fundamenty)

Klasa ekspozycji: XC1

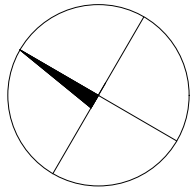
0,00= 90,05m nrm

 **strukturo**  
**SZYMON WIŚNIEWSKI**  
BIURO: UL. KRASIŃSKIEGO 18-20/164, 87-100 TORUŃ  
NIP 956-218-45-76  
TEL. +48 696 700 517

Tytuł projektu:	Rozbudowa świetlicy wiejskiej w Kończewicach wraz z zagospodarowaniem terenu działki nr 241/2, 241/7 i 242/2	Faza	PT
Adres obiektu:	działki nr 241/2, 241/7 i 242/2, Kończewice, gmina Chelmża		
Inwestor:	Gmina Chelmża ul. Wodna 2, 87-140 Chelmża		
Branża:	Budowlana	Taga	12.2021r.
Projektował:	mgr inż. Szymon Wiśniewski upr. nr KUP/0094/P00K/12 w specjalności konstr.-budowl. b.o.	Podpis	
Sprawdziła:	mgr inż. Dorota Smolińska upr. nr KUP/0096/PBKb/21 w specjalności konstr.-budowl. b.o.	Podpis	
Tytuł rysunku	RZUT PRZYZIEMIA	Skala	1:100
		Arkusze	K2

Wszelkie prawa zastrzeżone






**UWAGI:**

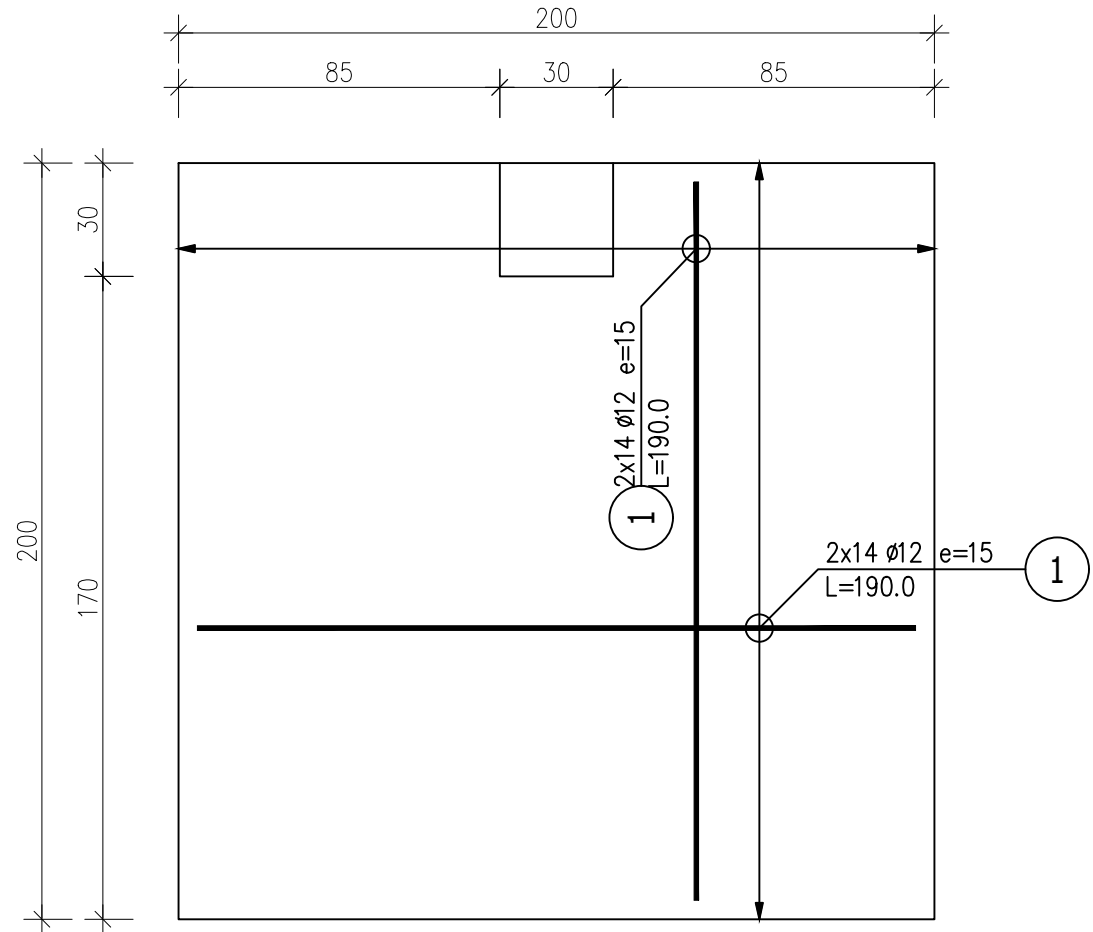
1. Wszelkie prace prowadzić zgodnie ze sztuką budowlaną i zasadami wiedzy inżynierskiej pod nadzorem osoby uprawnionej. Przed przystąpieniem do robót budowlanych przeanalizować projekt ewentualne błędy i nieprawidłowości zgłosić projektantowi. Nie wolno odczytywać wymiarów ze skali. Roboty budowlane prowadzić zgodnie z zasadami BHP.
2. Pod fundamentami ułożyć beton podkładowy gr. 10cm klasy min. C12/15.

BETON C25/30  
Stal A-IIIIN  
Otuliny: 2,5cm, 5cm(fundamenty)  
Klasa ekspozycji: XC1  
0,00= 90,05m npm

 <b>SYMION WIŚNIEWSKI</b> BIURO: UL. KRASIŃSKIEJ 18-20/164, 87-100 TORUŃ NIP 956-218-45-76 TEL. +48 696 700 517			
Tytuł projektu:		Rozbudowa świetlicy wiejskiej w Kończewicach wraz z zagospodarowaniem terenu działki nr 241/2, 241/7 i 242/2	
		Faza	
		PT	
Adres obiektu:		działki nr 241/2, 241/7 i 242/2, Kończewice, gmina Chełmża	
Inwestor:		Gmina Chełmża ul. Wodna 2, 87-140 Chełmża	
Branża:		Budowlana	
		Data	
		12.2021r.	
Projektował:		mgr inż. Szymon Wiśniewski upr. nr KUP/0094/POOK/12 w specjalności konstr.-budowl. b.o.	
		Podpis	
Sprawdziła:		mgr inż. Dorota Smolińska upr. nr KUP/0096/PBkb/21 w specjalności konstr.-budowl. b.o.	
		Podpis	
Tytuł rysunku		RZUT ATTYKI	
		Skala	
		1:100	
		K3	
Wszelkie prawa zastrzeżone			

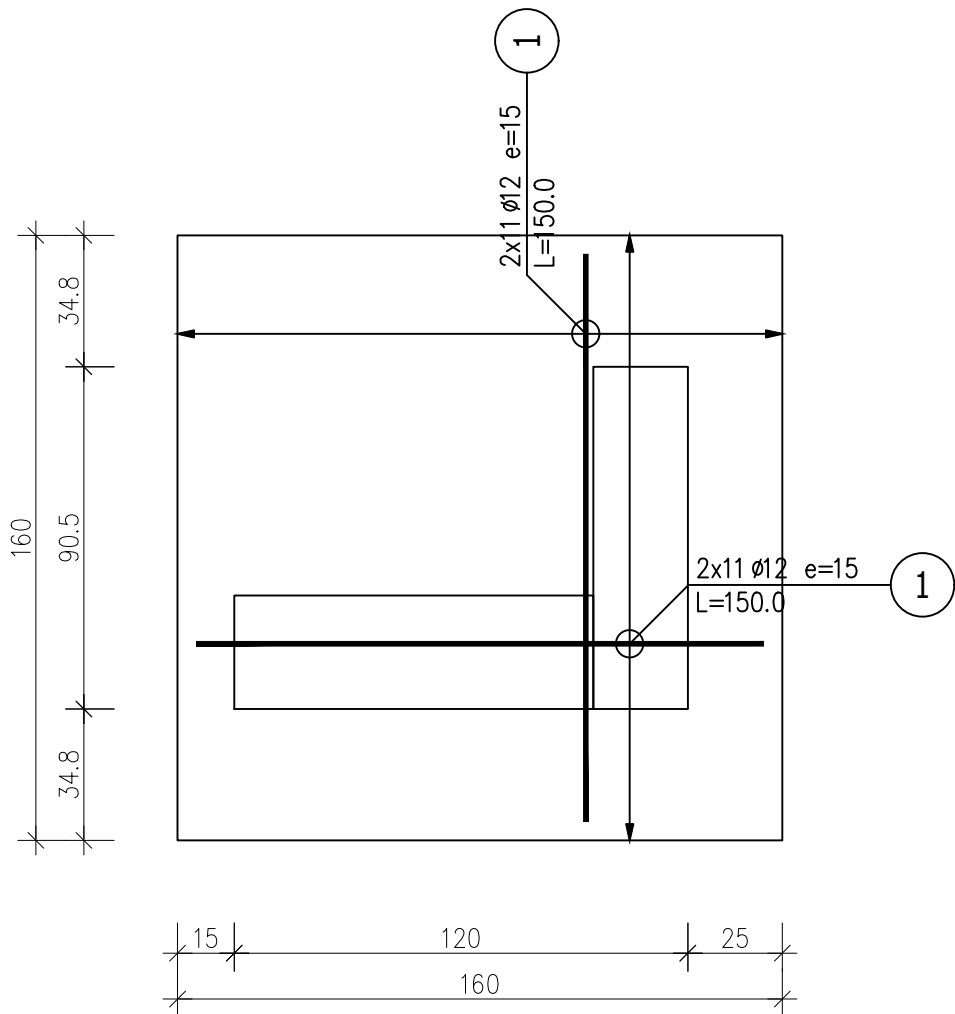
Poz.4.1 stopa 200x200x40cm (1.szt.)

Skala 1 : 20



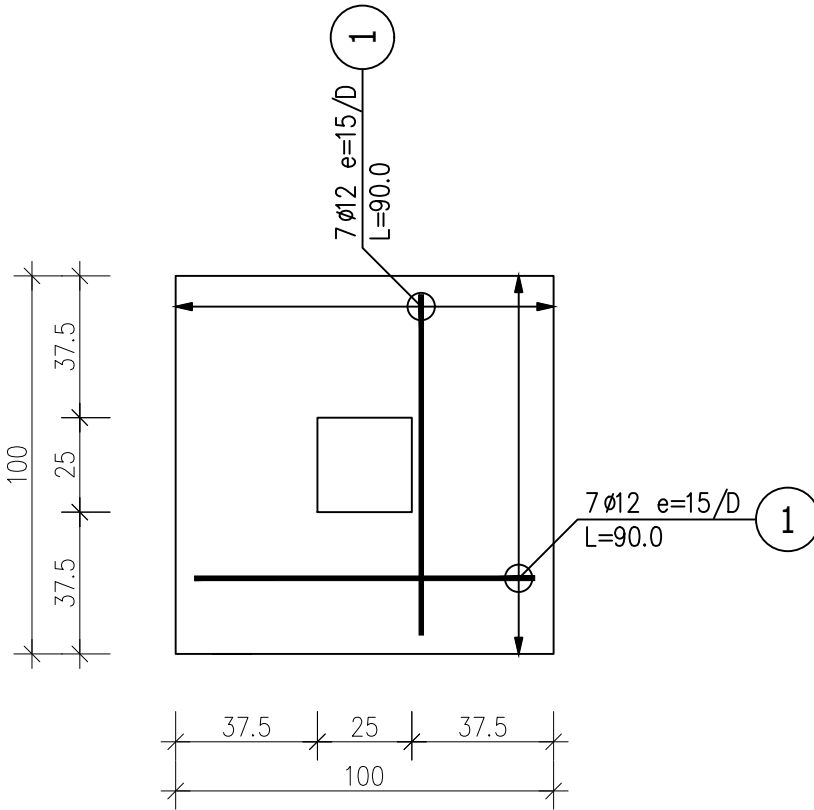
Poz.4.2 stopa 160x160x40cm (1 szt.)

Skala 1:20



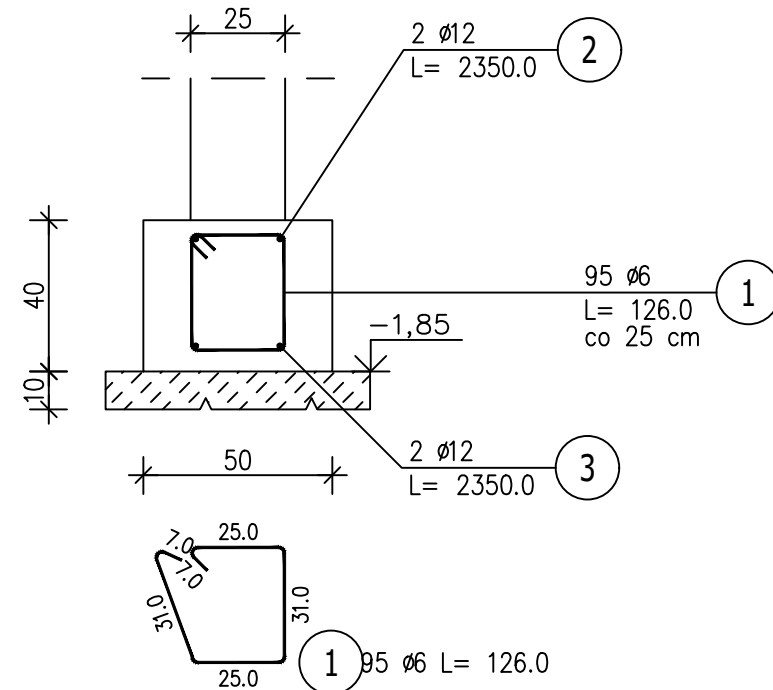
Poz.4.3 stopa 100x100x40cm (7 szt.)

Skala 1:20



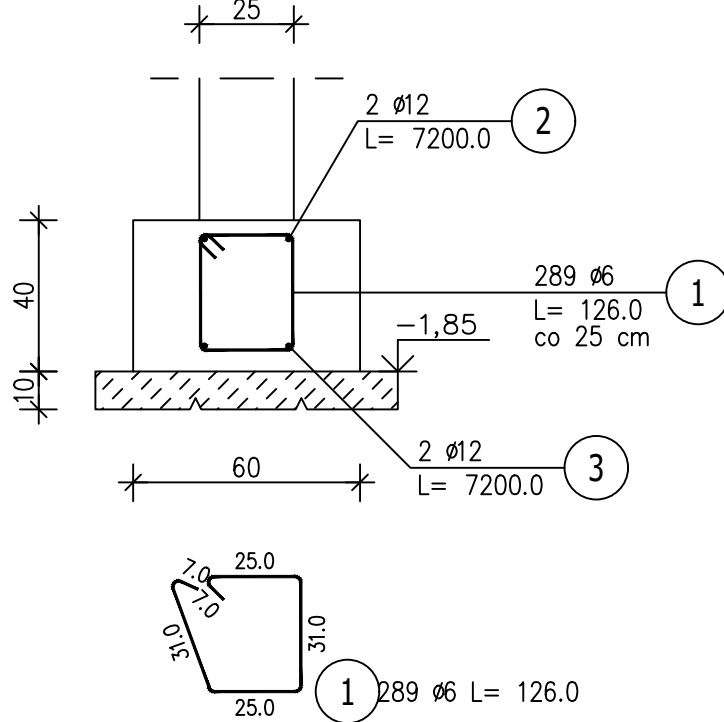
Poz.4.4 ława 50x40cm L=23,5mb

Skala 1 : 20



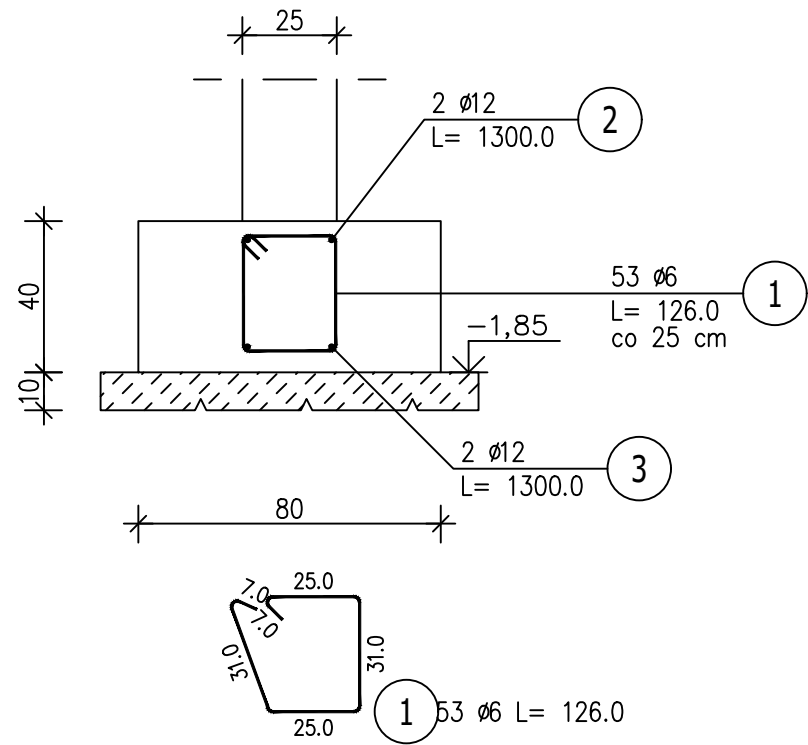
Poz.4.5 ława 60x40cm L=72mb

Skala 1 : 20



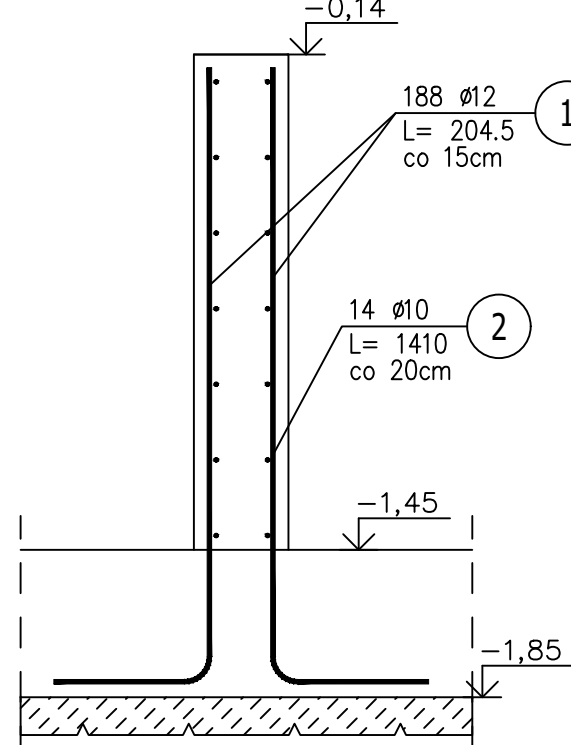
Poz.4.6 ława 80x40cm L=13mb

Skala 1 : 20



Poz.4.7 murek żelbetowy L=14,1mb

Skala 1:20



UWAGI:  
1. Wszelkie prace prowadzić zgodnie ze sztuką budowlaną i zasadami wiedzy inżynierskiej pod nadzorem osoby uprawnionej. Przed przystąpieniem do robót budowlanych przeanalizować projekt ewentualne błędy i nieprawidłowości zgłosić projektantowi. Nie wolno odczytywać wymiarów ze skali. Roboty budowlane prowadzić zgodnie z zasadami BHP.  
2. Pod fundamentami ułożyć beton podkładowy gr. 10cm klasy min. C12/15.

