

ŚCIANY, ŁAWY, SŁUPY I STOPY FUNDAMENTOWE

Ściana III piętra w osi C / 2-5, F / 2-5

1. Ciężar ściany III piętra		16,38 kN/m
2. Obciążenie ze stropu III piętra		23,00 kN/m
3. Wieniec stropu nad III piętrzem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem D / 2-3	40,65 kN/m

Ściana II piętra w osi C / 2-3

4. Obciążenie ze ściany III piętra		40,65 kN/m
5. Ciężar ściany II piętra		19,70 kN/m
6. Obciążenie ze stropu II piętra		19,91 kN/m
7. Obciążenie z biegu schodów na II piętrze		42,85 kN/m
8. Wieniec stropu nad II piętrzem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem C / 2-3	102,95 kN/m

Ściana I piętra w osi C / 2-3

9. Obciążenie ze ściany II piętra		102,95 kN/m
10. Ciężar ściany I piętra		19,70 kN/m
11. Obciążenie ze stropu I piętra		21,65 kN/m
12. Obciążenie z biegu schodów na I piętrze		21,43 kN/m
13. Wieniec stropu nad I piętrzem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem C / 2-3	167,00 kN/m

Ściana parteru w osi C / 2-3

14. Obciążenie ze ściany I piętra		167,00 kN/m
15. Ciężar ściany parteru		25,20 kN/m
16. Obciążenie ze stropu parteru		29,62 kN/m
17. Obciążenie z biegu schodów na parterze		21,43 kN/m
18. Wieniec stropu nad parterem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem C / 2-3	244,52 kN/m

Ściana III piętra w osi 2 / C-F, 5 / C-F

19. Ciężar ściany III piętra		16,38 kN/m
20. Obciążenie ze stropu III piętra		24,67 kN/m
21. Wieniec stropu nad III piętrzem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem	42,32 kN/m

Ściana III piętra w osi 3 / C-F

22. Ciężar ściany III piętra		16,38 kN/m
23. Obciążenie ze stropu III piętra		56,90 kN/m
24. Wieniec stropu nad III piętrzem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem D / 2-3	74,55 kN/m

Ściana II piętra w osi 3 / C-F

25. Obciążenie ze ściany III piętra		74,55 kN/m
26. Ciężar ściany II piętra		19,70 kN/m
27. Obciążenie ze stropu II piętra		20,57 kN/m
28. Obciążenie z biegu schodów na II piętrze		4,10 kN/m
29. Wieniec stropu nad II piętrzem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem 3 / D-G	120,19 kN/m

Ściana I piętra w osi 3 / C-F

30. Obciążenie ze ściany II piętra		120,19 kN/m
31. Ciężar ściany I piętra		19,70 kN/m
32. Obciążenie ze stropu I piętra		17,43 kN/m
33. Obciążenie z biegu schodów na I piętrze		4,10 kN/m
34. Wieniec stropu nad I piętrzem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem 3 / D-G	162,69 kN/m

Ściana parteru w osi 3 / C-F

35. Obciążenie ze ściany I piętra		162,69 kN/m
36. Ciężar ściany parteru		25,20 kN/m
37. Obciążenie ze stropu parteru		20,53 kN/m
38. Obciążenie z biegu schodów na parterze		4,10 kN/m
39. Wieniec stropu nad parterem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem 3 / D-G	213,79 kN/m

Ściana II piętra w osi A

40. Ciężar ściany II piętra		19,70 kN/m
41. Obciążenie ze stropu II piętra		28,63 kN/m
42. Wieniec stropu nad II piętrzem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem A	49,60 kN/m

Ściana I piętra w osi A

43. Obciążenie ze ściany II piętra		49,60 kN/m
44. Ciężar ściany I piętra		19,70 kN/m
45. Obciążenie ze stropu I piętra		19,06 kN/m
46. Wieniec stropu nad I piętrzem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem A	89,63 kN/m

Ściana parteru w osi A

47. Obciążenie ze ściany I piętra		89,63 kN/m
48. Ciężar ściany parteru		25,20 kN/m
49. Obciążenie ze stropu parteru		28,17 kN/m
50. Wieniec stropu nad parterem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem A	144,27 kN/m

Ściana II piętra w osi L

51. Ciężar ściany II piętra		19,70 kN/m
52. Obciążenie ze stropu II piętra		26,07 kN/m
53. Wieniec stropu nad II piętrzem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem L	47,04 kN/m

Ściana I piętra w osi L

54. Obciążenie ze ściany II piętra		47,04 kN/m
55. Ciężar ściany I piętra		19,70 kN/m
56. Obciążenie ze stropu I piętra		26,15 kN/m
57. Wieniec stropu nad I piętrzem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem L	94,16 kN/m

