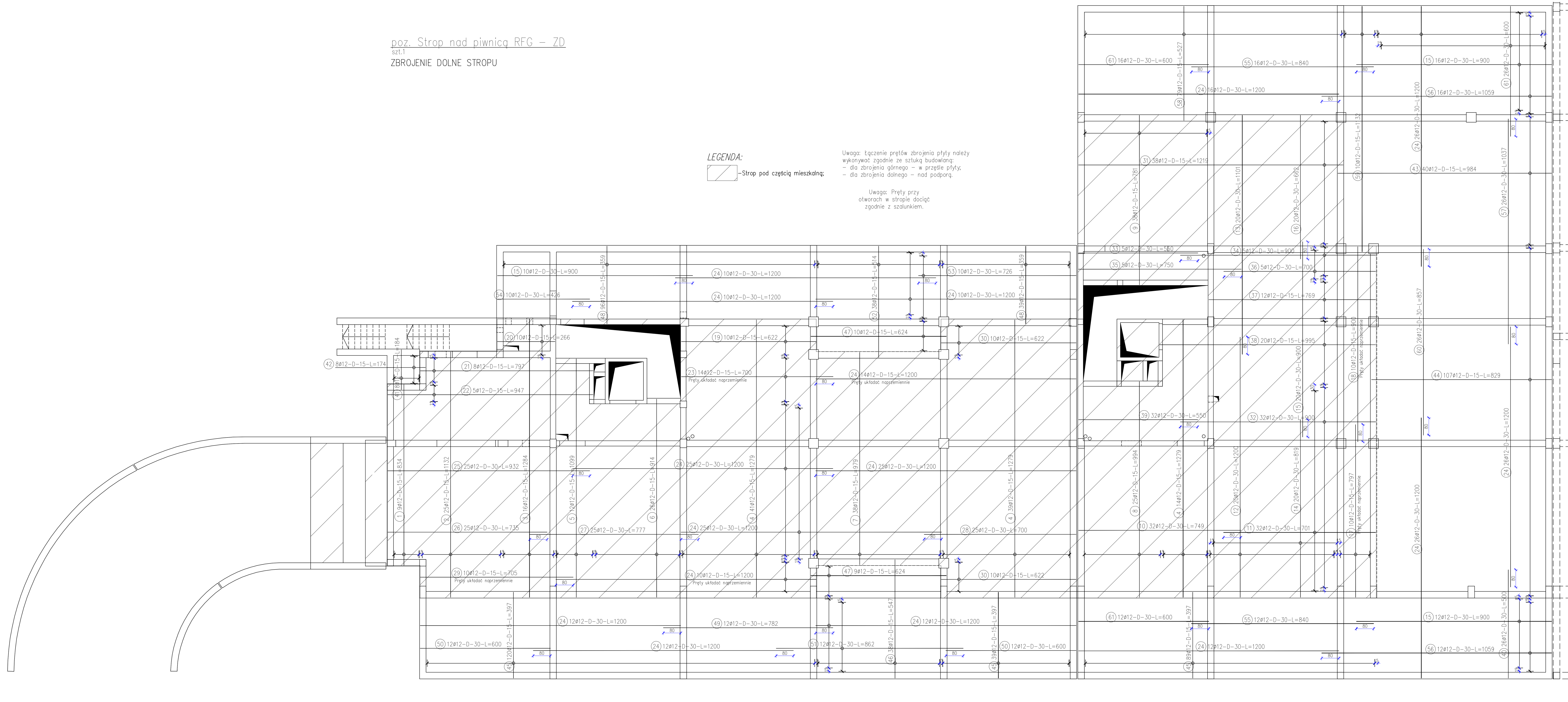
poz. Strop nad piwnicą RFG – ZD
szt.1
ZBROJENIE DOLNE STROPU

LEGENDA:
–Strop pod częścią mieszkalną;

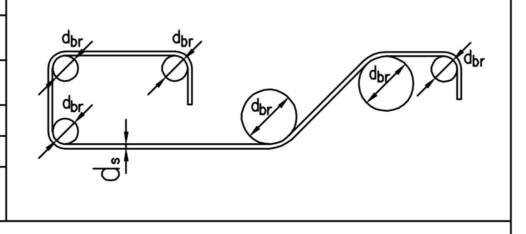
Uwaga: Łączenie prętów zbrojenia płyty należy wykonywać zgodnie ze sztuką budowlaną:
– dla zbrojenia górnego – w przęśle płyty;
– dla zbrojenia dolnego – nad podporą.

Uwaga: Pręty przy otworach w stropie dociąć zgodnie z szalunkiem.