BETON C20/25  
Stal A-IIIN  
Otuliny: 2,5cm, 5cm(fundamenty)  
Klasa ekspozycji: XC1  
0,00= 90,05mm nprn

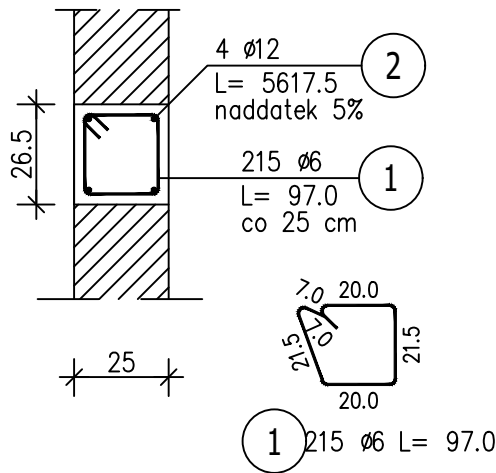
ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ										
POZ.	NR PRĘTA	ø [mm]	DŁUGOŚĆ [m]	ILOŚĆ			DŁ. ŁĄCZNA [m]			
							A-IIIIN			
				PRĘTÓW	x POZ.	RAZEM	ø6	ø10	ø12	ø12
Poz. 4.1 – stopa 200x200x40cm – 1 szt.										
4.1	1	12	1,900	56	1	56				106,40
Poz. 4.2 – stopa 160x160x40cm – 1 szt.										
4.2	1	12	1,500	44	1	44				66,00
Poz. 4.3 – stopa 100x100x40cm – 7 szt.										
4.3	1	12	0,900	14	7	98				88,20
Poz. 4.4 – ława 50x40cm – 1 szt.										
4.4	1	6	1,260	95	1	95	119,70			
	2	12	23,500	2	1	2			47,00	
	3	12	23,500	2	1	2			47,00	
Poz. 4.5 – ława 60x40cm – 1 szt.										
4.5	1	6	1,260	289	1	289	364,14			
	2	12	72,000	2	1	2			144,00	
	3	12	72,000	2	1	2			144,00	
Poz. 4.6 – ława 80x40cm – 1 szt.										
4.6	1	6	1,260	53	1	53	66,78			
	2	12	13,000	2	1	2			26,00	
	3	12	13,000	2	1	2			26,00	
Poz. 4.7 – murek żelbetowy – 1 szt.										
4.7	1	12	2,045	188	1	188			384,46	
	2	10	14,100	14	1	14		197,40		
DŁUGOŚĆ RAZEM [m]							550,62	197,40	818,46	260,60
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]							0,222	0,617	0,888	0,888
MASA [kg]							122,24	121,80	726,79	231,41
MASA CAŁKOWITA [kg]							1202,24			

1) Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowy) lub równoważne  
2) Opis długości haka: gabarytowy  
3) Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

<b>strukturo</b> SZYMON WIŚNIEWSKI BIURO: UL. KRASIŃSKIEGO 18-20/164, 87-100 TORUŃ NIP 956-218-45-78 TEL. +48 696 700 517			
Tytuł projektu:	Rozbudowa świetlicy wiejskiej w Konczewicach wraz z zagospodarowaniem terenu działki nr 241/2, 241/7 i 242/2	1:20	PT
Adres obiektu:	działki nr 241/2, 241/7 i 242/2, Konczewice, gmina Chelmża		
Inwestor:	Gmina Chelmża ul. Wodna 2, 87-140 Chelmża		
Branża:	Budowlana	1:20	12.2021r.
Projektował:	mgr inż. Szymon Wiśniewski upr. nr KUP/0094/POK/12 w specjalności konstr.-budowl. b.o.	1:20	
Sprawdziła:	mgr inż. Dorota Smolińska upr. nr KUP/0096/PBK/21 w specjalności konstr.-budowl. b.o.	1:20	
Tytuł rysunku	ZBROJENIE FUNDAMENTÓW	1:20	K4
Wszelkie prawa zastrzeżone			

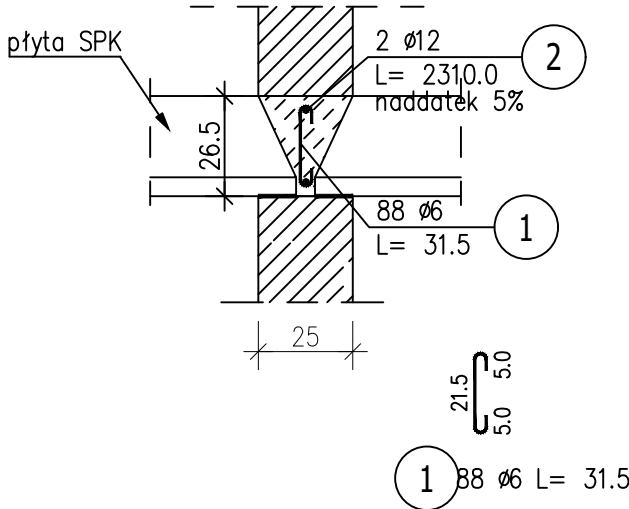
W1 wieniec 25x26,5cm L=53,5mb

Skala 1 : 20



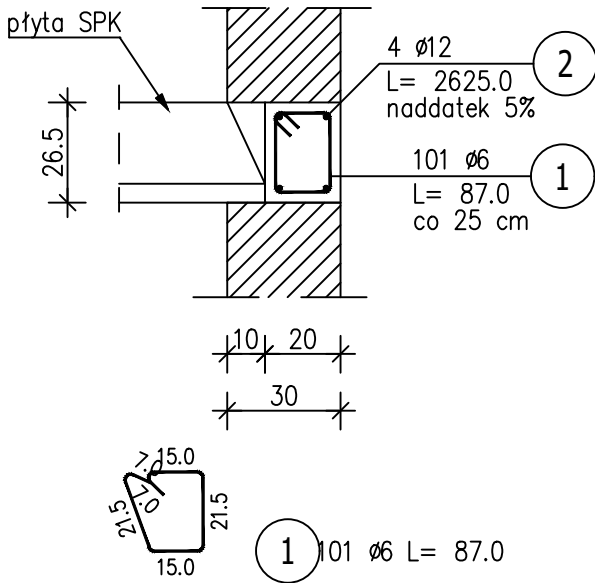
W2 wieniec 5x26,5cm L=22mb

Skala 1 : 20



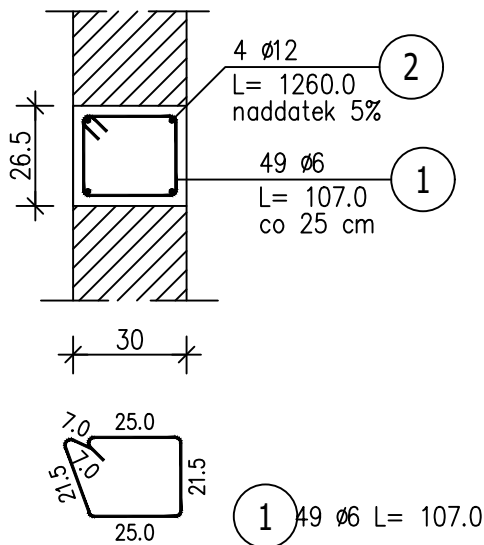
W3 wieniec 20x26,5cm L=25mb

Skala 1 : 20



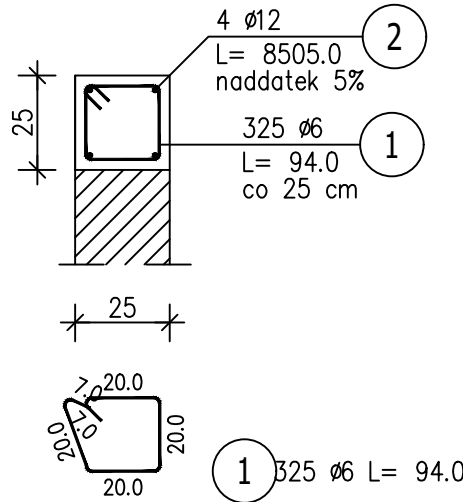
W4 wieniec 30x26,5cm L=12mb

Skala 1 : 20



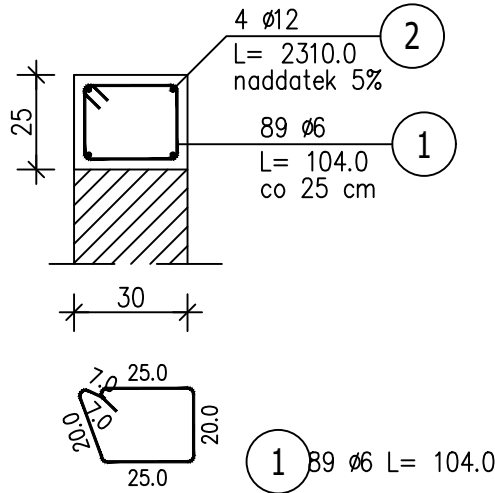
W5 wieniec attyka 25x25cm L=81mb

Skala 1 : 20



W6 wieniec attyka 30x25cm L=22mb

Skala 1 : 20



UWAGI:

1. Wszelkie prace prowadzić zgodnie ze sztuką budowlaną i zasadami wiedzy inżynierskiej pod nadzorem osoby uprawnionej. Przed przystąpieniem do robót budowlanych przeanalizować projekt ewentualne błędy i nieprawidłowości zgłosić projektantowi. Nie wolno odczytywać wymiarów ze skali. Roboty budowlane prowadzić zgodnie z zasadami BHP.
2. Pod fundamentami ułożyć beton podkładowy gr. 10cm klasy min. C12/15.

BETON C25/30

Stal A-IIIIN

Otuliny: 2,5cm, 5cm(fundamenty)

Klasa ekspozycji: XC1

0,00= 90,05m npm

ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

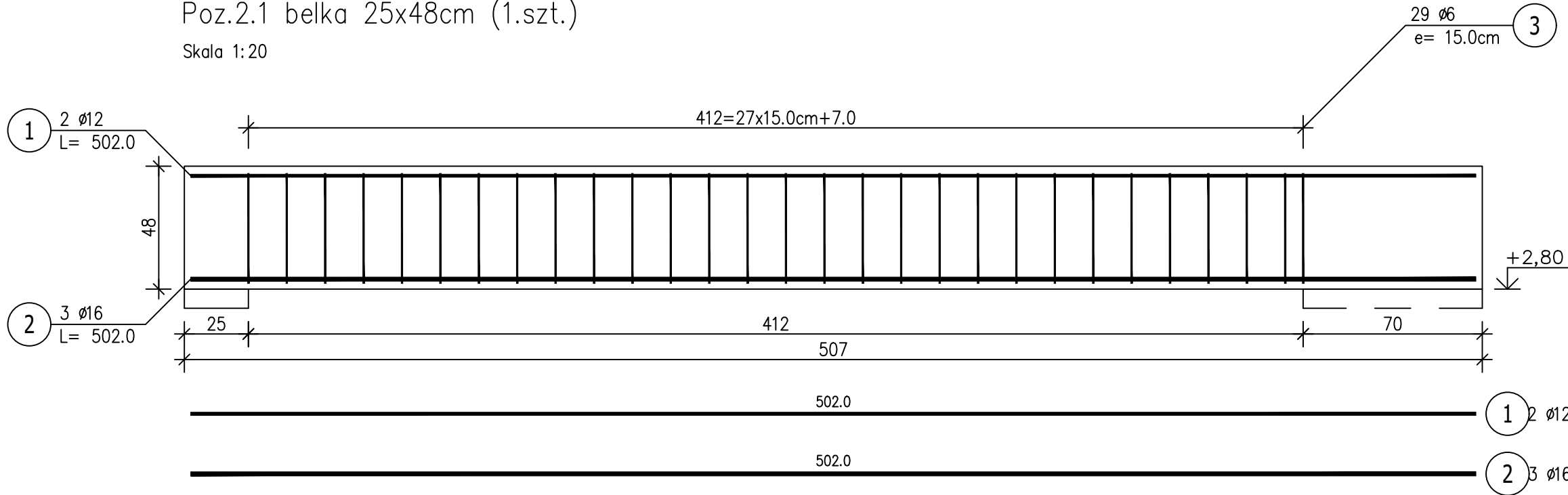
POZ.	NR PRĘTA	ø [mm]	DŁUGOŚĆ [m]	ILOŚĆ			DŁ. ŁĄCZNA [m]	
				PRĘTÓW	x POZ.	RAZEM	A-IIIIN	
							ø6	ø12
Poz. W1 – wieniec 25x26,5cm – 1 szt.								
W1	1	6	0,970	215	1	215	208,55	
	2	12	56,175	4	1	4		224,70
Poz. W2 – wieniec 5–10x26,5cm – 1 szt.								
W2	1	6	0,315	88	1	88	27,72	
	2	12	23,100	2	1	2		46,20
Poz. W3 – wieniec 20x26,5cm – 1 szt.								
W3	1	6	0,870	101	1	101	87,87	
	2	12	26,250	4	1	4		105,00
Poz. W4 – wieniec 30x26,5cm – 1 szt.								
W4	1	6	1,070	49	1	49	52,43	
	2	12	12,600	4	1	4		50,40
Poz. W5 – wieniec attyka 25x25cm – 1 szt.								
W5	1	6	0,940	325	1	325	305,50	
	2	12	85,050	4	1	4		340,20
Poz. W6 – wieniec attyka 30x25cm – 1 szt.								
W6	1	6	1,040	89	1	89	92,56	
	2	12	23,100	4	1	4		92,40
DŁUGOŚĆ RAZEM [m]							774,63	858,90
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]							0,222	0,888
MASA [kg]							171,97	762,70
MASA CAŁKOWITA [kg]							934,67	

- 1) Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo) lub równoważne
- 2) Opis długości haka: gabarytowy
- 3) Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

 <b>strukturo</b> <b>SZYMON WIŚNIEWSKI</b> BIURO: UL. KRASIŃSKIEGO 18-20/164, 87-100 TORUŃ NIP 956-218-45-76 TEL. +48 696 700 517			
Tytuł projektu:	Rozbudowa świetlicy wiejskiej w Kończewicach wraz z zagospodarowaniem terenu działki nr 241/2, 241/7 i 242/2	14320	PT
Adres obiektu:	działki nr 241/2, 241/7 i 242/2, Kończewice, gmina Chełmża		
Inwestor:	Gmina Chełmża ul. Wodna 2, 87–140 Chełmża		
Branża:	Budowlana	15310	12.2021r.
Projektował:	mgr inż. Szymon Wiśniewski upr. nr KUP/0094/POOK/12 w specjalności konstr.-budowl. b.o.	16310	
Sprawdziła:	mgr inż. Dorota Smolińska upr. nr KUP/0096/PBKb/21 w specjalności konstr.-budowl. b.o.	16310	
Tytuł rysunku	WIEŃCE	14320	1:20
		14320	K5
Wszelkie prawa zastrzeżone			

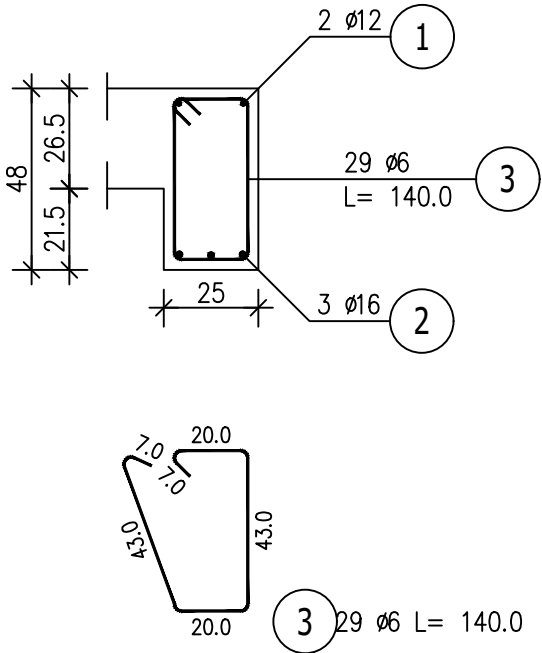
Poz.2.1 belka 25x48cm (1.szt.)

