



plus3-architekci sp. z o.o.
ul. chłopickiego 7/9 lok.62
04-314 warszawa tel/fax: +48

INWESTOR:

NARODOWE MUZEUM MORSKIE w GDAŃSKU
80-751 GDAŃSK ul. OŁOWIANKA 9/13

TEMAT:

BUDOWA BUDYNKU USŁUGOWEGO -
MUZEUM ARCHEOLOGII PODWODNEJ I
RYBOŁÓWSTWA BAŁTYCKIEGO w ŁEBIE,
ul. Tadeusza Kościuszki
na działkach o nr ew. 365/84 i 55/16 obręb 2
w jednostce ewidencyjnej 220802_1, Łeba

TYTUŁ OPRAWOWANIA:

PROJEKT WYKONAWCZY - KATEGORIA OBIEKTU: IX

TOM II

KONSTRUKCJA

PROJEKTANCI:

mgr inż. Marek Salak
upr. bud. Wa-255/02

SPRAWDZAJĄCY:

mgr inż. Krzysztof Pęczkowski
upr. bud. MAZ/0010/POOK/06

JEDNOSTKA PROJEKTOWA BRANŻOWA:

kuban&salak

design and engineering

ul. Piaskowa 6 lok. U3, 01-067 Warszawa,
email: pracownia@kubanisalak.com.pl

GLÓWNA JEDNOSTKA PROJEKTOWA:

Pracownia Projektowa Plus3 Architekci Sp. z o.o.
Chłopickiego 7/9 lokal 62, 04-314 Warszawa, tel. 22 8799305,
emali. biuro@plus3architekci.pl

Data opracowania: **22. 11. 2018, TOM II z IV**

ZAWARTOŚĆ OPRACOWANIA

I. OPIS TECHNICZNY	3
I.1. PODSTAWA FORMALNA OPRACOWANIA.....	3
I.2. PODSTAWA MERYTORYCZNA OPRACOWANIA	3
I.3. ZAKRES OPRACOWANIA I OPIS OGÓLNY	3
I.4. ZAŁOŻENIA OBLICZENIOWE	4
I.4.1. Normy projektowania i programy	4
I.4.2. Warunki wodne (wg dok. geotechnicznej)	5
I.4.3. Warunki gruntowe (wg dok. geotechnicznej)	5
I.4.4. Warunki posadowienia	5
I.4.5. Klasy ekspozycji dla elementów konstrukcji.	6
I.5. MATERIAŁY	6
I.6. ZABEZPIECZENIA ANTYKOROZYJNE KONSTRUKCJI.....	6
I.7. ZABEZPIECZENIA PRZECIWPOŻAROWE KONSTRUKCJI.	7
I.8. PODSTAWOWE WYNIKI OBLICZEŃ STATYCZNYCH.	7
I.8.1. Dach / Taras widokowy / Taras techniczny	7
I.8.2. Płyty stropowe	7
I.8.3. Słupy	7
I.8.4. Ściany	8
I.8.5. Ściany murowane wypełniające	8
I.8.6. Klatki schodowe	8
I.8.7. Płyty fundamentowe i fundamenty.....	8
I.9. UWAGI I ZALECENIA.	9
II. ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ	9
II.1. OBCIĄŻENIA STAŁE - MATERIAŁY	9
II.2. OBCIĄŻENIA STAŁE	9
II.3. OBCIĄŻENIA ZMIENNE.....	11

I. OPIS TECHNICZNY

I.1. PODSTAWA FORMALNA OPRACOWANIA

- Zlecenie od Pracowni Projektowej Plus3 Architektki Sp. z o.o. na opracowanie projektu wykonawczego konstrukcji budynku „Muzeum Archeologii Podwodnej i Rybołówstwa Bałtyckiego w Łebie”.

I.2. PODSTAWA MERYTORYCZNA OPRACOWANIA

- Projekt budowlany i wykonawczy architektoniczny otrzymany od pracowni projektowej Plus3 architektki sp. z o.o.
- Dokumentacja geologiczno-inżynierska dla ustalenia geologiczno – inżynierskich warunków podłoża gruntowego dla projektowanego budynku Muzeum Archeologii Podwodnej i Rybołówstwa Bałtyckiego, przy ul. Kościuszki w Łebie. Opracowaną przez Przedsiębiorstwo Geotechniczne „GeoGT” 02-486 Warszawa, Al. Jerozolimskie 200 lok. 516 w grudniu 2017r.
- Dokumentacja badań podłoża gruntowego wraz z opinią geotechniczną dla projektowanego budynku Muzeum Archeologii Podwodnej i Rybołówstwa Bałtyckiego, przy ul. Kościuszki w Łebie. Opracowaną przez Przedsiębiorstwo Geotechniczne „GeoGT” 02-486 Warszawa, Al. Jerozolimskie 200 lok. 516 w grudniu 2017r.
- Ustalenia robocze pomiędzy Projektantami Architektury
- Warunki ochrony Przeciwpożarowej „Muzeum Archeologii Podwodnej i Rybołówstwa Bałtyckiego w Łebie” opracowany przez firmę PROTECT ul. Rudnickiego 3A lok. 13H, 01-858 Warszawa.

I.3. ZAKRES OPRACOWANIA I OPIS OGÓLNY

Zakresem opracowania jest projekt wykonawczy konstrukcji budynku „Muzeum Archeologii Podwodnej i Rybołówstwa Bałtyckiego w Łebie”.

Wymiary zewnętrzne budynku wynoszą ok. 83,7x44m. Projektowany budynek ma jedną kondygnację podziemną i cztery kondygnacje nadziemne. Konstrukcja budynku jest monolityczna żelbetowa w układzie słupowo-ścianowo-stropowym, oparta na stopach i ławach fundamentowych oraz płytach fundamentowych. Sztywność przestrzenną budynków zapewniają żelbetowe trzony klatek schodowych i ściany żelbetowe połączone płytami stropowymi.

Poziom zera budynku zgodnie z częścią architektoniczną wynosi $\pm 0,00 = +2,40$ m npm.

I.4. ZAŁOŻENIA OBLICZENIOWE

I.4.1. Normy projektowania i programy

PN-EN 1990:2004	EUROKOD: podstawy projektowania i opis ogólny
PN-EN 1991-1-1:2004	EUROKOD 1: Oddziaływania na konstrukcje Część 1-1: Oddziaływania ogólne Ciężar objętościowy, ciężar własny, obciążenie użytkowe w budynkach
PN-EN 1991-1-3:2005	EUROKOD 1: Oddziaływania na konstrukcje Część 1-3: Oddziaływania ogólne Obciążenie śniegiem
PN-EN 1991-1-4:2008	EUROKOD 1: Oddziaływania na konstrukcje Część 1-4: Oddziaływania ogólne Oddziaływania wiatru
PN-EN 1992-1-1:2008	EUROKOD 2 Projektowanie konstrukcji z betonu Część 1-1: Reguły ogólne i reguły dla budynków
PN-EN 1992-1-2:2008	EUROKOD 2 Projektowanie konstrukcji z betonu Część 1-2: Reguły ogólne. Projektowanie z uwagi na warunki pożarowe
PN-EN 1993-1-1:2006	EUROKOD 3: Projektowanie konstrukcji stalowych Część 1-1: Reguły ogólne i reguły dla budynków
PN-EN 1993-1-8:2006	EUROKOD 3: Projektowanie konstrukcji stalowych Część 1-8: Projektowanie węzłów
PN-EN 1995-1-1:2010	EUROKOD 5: Projektowanie konstrukcji drewnianych Część 1-1: Postanowienia ogólne i reguły dotyczące budynków.
PN-EN 1995-1-2:2008	EUROKOD 5: Projektowanie konstrukcji drewnianych Część 1-2: Postanowienia ogólne. Projektowanie konstrukcji z uwagi na warunki pożarowe
PN-EN 1996-1-1:2010	EUROKOD 6: Projektowanie konstrukcji murowych Część 1-1: Reguły ogólne dla zbrojonych i niezbrojonych konstrukcji murowych
PN-EN 1997-1:2008	EUROKOD 7: Projektowanie geotechniczne Część 1: Zasady ogólne
PN-EN 1997-2:2009	EUROKOD 7: Projektowanie geotechniczne Część 2: Rozpoznanie i badanie podłoża gruntowego

Obliczenia wykonano na podstawie obowiązujących norm i przepisów przy użyciu licencjonowanych programów RM-WIN, ABC-PŁYTA i ROBOT.

I.4.2. Warunki wodne (wg dok. geotechnicznej)

Na badanym terenie występuje jeden poziom wodonośny. Woda gruntowa w formie swobodnego zwierciadła występuje na głębokości 0,62 - 1,89 m, to jest na rzędnych 0,33 - 0,40 m n.p.m. Podany poziom wody gruntowej odnosi się do okresu wierceń [listopad 2017 r.]. W innych porach roku poziom wody gruntowej będzie ulegał zmianom. Prace ziemne zaleca się prowadzić w porze suchej.

Próba wody w stosunku do betonu i żelbetu wykazuje środowisko mało agresywne i charakteryzuje się klasą **XA 1** [EN 206-1; 2003].

I.4.3. Warunki gruntowe (wg dok. geotechnicznej)

Na podstawie przeprowadzonych badań stwierdza się, że w podłożu omawianego terenu, występują utwory czwartorzędowe, wieku holoceniowego, pochodzenia eolicznego (**eQh**), wykształcone w postaci piasków drobnych i średnich, które zalegają do głębokości 3,2 – 4,8 m p.p.t. Poniżej owych osadów stwierdzono występowanie utworów pochodzenia morskiego (**mQh**), wykształconych w postaci piasków, których nie przewiercono otworami do głębokości 15,0 m p.p.t. Stropową część podłoża przykrywa warstwa gleby (piasków drobnych humusowych) o udokumentowanej miąższości 0,2 – 0,3 m. W omawianym podłożu wydzielono **pięć** warstw geotechnicznych, z których grunty warstwy I charakteryzują się ograniczoną nośnością, z kolei grunty pozostałych wydzielonych w podłożu warstw geotechnicznych należy uznać za nośne.

W przypadku wystąpienia w poziomie posadowienia guntów warstwy-I (Pd o $Id=0,36$), należy je wybrać i zastąpić chudym betonem.

Głębokie posadowienie wymagać będzie wykonania wanny szczelnej lub innego sposobu zabezpieczenia podłoża np: metodą jet grouting.

Parametry geotechniczne gruntów podano szczegółowo w dokumentacji geotechnicznej.

I.4.4. Warunki posadowienia.

Projektowany obiekt należy do drugiej kategorii geotechnicznej. W terenie występują złożone warunki gruntowo - wodne.

Na całym terenie w poziomie posadowienia występują grunty nośne nadające się do bezpośredniego posadowienia fundamentów. Część podziemna budynku będzie posadowiona na płytach fundamentowych. W przypadku wystąpienia w poziomie posadowienia guntów warstwy-I (Pd o $Id=0,36$), należy je wybrać i zastąpić chudym betonem.

Część podziemna budynku wymaga obniżenia poziomu wody gruntowej, w trakcie prowadzenia robót ziemnych oraz żelbetowych. Obszar, na którym będzie obniżany poziom wody gruntowej należy zabezpieczyć stalową ścianką szczelną i wykonać poziomą przesłonę przeciwnieprzepuszczalną. Zabezpieczenie wykopu ścianką szczelną i przesłoną powoduje, że lokalne obniżenie zwierciadła wody gruntowej w wykopie nie będzie oddziaływać na budynki sąsiednie. Na etapie projektu wykonawczego należy opracować projekt zabezpieczenia i odwodnienia wykopu przez firmę specjalistyczną. Grunt znajdujący się w wykopie należy chronić przed opadami atmosferycznymi

i przemarzaniem. Ostatnie 10cm wykopów należy wykonać ręcznie tak aby nie nastąpiło rozluźnienie gruntu występującego w dnie.

W trakcie prowadzenia robót ziemnych i fundamentowych należy prowadzić nadzór geotechniczny przez uprawnionego geotechnika. Podłoże w wykopie należy odebrać przez uprawnionego geotechnika potwierdzone wpisem do dziennika budowy. Zabezpieczenie wykopu i jego odwodnienie powierzyć firmie specjalistycznej.

I.4.5. Klasy ekspozycji dla elementów konstrukcji.

Fundamenty, Ściany fundamentowe: XC2, XC4, XA1

Ściany, słupy: XC1, XC3

Płyty stropowe: XC1, XC3

Belki, wieńce: XC1, XC3

I.5. MATERIAŁY.

Beton

Płyty stropowe – beton C30/37

Ściany i słupy – beton C35/45, C30/37

Płyta fundamentowa – beton C30/37 W8

Stopy i ławy fundamentowe – beton C30/37 W8

Beton podkładowy C12/15

Stal

Stal zbrojeniowa A-IIIN (RB500B)

Stal profilowa S355

DREWNO

Dźwigary – drewno klejone GL28h

Płatwie - drewno klejone GL28h

I.6. ZABEZPIECZENIA ANTYKOROZYJNE KONSTRUKCJI.

Konstrukcję żelbetową zabezpieczono przez przyjęcie odpowiedniej grubości otuliny prętów zbrojeniowych. W płycie fundamentowej dolna otulina wynosi 50mm, górna 30mm. W stopach i ławach fundamentowych otulina wynosi 50mm. Otulina zbrojenia płyt stropowych wynosi 25mm; ścian żelbetowych 25-30mm; głównych belek 30mm; słupów 40mm.

Powierzchnie elementów żelbetowych narażone na działanie czynników zewnętrznych klimatycznych są osłonięte przed wodą (deszczem, śniegiem, mrozem, gruntem zewnętrznym, ...) zewnętrznymi warstwami izolacji termicznej, przeciwwilgociowej i przeciwwodnej podanymi w projekcie architektonicznym.

Płytę fundamentową i ściany zewnętrzne części podziemnej zabezpieczyć ciężką izolacją przeciwwodną, która zapewni ochronę antykorozyjną i szczelność ścian i płyty fundamentowej. W zbiornikach żelbetowych należy zastosować wewnętrzną izolację przeciwwodną, która zapewni ochronę antykorozyjną i szczelność zbiorników.

I.7. ZABEZPIECZENIA PRZECIWPOŻAROWE KONSTRUKCJI.

Dla budynku wymagana jest klasa „B” odporności pożarowej.

Wymagania p.poż. dla poszczególnych elementów budynku:

- Główna konstrukcja nośna (ściany, słupy, podciągi) – R 120,
- Stropy – REI 60
- Konstrukcja dachu – R 30
- Pokrycie dachu – RE 30

Dla konstrukcji żelbetowej wymagania dla powyższych klas zostały uwzględnione w odpowiednich gabarytach elementów konstrukcji oraz przez zastosowanie odpowiedniej otuliny prętów zbrojeniowych.

I.8. PODSTAWOWE WYNIKI OBLICZEŃ STATYCZNYCH.

I.8.1. Dach / Taras widokowy / Taras techniczny

Monolityczne płyty żelbetowe gr. 25cm i 30cm, oparte na ścianach i słupach żelbetowych.
Beton C30/37, stal zbrojeniowa A-IIIN (RB500B).

Dźwigary z drewna klejonego GL 28x250-151cm oparte na ścianie i słupach żelbetowych. Płatwie z drewna klejonego GL 20x40cm. Przekrycie dachu z blachy trapezowej T92 gr. 1,25mm.

Drewno klejone klasy GL28h

I.8.2. Płyty stropowe

Stropy kondygnacji I-III - monolityczne płyty żelbetowe gr. 25cm oparte na słupach, ścianach żelbetowych.

Nad słupami i końcówkami ścian stosować zbrojenie na przebiecie listwami dyblowymi.

Beton C30/37, stal zbrojeniowa A-IIIN (RB500B).

I.8.3. Słupy

Zaprojektowano słupy żelbetowe o wymiarach 40x40cm, fi-40cm, fi-50cm i fi-60cm.

Beton C35/45, C30/37, stal zbrojeniowa A-IIIN (RB500B).

I.8.4. Ściany

Ściany żelbetowe monolityczne gr. 25cm. Ściany żelbetowe trzonu windowego gr. 20cm i 25cm. Ściany żelbetowe trzonów klatek schodowych ze stropami zapewniają sztywność przestrzenną budynku.

Beton C35/45, C30/37, stal zbrojeniowa A-IIIN (RB500B).

I.8.5. Ściany murowane wypełniające

Ściany murowane wypełniające z bloczków wapienno-piaskowych Silka gr. 24cm, 18cm, 12cm. Klasa elementów murowych 15 MPa na zaprawie M5. Ściany murowane wykonane będą jako nienośne z elementów murowych drobnowymiarowych wg projektu architektury.

Ściany murowane wypełniające należy wykonywać wg wytycznych systemowych producenta/dostawcy materiałów murowych.