MINIMALNA ŚREDNICA WEWNĘTRZNA ZAGIĘCIA PRĘTÓW ZBROJENIOWYCH

			Średnica gięcia
Haki półokrągłe, haki proste, pętle	ds < 20mm		4ds
	ds ≥ 20mm		7ds
Pręty odgięte lub inne pręty zaginane	BOCZNA OTULINA PROSTOPADLE DO PŁASZCZYZNY GIĘCIA	>10cm i >7ds	10ds
		>5cm i >3ds	15ds
		≤5cm lub ≤3ds	20ds



OZNACZENIA:

obs. – OBUSTRONNIE	dod. – ZBROJENIE DODATKOWE	t. – Z TYŁU
1.w. – 1 WARSTWA ZBROJENIA	g. – ZBROJENIE GÓRĄ	p. – Z PRZODU
PRZERWA ROBOCZA	d. – ZBROJENIE DOŁEM	g+d – GÓRĄ I DOŁEM

ZESTAWIENIE STALI

Nr pręta	ø	Stal	Długość pręta	Liczba prętów na 1 poz.	Liczba pozycji	Liczba prętów łącznie	Dł. łączna B500SP ø12
[–]	[mm]	[–]	[m]	[szt]			[m]
Strop nad piwnicą RFG – ZD							
1	12	B500SP	8,34	9	1	9	75,06
2	12	B500SP	11,32	25	1	25	283,00
3	12	B500SP	12,84	16	1	16	205,44
4	12	B500SP	12,79	94	1	94	1202,26
5	12	B500SP	10,99	12	1	12	131,88
6	12	B500SP	9,14	26	1	26	237,64
7	12	B500SP	9,79	38	1	38	372,02
8	12	B500SP	9,94	25	1	25	248,50
9	12	B500SP	7,81	38	1	38	296,78
10	12	B500SP	7,49	32	1	32	239,68
11	12	B500SP	7,01	32	1	32	224,32
12	12	B500SP	12,00	20	1	20	240,00
13	12	B500SP	11,01	20	1	20	220,20
14	12	B500SP	8,19	20	1	20	163,80
15	12	B500SP	9,00	58	1	58	522,00
16	12	B500SP	6,62	20	1	20	132,40
17	12	B500SP	7,97	10	1	10	79,70
18	12	B500SP	9,00	10	1	10	90,00
19	12	B500SP	6,22	10	1	10	62,20
20	12	B500SP	2,66	10	1	10	26,60
21	12	B500SP	7,97	8	1	8	63,76
22	12	B500SP	9,47	5	1	5	47,35
23	12	B500SP	7,00	14	1	14	98,00
24	12	B500SP	12,00	271	1	271	3252,00
25	12	B500SP	9,32	25	1	25	233,00
26	12	B500SP	7,35	25	1	25	183,75
27	12	B500SP	7,77	25	1	25	194,25
28	12	B500SP	7,00	25	1	25	175,00
29	12	B500SP	7,05	10	1	10	70,50
30	12	B500SP	6,22	20	1	20	124,40
31	12	B500SP	12,19	38	1	38	463,22
32	12	B500SP	9,00	32	1	32	288,00
33	12	B500SP	5,50	5	1	5	27,50
34	12	B500SP	9,00	5	1	5	45,00
35	12	B500SP	7,50	5	1	5	37,50
36	12	B500SP	7,00	5	1	5	35,00
37	12	B500SP	7,69	12	1	12	92,28
38	12	B500SP	9,95	20	1	20	199,00
39	12	B500SP	5,50	32	1	32	176,00
40	12	B500SP	5,00	26	1	26	130,00
41	12	B500SP	1,84	8	1	8	14,72
42	12	B500SP	1,74	8	1	8	13,92
43	12	B500SP	9,84	40	1	40	393,60
44	12	B500SP	8,29	107	1	107	887,03
45	12	B500SP	3,97	248	1	248	984,56
46	12	B500SP	5,47	38	1	38	207,86
47	12	B500SP	6,24	19	1	19	118,56
48	12	B500SP	3,59	135	1	135	484,65
49	12	B500SP	7,82	12	1	12	93,84
50	12	B500SP	6,00	24	1	24	144,00
51	12	B500SP	8,62	12	1	12	103,44
52	12	B500SP	5,14	38	1	38	195,32
53	12	B500SP	7,26	10	1	10	72,60
54	12	B500SP	4,26	10	1	10	42,60
55	12	B500SP	8,40	28	1	28	235,20
56	12	B500SP	10,59	28	1	28	296,52
57	12	B500SP	10,37	26	1	26	269,62
58	12	B500SP	5,27	79	1	79	416,33
59	12	B500SP	11,32	10	1	10	113,20
60	12	B500SP	8,57	26	1	26	222,82
61	12	B500SP	6,00	54	1	54	324,00
Razem długość prętów						[mb]	16623,38
Masa jednostkowa						[kg/mb]	0,888
Masa prętów dla danej średnicy						[kg]	14761,6
Masa łącznie						[kg]	14761,6

UWAGA : Sumaryczna długość prętów jest długością rzeczywistą w osi pręta metodą B wg PN-EN ISO 3766:2006.