Skala 1:20



Przekrój A-A

Skala 1:20



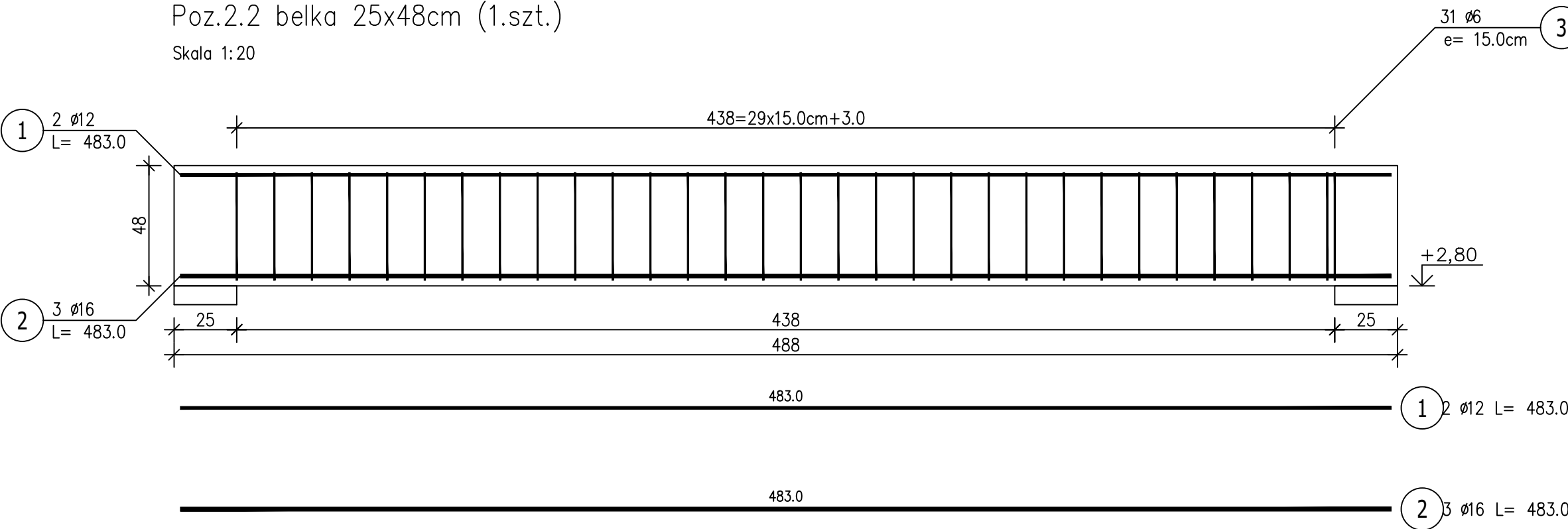
ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

POZ.	NR PRĘTA	Ø [mm]	DŁUGOŚĆ [m]	ILOŚĆ			DŁ. ŁĄCZNA [m]		
				PRĘTÓW	x POZ.	RAZEM	A-IIIIN		
							Ø6	Ø12	Ø16
Poz. 2.1 – belka 25x48cm – 1 szt.									
2.1	1	12	5,020	2	1	2		10,04	
	2	16	5,020	3	1	3			15,06
	3	6	1,400	29	1	29	40,60		
Poz. 2.2 – belka 25x48cm – 1 szt.									
2.2	1	12	4,830	2	1	2		9,66	
	2	16	4,830	3	1	3			14,49
	3	6	1,400	31	1	31	43,40		
DŁUGOŚĆ RAZEM [m]							84,00	19,70	29,55
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]							0,222	0,888	1,578
MASA [kg]							18,65	17,49	46,63
MASA CAŁKOWITA [kg]							82,77		

- 1) Opis kształtu pręta: PN–EN ISO 3766 (gabarytowo) lub równoważne  
2) Opis długości haka: gabarytowy  
3) Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

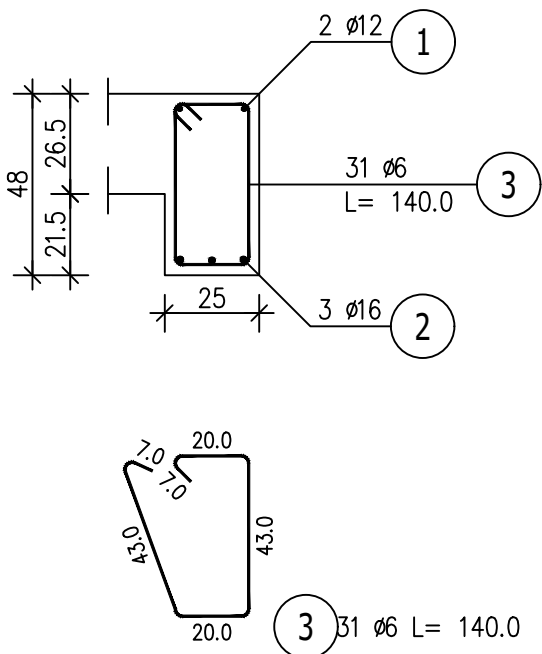
Poz.2.2 belka 25x48cm (1.szt.)

Skala 1:20



Przekrój A-A

Skala 1:20

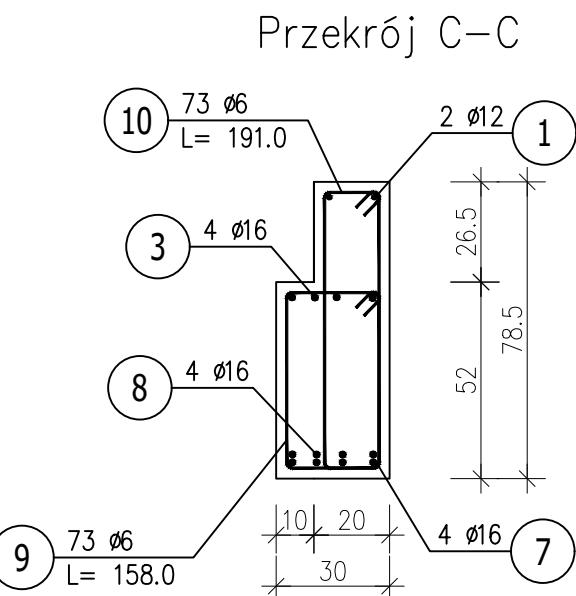


- UWAGI:  
1. Wszelkie prace prowadzić zgodnie ze sztuką budowlaną i zasadami wiedzy inżynierskiej pod nadzorem osoby uprawnionej. Przed przystąpieniem do robót budowlanych przeanalizować projekt ewentualne błędy i nieprawidłowości zgłosić projektantowi. Nie wolno odczytywać wymiarów ze skali. Roboty budowlane prowadzić zgodnie z zasadami BHP.  
2. Pod fundamentami ułożyć beton podkładowy gr. 10cm klasy min. C12/15.

BETON C25/30  
Stal A–IIIIN  
Otuliny: 2,5cm, 5cm(fundamenty)  
Klasa ekspozycji: XC1  
0,00= 90,05m npm

<b>strukture</b> SZYMON WIŚNIEWSKI BIURO: UL. KRASIŃSKIEGO 18-20/164, 87-100 TORUŃ NIP 956-218-45-76 TEL. +48 696 700 517			
Tytuł projektu:	Rozbudowa świetlicy wiejskiej w Kończewicach wraz z zagospodarowaniem terenu działki nr 241/2, 241/7 i 242/2	Faza:	PT
Adres obiektu:	działki nr 241/2, 241/7 i 242/2, Kończewice, gmina Chełmża		
Inwestor:	Gmina Chełmża ul. Wodna 2, 87–140 Chełmża		
Branża:	Budowlana	Data:	12.2021r.
Projektował:	mgr inż. Szymon Wiśniewski upr. nr KUP/0094/POOK/12 w specjalności konstr.-budowl. b.o.	Projekt:	
Sprawdziła:	mgr inż. Dorota Smolińska upr. nr KUP/0096/PBKb/21 w specjalności konstr.-budowl. b.o.	Projekt:	
Tytuł rysunku	BELKI POZ 2.1 I 2.2	Skala:	1:20
K6			
Wszelkie prawa zastrzeżone			

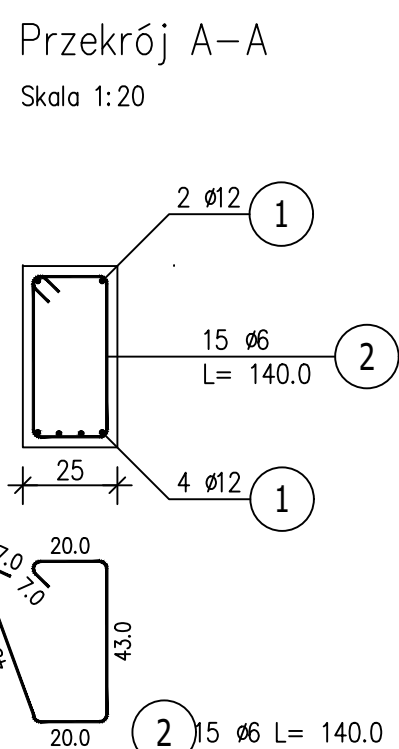
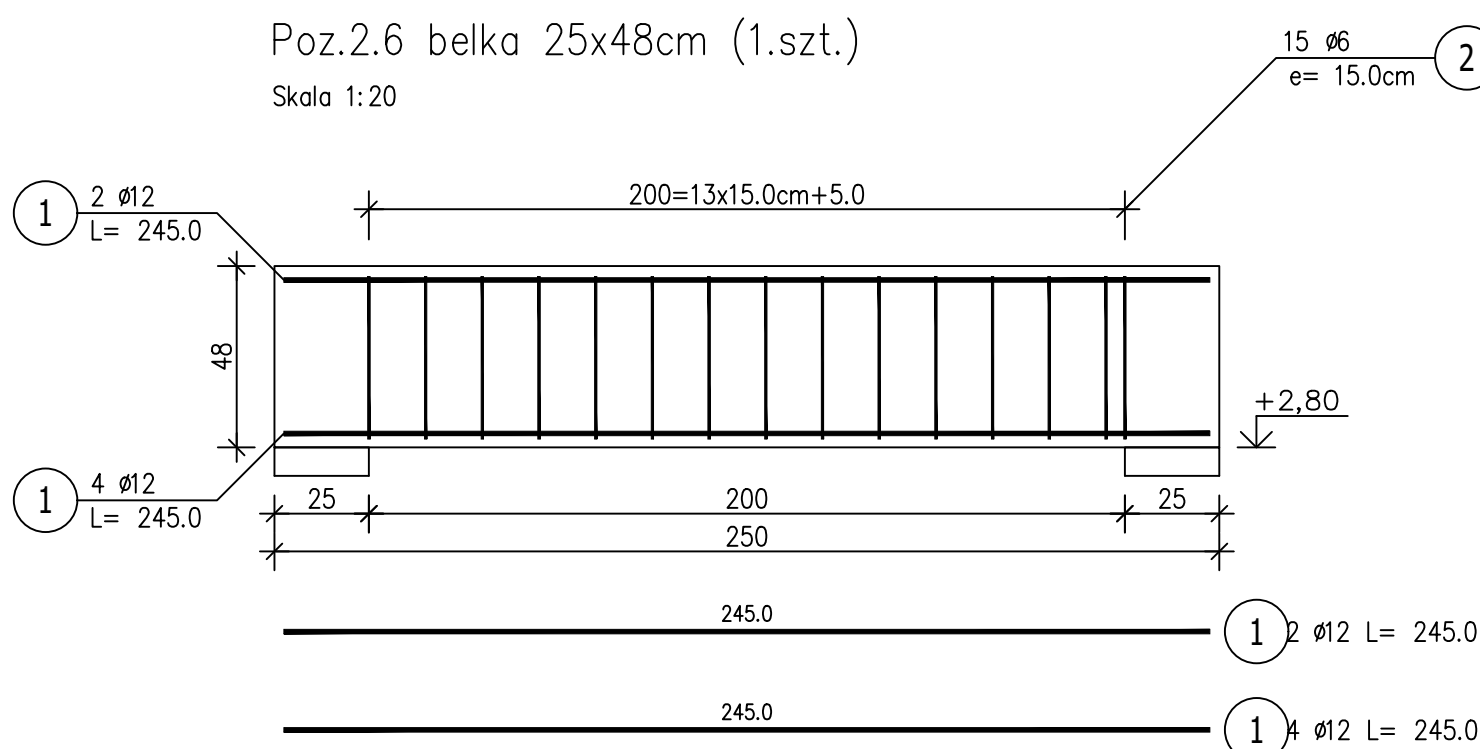
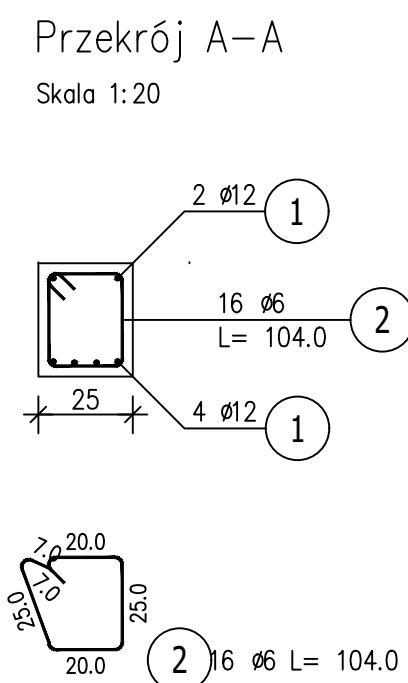
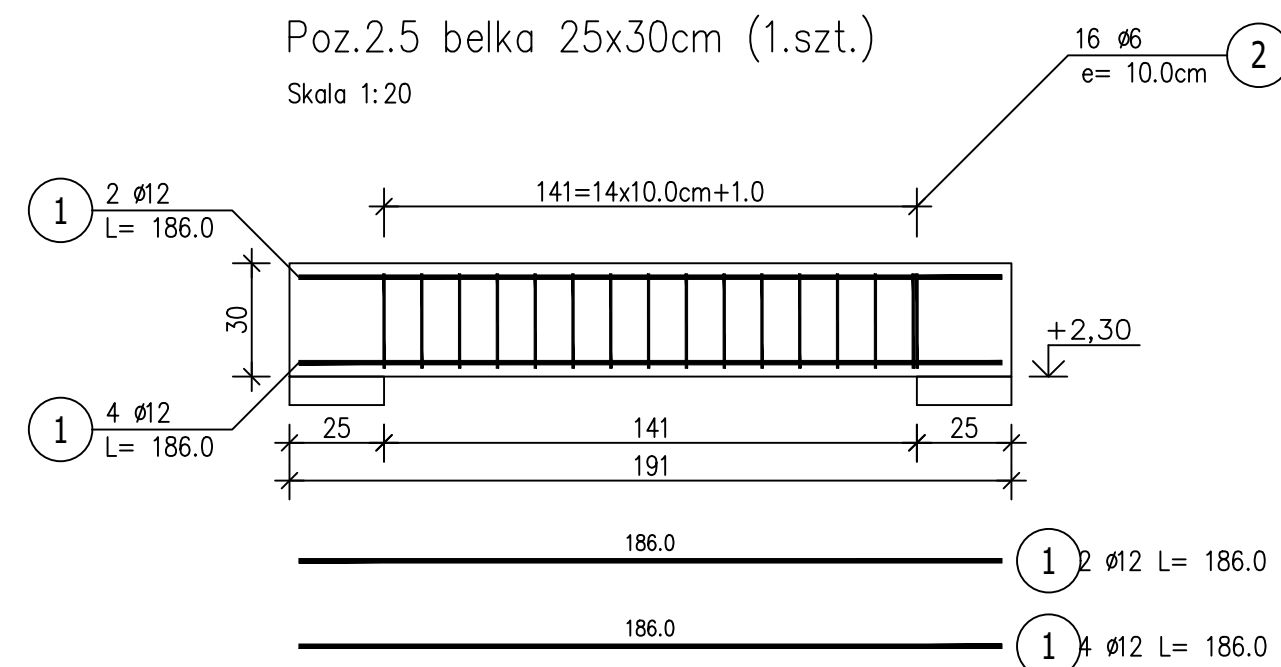
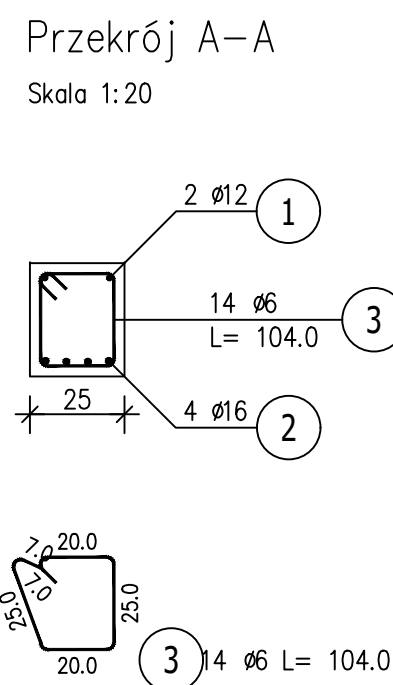