I.8.6. Klatki schodowe

Klatki schodowe w trzonach żelbetowych zaprojektowano z płyt biegowych gr. 16cm i płyt podestów pośrednich gr. 16cm oparte na ścianach żelbetowych.

Jednobiegowe płyty schodowe zaprojektowano gr. 24-25cm oparte na belce fundamentowej i wspornikowych belkach stropowych.

Beton C30/37, stal zbrojeniowa A-IIIN (RB500B).

I.8.7. Płyty fundamentowe i fundamenty

Fundamenty kondygnacji (-1), zaprojektowano z żelbetowych płyt fundamentowe, gr. 60cm i 50cm. Lokalnie zaprojektowano przegłębienia pod szyb windy, separator oraz przegłębienia instalacyjne. Płyta fundamentowa posadowiona będzie bezpośrednio na gruncie rodzimym.

Część podziemna budynku wymaga obniżenia poziomu wody gruntowej, w trakcie prowadzenia robót ziemnych oraz żelbetowych. Obszar, na którym będzie obniżany poziom wody gruntowej należy zabezpieczyć stalową ścianką szczelną i wykonać poziomą przesłonę przeciwnieprzepuszczalną. Odwodnienie wykopu prowadzić do czasu równoważenia wyporu wody, przez ciężar konstrukcji żelbetowej budynku.

Fundamenty kondygnacji 1, zaprojektowano jako żelbetowe stopy i ławy fundamentowe gr. 50cm o wymiarach wg rzutu. W przypadku wysokiego stanu wód gruntowych wymagane będzie obniżenie zwierciadła wody gruntowej na czas wykonywania robót ziemnych i fundamentowych. W przypadku niskiego stanu wód gruntowych obniżanie zwierciadła wód gruntowych nie będzie wymagane. W zależności od poziomu wód gruntowych, odwodnienie wykopu prowadzić lokalnie w rejonie stóp i ław fundamentowych. Odwodnienie prowadzić z wykorzystaniem stalowych ścianek szczelnych, igłofiltrów. Generalny Wykonawca powinien opracować projekt technologiczny odwodnienia wykopu.

Beton C30/37 W8, stal zbrojeniowa A-IIIN (RB500B).

I.9. UWAGI I ZALECENIA.

Roboty ziemne, żelbetowe i budowlano-montażowe należy prowadzić zgodnie z obowiązującymi normami i przepisami dotyczącymi prowadzenia robót, pod nadzorem osób uprawnionych oraz zgodnie z normami i przepisami BHP.

Należy stosować materiały dopuszczone do użycia aprobatami lub posiadające certyfikaty zgodności, pod nadzorem osób posiadających odpowiednie uprawnienia budowlane.

II. ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ

II.1. OBCIĄŻENIA STAŁE - MATERIAŁY

poz.	OBCIĄŻENIA STAŁE:	cięż. obj. [kN/m3]
1.	ciężar własny konstrukcji żelbetowej	25,0
2.	ciężar własny konstrukcji stalowej	78,5
3.	ciężar własny konstrukcji drewnianej GL 28h	4,6

II.2. OBCIĄŻENIA STAŁE

DACH						
poz.	warstwa	d [m]	cięż. obj. [kN/m3]	obc. char. [kN/m2]	wsp. obl. [gf]	obc. obl. [kN/m2]
	OBCIĄŻENIA STAŁE:					
1.	2x papa termozgrzewalna	-	-	0,40	1,35	0,54
2.	wełna mineralna półtwarda (30cm)	0,300	1,000	0,30	1,35	0,41
3.	folia wiatro i paroizolacyjna	-	-	0,05	1,35	0,07
4.	blacha trapezowa T90P gr.1.25	-	-	0,20	1,35	0,27
5.	instalacje	-	-	0,50	1,35	0,68
	suma:		[kN/m2]	1,45	1,35	1,96

TARAS NA DACHU

poz.	warstwa	d	cięż. obj.	obc. char.	wsp. obl.	obc. obl.
		[m]	[kN/m ³]	[kN/m ²]	[gf]	[kN/m ²]
OBCIĄŻENIA STAŁE:						
1.	deski na legarach	-	-	0,50	1,35	0,68
2.	2x papa termozgrzewalna	-	-	0,40	1,35	0,54
3.	betonowa szlichta spadkowa 4-10cm	0,100	24,000	2,40	1,35	3,24
4.	styropian (30cm)	0,300	0,450	0,14	1,35	0,18
5.	folia wiatro i paroizolacyjna	-	-	0,05	1,35	0,07
6.	instalacje	-	-	0,50	1,35	0,68
suma:			[kN/m ²]	3,99	1,35	5,38

TARAS TECHNICZNY

poz.	warstwa	d	cięż. obj.	obc. char.	wsp. obl.	obc. obl.
		[m]	[kN/m ³]	[kN/m ²]	[gf]	[kN/m ²]
OBCIĄŻENIA STAŁE:						
1.	żwir dociskowy 16/32mm gr 5cm	0,050	22,000	1,10	1,35	1,49
2.	2x papa termozgrzewalna	-	-	0,40	1,35	0,54
3.	betonowa szlichta spadkowa 4-10cm	0,100	24,000	2,40	1,35	3,24
4.	styropian (30cm)	0,300	0,450	0,14	1,35	0,18
5.	folia wiatro i paroizolacyjna	-	-	0,05	1,35	0,07
6.	instalacje	-	-	0,50	1,35	0,68
suma:			[kN/m ²]	4,59	1,35	6,19

STROPY

poz.	warstwa	d	cięż. obj.	obc. char.	wsp. obl.	obc. obl.
		[m]	[kN/m ³]	[kN/m ²]	[gf]	[kN/m ²]
OBCIĄŻENIA STAŁE:						
1.	kamień, gres: (2cm)	0,02	24,00	0,48	1,35	0,65
2.	podkład betonowy: (6cm)	0,060	24,000	1,44	1,35	1,94
3.	styropian: (6cm)	0,060	0,450	0,03	1,35	0,04
4.	tynk: (1,5cm)	0,015	19,00	0,29	1,35	0,38
suma:			[kN/m ²]	2,23	1,35	3,01

SCHODY

poz.	warstwa	d	cięż. obj.	obc. char.	wsp. obl.	obc. obl.
		[m]	[kN/m3]	[kN/m2]	[gf]	[kN/m2]
OBCIĄŻENIA STAŁE:						
1.	stopnie: (17,5cm)	0,175	24,0	2,10	1,35	2,84
2.	kamień, gres: (2cm)	0,02	24,0	0,48	1,35	0,65
3.	klej:(1cm)	0,010	13,0	0,13	1,35	0,18
4.	tynk:(1,5cm)	0,015	21,0	0,32	1,35	0,43
suma:		[kN/m2]		3,03	1,35	4,08

ELEWACJA

poz.	warstwa	d	cięż. obj.	obc. char.	wsp. obl.	obc. obl.
		[m]	[kN/m3]	[kN/m2]	[gf]	[kN/m2]
OBCIĄŻENIA STAŁE:						
1.	podkonstrukcja	-	-	2,00	1,35	2,70
2.	panel elewacyjny	-	-	0,50	1,35	0,68
suma:		[kN/m2]		2,50	1,35	3,38

II.3. OBCIĄŻENIA ZMIENNE

OBC. ZMIENNE UŻYTKOWE C3		d	cięż. obj.	obc. char.	wsp. obl.	obc. obl.
poz.		[m]	[kN/m3]	[kN/m2]	[gf]	[kN/m2]
1.	pomieszczenia			5,00	1,50	7,50
2.	tarasy			5,00	1,50	7,50
3.	balkony, loggie wspornikowe			5,00	1,50	7,50
4.	pomieszczenia techniczne - kotłownia, dach tech.			8,00	1,50	12,00

OB. ZMIENNE UŻYTKOWE KOMUNIKACJA		d	cięż. obj.	obc. char.	wsp. obl.	obc. obl.
poz.		[m]	[kN/m3]	[kN/m2]	[gf]	[kN/m2]
1.	korytarze i halle	-	-	5,00	1,50	7,50
2.	klatki schodowe galerie niewspornikowe	-	-	5,00	1,50	7,50

OB. ZMIENNE - ŚNIEG		d	cięż. obj.	obc. char.	wsp. obl.	obc. obl.
poz.		[m]	[kN/m3]	[kN/m2]	[gf]	[kN/m2]
1.	śnieg, $s=\mu \cdot Ce \cdot Ct \cdot sk$	-	-	1,15	1,50	1,73

przyjęto: III-strefa obciążenia śniegiem, teren C, dach płaski
 $sk=1,2 \text{ kN/m}^2; \mu=0,8; Ce=1,20; Ct=1$

2.	śnieg-zaspa, $s=\mu \cdot Ce \cdot Ct \cdot sk$	-	-	2,88	1,50	4,32
----	---	---	---	------	------	------

przyjęto: III-strefa obciążenia śniegiem, teren C, dach płaski
 $sk=1,2 \text{ kN/m}^2; \mu=2; Ce=1,20; Ct=1; ls=6m$
 $h=0,6m$

OBCIĄŻENIA ZMIENNE - WIATR

	OB. ZMIENNE - WIATR	d	cięż. obj.	obc. char.	wsp. obl.	obc. obl.
poz.		[m]	[kN/m3]	[kN/m2]	[gf]	[kN/m2]
1.	wiatr parcie na ściany zewnętrzne D $w_e = c_{pe} * q_p(z_e)$	-	-	1,11	1,50	1,66
2.	wiatr ssanie na ściany zewnętrzne E $w_e = c_{pe} * q_p(z_e)$	-	-	-0,69	1,50	-1,04
2.	wiatr ssanie na ściany zewnętrzne ABC $w_e = c_{pe} * q_p(z_e)$	-	-	-1,11	1,50	-1,66
3.	wiatr parcie na ściany wewnętrzne $w_i = c_{pi} * q_p(z_e)$	-	-	0,19	1,50	0,28
4.	wiatr ssanie na ściany wewnętrzne $w_i = c_{pi} * q_p(z_e)$	-	-	-0,28	1,50	-0,42

przyjęto: II-strefa obciążenia wiatrem,
 $q_b = 0,42 \text{ kN/m}^2$; $h = 17,7 \text{ m}$; $c_e(z) = 3,3$; $c_{peD} = 0,8$; $c_{peE} = -0,5$; $c_{peABC} = -0,8$; $c_{pi} = 0,2$ lub $-0,3$; $h_i = 0,5 * h$;
 $c_i(z) = 2,23$

PROJEKTANT:

MGR INŻ. MAREK SALAK

UPR. Wa-255/02

SPRAWDZAJĄCY:

MGR INŻ. KRZYSZTOF PĘCZKOWSKI

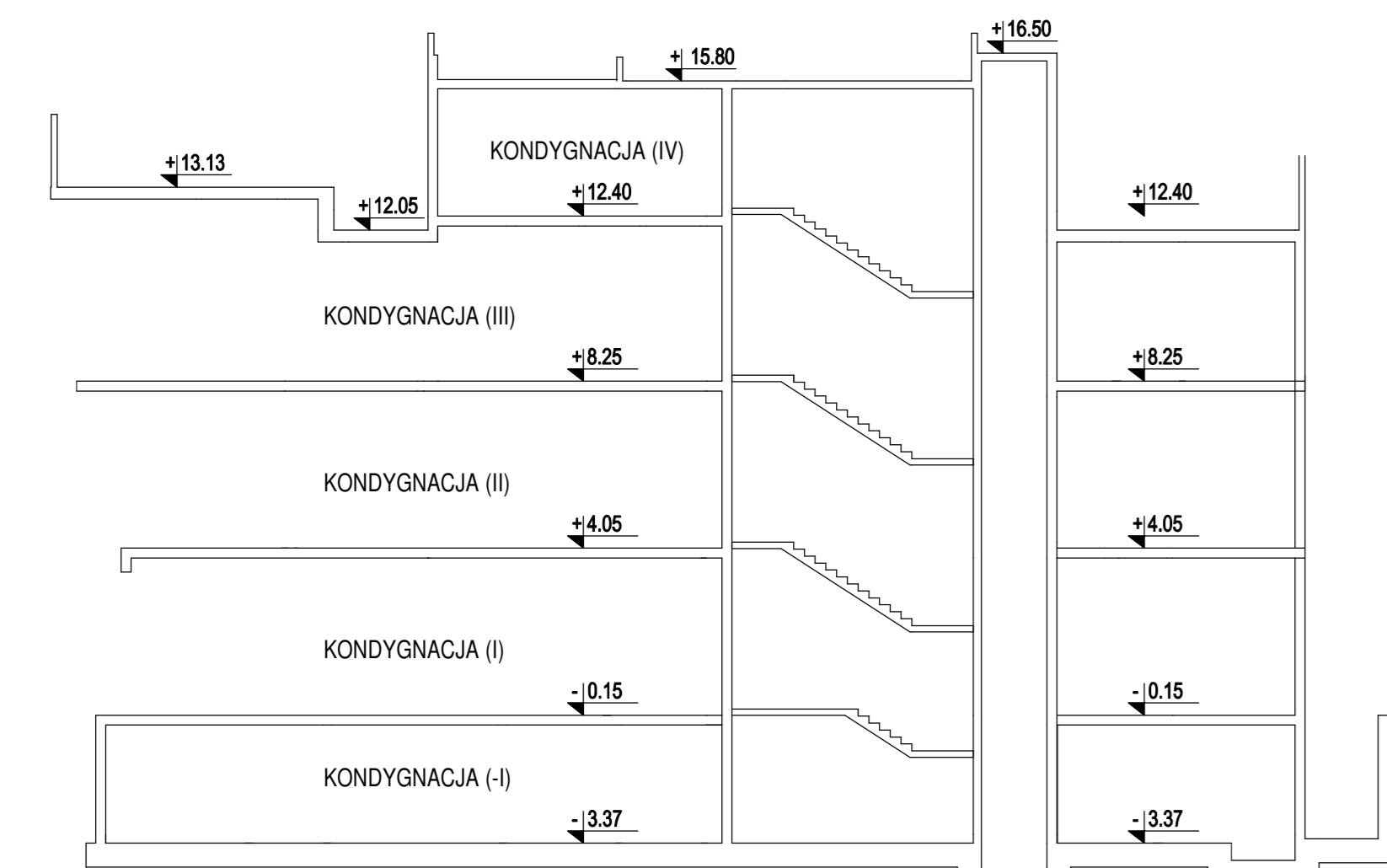
UPR. MAZ/0010/POOK/06

DANE OBIEKTU

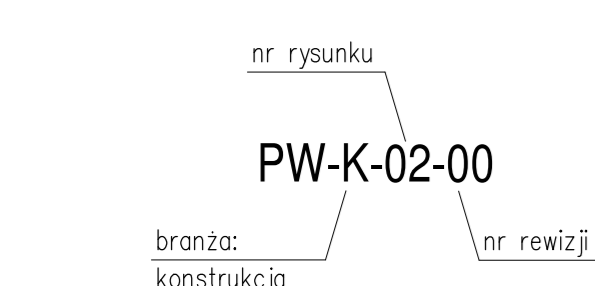
POZIOM ZERO OBIEKTU

±0.00 = +2.40 m n.p.m.