UWAGI:

1. Beton – B30 (C25/30).
2. Stal – A-IIIN (RB500W, BST500S, B500SP, 20G2VY-B);
3. Otulina zbrojenia:
–elementy nie stykające się z gruntem – 2,5–5cm, zgodnie z wytycznymi dla danej klasy REI zawartymi w części opisowej projektu;
–elementy stykające się z gruntem – 5cm.
4. Fundamenty wykonać jako monolityczne żelbetowe wylewane na mokro. Płytę fundamentową posadowić na warstwie podkładu z chudego betonu o grubości min. 10cm oraz podsypki piaskowej zagęszczonej do Is=0,97 grubości 20–30cm.
Ściany fundamentowe (ściany piwnic) wykonać jako monolityczne żelbetowe wylewane na mokro gr. 25–30cm, zgodnie z rysunkiem konstrukcyjnym.
5. Należy pamiętać o wypuszczeniu z płyt fundamentowych starterów do słupów, rdzeni oraz ścian fundamentowych.
6. Po wykonaniu wykopów grunt należy porównać z założonym do obliczeń statycznych, w przypadku stwierdzenia rozbieżności lub pojawienia się wody gruntowej stabilizującej się na poziomie posadowienia konieczna jest konsultacja z geologiem oraz z projektantem. Odbiór podłoża gruntowego powinien wykonać uprawniony geolog wraz z wpisem do dziennika budowy.
7. Stropy międzykondygnacyjne budynku wykonać jako monolityczne żelbetowe wylewane na mokro gr. 18cm, zgodnie z rysunkami konstrukcyjnymi. Stropodach budynku wykonać jako monolityczny żelbetowy gr. 16cm, zgodnie z rysunkami konstrukcyjnymi. Strop nad piwnicą wykonać jako monolityczny żelbetowy gr. 22cm. Należy pamiętać o dozbrojeniach stropów nad podporami oraz w narożach, a także dozbrojeniach otworów. Ilość, rozmiar oraz umiejscowienie otworów w stropach sprawdzić z projektami pozostałych branż.
8. Balkony zaprojektowano jako monolityczne żelbetowe wylewane na mokro połączone z konstrukcją budynku za pośrednictwem łączników izolacyjnych zapobiegających powstawaniu mostków termicznych. Konstrukcję wykonać zgodnie z wytycznymi producenta łączników.
9. Ściany nośne w obrębie klatek schodowych zaprojektowano jako monolityczne żelbetowe wylewane na mokro gr. 25cm. Ściany wypełniające budynku zaprojektowano jako tradycyjne murowane z pustaków ceramicznych gr. 25cm.
10. Ściany działowe należy wykonać jako oddylatowane od podciągów o min. 2cm.
11. Z racji dużych długości podciągów, pręty zbrojeniowe o długościach powyżej 12metrów należy łączyć na zakład. Długość zakładu wynosi minimum 60ø, gdzie ø–średnica pręta. Połączenia prętów zbrojenia górnego wykonywać w przęśle podciągu, połączenia prętów zbrojenia dolnego wykonywać w pobliżu podpory.
12. Klatki schodowe zaprojektowano jako monolityczne żelbetowe wylewne na mokro o grubości płyty 15cm oraz 18cm. Biegi podparte na ścianach oraz na podciągach, zgodnie z rysunkami konstrukcyjnymi.
13. W miejscach występowania wnęk pod skrzynki instalacyjne należy zastosować nadproża prefabrykowane 2xL19. Lokalizacja nadproży zgodnie z projektem instalacji.
14. Zabezpieczenie żelbetowych elementów konstrukcji uwzględniono w projekcie poprzez zastosowanie odpowiednich materiałów oraz właściwej grubości otuliny zbrojenia.
15. Rysunki sprawdzić i porównać z częścią architektoniczną oraz ze stanem rzeczywistym.
W przypadku znaczących różnic należy skontaktować się z projektantem.
16. Wszelkie zmiany w konstrukcji należy konsultować z konstruktorem.
17. Wymiary szalunków sprawdzić na budowie i dostosować do wymaganych.

INWESTOR

REGIONALNY FUNDUSZ GOSPODARCZY S.A. 42-202 CZĘSTOCHOWA AL. POKOJU 44.

TYTUŁ PROJEKTU

PROJEKT BUDOWLANY ZAMIENNY BUDYNKU MIESZKALNEGO WIELORODZINNEGO Z GARAŻEM PODZIEMNYM

LOKALIZACJA

42-200 Częstochowa, ul. Botaniczna, działka nr ewid. 63/1, 64/1, 176/1 obręb 313, jednostka ewid. Miasto Częstochowa.

ZESPÓŁ PROJEKTOWY		
PROJEKTANT: mgr inż. Maciej Jaszczyk	SLK/5260/POOK/14	
SPRAWDZAJĄCY:		
ASYSTENT PROJEKTANTA: mgr inż. Przemysław Sznober		
IMIĘ I NAZWISKO	NR UPRAWNIEŃ	PODPIS

FAZA: PROJEKT WYKONAWCZY

BRANŻA: KONSTRUKCYJNA

TREŚĆ RYSUNKU

STROP NAD PIWNICĄ - ZBROJENIE DOLNE STROPU

DATA	09.2019	SKALA	1:100
BUDYNEK	FAZA	NUMER RYSUNKU	REWIZJA
	P.W.	PW.K-02 Z-01	0