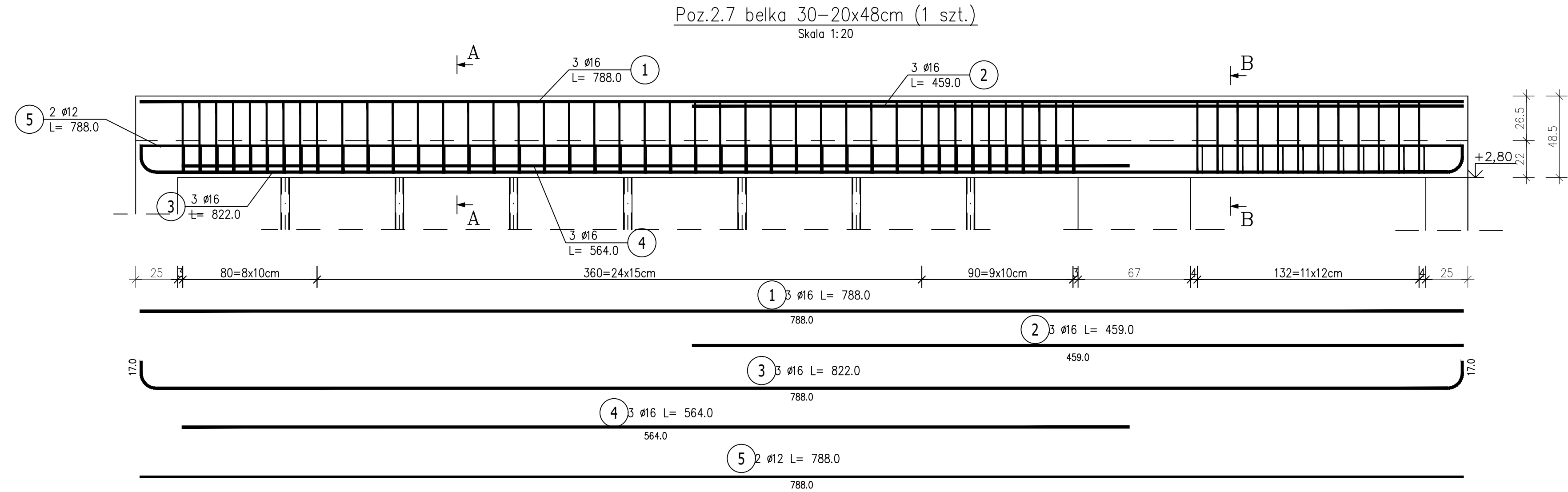
- 1) Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo) lub równoważne
- 2) Opis długości haka: gabarytowy
- 3) Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

**UWAGI:**

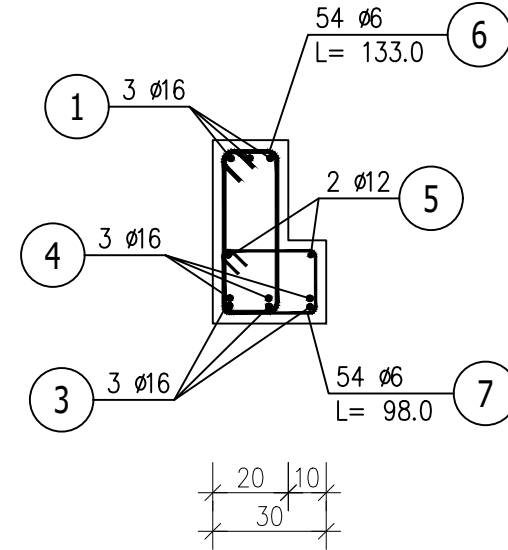
1. Wszelkie prace prowadzić zgodnie ze sztuką budowlaną i zasadami wiedzy inżynierskiej pod nadzorem osoby uprawnionej. Przed przystąpieniem do robót budowlanych przeanalizować projekt ewentualne błędy i nieprawidłowości zgłosić projektantowi. Nie wolno odczytywać wymiarów ze skali. Roboty budowlane prowadzić zgodnie z zasadami BHP.
2. Pod fundamentami ułożyć beton podkładowy gr. 10cm klasy min. C12/15.



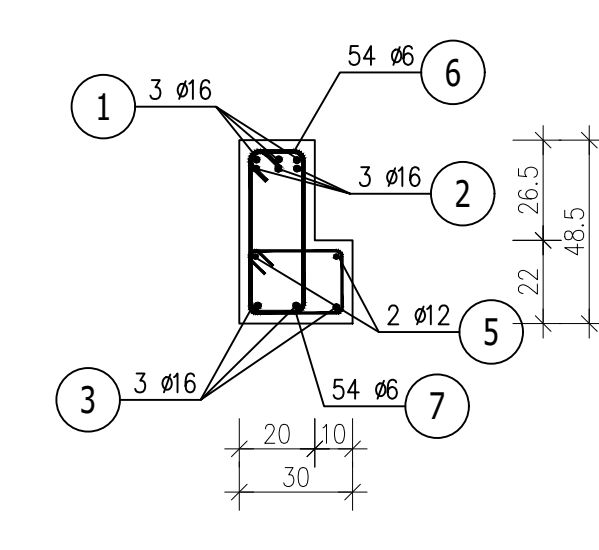
 <b>szymon wiśniowski</b> <b>SYMION WIŚNIEWSKI</b> BIURO: UL. KRASIŃSKIEGO 18-20/164, 87-100 TORUŃ TEL. 956-218-455 TEL. +48 696 700 517			
<b>Tytuł projektu:</b> Rozbudowa świetlicy wiejskiej w Konieczkach wraz z zagospodarowaniem terenu działki nr 241/2, 241/7 i 242/2		<b>PT</b>	
<b>Adres obiektu:</b> działki nr 241/2, 241/7 i 242/2, Konieczne, gmina Chełmża			
<b>Inwestor:</b> Gmina Chełmża ul. Wodna 2, 87-140 Chełmża			
<b>Branza:</b> Budowlana		12.2021r.	
<b>Projektował:</b> mgr inż. Szymon Wiśniowski upr. nr KUP/0094/P/POK/12 w specjalności konstr. budowl. i.o.		12.2021r.	
<b>Sprawdziła:</b> mgr inż. Dorota Smolińska upr. nr KUP/1006/P/BBK/21 w specjalności konstr. budowl. i.o.		12.2021r.	
<b>Tytuł rysunku</b> BELKI POZ 2.3, 2.4, 2.5 I 2.6		1:20 K7	
W S Z E K I E   D R O W A   I N Ż Y N I E R S T W O			



Przekrój A–A



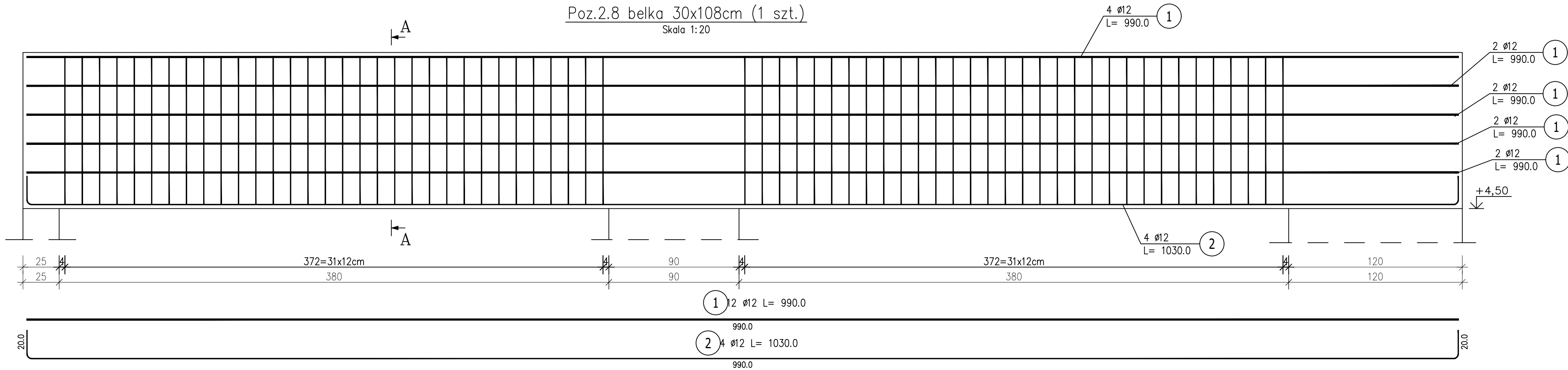
Przekrój B–B



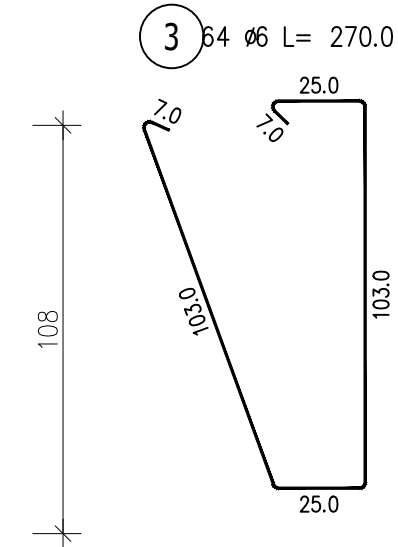
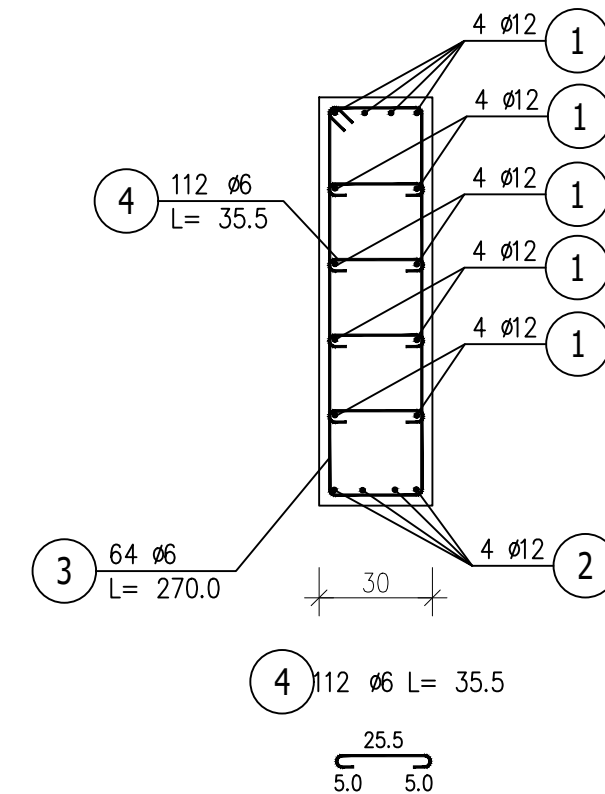
ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

POZ.	NR PRĘTA	ø [mm]	DŁUGOŚĆ [m]	ILOŚĆ			DŁ. ŁĄCZNA [m]		
				PRĘTÓW	x POZ.	RAZEM	A-III		
							ø6	ø12	ø16
Poz. 2.7 – belka 30–20x48cm – 1 szt.									
2.7	1	16	7,880	3	1	3			23,64
	2	16	4,590	3	1	3			13,77
	3	16	8,220	3	1	3			24,66
	4	16	5,640	3	1	3			16,92
	5	12	7,880	2	1	2		15,76	
	6	6	1,330	54	1	54	71,82		
	7	6	0,980	54	1	54	52,92		
Poz. 2.8 – belka 30x108cm – 1 szt.									
2.8	1	12	9,900	12	1	12		118,80	
	2	12	10,300	4	1	4		41,20	
	3	6	2,700	64	1	64	172,80		
	4	6	0,355	112	1	112	39,76		
DŁUGOŚĆ RAZEM [m]							337,30	175,76	78,99
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]							0,222	0,888	1,578
MASA [kg]							74,88	156,07	124,65
MASA CAŁKOWITA [kg]							355,6		

- 1) Opis kształtu pręta: PN–EN ISO 3766 (gabarytowo) lub równoważne  
2) Opis długości haka: gabarytowy  
3) Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych



Przekrój A–A



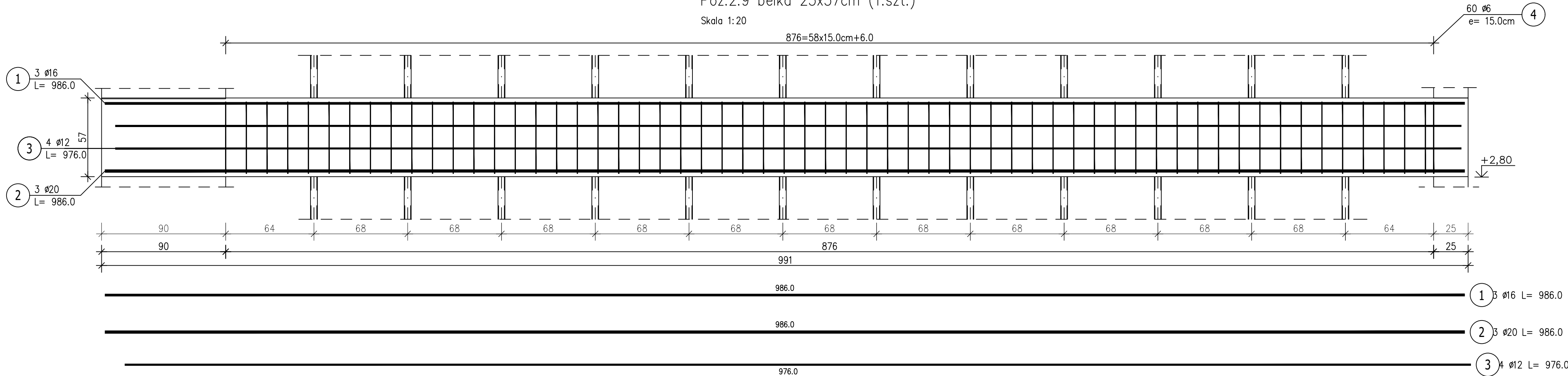
BETON C25/30  
Stal A–IIIIN  
Otuliny: 2,5cm, 5cm(fundamenty)  
Klasa ekspozycji: XC1  
0,00= 90,05m npm

- UWAGI:  
1. Wszelkie prace prowadzić zgodnie ze sztuką budowlaną i zasadami wiedzy inżynierskiej pod nadzorem osoby uprawnionej. Przed przystąpieniem do robót budowlanych przeanalizować projekt ewentualne błędy i nieprawidłowości zgłosić projektantowi. Nie wolno odczytywać wymiarów ze skali. Roboty budowlane prowadzić zgodnie z zasadami BHP.  
2. Pod fundamentami ułożyć beton podkładowy gr. 10cm klasy min. C12/15.

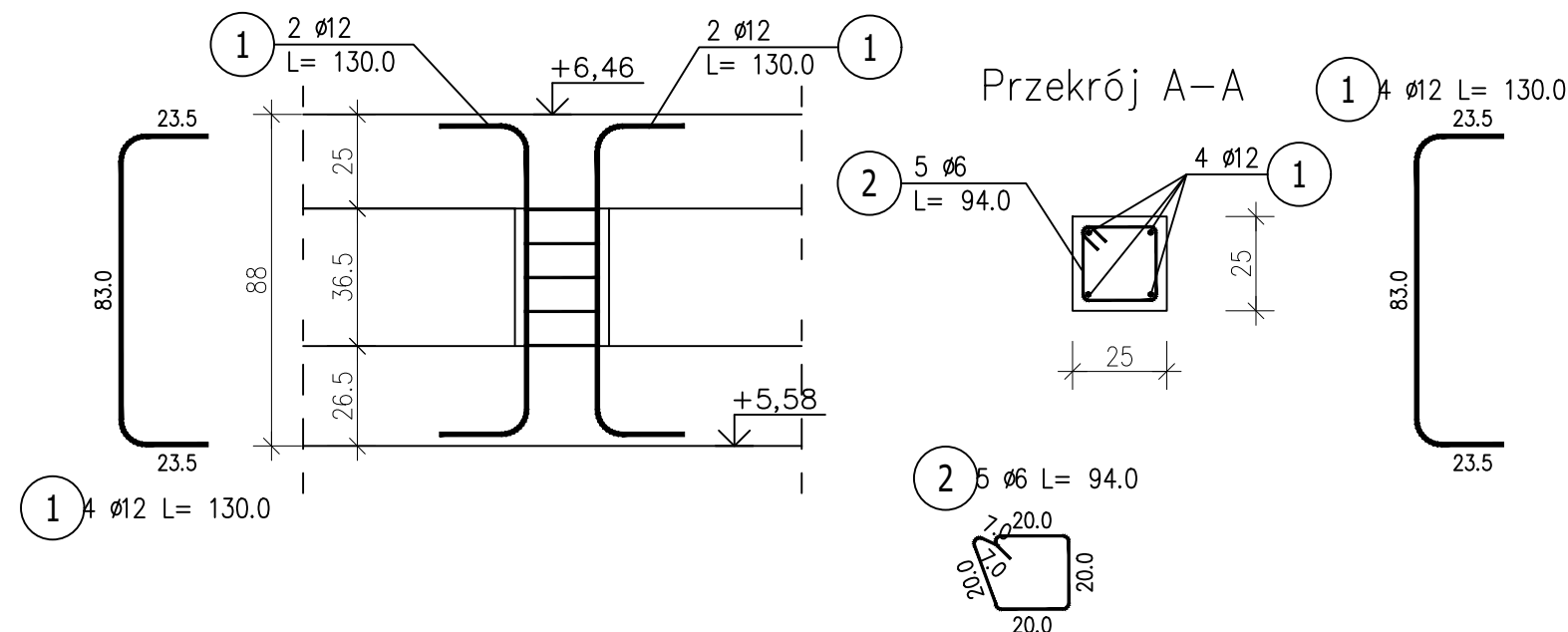
<b>strukture</b> SZYMON WIŚNIEWSKI BIURO: UL. KRASIŃSKIEGO 18-20/164, 87-100 TORUŃ NIP: 956-218-45-76 TEL: +48 696 700 517			
Tytuł projektu:	Rozbudowa świetlicy wiejskiej w Kończewicach wraz z zagospodarowaniem terenu działki nr 241/2, 241/7 i 242/2	POZ	PT
Adres obiektu:	działki nr 241/2, 241/7 i 242/2, Kończewice, gmina Chelmża		
Inwestor:	Gmina Chelmża ul. Wodna 2, 87–140 Chelmża		
Branża:	Budowlana	DATA	12.2021r.
Projektował:	mgr inż. Szymon Wiśniewski upr. nr KUP/0084/POOK/12 w specjalności konstr.-budowl. b.o.	POZ	
Sprawdziła:	mgr inż. Dorota Smolińska upr. nr KUP/0086/PBKu/21 w specjalności konstr.-budowl. b.o.	POZ	
Tytuł rysunku	BELKI POZ 2.7 i 2.8	DATA	1:20
K8			
Wszelkie prawa zastrzeżone			

Poz.2.9 belka 25x57cm (1.szt.)