NUMERY KONDYGNACJI



NUMERACJA RYSUNKÓW



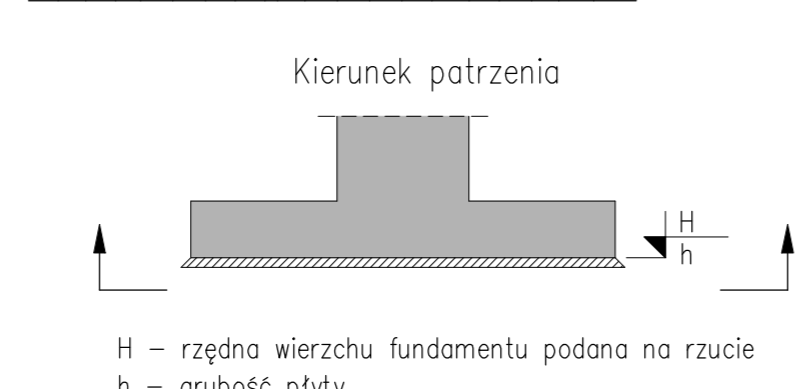
OBCIĄŻENIA STROPÓW I DACHU

OBCIĄŻENIA ZMIENNE:

Pomieszczenia-	obciążenie zmienne :	5,0kN/m2
Balkony, loggie wspornikowe-	obciążenie zmienne :	5,0kN/m2
Taras -	obciążenie zmienne :	5,0kN/m2
Pomieszczenia techniczne - kotłownia, dach tech. -	obciążenie zmienne :	8,0kN/m2
Korytarze i halle-	obciążenie zmienne :	5,0kN/m2
Klatki schodowe, galerie niewspornikowe-	obciążenie zmienne :	5,0kN/m2
Dach drewniany-	obciążenie zmienne :	0,4kN/m2

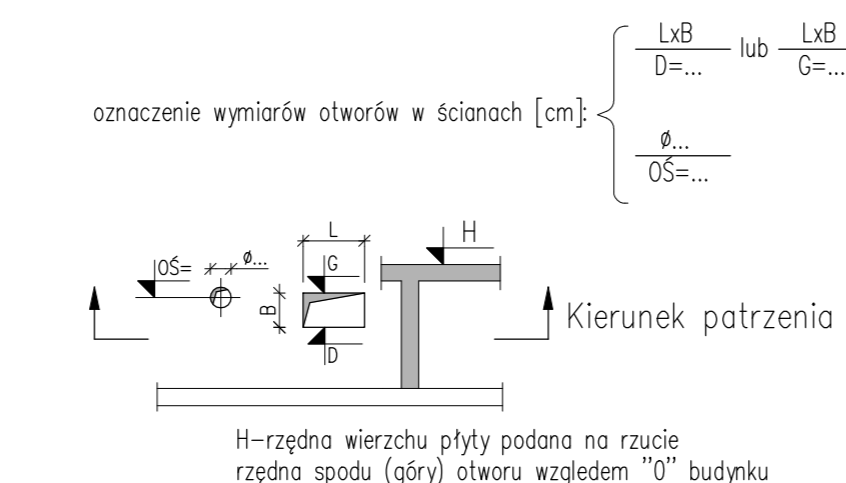
OBJAŚNIENIA DO RYSUNKÓW

SZALUNEK FUNDAMENTÓW



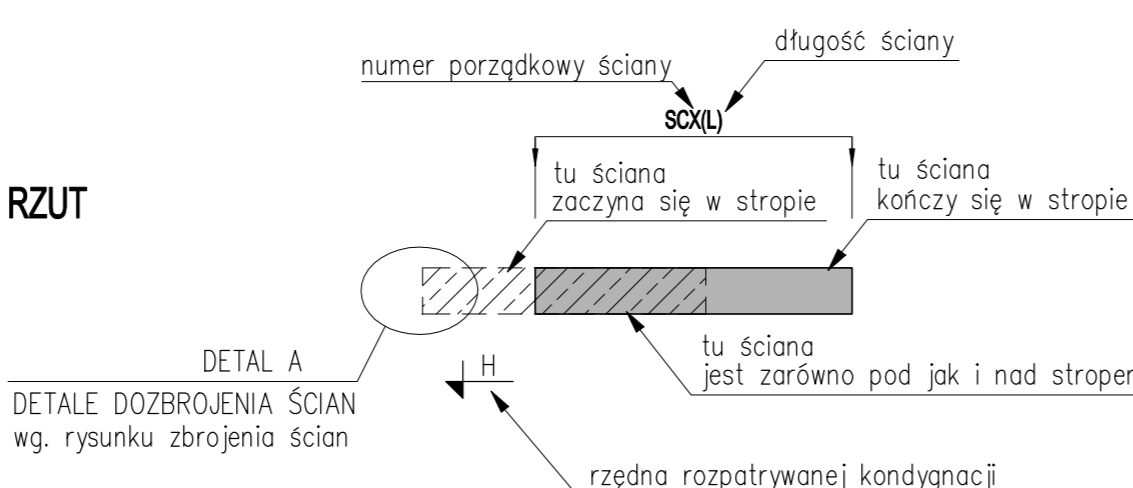
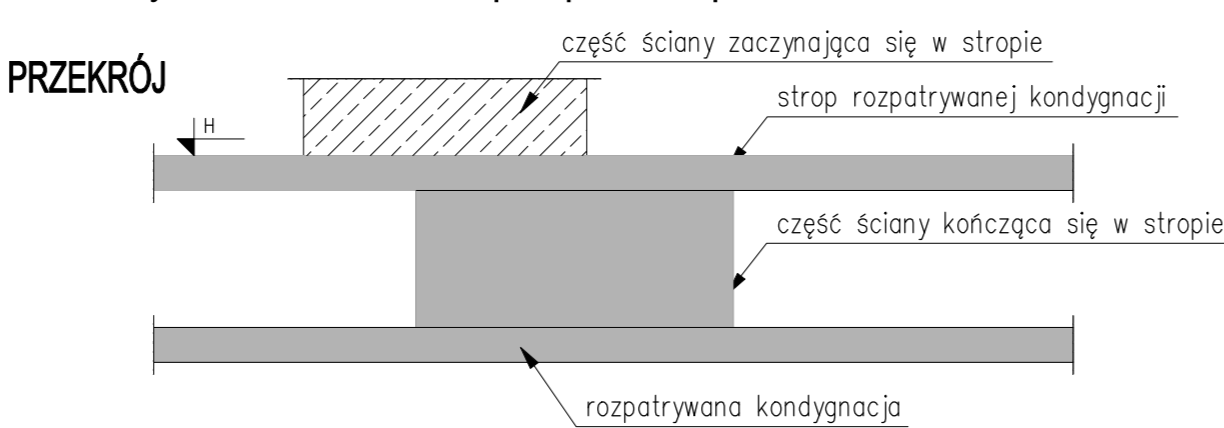
SZALUNEK STROPÓW, ŚCIAN I SŁUPÓW

- Opis otworów w ścianach:

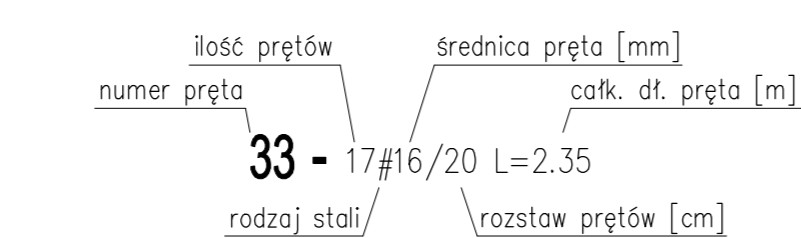


- Zelbetowe podpory rozpatrywanej kondygnacji
- Zelbetowe podpory wyżej kondygnacji
- Ściany murowane rozpatrywanej kondygnacji
- Ściany murowane wyżej kondygnacji

- Przykład oznaczenia podpór stropu:

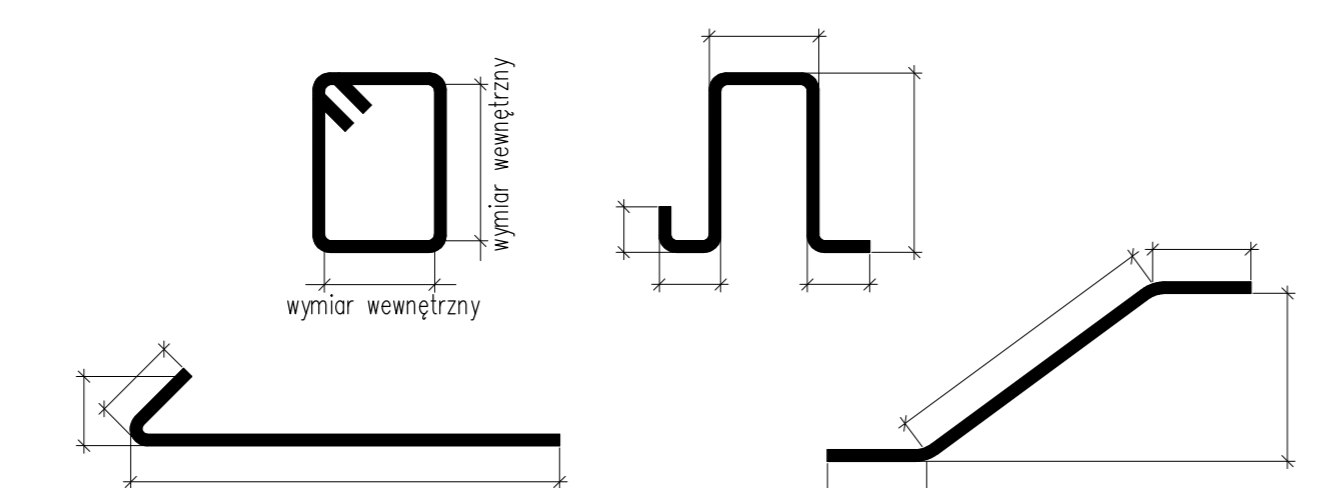


ZBROJENIE ELEMENTÓW ŻELBETOWYCH



oznaczenie stali:
- A-IIIIN

WYMIAROWANIE PRĘTÓW ZBROJENIOWYCH



MINIMALNA ŚREDNICA WEWNĘTRZNA ZAGĘCIA PRĘTÓW ZBROJENIOWYCH		
Haki półokrągłe, haki proste, pętle	Średnica gętyca	
ds < 20mm	4ds	
ds > 20mm	7ds	
Pręty odgięte lub inne pręty zagięte	>10cm i >7ds	10ds
	>5cm i >3ds	15ds
	<5cm lub <3ds	20ds

WARUNKI GRUNTOWE

Projektowany obiekt należy do drugiej kategorii geotechnicznej. W terenie występują złożone warunki gruntowo - wodne.

Na całym terenie w poziomie posadowienia występują grunty nośne nadające się do bezpośredniego posadowienia fundamentów. W przypadku wystąpienia w poziomie posadowienia guntów warstwy-I (Pd o Id=0,36) , należy je wybrać i zastąpić chudym betonem.

Część podziemna budynku wymaga obniżenia poziomu wody gruntowej, w trakcie prowadzenia robót ziemnych oraz żelbetowych. Obszar, na którym będzie obniżony poziom wody gruntowej należy zabezpieczyć stalową ścianką szczelną i wykonać poziomą przesełoną przeciwfiltracyjną. Projekt zabezpieczenia i odwodnienia wykopu powinien być wykonany przez firmę specjalistyczną.

Grunt znajdujący się w wykopie należy chronić przed opadami atmosferycznymi i przemarzeniem. Ostatnie 10cm wykopów należy wykonać ręcznie tak aby nie nastąpiło rozluźnienie gruntu występującego w dnie.

W trakcie prowadzenia robót ziemnych i fundamentowych należy prowadzić nadzór geotechniczny przez uprawnionego geotechnika. Podłoże w wykopie należy odebrać przez uprawnionego geotechnika potwierdzone wpisem do dziennika budowy. Zabezpieczenie wykopu i jego odwodnienie powierzyć firmie specjalistycznej.

WYTYCZNE WYKONANIA ROBÓT

SPOSÓB KORZYSTANIA Z PROJEKTU KONSTRUKCJI

Projekt konstrukcji stanowi integralną część projektu wykonawczego, w skład którego wchodzi też: projekt architektoniczny oraz projekty branżowe.

Wykonawca jest odpowiedzialny za całkowitą koordynację wykonawczą na budowie. Wykonawca zapewni dotrzymanie wszystkich wymagań dotyczących urządzeń wynikających z zaleceń producenta. Całkowita koordynacja i wykonanie musi być zgodne z wymogami polskich przepisów i norm.

Izolacje przeciwwodne i przeciwwilgociowe należy wykonać wg projektu architektury oraz projektu hydroizolacji bezpłukowej firmy specjalistycznej. Szczelność zbiornika p.poż. zapewniona poprzez wykładzinę wewnętrzną

Elementy instalacji odgrzewowej, zabetonowane w konstrukcji stropów, płyty fundamentowej, słupach, należy wykonać wg projektu branży elektrycznej.

Instalacje zabetonowane w konstrukcji (szczególnie dotyczy to fundamentów) należy wykonać wg projektu branży sanitarnej.

Rysunki konstrukcyjne zawsze należy rozpatrywać z innymi rysunkami konstrukcyjnymi tej samej kondygnacji. Startery ścian, słupów zaczynających się w stropie znajdują się na rysunkach ścian, słupów a nie odnośnych stropów.

Otwory do Ø150mm nieoznaczone na ścianach lub stropach dopuszcza się wykonywać techniką wiercenia na budowie. Zabrania się wykonywania otworów wierconych w nadpóźach, belkach, podciągach, SŁUPACH żelbetowych, stropach w strefie podporowej. Lokalizację otworów wierconych należy przedstawić do akceptacji projektanta konstrukcji.

Rysunki konstrukcji stalowych i drewnianych zawierają wytyczne do wykonania rysunków warsztatowych. Rysunki warsztatowe sporządza Wykonawca.

HYDROLIZOLACJA PŁYT FUNDAMENTOWYCH I ŚCIAN KONDYGNACJI (-I)

Płytę fundamentową i ściany zewnętrzne części podziemnej zabezpieczyć ciężką izolacją przeciwwodną, która zapewni ochronę antykorozyjną i szczelność ścian i płyty fundamentowej. W zbiornikach żelbetowych należy zastosować wewnętrzną izolację przeciwwodną, która zapewni ochronę antykorozyjną i szczelność zbiorników. Projekt hydroizolacji powinien być wykonany przez firmę specjalistyczną.

WYKONANIE ŚCIAN I SŁUPÓW ŻELBETOWYCH

Ściany betonować odcinkami nie dłuższymi niż 15 m. W miejscach przerw w betonowaniu stosować systemową rurkę uszczelniającą do nys wymuszonych i przerw roboczych BETOMAX S1 lub równorzędna. Sąsiadujące ze sobą odcinki, betonować nie wcześniej niż po 14 dniach od zakończenia betonowania sąsiadujących części i po osiągnięciu przez beton min 80% wytrzymałości na ściskanie.

Pręty kolidujące z otworami należy przeciąć i zagiąć. Otwory dobroić wg detali podanych na rysunkach. Odgięcia prętów (jako startery dla następnych kondygnacji) należy usytuować w przekroju słupa tak, aby umożliwić dowiązanie do nich prętów z wyższej kondygnacji. Wszystkie startery dla słupów przedstawione na rysunkach, umieścić w fundamentach lubi ścianach, przed ich zabetonowaniem.

Wnęki i przebiecia w trzonach windowych wg dokumentacji dźwigowej.

Ewentualne listwy wykotwień systemowych należy umieścić w szalunkach ścian wg odpowiednich rysunków.

WYKONANIE ŚCIAN MUROWANYCH

Wewnętrzne ściany wypełniające murować z pozostawieniem przerwy ~3cm pod stropem, która zostanie wypełniona materiałem trwale elastycznym. Przed murowaniem ściany ułożyć na stropie warstwę folii lub papy. Zaleca się rozpoczęcie murowanie ścian działowych od najwyższej kondygnacji. Górną krawędź ścian połączyc ze stropem za pomocą łączników umożliwiających ugięcia płyty stropowej.

Nadproża nad otworami systemowe, prefabrykowane na styku z elementami żelbetowymi wylewane. Ściany murowane stykające się z elementami żelbetowymi kotwić za pomocą łączników systemowych lub za pomocą prętów klejanych w element żelbetowy co drugą spoinę ściany murowanej. Ściany murować i zbroić wg wytycznych systemowych firmy Silka - zbrojenie typu Murofor lub dostawcy elementów murowych. Zbrojenie układać w conajmniej pięciu dolnych warstwach zaprawy, powyżej w co drugiej warstwie. W spoinach ściany nad nadprożami oraz w spoinach strefy podokiennej ściany. Zewnętrzne ściany wypełniające murować "na sżywno" pod belkę nadprożową.

WYKONANIE PŁYT STROPOWYCH

Przerwy technologiczne, lub kolejne części stykających się płyt należy zabetonować po min 7 dniach.

Pręty przechodzące przez otwory należy przeciąć i zagiąć w płytę.

Otwory należy dobroić wg detali podanych na rysunkach.

W płytach nadszymba należy zamontować haki montażowe do kabin windowych wg wytycznych windowych.

Stemplowanie stropów w obrębie tarcz należy utrzymać do osiągnięcia pełnej 28-dniowej wytrzymałości ostatniego, najwyższego poziomu tarczy.

WYKONANIE KONSTRUKCJI STALOWYCH

Klasa wykonania EXC 2

Wymagania do wykonania konstrukcji zgodnie z załącznikiem A.3 normy PN-EN 1090-2+A1:2012.

Wszystkie spoiny nie oznaczone na rysunkach wykonać jako czołowe na pełen przekrój.

Do połączeń sprężanych stosować śruby klasy 10.9.

Moment dokręcania (nakrętka ocynkowana ognio, pasta MoS2):

- dla śruby M20(10.9) - 450Nm

Zabezpieczenie antykorozyjne:

Kategoria korozyjności C5-M. Podano przykładowo zestaw firmy HEMPEL, który może być zastąpiony przez

Wykonawcę równorzędnym pod względem trwałości systemem). System antykorozyjny składa się z warstw:

- nieorganicznej farby krzemianowo-cynkowej (Hempel's Galvosil 15700)

- farby epoksydowej (Hempadur Mastic 45880/W

- farby nawierzchniowej poliuretanowej (Hempathane HS 55610)

Wykonanie powłoki zgodnie z wytycznymi producenta.

WYKONANIE KONSTRUKCJI DREWNIANEJ

Klasa użytkowania 2

Drewno należy zabezpieczyć środkami grzybobójczymi np. LAUFER AQUADUR.

UWAGI OGÓLNE - DESKOWANIE:

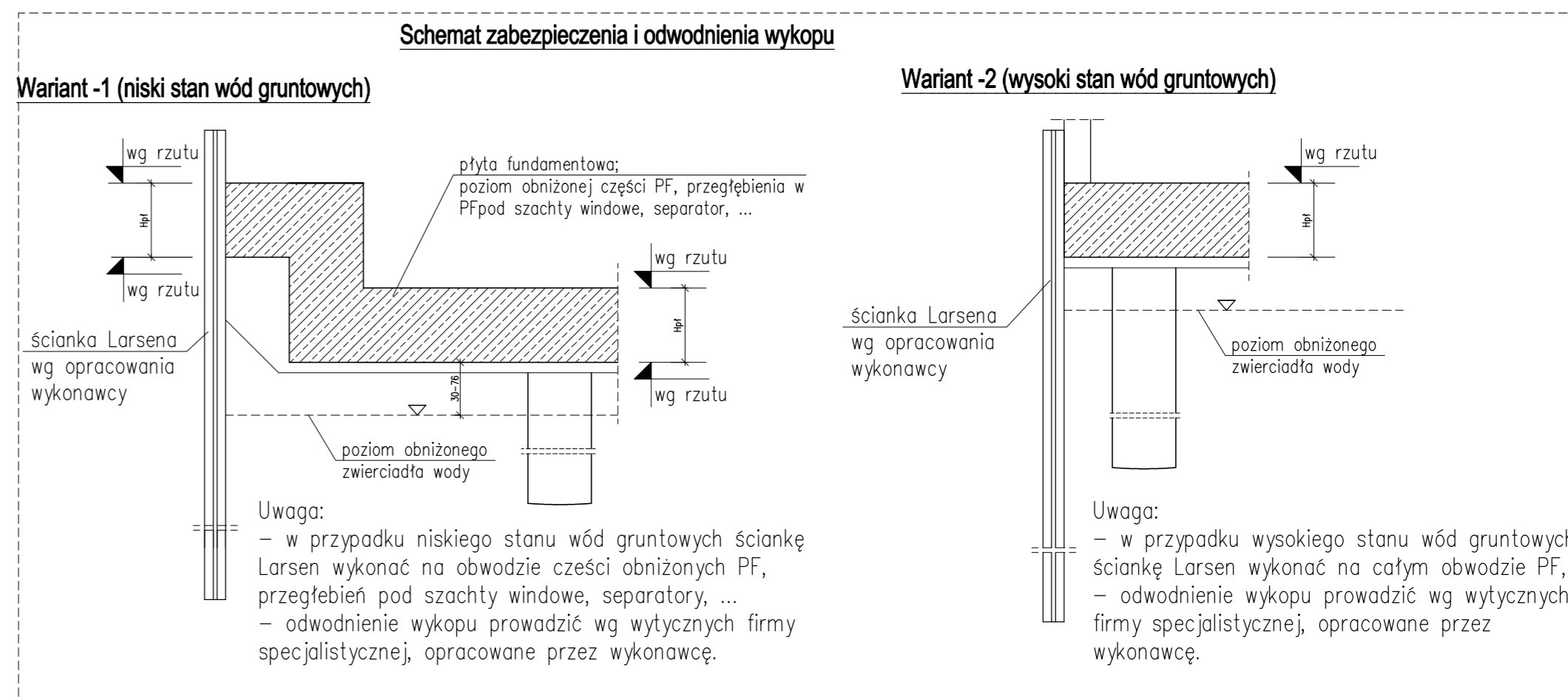
Technologia szalowania oraz podpierania wykonywanych elementów żelbetowych wg projektu technicznego dostawcy deskowania. Projekt deskowania/podpierania powinien być wykonany przez uprawnionego projektanta i powinien uwzględnić zachowanie układu statycznego oraz nośności zaprojektowanej konstrukcji żelbetowej. Niedopuszcza się wykonywania stropów bez w/w opracowania.

WYKONANIE FUNDAMENTÓW

Prace ziemne prowadzić pod nadzorem uprawnionego geotechnika.

Wykonać tymczasowe zabezpieczenie wykopu za pomocą stalowej ścianki Larsen wg opracowania

Wykonawcy - zakres zależny od stanu wód gruntowych. Odwodnienie wykopu fundamentowego wykonać wg oddzielnej opracowania.



Grunt w dnie wykopu należy chronić przed wpływami atmosferycznymi tj. zamoknięciem i przemarzeniem. Ostatnie 20cm wykopu należy wykonać ręcznie aby nie rozluźnić gruntu występującego na dnie. Do drążenia ostatniej warstwy gruntu w wykopie należy zastosować koparkę wyposażoną w gładką łyzkę.

Pręty przechodzące przez otwory należy przeciąć i zagiąć w płytę.

Otwory należy dobroić wg detali podanych na rysunkach.

Mocowanie żurawia na płycie fundamentowej wymaga zatwierdzenia przez projektanta.

KLASY EKSPOZYCJI

- fundamenty:	XC2, XC4, XA1
- ściany fundamentowe:	XC2, XC4, XA1
- ściany	XC1, XC3
- płyty stropowe:	XC1, XC3
- belki, wieńce	XC1, XC3
- słupy:	XC1, XC3

OTULINY PRĘTÓW ZBROJENIOWYCH

mierzone do brzegu pręta zbrojeniowego,

- płyta fundamentowa 1:	dla dolnej powierzchni 5,0cm dla górnej powierzchni 3,0cm
- płyta fundamentowa 2,3:	dla dolnej powierzchni 5,0cm dla górnej powierzchni 5,0cm
- stopy i ławy fundamentowe:	5,0cm
- płyty stropowe:	2,5cm
- belki:	3,0cm
- słupy:	4,0cm
- ściany	2,5cm

MATERIAŁY KONSTRUKCYJNE

Wszystkie materiały i technologie powinny posiadać przewidziane prawem i odpowiednimi przepisami dopuszczenia, atesty i certyfikaty.

KLASY BETONU *

- beton podkładowy:	C12/15,
- płyta fundamentowa:	C30/37 W8,
- ściany zewnętrzne kondygnacji (-I)	C30/37 W8,
- stropy:	C30/37
- słupy:	C35/45, C30/37; wg rysunków
- ściany:	C30/37
- tarcze:	C30/37

* - klasy betonu stosować w przypadku kiedy na rysunku szczegółowym elementu żelbetowego nie podano klasy betonu.

GATUNKI STALI ZBROJENIOWEJ

AIIIIN - B500B, B500SP

ŚCIANY MUROWE

Materiał ścian nośnych: bloczki silikatowe fb=15MPa na zaprawie cem.-wap M5

Materiały ścian murowych wypełniających wg opracowania architektonicznego.

DREWNO

- dźwigary	drewno klejone GL28h
- płatwie	drewno klejone GL28h

UWAGA: 1. RYSUNEK PODPISANY ŁĄCZNIE Z RYSUNKIEM

2. RYSUNEK WYKONANY WYTYCZNIAMI I WYKONANY

3. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

4. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

5. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

6. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

7. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

8. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

9. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

10. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

11. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

12. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

13. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

14. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

15. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

16. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

17. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

18. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

19. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

20. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

21. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

22. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

23. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

24. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

25. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

26. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

27. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

28. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

29. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

30. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

31. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

32. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

33. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

34. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

35. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

36. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

37. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

38. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

39. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

40. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

41. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

42. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

43. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

44. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

45. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

46. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

47. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

48. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

49. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

50. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

51. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

52. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

53. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

54. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

55. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

56. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

57. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

58. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

59. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

60. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

61. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

62. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

63. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

64. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

65. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

66. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

67. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

68. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

69. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

70. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

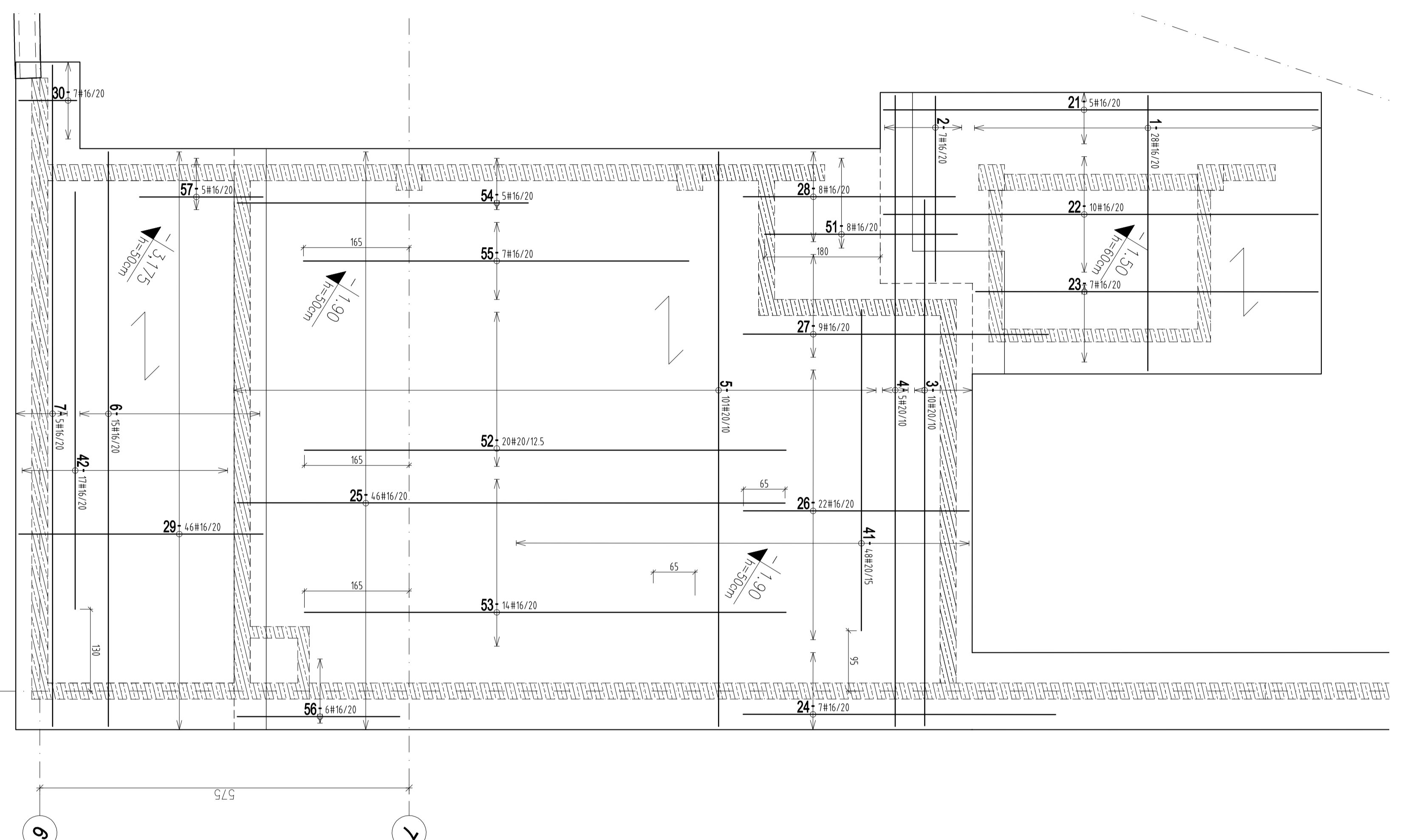
71. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

72. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

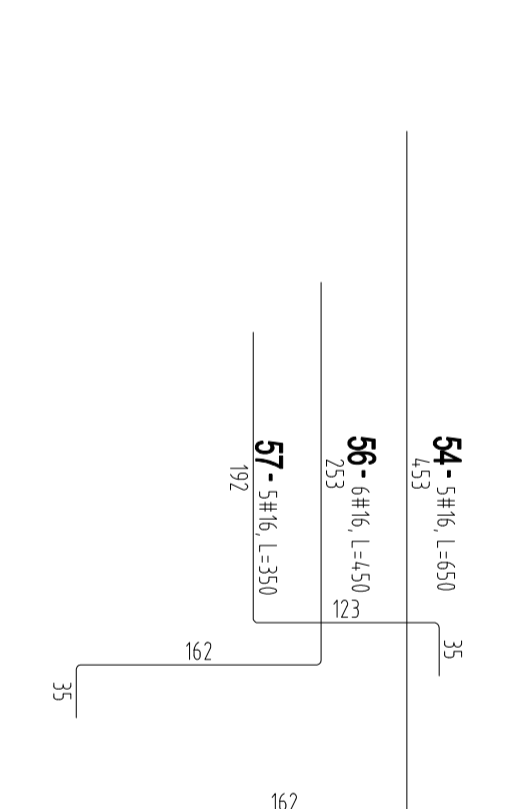
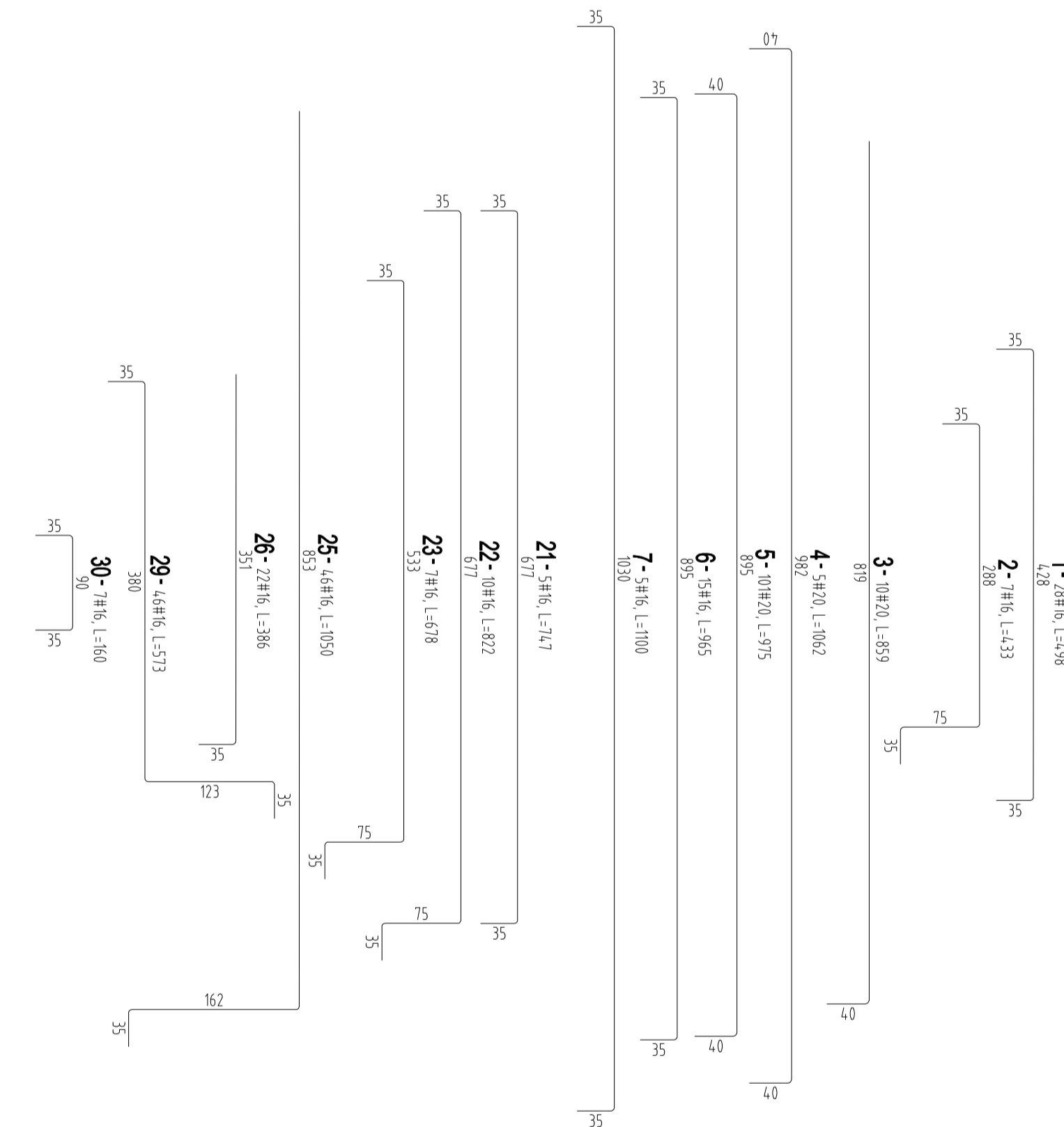
73. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

74. WYKONANIE WYTYCZNIAMI I WYKONANY

№	Opis	Data
1	Projekt	2024
2



Wzrostki. Plany i przekroje techniczne.