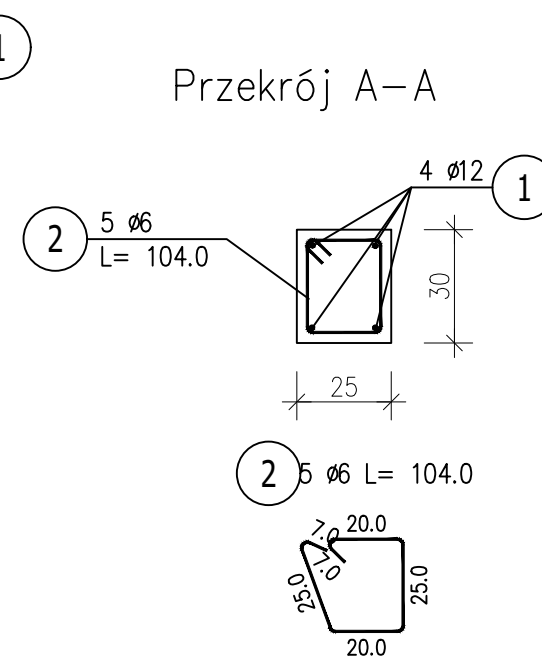
Skala 1:20



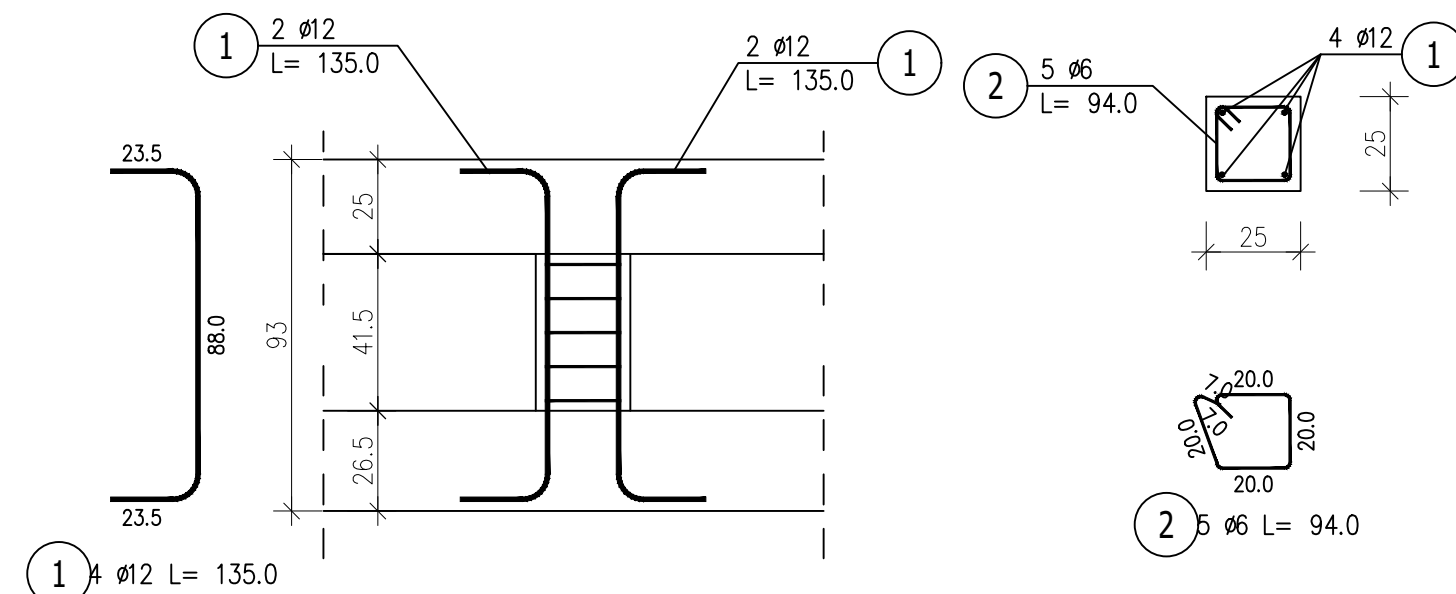
Poz.T1 trzpień-attyka (7 szt.)  
Skala 1:20



Poz.T1a trzpień-attyka (8 szt.)  
Skala 1:20



Poz.T3 trzpień-attyka (8 szt.)  
Skala 1:20



Przekrój A-A

UWAGI:

1. Wszelkie prace prowadzić zgodnie ze sztuką budowlaną i zasadami wiedzy inżynierskiej pod nadzorem osoby uprawnionej. Przed przystąpieniem do robót budowlanych przeanalizować projekt ewentualne błędy i nieprawidłowości zgłosić projektantowi. Nie wolno odczytywać wymiarów ze skal. Roboty budowlane prowadzić zgodnie z zasadami BHP.
2. Pod fundamentami ułożyć beton podkładowy gr. 10cm klasy min. C12/15.

BETON C25/30

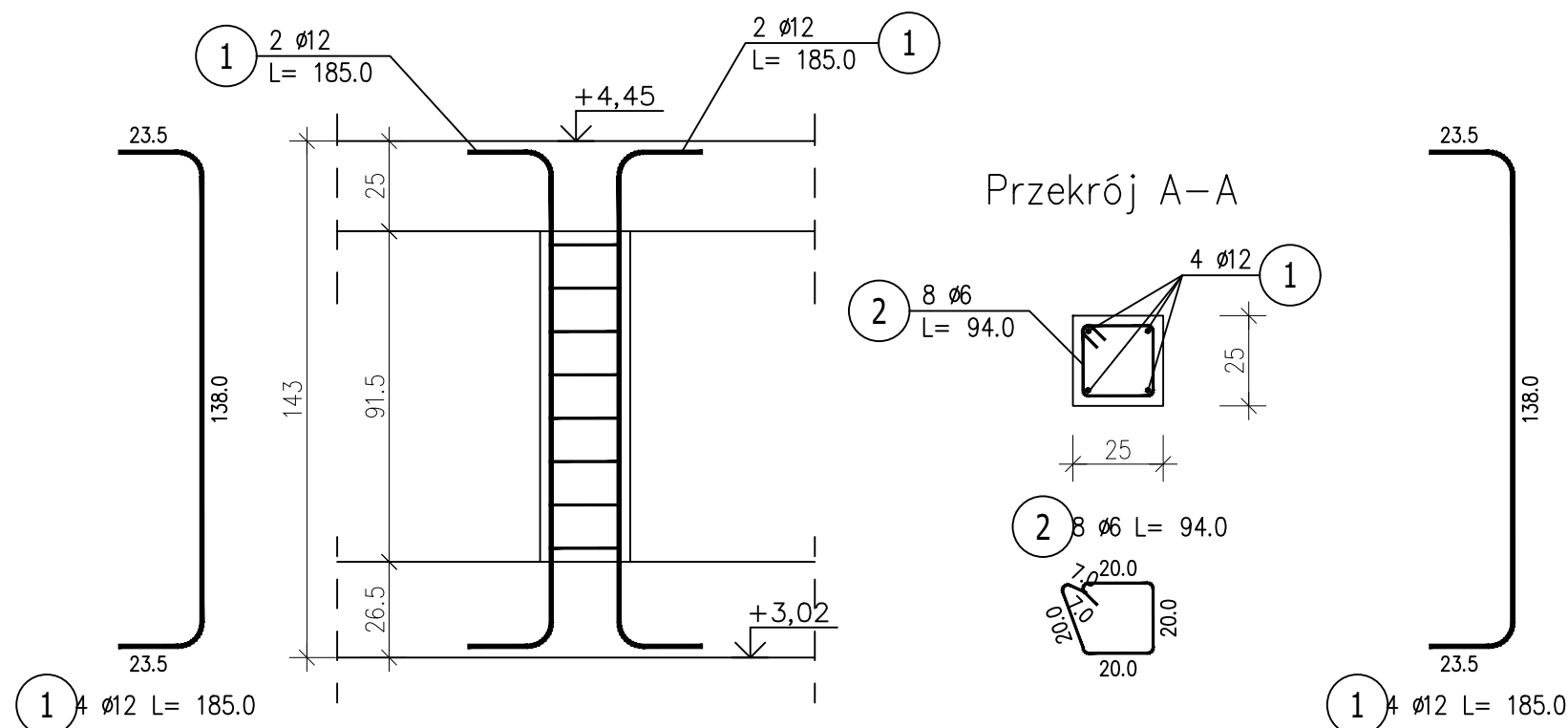
Stal A-IIIIN

Otuliny: 2.5cm, 5cm(fundamenty)

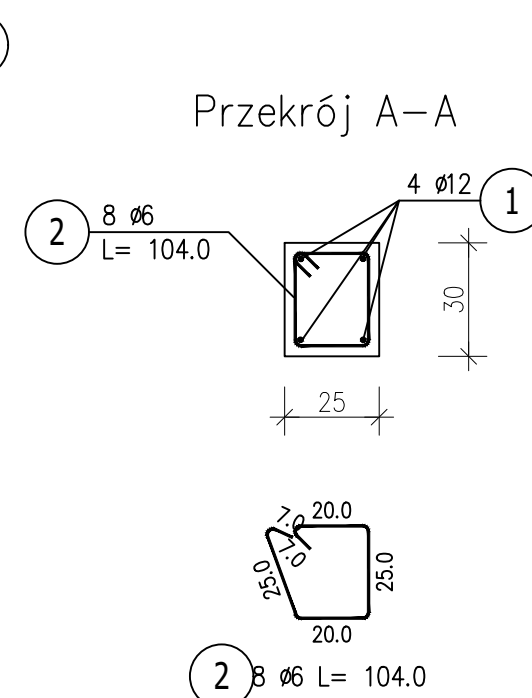
Klasa ekspozycji: XC1

0,00= 90,05m npr

Poz.T2 trzpień-attyka (9 szt.)  
Skala 1:20



Poz.T2a trzpień-attyka (4 szt.)  
Skala 1:20



Przekrój A-A

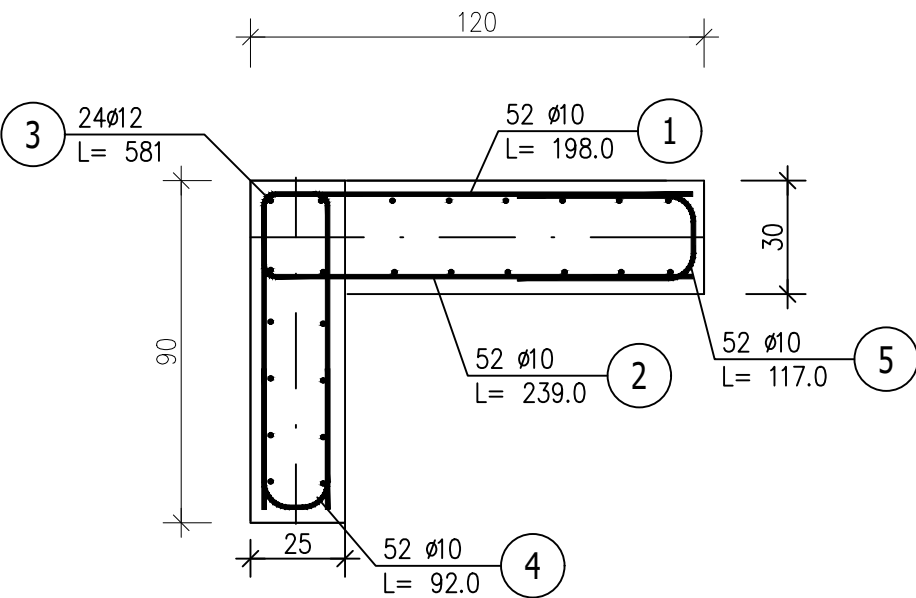
ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ									
POZ.	NR PRĘTA	Ø [mm]	DŁUGOŚĆ [m]	ILOŚĆ			DŁ. ŁĄCZNA [m]		
				PRĘTÓW	x POZ.	RAZEM	A-IIIIN Ø6      Ø12		
Poz. T1 – trzpień-attyka – 7 szt.									
T1	1	12	1,300	4	7	28		36,40	
	2	6	0,940	5	7	35	32,90		
Poz. T1a – trzpień-attyka – 8 szt.									
T1a	1	12	1,300	4	8	32		41,60	
	2	6	1,040	5	8	40	41,60		
Poz. T2 – trzpień-attyka – 9 szt.									
T2	1	12	1,850	4	9	36		66,60	
	2	6	0,940	8	9	72	67,68		
Poz. T2a – trzpień-attyka – 4 szt.									
T2a	1	12	1,850	4	4	16		29,60	
	2	6	1,040	8	4	32	33,28		
Poz. T3 – trzpień-attyka – 8 szt.									
T3	1	12	1,350	4	8	32		43,20	
	2	6	0,940	5	8	40	37,60		
DŁUGOŚĆ RAZEM [m]							213,06	217,40	
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]							0,222	0,888	
MASA [kg]							47,30	193,05	
MASA CAŁKOWITA [ka]							240,35		

- 1) Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo) lub równoważne
- 2) Opis długości haka: gabarytowy
- 3) Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

 <b>Struktura</b> <b>WISKNIEWSKI</b>			
BIURO: UL. KRASIŃSKIEGO 18-20/164, 87-100 TORUŃ NIP 956-218-45-76 TEL. +48 696 700 517			
Tytuł projektu:	Rozbudowa świetlicy wiejskiej w Kończewicach wraz z zagospodarowaniem terenu działki nr 241/2, 241/7 i 242/2		PT
Adres obiektu:	działki nr 241/2, 241/7 i 242/2, Kończewice, gmina Chełmża		
Inwestor:	Gmina Chełmża ul. Wodna 2, 87–140 Chełmża		
Branża:	Budowlana	Data:	12.2021r.
Projektował:	mgr inż. Szymon Wiśniewski upr. nr KUP/0094/POOK/12 w specjalności konstr.-budowl. b.o.	Projekt:	
Sprawdziła:	mgr inż. Dorota Smolińska upr. nr KUP/0096/PBKb/21 w specjalności konstr.-budowl. b.o.	Projekt:	
Tytuł rysunku	TRZPIENIE ATTYKI T1–T3	Skala:	1:20
		Arkusze:	K10

Poz. SC1 ściana żelbetowa gr.25–30cm

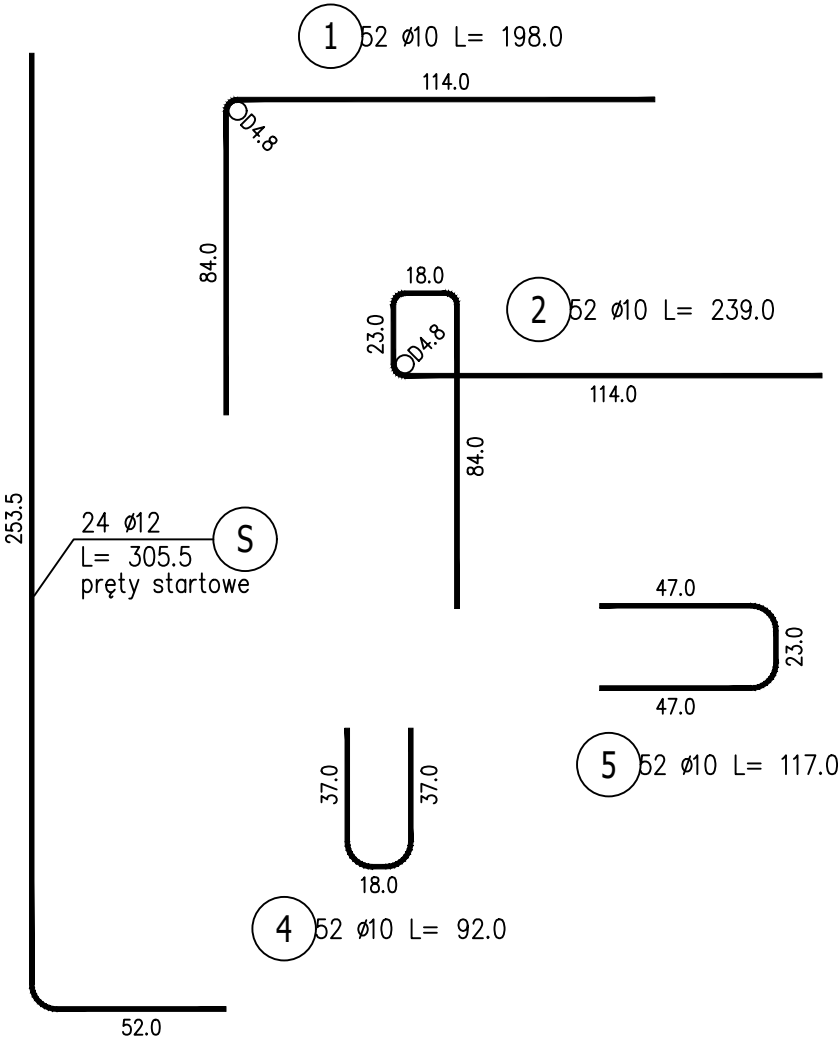
Skala 1 : 20



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

POZ.	NR PRĘTA	ø [mm]	DŁUGOŚĆ [m]	ILOŚĆ			DŁ. ŁĄCZNA [m]	
				PRĘTÓW	x POZ.	RAZEM	A-IIIIN	
							ø10	ø12
Poz. SC1 – ściana żelb. gr.25–30cm – 1 szt.								
SC1	1	10	1,980	52	1	52	102,96	
	2	10	2,390	52	1	52	124,28	
	3	12	5,810	24	1	24		139,44
	4	10	0,920	52	1	52	47,84	
	5	10	1,170	52	1	52	60,84	
	S	12	3,055	24	1	24		73,32
DŁUGOŚĆ RAZEM [m]							335,92	212,76
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]							0,617	0,888
MASA [kg]							207,26	188,93
MASA CAŁKOWITA [kg]							396,19	

- Opis kształtu pręta: PN–EN ISO 3766 (gabarytowo) lub równoważne
- Opis długości haka: gabarytowy
- Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych



UWAGI:

- Wszelkie prace prowadzić zgodnie ze sztuką budowlaną i zasadami wiedzy inżynierskiej pod nadzorem osoby uprawnionej. Przed przystąpieniem do robót budowlanych przeanalizować projekt ewentualne błędy i nieprawidłowości zgłosić projektantowi. Nie wolno odczytywać wymiarów ze skali. Roboty budowlane prowadzić zgodnie z zasadami BHP.
- Pod fundamentami ułożyć beton podkładowy gr. 10cm klasy min. C12/15.