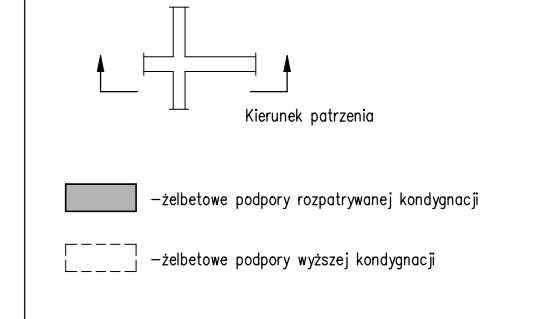
WYKAZ STALU

№	Przebieg	Średnica	Wzrostki	Przebieg	Średnica	Wzrostki	Przebieg	Średnica	Wzrostki
1
2
3
4
5
6
7
8
9
10
11
12
13
14
15
16
17
18
19
20
21
22
23
24
25
26
27
28
29
30

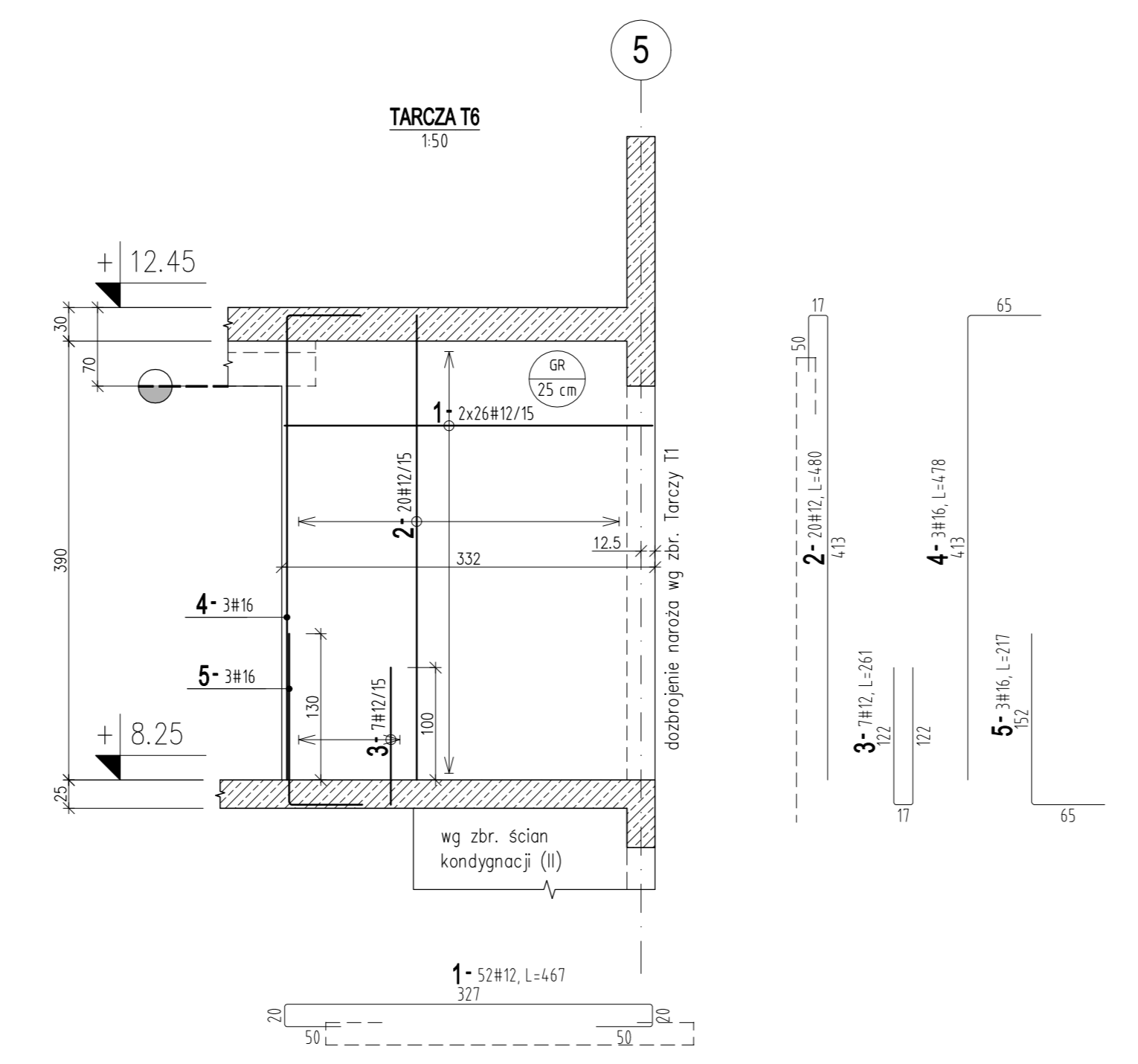
UNOSZ
 1. WYKONKOWANIE I WYKONKOWANIE
 2. WYKONKOWANIE I WYKONKOWANIE
 3. WYKONKOWANIE I WYKONKOWANIE
 4. WYKONKOWANIE I WYKONKOWANIE

±0,00 = 2,40 m n.p.m.

LEGENDA:



Numer rysunku	Opis rewizji	Data



WYKAZ STALI

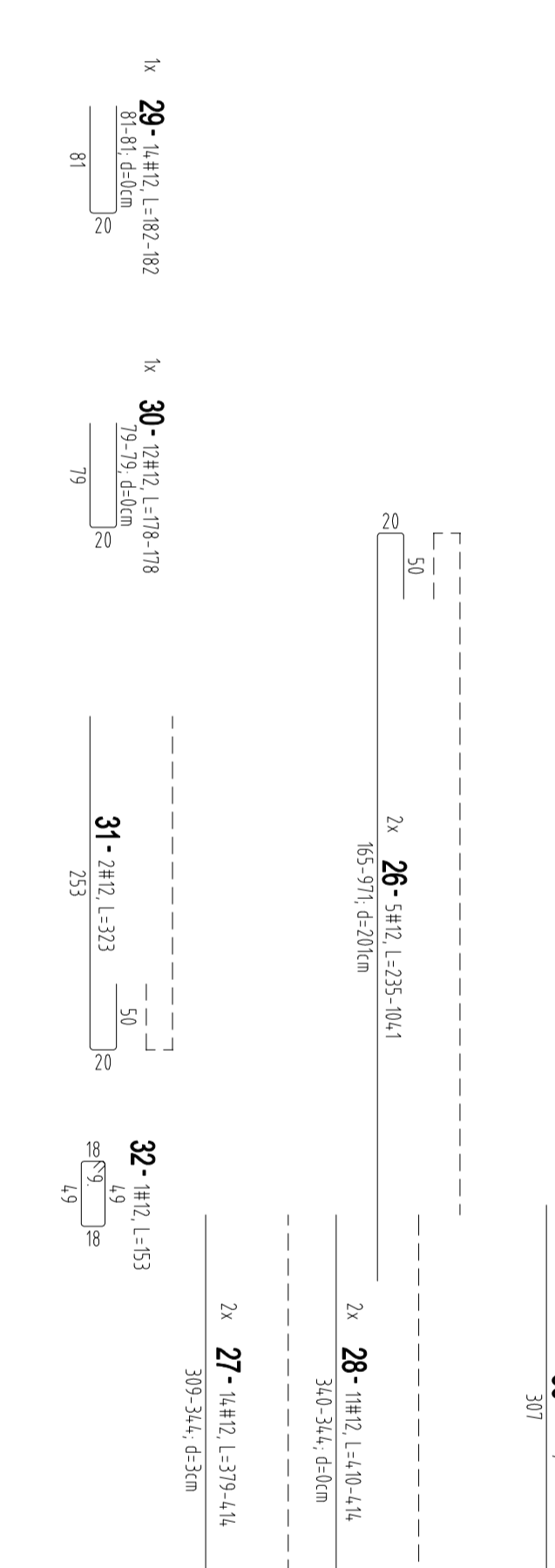
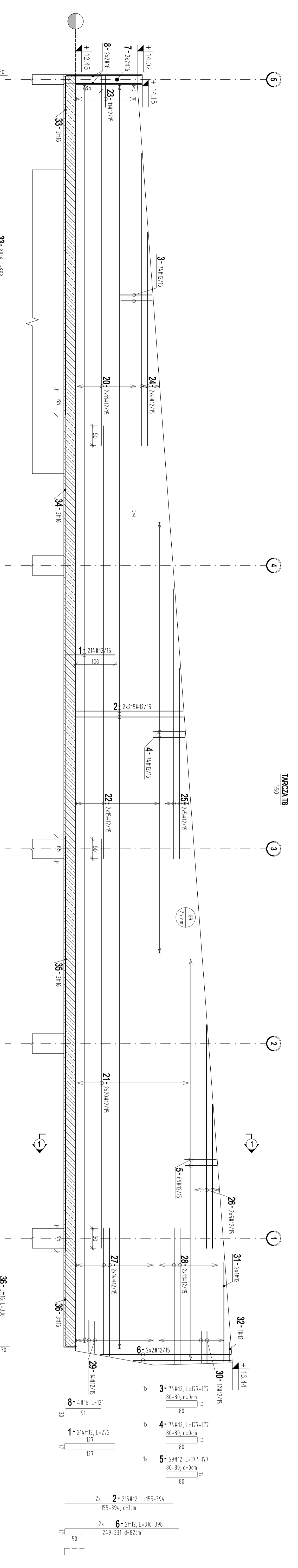
NR	H(mm)	SZT	L (m)	Q2	%	KOMENTARZ
1	12	52	4,67	242,84		pręt gęsty
2	12	20	4,80	96,00		pręt gęsty
3	12	7	2,63	18,27		pręt gęsty
4	16	3	4,78	54,36		pręt gęsty
5	16	3	2,17	6,51		pręt gęsty
				351,75	20,86	suma długości
				6,888	1,578	ciężar jechl
				10,1	32,92	ciężar sum
				350,0		ciężar calk.

NARODOWE MUZEUM MORSKIE
 ul. Chłapowskiego 11, 80-231 Gdańsk
 tel. 58 42 51 11 11
 www.muzeumgdańsk.pl

TARCZA T6 - rys. szal. zbrojenia
 PRZEMYSŁOWY
 PROJEKT WYKONAWCZY
 22.11.2018

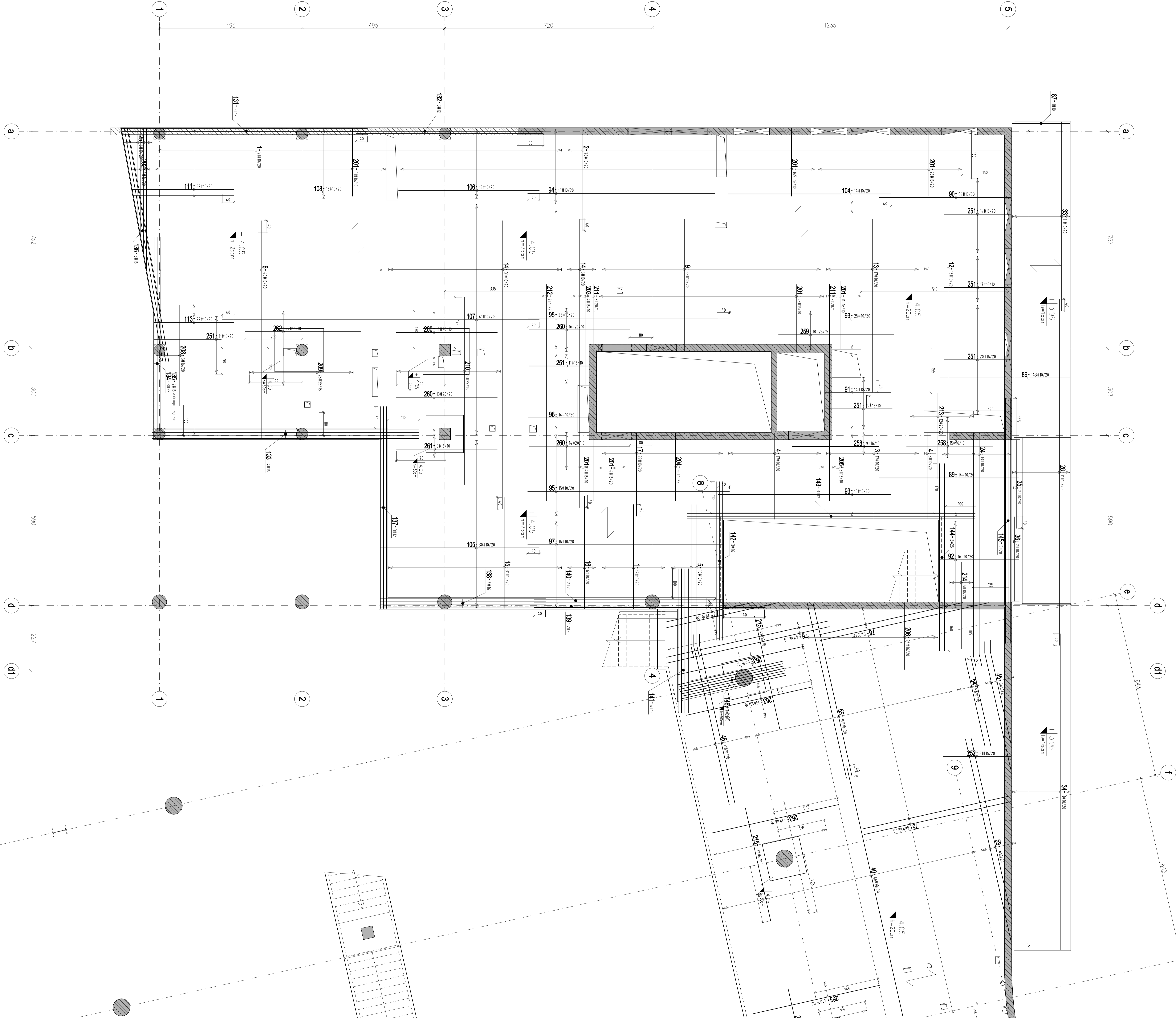
Kubon&Siak
 architektura i inżynieria
 ul. Chłapowskiego 11, 80-231 Gdańsk
 tel. 58 42 51 11 11
 www.kubonandsiak.pl

Nazwa	Opis	Symbol
1
2
3
4
5



№	Symbol	Przekrój	Wymiary	Opis
1
2
3
4
5
6
7
8
9
10
11
12
13
14
15
16
17
18
19
20
21
22
23
24
25
26
27
28
29
30
31
32

WYKAZ STRON
 1. ...
 2. ...
 3. ...
 4. ...
 5. ...
 6. ...
 7. ...
 8. ...
 9. ...
 10. ...
 11. ...
 12. ...
 13. ...
 14. ...
 15. ...
 16. ...
 17. ...
 18. ...
 19. ...
 20. ...
 21. ...
 22. ...
 23. ...
 24. ...
 25. ...
 26. ...
 27. ...
 28. ...
 29. ...
 30. ...
 31. ...
 32. ...