BETON C25/30

Stal A–IIIIN

Otuliny: 2,5cm, 5cm(fundamenty)

Klasa ekspozycji: XC1

0,00= 90,05m npm



SZYMON WIŚNIEWSKI

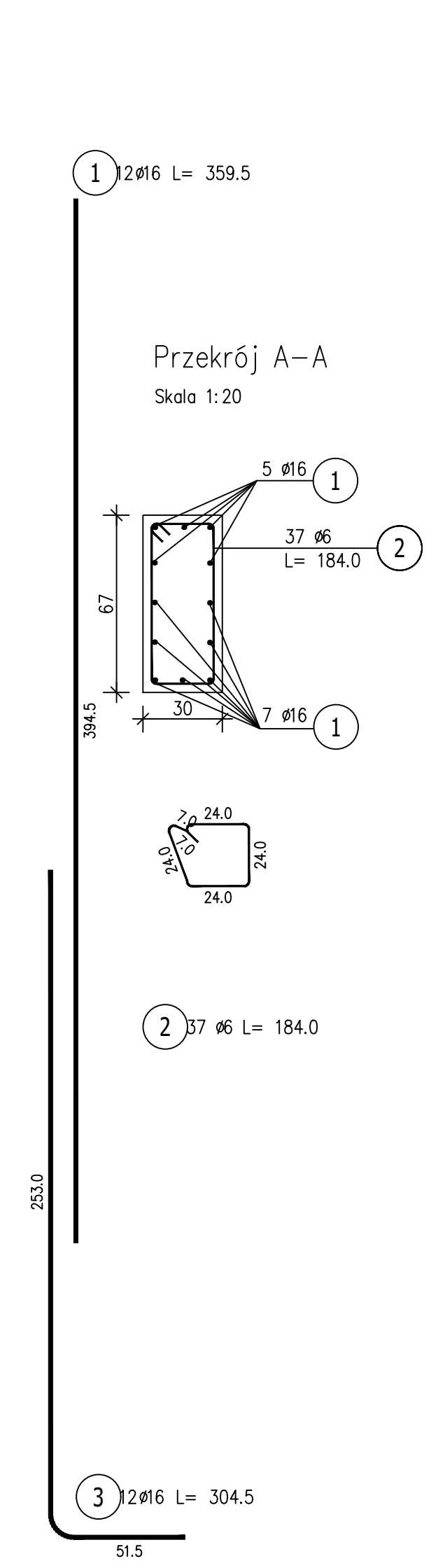
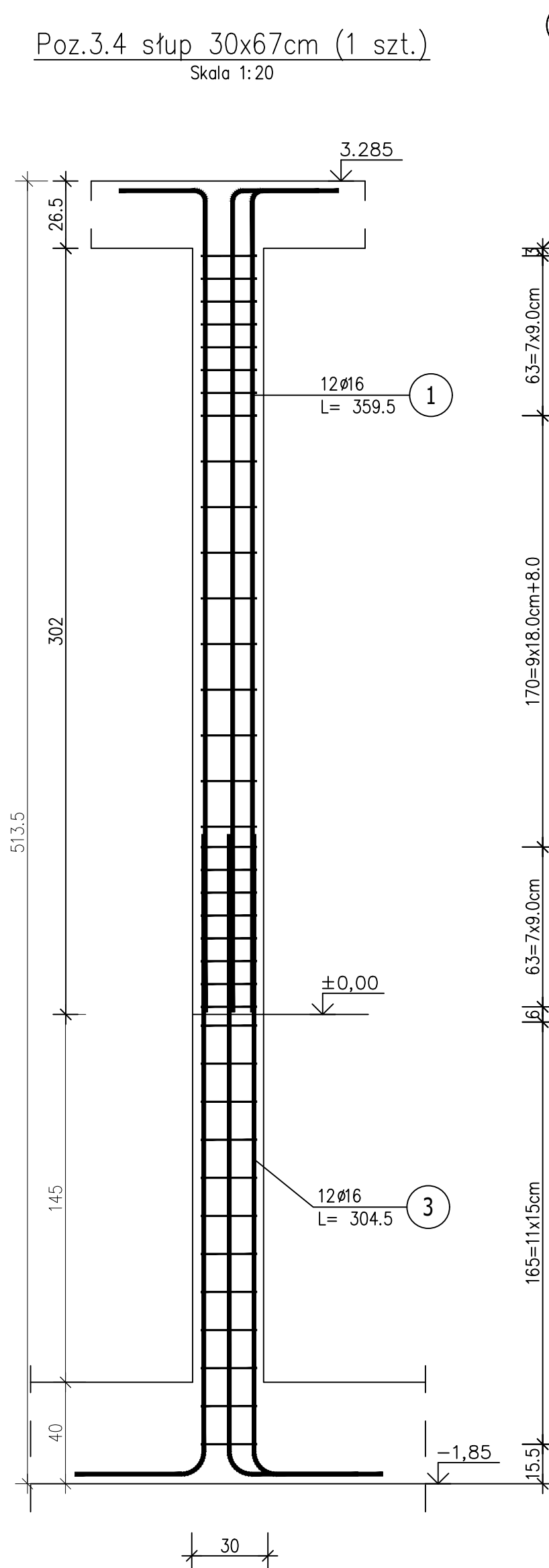
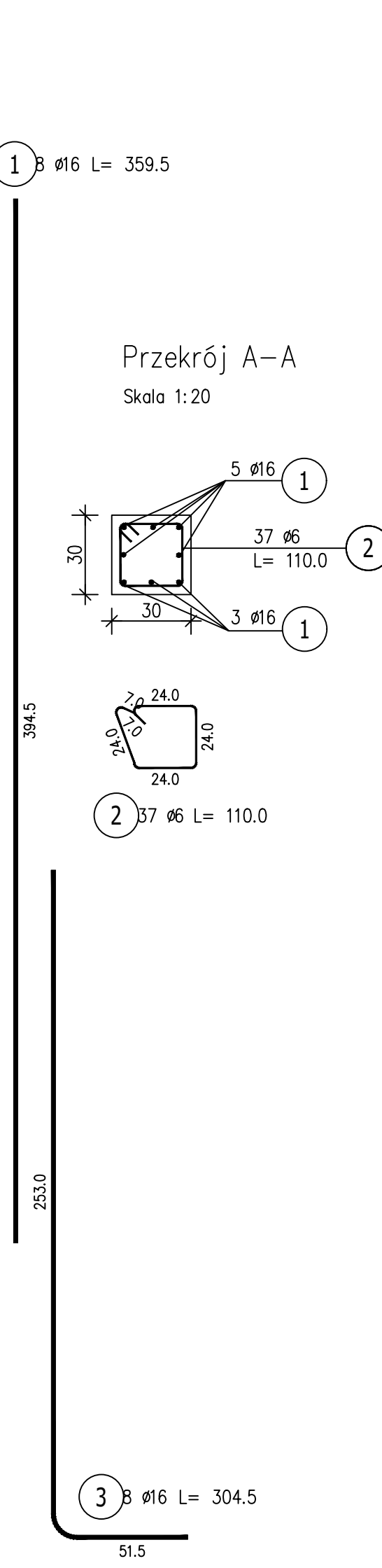
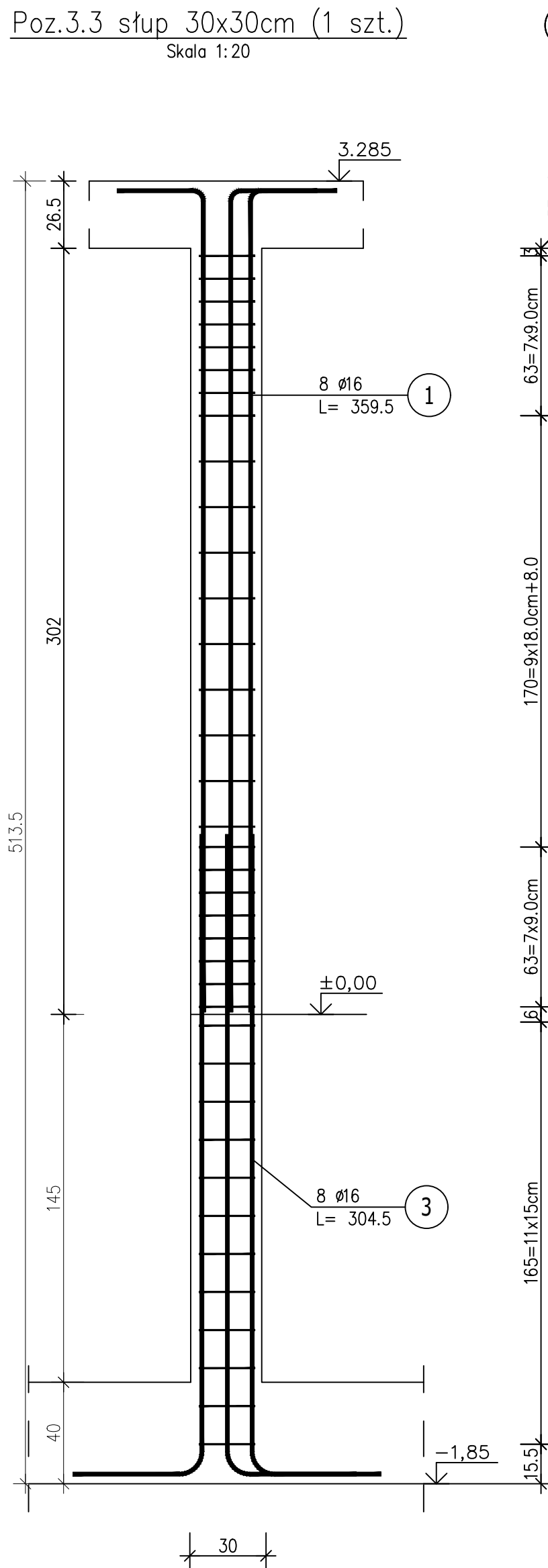
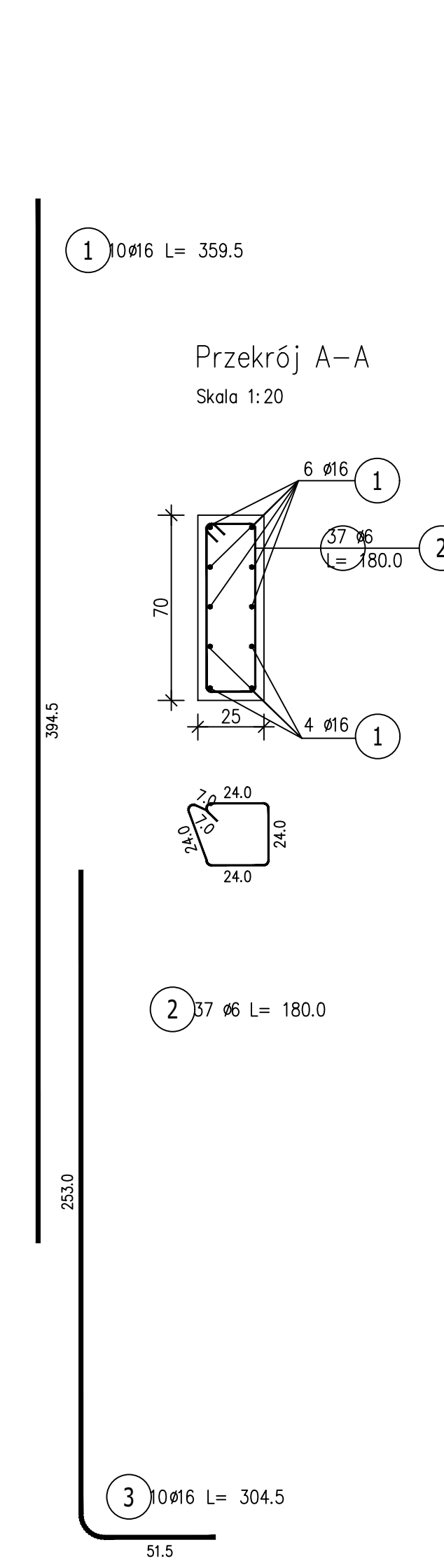
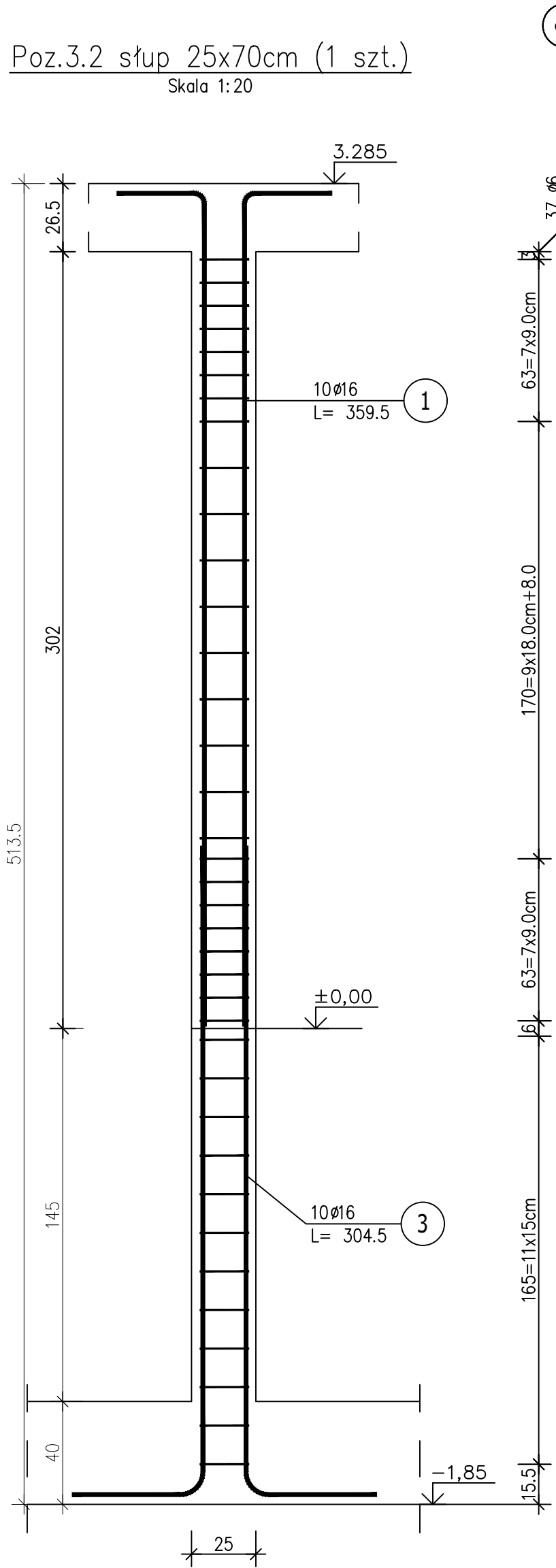
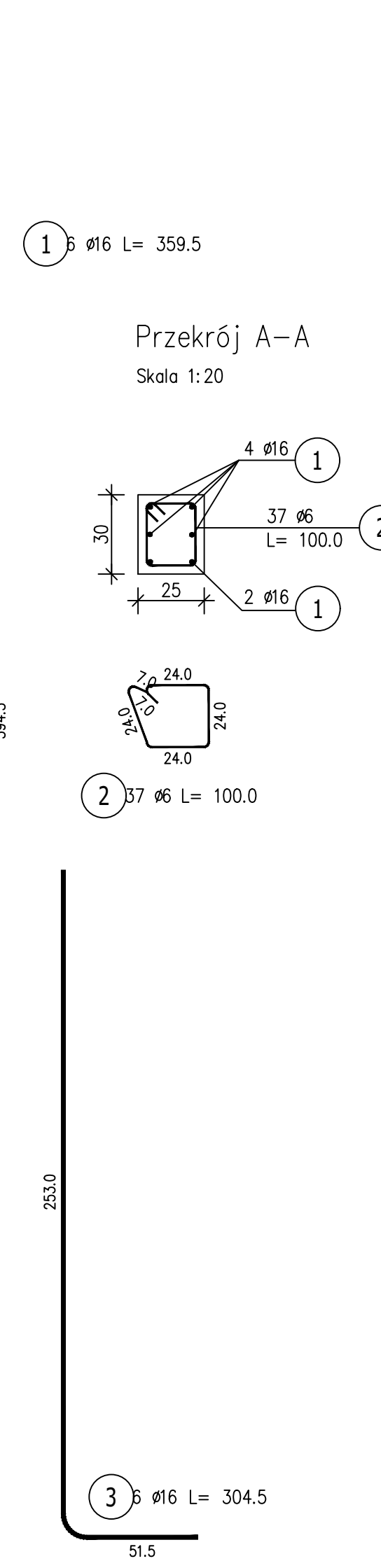
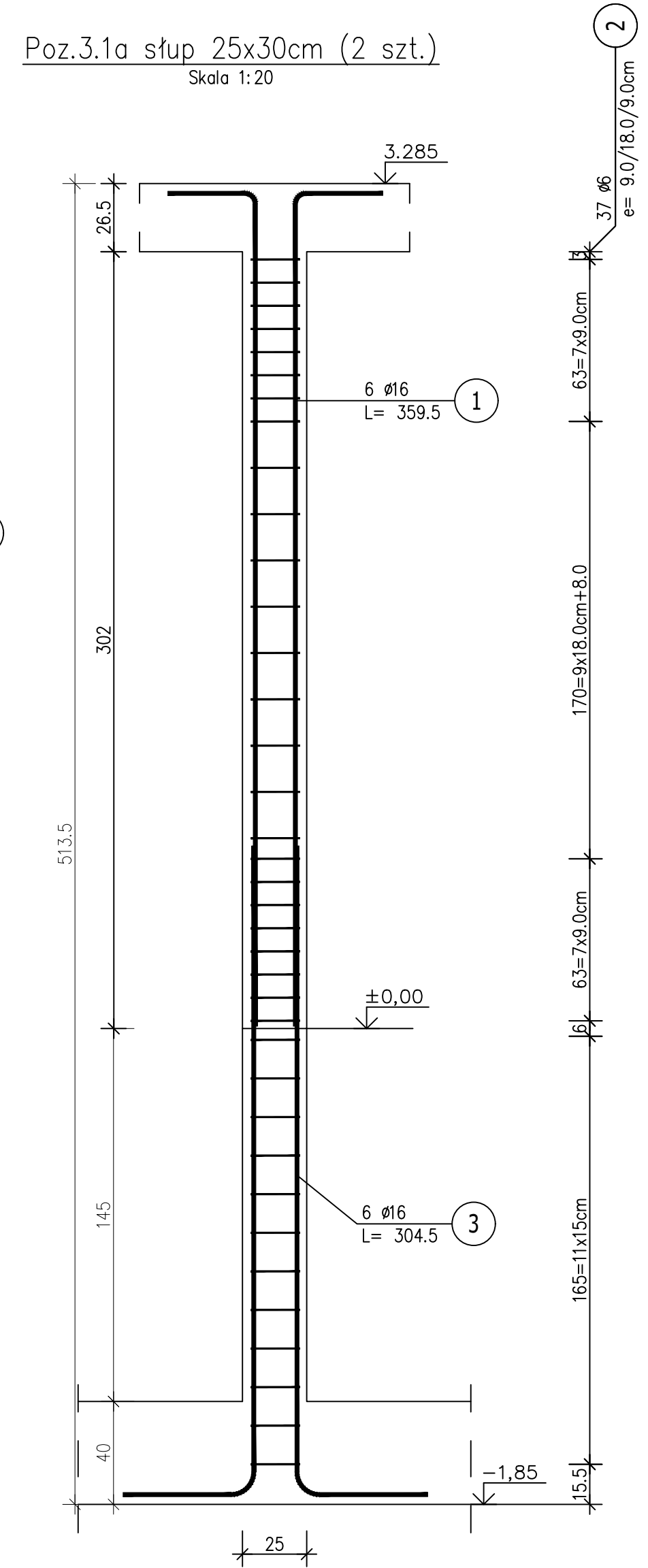
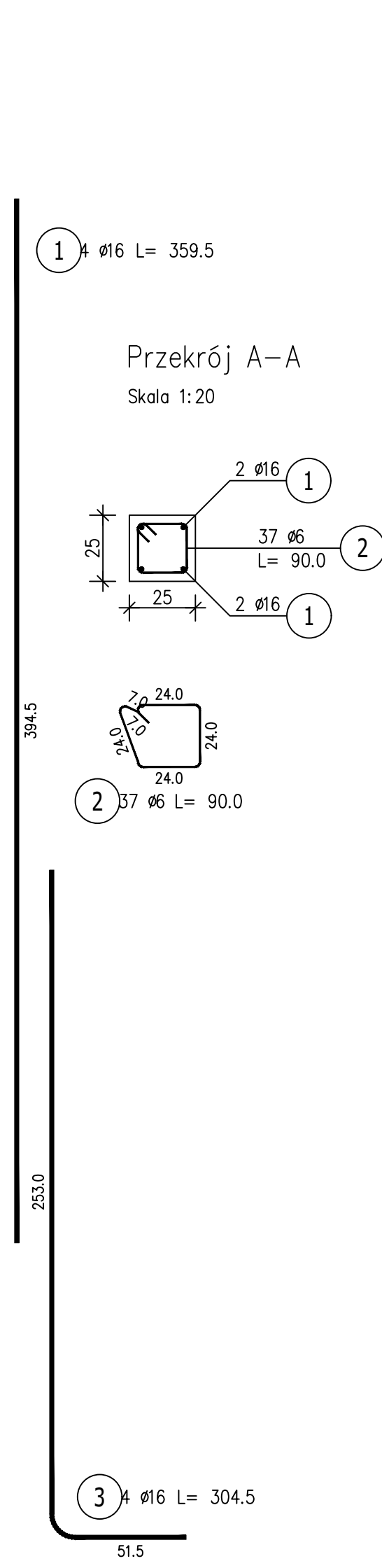
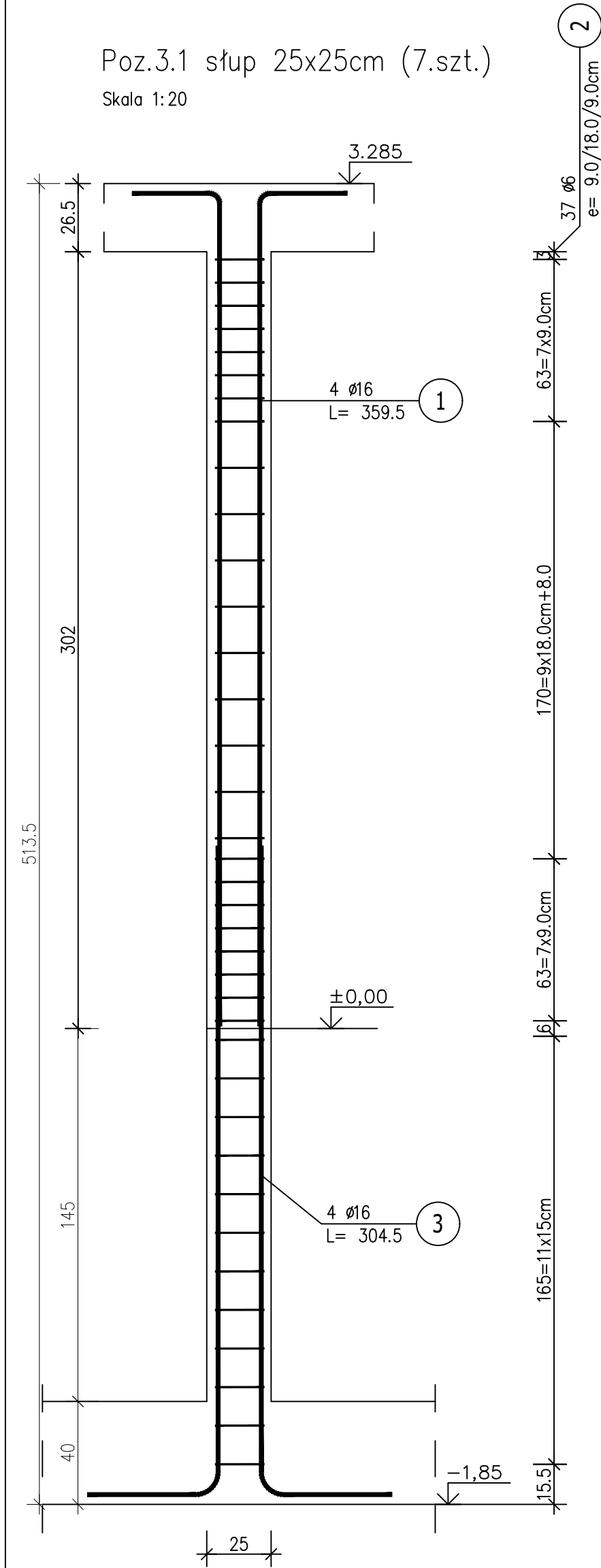
BIURO: UL. KRASIŃSKIEGO 18-20/164, 87-100 TORUŃ