PROJEKTOWY BUDOWLANI I INŻYNIERIA
 PRACOWNIA PROJEKTOWA I INŻYNIERSKA
 W OLSZTYNIE
 ul. Ciepłownicza 1/11, 15-007 Olsztyn
 tel. 087 741 11 11, 087 741 11 12
 www.pbi.pl

PROJEKT WYKONAWCZY
 WYKONAWCA:

Nazwa obiektu:

Adres obiektu:

Data:

Skala:

Zawartość:

Nazwa:

Adres:

Data:

Skala:

Zawartość:

Nazwa:

Adres:

Data:

Skala:

Zawartość:

Nazwa:

Adres:

Data:

Skala:

Zawartość:

Nazwa:

Adres:

Data:

Skala:

Zawartość:

Nazwa:

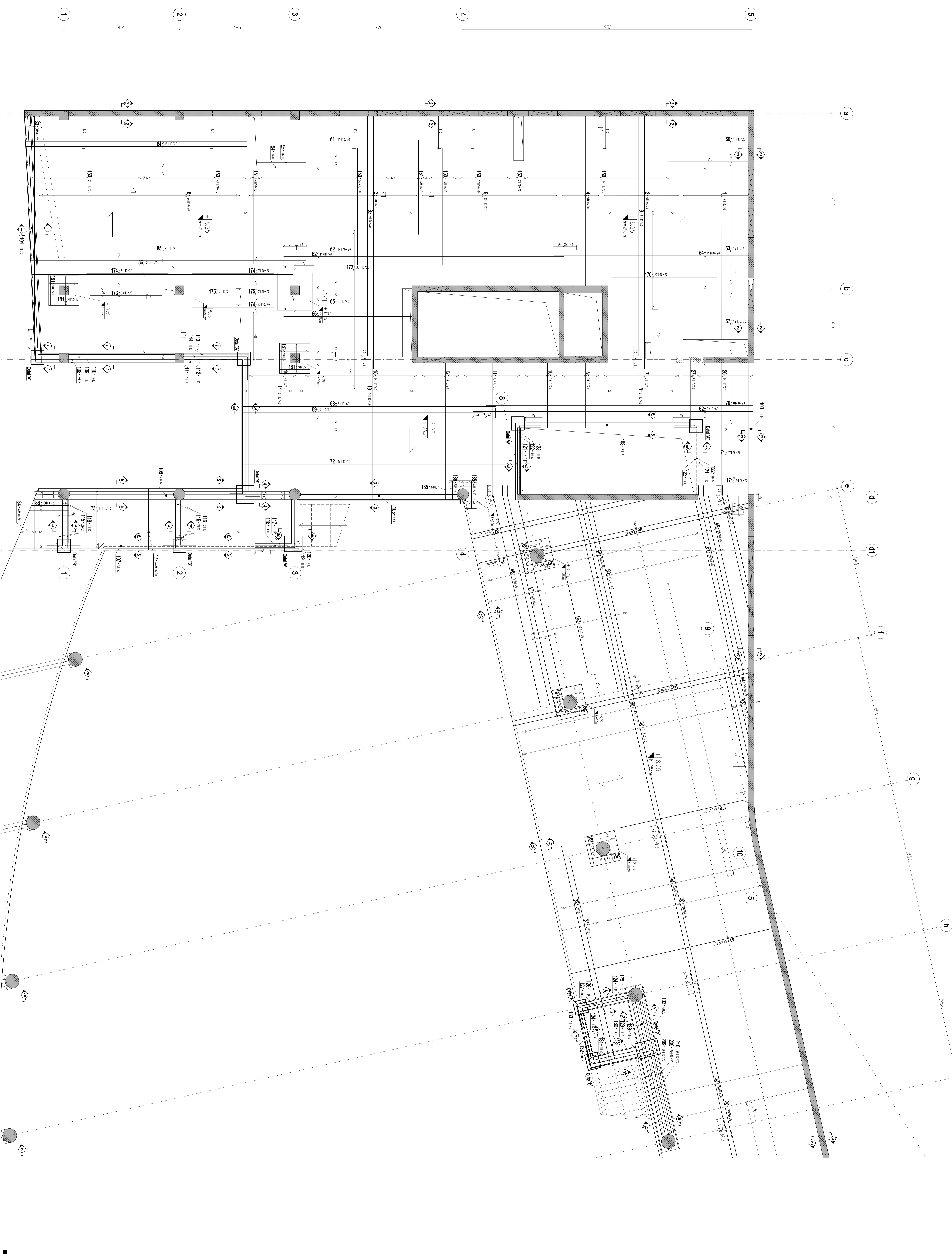
Adres:

Data:

Skala:

Zawartość:





45,00 = 2,40 m gpm
 45,00 = 2,40 m gpm
 45,00 = 2,40 m gpm

№	Имя	Должность	Дата

Исполнитель:
 ООО "ИП"

Проект:
 Архитектурный план

Дата:
 21.11.2018

Масштаб:
 1:100

Лист:
 01

Итого листов:
 01

Исполнитель:
 ООО "ИП"

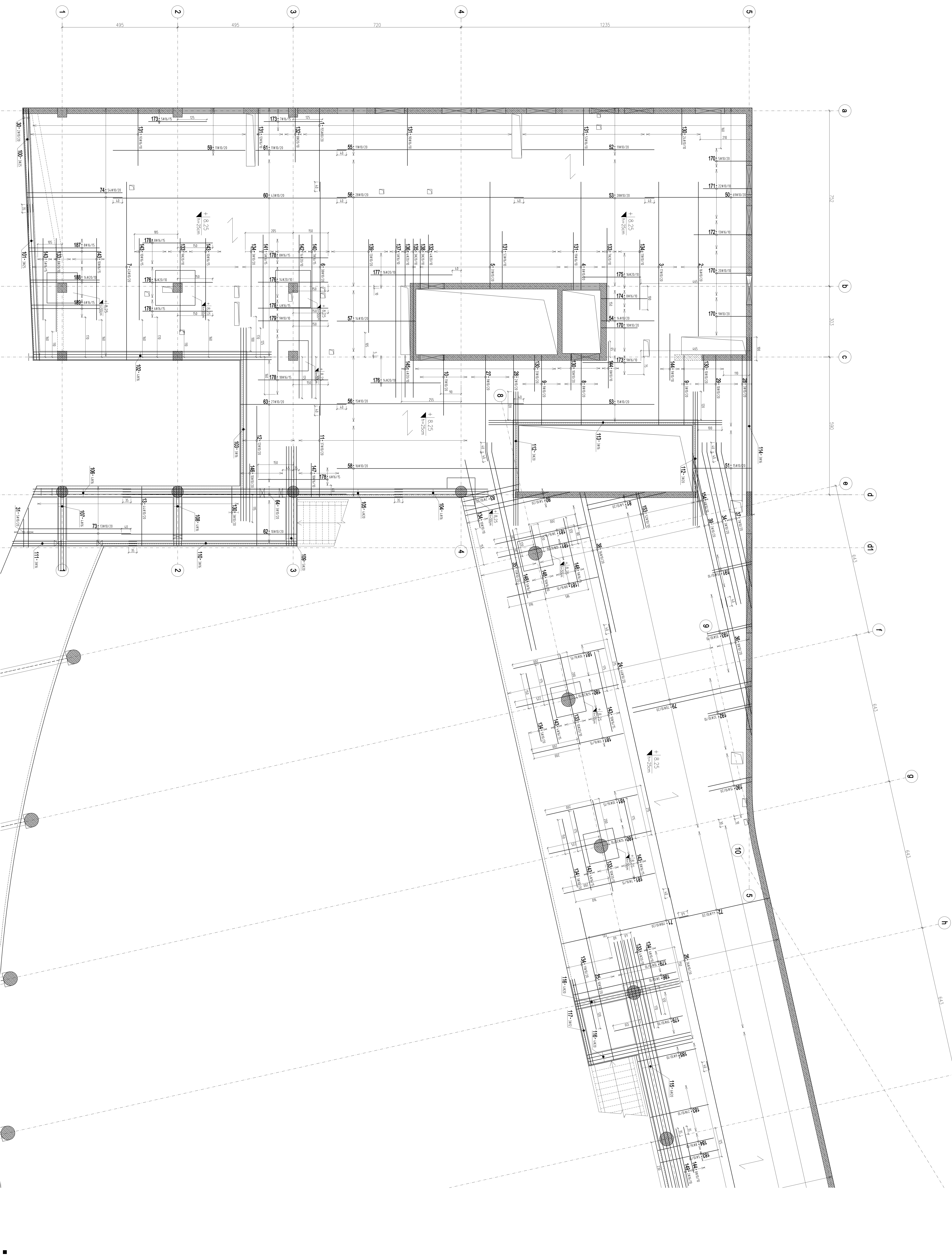
Проект:
 Архитектурный план

Дата:
 21.11.2018

Масштаб:
 1:100

Лист:
 01

Итого листов:
 01



PROJEKTOWY BUREAU ARCHITECTONICZNY
 ul. Piłsudskiego 100, 00-463 Warszawa, tel. 22 638 10 10, fax 22 638 10 11
 e-mail: biuro@pbarch.pl, www.pbarch.pl

PROJEKT WYKONCZAJĄCY
 1:00 = 2,00 m

LEGENDA

- Kształt pomieszczenia
- Kształt pomieszczenia (z wyjątkiem pomieszczeń)
- Kształt pomieszczenia (z wyjątkiem pomieszczeń)

OPIS

1. Nazwa obiektu: ...

2. Adres obiektu: ...

3. Inwestor: ...

4. Projektant: ...

5. Data: ...

6. Skala: ...

7. Zawartość: ...

8. Uwagi: ...

9. ...

10. ...

11. ...

12. ...

13. ...

14. ...

15. ...

16. ...

17. ...

18. ...

19. ...

20. ...

21. ...

22. ...

23. ...

24. ...

25. ...

26. ...

27. ...

28. ...

29. ...

30. ...

31. ...

32. ...

33. ...

34. ...

35. ...

36. ...

37. ...

38. ...

39. ...

40. ...

41. ...

42. ...

43. ...

44. ...

45. ...

46. ...

47. ...

48. ...

49. ...

50. ...

51. ...

52. ...

53. ...

54. ...

55. ...

56. ...

57. ...

58. ...

59. ...

60. ...

61. ...

62. ...

63. ...

64. ...

65. ...

66. ...

67. ...

68. ...

69. ...

70. ...

71. ...

72. ...

73. ...

74. ...

75. ...

76. ...

77. ...

78. ...

79. ...

80. ...

81. ...

82. ...

83. ...

84. ...

85. ...

86. ...

87. ...

88. ...

89. ...

90. ...

91. ...

92. ...

93. ...

94. ...

95. ...

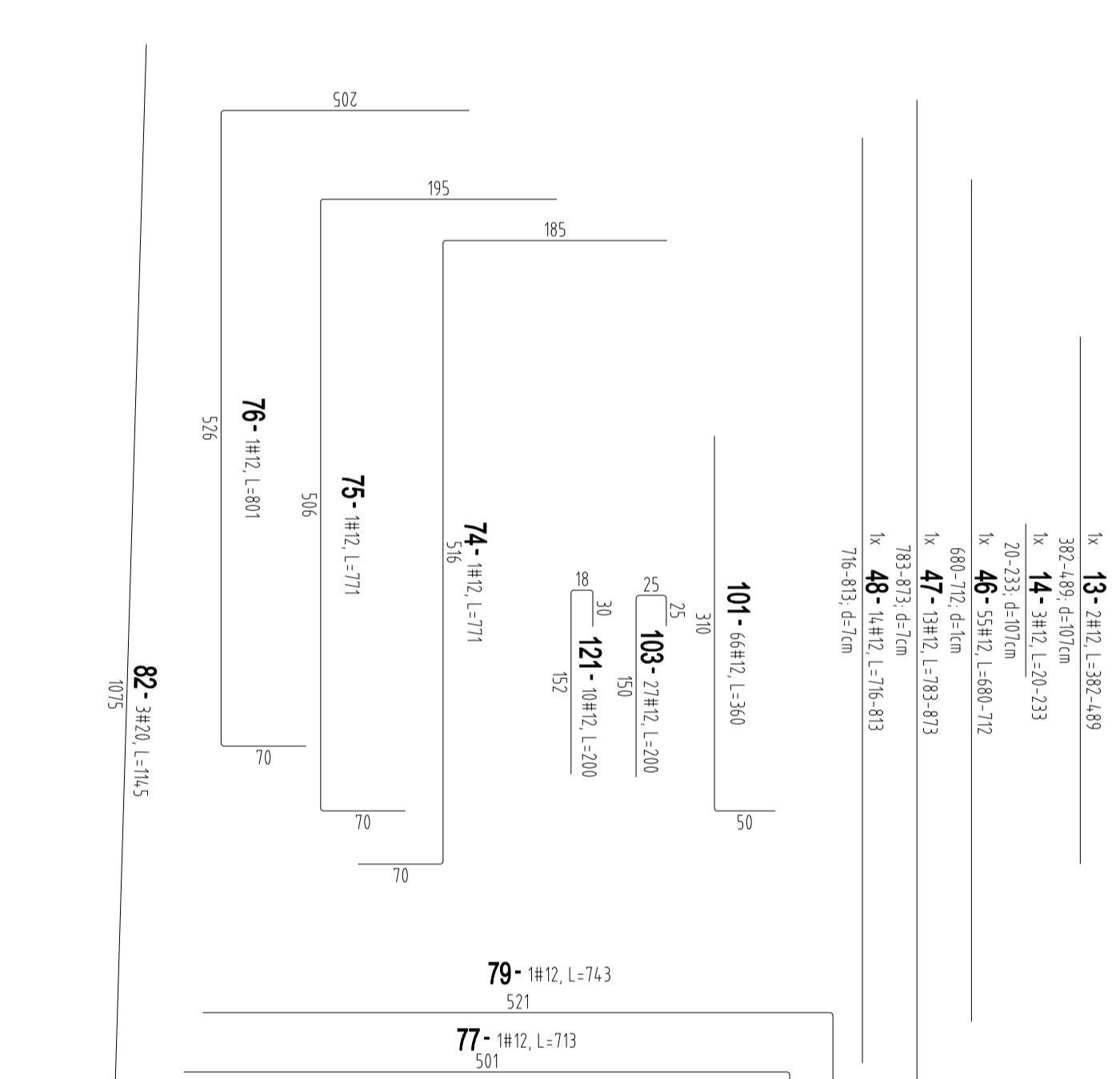
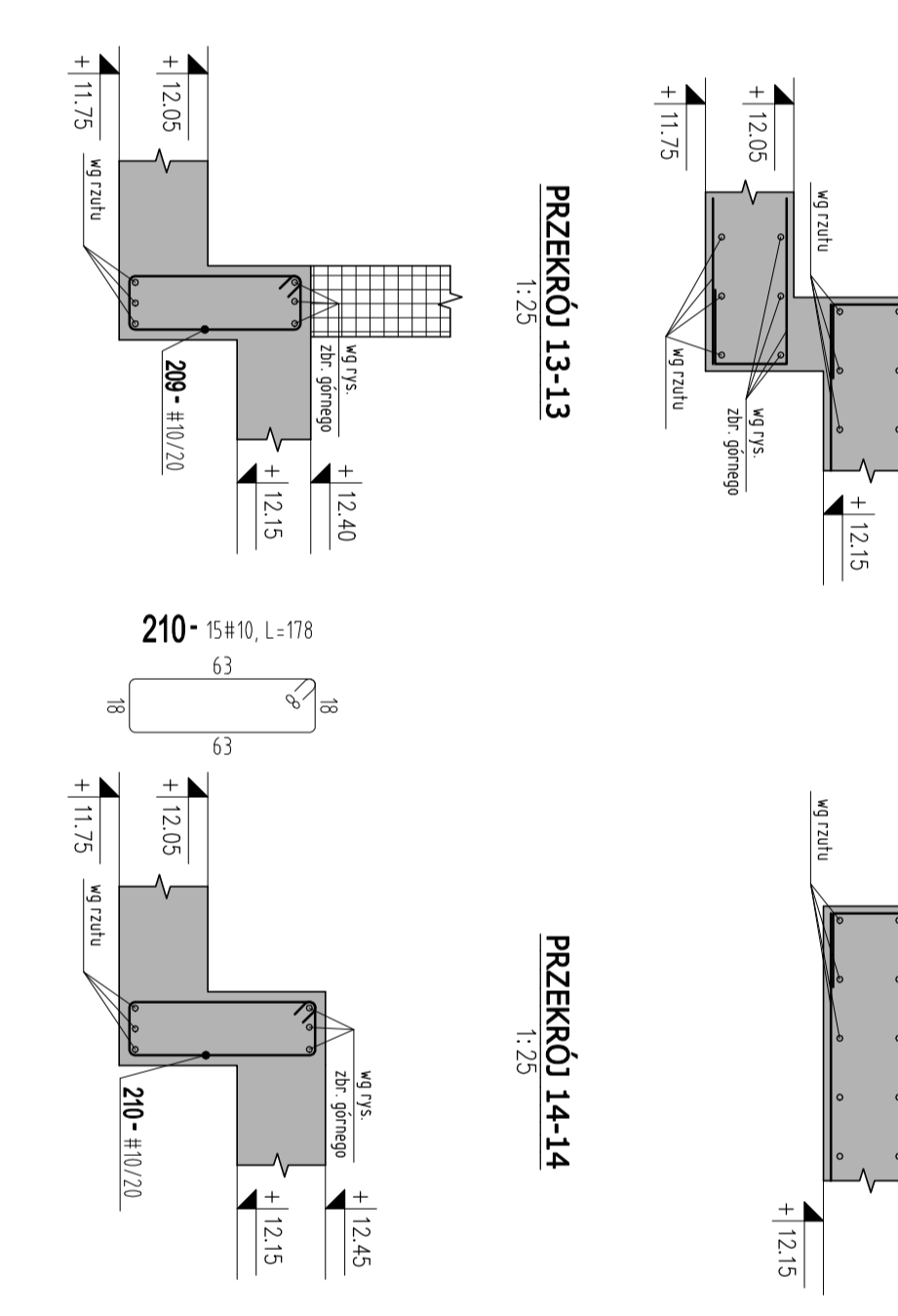
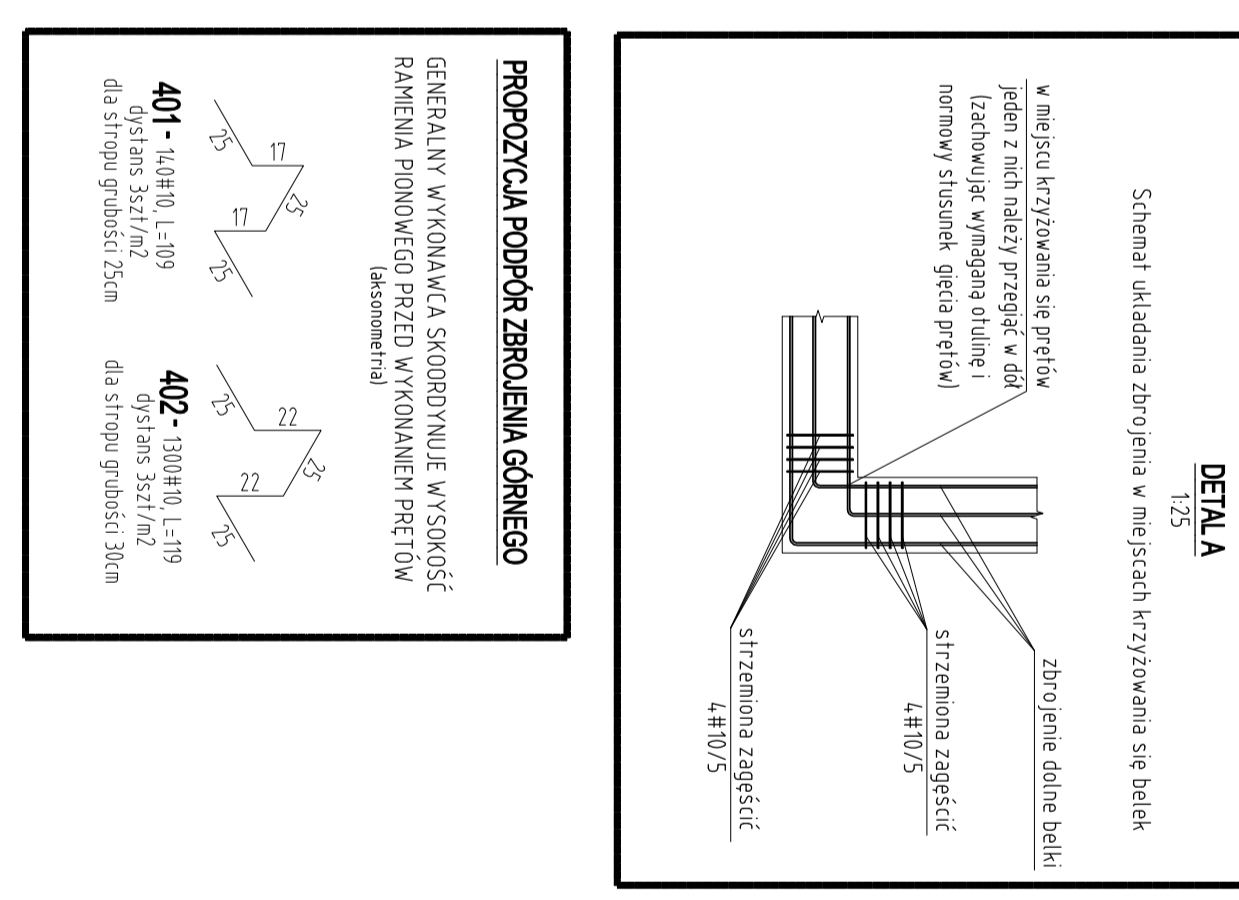
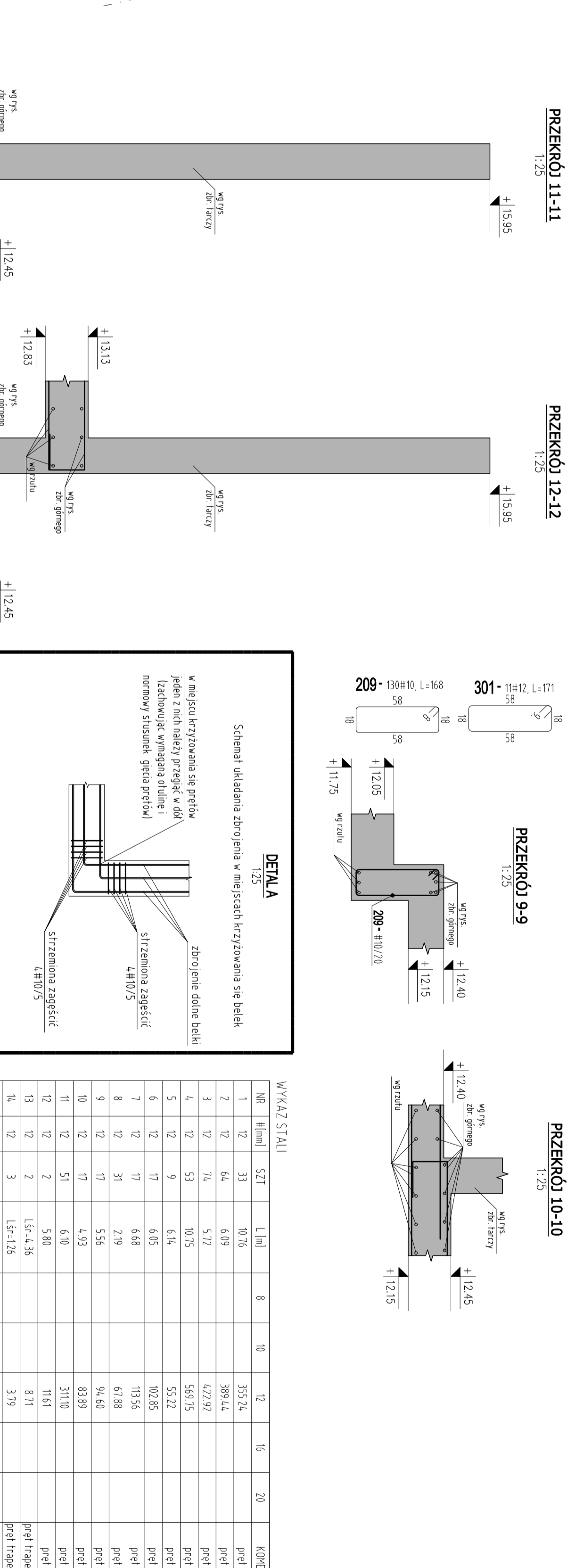
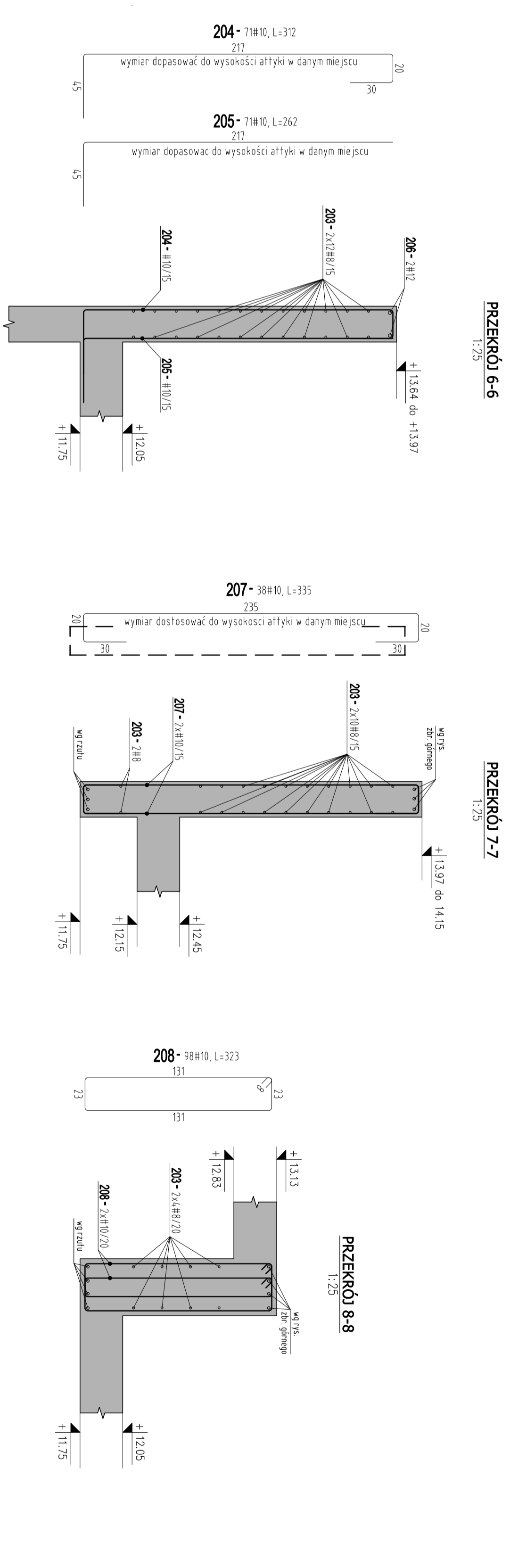
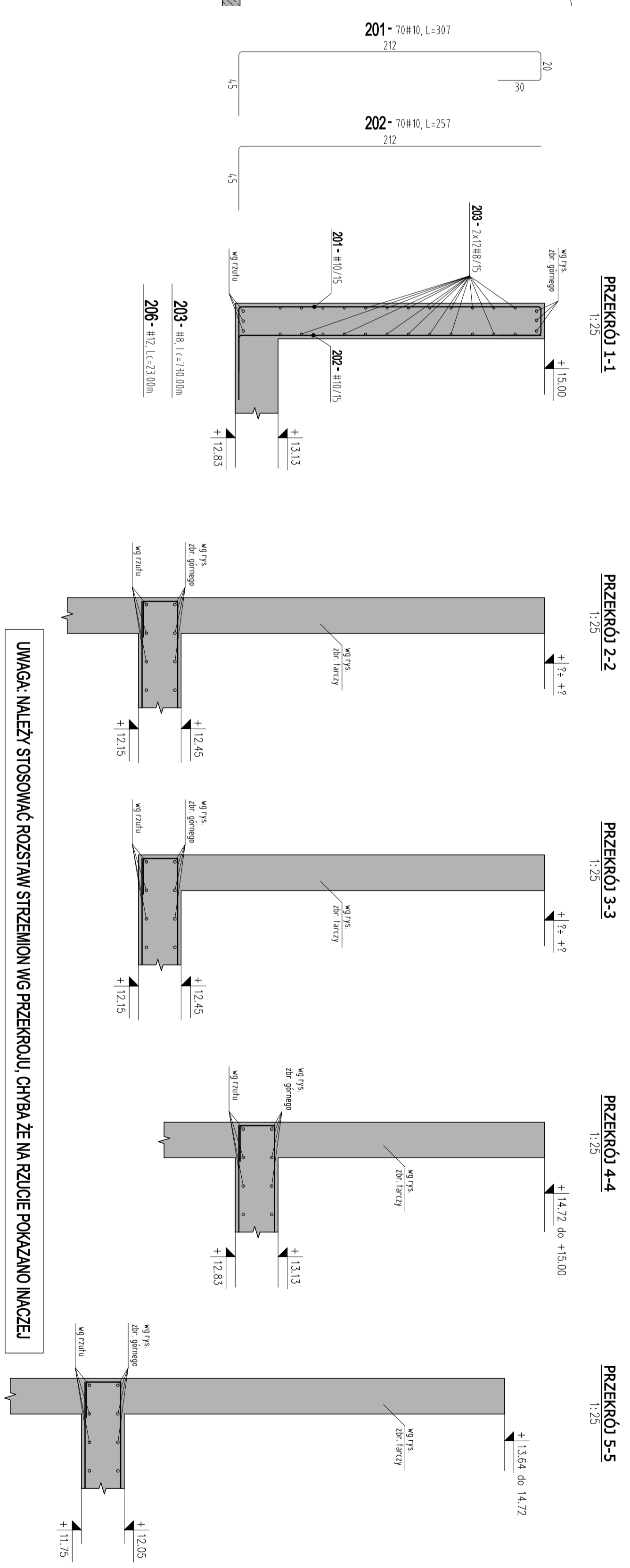
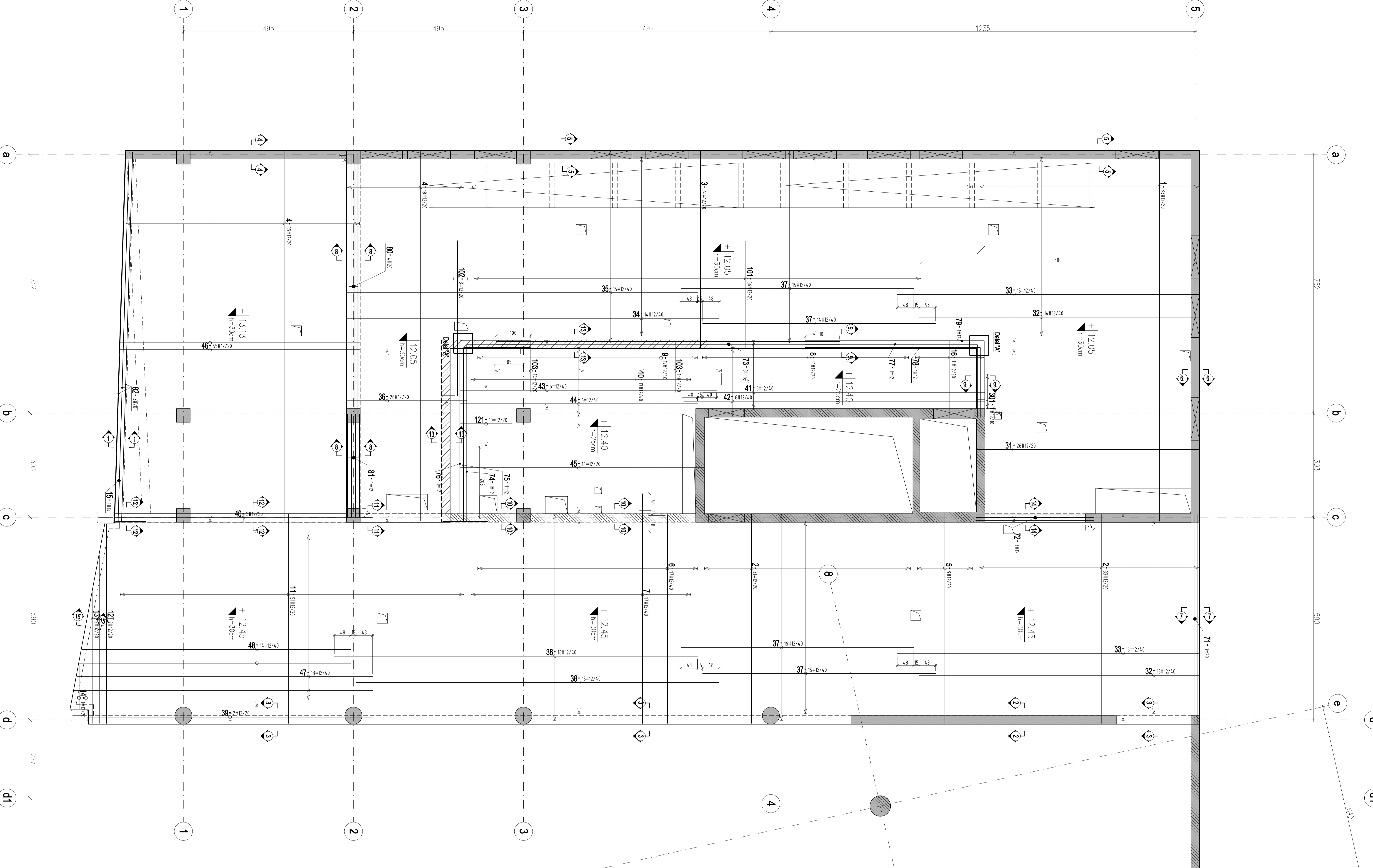
96. ...

97. ...

98. ...