NIP 956-218-45-76

TEL. +48 696 700 517

Tytuł projektu:	Rozbudowa świetlicy wiejskiej w Kończewicach wraz z zagospodarowaniem terenu działki nr 241/2, 241/7 i 242/2	Faza	PT
Adres obiektu:	działki nr 241/2, 241/7 i 242/2, Kończewice, gmina Chełmża		
Inwestor:	Gmina Chełmża ul. Wodna 2, 87–140 Chełmża		
Branża:	Budowlana	Data	12.2021r.
Projektował:	mgr inż. Szymon Wiśniewski upr. nr KUP/0094/POOK/12 w specjalności konstr.-budowl. b.o.	Podpis	
Sprawdziła:	mgr inż. Dorota Smolińska upr. nr KUP/0096/PBKb/21 w specjalności konstr.-budowl. b.o.	Podpis	
Tytuł rysunku	ZBROJENIE ŚCIANY ŻELBETOWEJ SC1	Klasa Skala	1:20 K11

Wszelkie prawa zastrzeżone

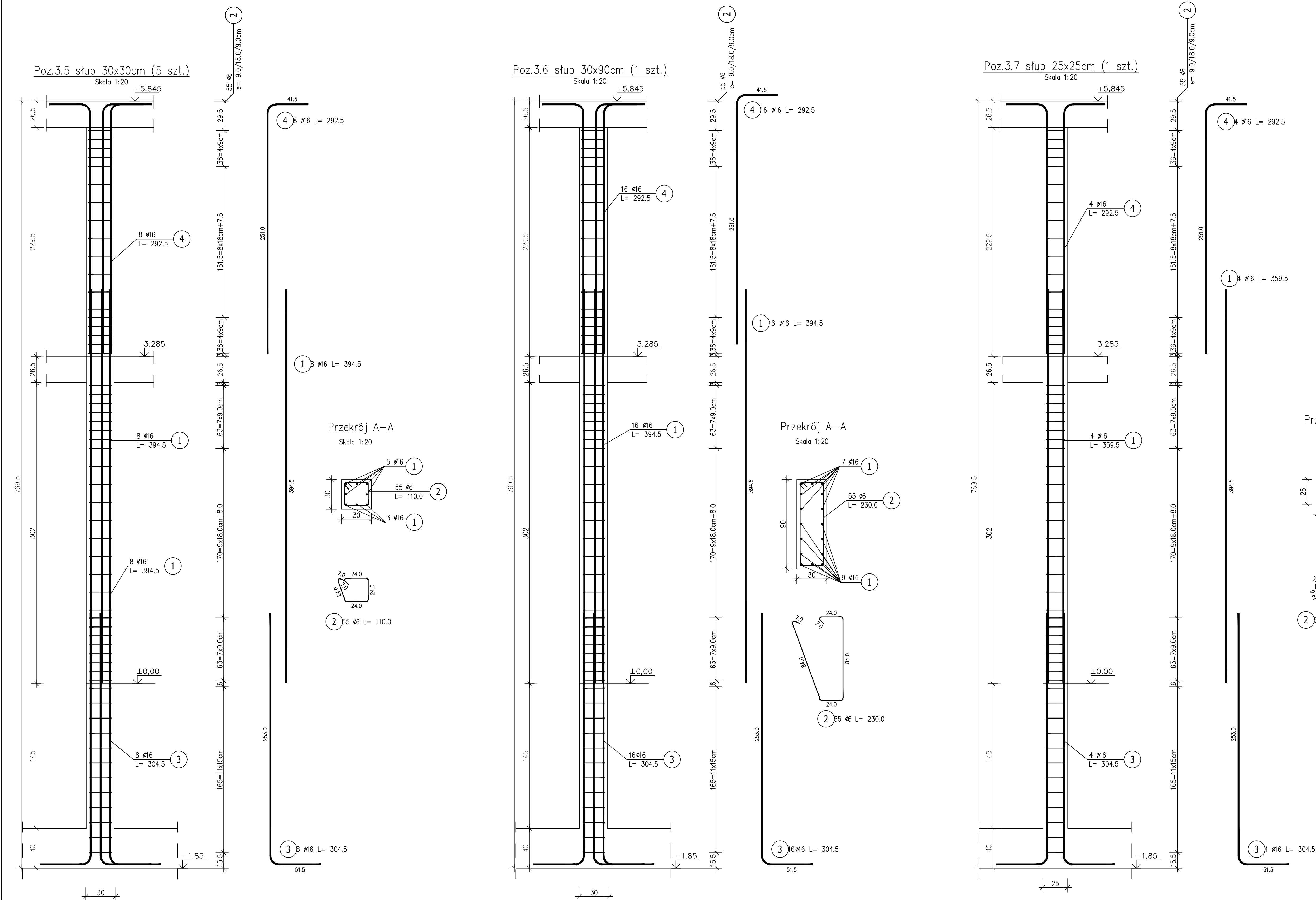


UWAGI:  
1. Wszelkie prace prowadzić zgodnie ze sztuką budowlaną i zasadami wiedzy inżynierskiej pod nadzorem osoby uprawnionej. Przed przystąpieniem do robót budowlanych przeanalizować projekt, ewentualne błędy i nieprawidłowości zgłosić projektantowi. Nie wolno odczytywać wymiarów ze skali. Roboty budowlane prowadzić zgodnie z zasadami BHP.  
2. Pod fundamentami ułożyć beton podkładowy gr. 10cm klasy min. C12/15.  
  