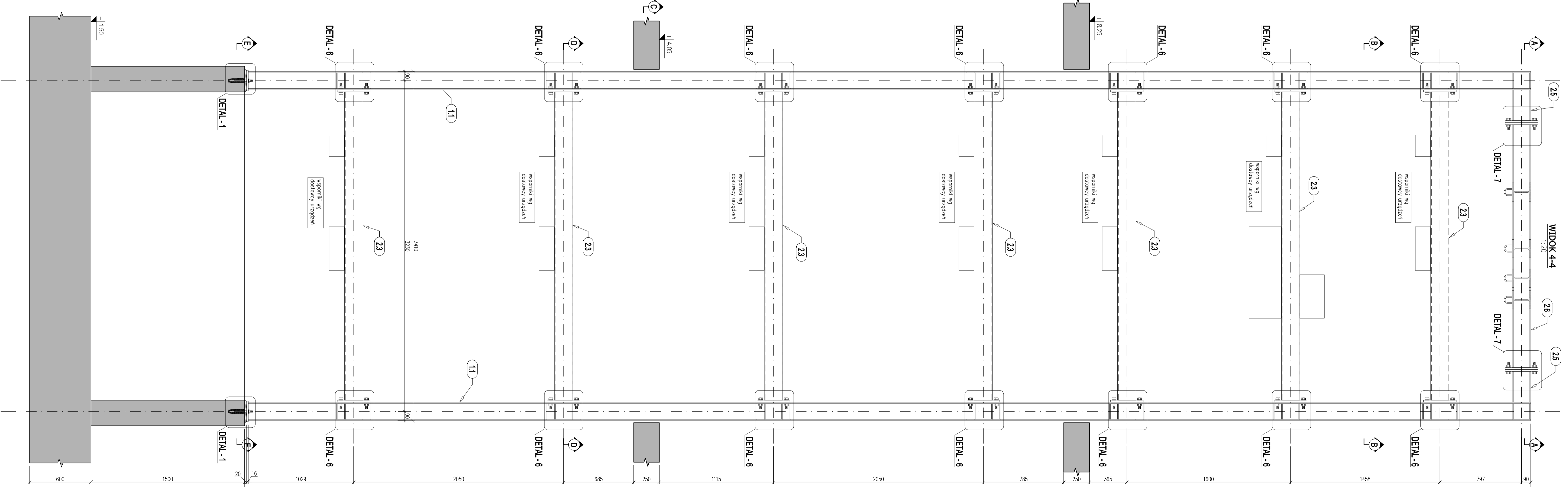
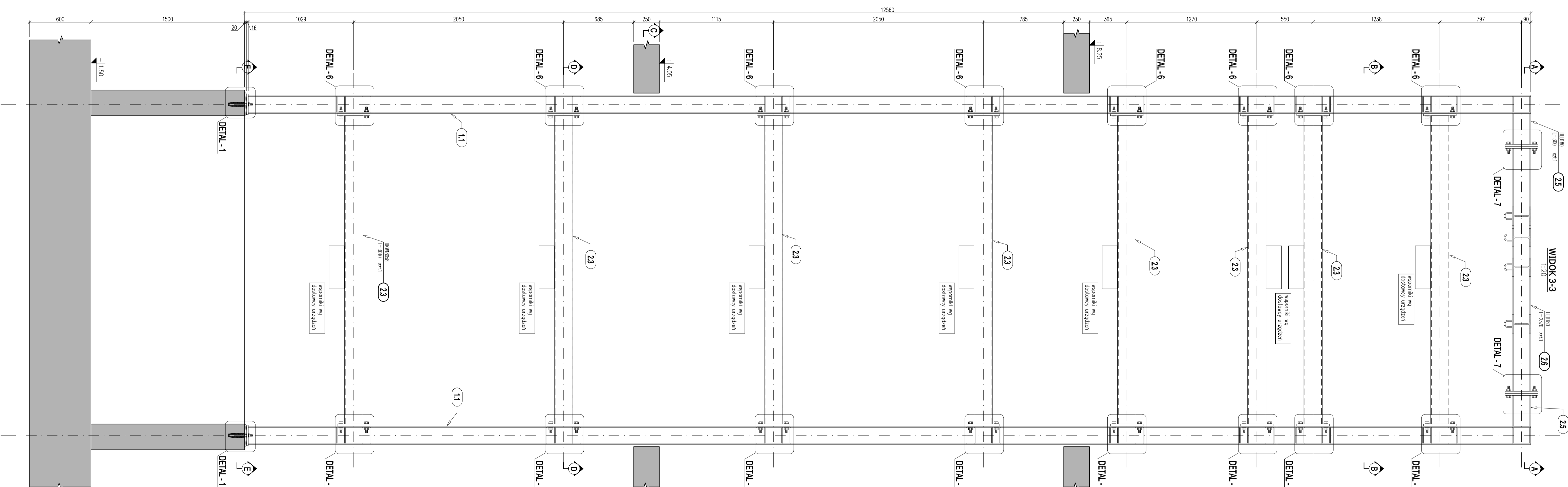
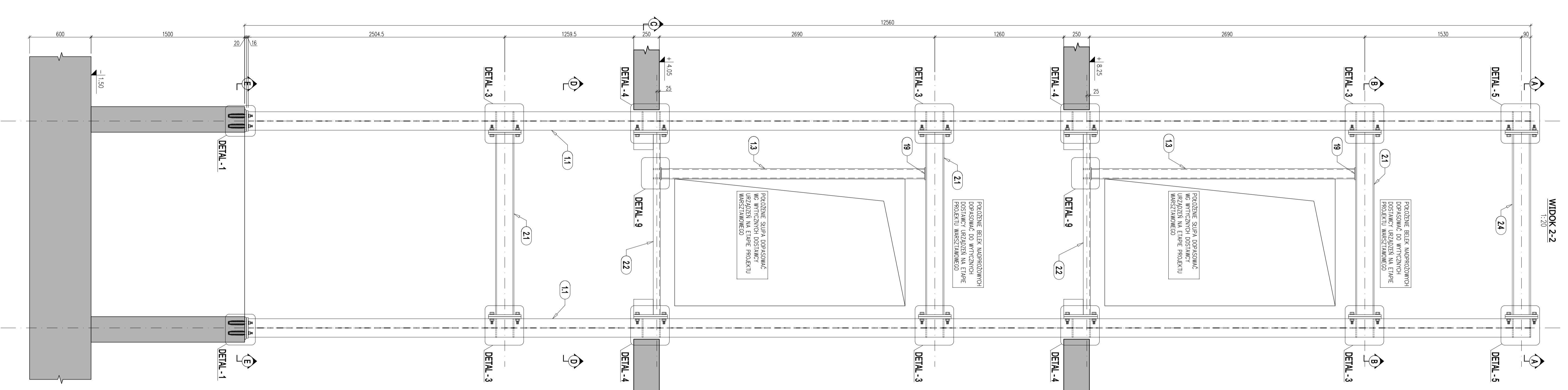
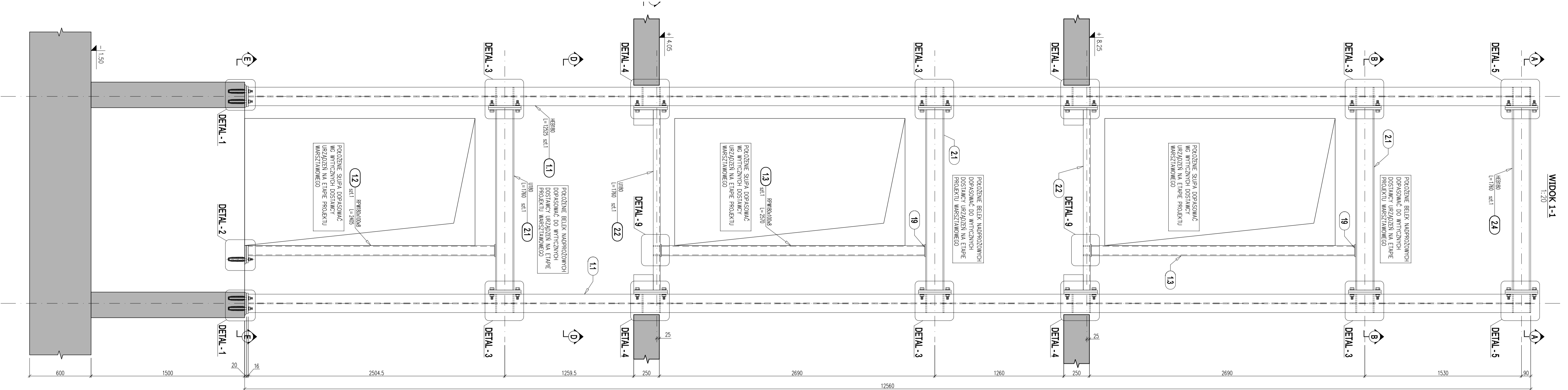
99. ...

100. ...



WYKAZ ŻELAZA

Nr	Symbol	Linia	8	10	12	16	20	KODZIELNIK
1	22	33	3076					pręt pręty
2	22	34	6109	39514				pręt pręty
3	22	35	3076	42572				pręt pręty
4	22	36	3076	42572				pręt pręty
5	22	37	6109	55127				pręt pręty
6	22	38	6109	20285				pręt pręty
7	22	39	6109	10348				pręt pręty
8	22	40	6109	44180				pręt pręty
9	22	41	516	516				pręt pręty
10	22	42	516	516				pręt pręty
11	22	43	516	516				pręt pręty
12	22	44	516	516				pręt pręty
13	22	45	516	516				pręt pręty
14	22	46	516	516				pręt pręty
15	22	47	516	516				pręt pręty
16	22	48	516	516				pręt pręty
17	22	49	516	516				pręt pręty
18	22	50	516	516				pręt pręty
19	22	51	6109	31170				pręt pręty
20	22	52	6109	1851				pręt pręty
21	22	53	6109	379				pręt pręty
22	22	54	6109	439				pręt pręty
23	22	55	6109	2654				pręt pręty
24	22	56	6109	27189				pręt pręty
25	22	57	6109	5147				pręt pręty
26	22	58	6109	8246				pręt pręty
27	22	59	6109	40610				pręt pręty
28	22	60	6109	30230				pręt pręty
29	22	61	6109	22747				pręt pręty
30	22	62	819	8634				pręt pręty
31	22	63	819	22747				pręt pręty
32	22	64	819	5242				pręt pręty
33	22	65	819	1479				pręt pręty
34	22	66	819	4129				pręt pręty
35	22	67	819	4129				pręt pręty
36	22	68	819	4129				pręt pręty
37	22	69	819	4129				pręt pręty
38	22	70	819	4129				pręt pręty
39	22	71	819	4129				pręt pręty
40	22	72	819	4129				pręt pręty
41	22	73	819	4129				pręt pręty
42	22	74	819	4129				pręt pręty
43	22	75	819	4129				pręt pręty
44	22	76	819	4129				pręt pręty
45	22	77	819	4129				pręt pręty
46	22	78	819	4129				pręt pręty
47	22	79	819	4129				pręt pręty
48	22	80	819	4129				pręt pręty
49	22	81	819	4129				pręt pręty
50	22	82	819	4129				pręt pręty
51	22	83	819	4129				pręt pręty
52	22	84	819	4129				pręt pręty
53	22	85	819	4129				pręt pręty
54	22	86	819	4129				pręt pręty
55	22	87	819	4129				pręt pręty
56	22	88	819	4129				pręt pręty
57	22	89	819	4129				pręt pręty
58	22	90	819	4129				pręt pręty
59	22	91	819	4129				pręt pręty
60	22	92	819	4129				pręt pręty
61	22	93	819	4129				pręt pręty
62	22	94	819	4129				pręt pręty
63	22	95	819	4129				pręt pręty
64	22	96	819	4129				pręt pręty
65	22	97	819	4129				pręt pręty
66	22	98	819	4129				pręt pręty
67	22	99	819	4129				pręt pręty
68	22	100	819	4129				pręt pręty
69	22	101	819	4129				pręt pręty
70	22	102	819	4129				pręt pręty
71	22	103	819	4129				pręt pręty
72	22	104	819	4129				pręt pręty
73	22	105	819	4129				pręt pręty
74	22	106	819	4129				pręt pręty
75	22	107	819	4129				pręt pręty
76	22	108	819	4129				pręt pręty
77	22	109	819	4129				pręt pręty
78	22	110	819	4129				pręt pręty
79	22	111	819	4129				pręt pręty
80	22	112	819	4129				pręt pręty
81	22	113	819	4129				pręt pręty
82	22	114	819	4129				pręt pręty
83	22	115	819	4129				pręt pręty
84	22	116	819	4129				pręt pręty
85	22	117	819	4129				pręt pręty
86	22	118	819	4129				pręt pręty
87	22	119	819	4129				pręt pręty
88	22	120	819	4129				pręt pręty
89	22	121	819	4129				pręt pręty
90	22	122	819	4129				pręt pręty
91	22	123	819	4129				pręt pręty
92	22	124	819	4129				pręt pręty
93	22	125	819	4129				pręt pręty
94	22	126	819	4129				pręt pręty
95	22	127	819	4129				pręt pręty
96	22	128	819	4129				pręt pręty
97	22	129	819	4129				pręt pręty
98	22	130	819	4129				pręt pręty
99	22	131	819	4129				pręt pręty
100	22	132	819	4129				pręt pręty
101	22	133	819	4129				pręt pręty
102	22	134	819	4129				pręt pręty
103	22	135	819	4129				pręt pręty
104	22	136	819	4129				pręt pręty
105	22	137	819	4129				pręt pręty
106	22	138	819	4129				pręt pręty
107	22	139	819	4129				pręt pręty
108	22	140	819	4129				pręt pręty
109	22	141	819	4129				pręt pręty
110	22	142	819	4129				pręt pręty
111	22	143	819	4129				pręt pręty
112	22	144	819	4129				pręt pręty
113	22	145	819	4129				pręt pręty
114	22	146	819	4129				pręt pręty
115	22	147	819	4129				pręt pręty
116	22	148	819	4129				pręt pręty
117	22	149	819	4129				pręt pręty
118	22	150	819	4129				pręt pręty
119	22	151	819	4129				pręt pręty
120	22	152	819	4129				pręt pręty
121	22	153	819	4129				pręt pręty
122	22	154	819	4129				pręt pręty
123	22	155	819	4129				pręt pręty
124	22	156	819	4129				pręt pręty
125	22	157	819	4129				pręt pręty
126	22	158	819	4129				pręt pręty
127	22	159	819	4129				pręt pręty
128	22	160	819	4129				pręt pręty
129	22	161	819	4129				pręt pręty
130	22	162	819	4129				pręt pręty
131	22	163	819	4129				pręt pręty
132	22	164	819	4129				pręt pręty
133	22	165	819	4129				pręt pręty
134	22	166	819	4129				pręt pręty
135	22	167	819	4129				pręt pręty
136	22	168	819	4129				pręt pręty
137	22	169	819	4129				pręt pręty
138	22	170	819	4129				pręt pręty
139	22	171	819	4129				pręt pręty
140	22	172	819	4129				pręt pręty
141	22	173	819	4129				pręt pręty
142	22	174	819	4129				pręt pręty
143	22	175	819	4129				pręt pręty
144	22	176	819	4129				pręt pręty
145	22	177	819	4129				pręt pręty
146	22	178	819	4129				pręt pręty
147	22	179	819	4129				pręt pręty
148	22	180	819	4129				pręt pręty
149	22	181	819	4129				pręt pręty
150	22	182	819	4129				pręt pręty
151	22	183	819	4129				pręt pręty
152	22	184	819	4129				pręt pręty
153	22	185	819	4129				pręt pręty
154	22	186	819	4129				pręt pręty
155	22	187	819	4129				pręt pręty
156	22	188	819	4129				pręt pręty
157	22	189	819	4129				pręt pręty
158	22	190	819	4129				pręt pręty
159	22	191	819	4129				pręt pręty
160	22	192	819	4129				pręt pręty
161	22	193	819	4129				pręt pręty
162	22	194	819	4129				pręt pręty
163	22	195	819	4129				pręt pręty
164	22	196	819	4129				pręt pręty
165	22	197	819	4129				pręt pręty
166	22	198	819	4129				pręt pręty
167	22	199	819	4129				pręt pręty
168	22	200	819	4129				pręt pręty
169	22	201	819	4129				pręt pręty
170	22	202	819	4129				pręt pręty
171	22	203	819	4129				pręt pręty
172	22	204	819	4129				pręt pręty
173	22							



WIDOK 1-1
 WIDOK 2-2
 WIDOK 3-3
 WIDOK 4-4

40,00 x 24,00 m p.p.m.
 OBLASZCZENIA
 1 - Kolumny
 2 - Rurki pionowe
 3 - Rurki poziome

Symbol	Opis
1	Kolumny
2	Rurki pionowe
3	Rurki poziome

LABORATORIUM
 Katedra Inżynierii Budowlanej
 Wydział Inżynierii Budowlanej
 ul. Czerwonego Krzyża 1, 20-031 Lublin
 tel. 22 632 42 00, 22 632 42 01, 22 632 42 02
 e-mail: biuro@lab.lublin.pl, lab@lab.lublin.pl
 www.lublin.pl

PROJEKT WYKONAWCZY
 Nazwa obiektu: ...
 Adres obiektu: ...
 Data: 21.11.2018

Inżynier: ...
 Projektant: ...
 Wykonawca: ...