BETON C25/30  
Stal A-IIIIN  
Otuliny: 2,5cm, 5cm(fundamenty)  
Klasa ekspozycji: XC1  
0,00= 90,05m npm

ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ									
POZ.	NR PRĘTA	Ø [mm]	DŁUGOŚĆ [m]	ILOŚĆ		DŁ. ŁĄCZNA [m]			
				PRĘTÓW	x POZ.	RAZEM	A-IIIIN Ø6 Ø16		
Poz. 3.1 – słup 25x25cm – 7 szt.									
3.1	1	16	3,595	4	7	28		100,66	
	2	6	0,900	37	7	259	233,10		
	3	16	3,045	4	7	28		85,26	
Poz. 3.1a – słup 25x30cm – 2 szt.									
3.1a	1	16	3,595	6	2	12		43,14	
	2	6	1,000	37	2	74	74,00		
	3	16	3,045	6	2	12		36,54	
Poz. 3.2 – słup 25x70cm – 1 szt.									
3.2	1	16	3,595	10	1	10		35,95	
	2	6	1,800	37	1	37	66,60		
	3	16	3,045	10	1	10		30,45	
Poz. 3.3 – słup 30x30cm – 1 szt.									
3.3	1	16	3,595	8	1	8		28,76	
	2	6	1,100	37	1	37	40,70		
	3	16	3,045	8	1	8		24,36	
Poz. 3.4 – słup 30x67cm – 1 szt.									
3.4	1	16	3,595	12	1	12		43,14	
	2	6	1,840	37	1	37	68,08		
	3	16	3,045	12	1	12		36,54	
DŁUGOŚĆ RAZEM [m]							482,48	464,80	
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]							0,222	1,578	
MASA [kg]							107,11	733,45	
MASA CAŁKOWITA [kg]								840,56	

- 1) Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowy) lub równoważne  
2) Opis długości haka: gabarytowy  
3) Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

<b>strukuro</b> SZYMON WIŚNIEWSKI BIURO: UL. KRASIŃSKIEGO 18-20/164, 87-100 TORUŃ NIP 666-218-45-75 TEL. +48 606 700 517			
Tytuł projektu:	Rozbudowa świetlicy wiejskiej w Konieczwicach wraz z zagospodarowaniem terenu działki nr 241/2, 241/7 i 242/2		PT
Adres obiektu:	dziółki nr 241/2, 241/7 i 242/2, Konieczwice, gmina Chelmża		
Inwestor:	Gmina Chelmża ul. Wodna 2, 87-140 Chelmża		
Branzja:	Budowlana		12.2021r.
Projektował:	mgr inż. Szymon Wiśniewski upr. nr KUP/0094/POK/012 w specjalności konstrukcyjno-budowlanej		
Sprawdzał:	mgr inż. Dorota Smolińska upr. nr KUP/0096/PBK/021 w specjalności konstrukcyjno-budowlanej		
Tytuł rysunku:	ZBROJENIE SŁUPÓW POZ. 3.1–3.4	1:20	K12

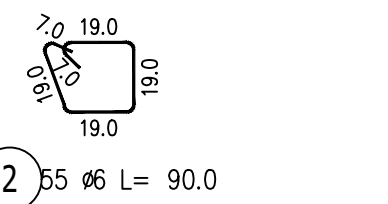
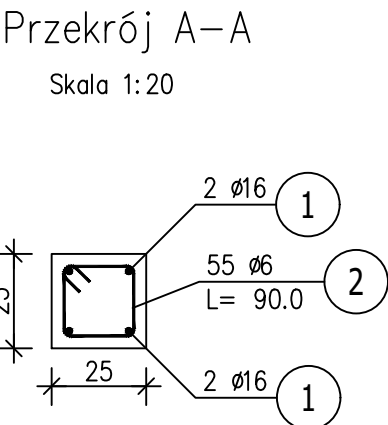



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ								
POZ.	NR PRĘTA	ø [mm]	DŁUGOŚĆ [m]	ILOŚĆ		DŁ. ŁĄCZNA [m]		
				PRĘTÓW	x POZ.	RAZEM	A-IIN	ø6
Poz. 3.5 – słup 30x30cm – 5 szt.								
3.5	1	16	3,945	8	5	40		157,80
	2	6	1,100	55	5	275	302,50	
	3	16	3,045	8	5	40		121,80
	4	16	2,925	8	5	40		117,00
Poz. 3.6 – słup 30x90cm – 1 szt.								
3.6	1	16	3,945	16	1	16		63,12
	2	6	2,300	55	1	55	126,50	
	3	16	3,045	16	1	16		48,72
	4	16	2,925	16	1	16		46,80
Poz. 3.7 – słup 25x25cm – 1 szt.								
3.7	1	16	3,595	4	1	4		14,38
	1	16	3,945	8	1	8		31,56
	2	6	0,900	55	1	55	49,50	
	3	16	3,045	4	1	4		12,18
	4	16	2,925	4	1	4		11,70
DŁUGOŚĆ RAZEM [m]							478,50	625,06
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]							0,222	1,578
MASA [kg]							106,23	986,34
MASA CAŁKOWITA [kg]								1092,57

- 1) Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowy) lub równoważne  
2) Opis długości haka: gabarytowy  
3) Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

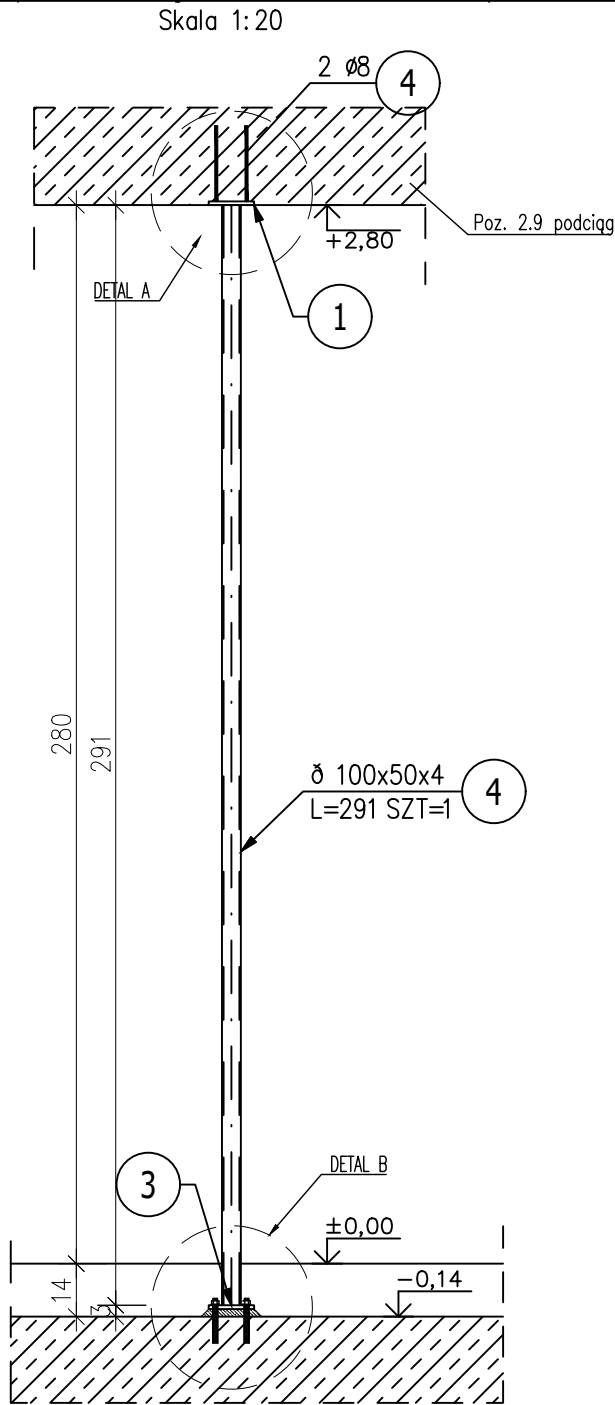
UWAGI:  
1. Wszelkie prace prowadzić zgodnie ze sztuką budowlaną i zasadami wiedzy inżynierskiej pod nadzorem osoby uprawnionej. Przed przystąpieniem do robót budowlanych przesłać projektantowi ewentualne błędy i nieprawidłowości zgłoszone projektantowi. Nie wolno odczytywać wymiarów ze skali. Roboty budowlane prowadzić zgodnie z zasadami BHP.  
2. Pod fundamentami ułożyć beton podkładowy gr. 10cm klasy min. C12/15.

BETON C25/30  
Stal A-IIIN  
Otuliny: 2,5cm, 5cm(fundamenty)  
Klasa ekspozycji: XC1  
0,00= 90,05m npm



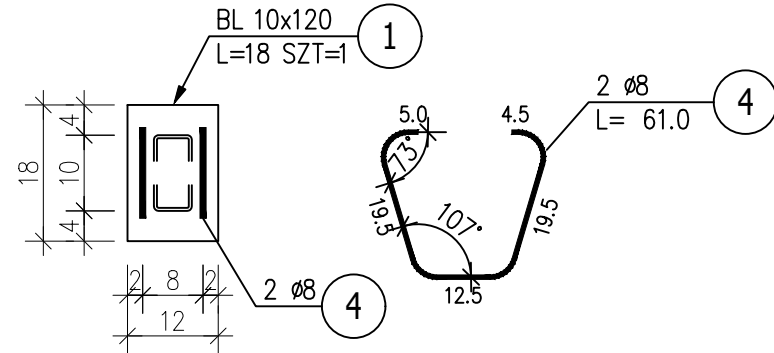
 <b>strukturo</b> SZYMON WIŚNIEWSKI BIURO: UL. KRASIŃSKIEGO 18-20/164, 87-100 TORUŃ NIP 956-218-45-79 TEL. +48 696 700 517			
Tytuł projektu:	Rozbudowa świetlicy wiejskiej w Kończewicach wraz z zagospodarowaniem terenu działki nr 241/2, 241/7 i 242/2		PT
Adres obiektu:	działki nr 241/2, 241/7 i 242/2, Kończewice, gmina Chelmża		
Inwestor:	Gmina Chelmża ul. Wolna 2, 87-140 Chelmża		
Brandz:	Budowlana		12.2021r.
Projektował:	mgr inż. Szymon Wiśniewski ul. re. KUPOWA 1000K12 w specjalności konstrukcyjno-budowlanej		
Sprawdził:	mgr inż. Dorota Śmiełowska ul. re. KUPOWA 1000K12 w specjalności konstrukcyjno-budowlanej		
Tytuł rysunku:	ZBROJENIE SŁUPÓW POZ. 3.5–3.7		1:20  K13

Poz.3.8 słup stalowy RP 100x50x4 (19 szt.)

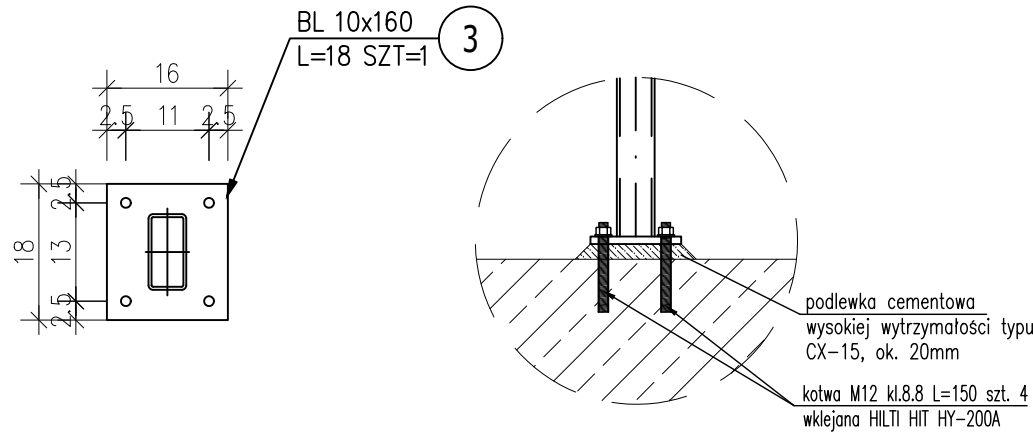


DETAL "A"  
głowica słupa – szt. 1  
Skala 1:10

markę osadzić w szalunku  
belki przed zabetonowaniem



DETAL "B"  
blacha podstawy – szt. 1  
Skala 1:10

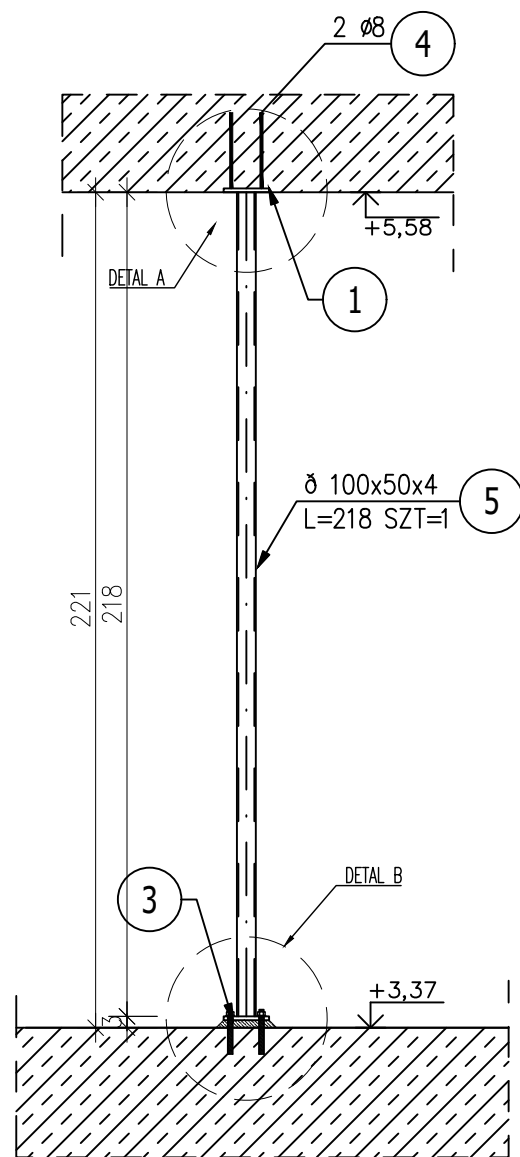


ZESTAWIENIE STALI

POZ.	NR ELEMENTU	NAZWA ELEMENTU	DŁUGOŚĆ [mm]	GATUNEK STALI	LICZBA			DŁ. RAZEM [m]	MASA RAZEM [kg]	POLE RAZEM [m <sup>2</sup> ]
					SZTUK	x	POZ			
3.8	1	BL 10x120	180.0	S235JR	1	19	19	3.42	32.30	0.95
	2	Ø 100x50x4	2910.0	S235JR	1	19	19	55.29	485.45	15.96
	3	BL 10x160	180.0	S235JR	1	19	19	3.42	42.94	1.14
MASA 1 SZT. ELEMENTU WYSYŁKOWEGO [kg]: 31.07										
3.8a	1	BL 10x120	180.0	S235JR	1	12	12	2.16	20.40	0.60
	3	BL 10x160	180.0	S235JR	1	12	12	2.16	27.12	0.72
	4	Ø 100x50x4	2180.0	S235JR	1	12	12	26.16	229.68	7.56
MASA 1 SZT. ELEMENTU WYSYŁKOWEGO [kg]: 24.32										
OGÓŁEM										
NADDATEK NA SPOINY: 1.8%									15.08	0.48
NADDATEK NA NIERÓWNOŚCI: 2%									16.76	0.54
NADDATEK NA ELEM. DODATK.: 1.5%									12.57	0.4
RAZEM:									882.3	28.35

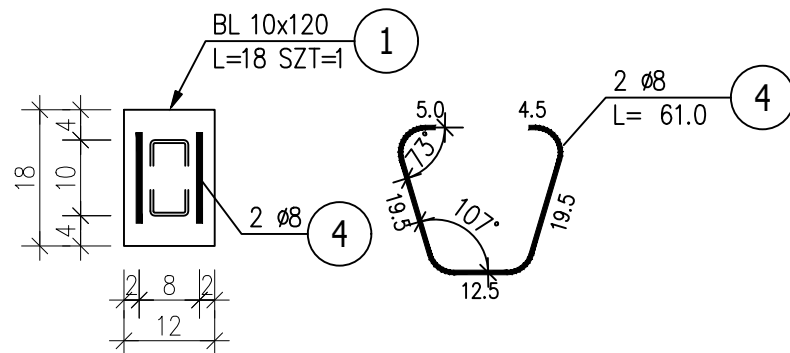
Poz.3.8a słup stalowy RP100x50x4 (12 szt.)

Skala 1:20

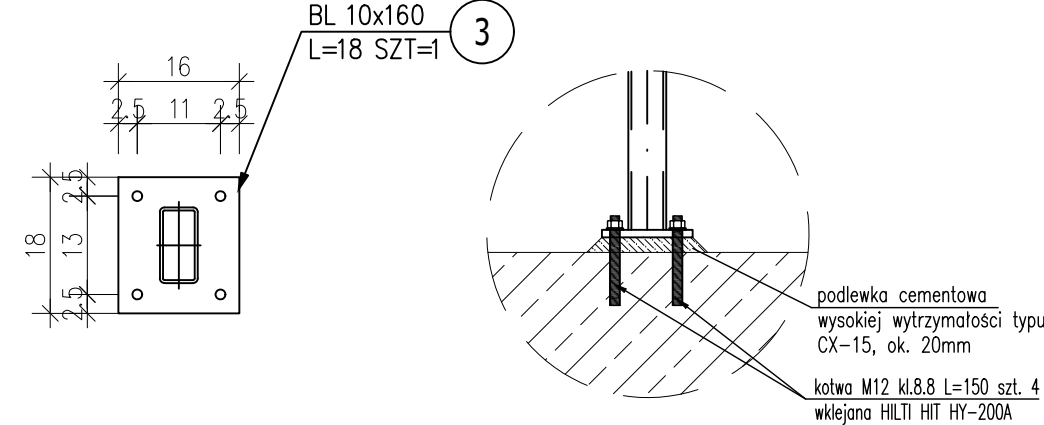


DETAL "A"  
głowica słupa – szt. 1  
Skala 1:10

markę osadzić w szalunku  
belki przed zabetonowaniem



DETAL "B"  
blacha podstawy – szt. 1  
Skala 1:10



UWAGI:

1. Wszelkie prace prowadzić zgodnie ze sztuką budowlaną i zasadami wiedzy inżynierskiej pod nadzorem osoby uprawnionej. Przed przystąpieniem do robót budowlanych przeanalizować projekt ewentualne błędy i nieprawidłowości zgłosić projektantom. Nie wolno odczytywać wymiarów ze skali. Roboty budowlane prowadzić zgodnie z zasadami BHP.  
2. Pod fundamentami ułożyć beton podkładowy gr. 10cm klasy min. C12/15.

BETON C25/30  
STAL S235  
ELEKTRODY ER146  
Stal A-IIIN  
Otuliny: 2,5cm, 5cm(fundamenty)  
Klasa ekspozycji: XC1  
0,00= 90,05m npm

 BIURO: UL. KRASIŃSKIEGO 18-20/164, 87-100 TORUŃ NIP 956-218-45-76 TEL. +48 696 700 517			
Tytuł projektu:	Rozbudowa świetlicy wiejskiej w Kończewicach wraz z zagospodarowaniem terenu działki nr 241/2, 241/7 i 242/2	PT	
Adres obiektu:	działki nr 241/2, 241/7 i 242/2, Kończewice, gmina Chelmża		
Inwestor:	Gmina Chelmża ul. Wodna 2, 87-140 Chelmża		
Branża:	Budowlana	12.2021r.	
Projektował:	mgr inż. Szymon Wiśniewski upr. nr KUP/0094/POOK/12 w specjalności konstr.-budowl. b.o.		
Sprawdziła:	mgr inż. Dorota Smolińska upr. nr KUP/0096/PBkb/21 w specjalności konstr.-budowl. b.o.		
Tytuł rysunku	SŁUPY POZ. 3.8 i 3.8a	1:20/10	K14
Wszelkie prawa zastrzeżone			