Ściana parteru w osi L

58. Obciążenie ze ściany I piętra		94,16 kN/m
59. Ciężar ściany parteru		25,20 kN/m
60. Obciążenie ze stropu parteru		26,08 kN/m
61. Wieniec stropu nad parterem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem L	146,71 kN/m

Ściana II piętra w osi 6

62. Ciężar ściany II piętra		19,70 kN/m
63. Obciążenie ze stropu II piętra		24,23 kN/m
64. Wieniec stropu nad II piętrzem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem 6	45,20 kN/m

Ściana I piętra w osi 6

65. Obciążenie ze ściany II piętra		45,20 kN/m
66. Ciężar ściany I piętra		19,70 kN/m
67. Obciążenie ze stropu I piętra		23,15 kN/m
68. Wieniec stropu nad I piętrzem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem 6	89,32 kN/m

Ściana parteru w osi 6

69. Obciążenie ze ściany I piętra		89,32 kN/m
70. Ciężar ściany parteru		25,20 kN/m
71. Obciążenie ze stropu parteru		23,15 kN/m
72. Wieniec stropu nad parterem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem 6	138,94 kN/m

Ściana II piętra w osi 1

73. Ciężar ściany II piętra		19,70 kN/m
74. Obciążenie ze stropu II piętra		27,73 kN/m
75. Wieniec stropu nad II piętrzem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem 1	48,70 kN/m

Ściana I piętra w osi 1

76. Obciążenie ze ściany II piętra		48,70 kN/m
77. Ciężar ściany I piętra		19,70 kN/m
78. Obciążenie ze stropu I piętra		18,82 kN/m
79. Wieniec stropu nad I piętrzem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem 1	88,49 kN/m

Ściana parteru w osi 1 / A-C

80. Obciążenie ze ściany I piętra		88,49 kN/m
81. Ciężar ściany parteru		25,20 kN/m
82. Obciążenie ze stropu parteru		27,42 kN/m
83. Wieniec stropu nad parterem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem 1 / A-C	142,12 kN/m

Ściana parteru w osi 3 / A-C

84. Ciężar ściany parteru		25,20 kN/m
85. Obciążenie ze stropu parteru		74,49 kN/m
86. Wieniec stropu nad parterem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem 3 / A-D	100,96 kN/m

Ściana parteru w osi F / 4-6

87. Ciężar ściany parteru		25,20 kN/m
88. Obciążenie ze stropu parteru		68,55 kN/m
89. Wieniec stropu nad parterem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
	Razem G / 4-6	95,02 kN/m

Ściana parteru w osi B / 6-12

90. Ciężar ściany attyki	$20,0 \times 0,24 \times 1,45 = 6,96 \times 1,1 =$	7,66 kN/m
	$19,0 \times 0,03 \times 1,45 = 0,83 \times 1,1 =$	0,91 kN/m
91. Ciężar ściany parteru		19,70 kN/m
92. Ciężar ściany fundamentowej	$23,0 \times 0,24 \times 1,55 = 8,56 \times 1,1 =$	9,41 kN/m
93. Obciążenie ze stropu	$7,95 \times 6,96 \times 0,50 =$	27,67 kN/m
94. Wieniec stropu nad parterem	$24,0 \times 0,24 \times 0,30 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,90 kN/m</u>
	Razem G / 4-6	67,25 kN/m

Ściana parteru w osi B / 12-13

95. Ciężar ściany parteru		19,70 kN/m
96. Ciężar ściany fundamentowej	$23,0 \times 0,24 \times 1,55 = 8,56 \times 1,1 =$	9,41 kN/m
97. Obciążenie ze stropu	$7,95 \times 9,46 \times 0,50 =$	37,61 kN/m
98. Wieniec stropu nad parterem	$24,0 \times 0,24 \times 0,30 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,90 kN/m</u>
	Razem G / 4-6	68,62 kN/m

Ściana parteru w osi K / 6-13

99. Ciężar ściany attyki	$20,0 \times 0,24 \times 1,45 = 6,96 \times 1,1 =$	7,66 kN/m
	$19,0 \times 0,03 \times 1,45 = 0,83 \times 1,1 =$	0,91 kN/m
100. Ciężar ściany parteru		19,70 kN/m
101. Ciężar ściany fundamentowej	$23,0 \times 0,24 \times 1,55 = 8,56 \times 1,1 =$	9,41 kN/m
102. Obciążenie ze stropu	$7,95 \times 6,12 \times 0,50 =$	24,33 kN/m
103. Wieniec stropu nad parterem	$24,0 \times 0,24 \times 0,30 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,90 kN/m</u>
	Razem G / 4-6	63,91 kN/m

Ściana parteru w osi E / 12-13

104. Ciężar ściany parteru		19,70 kN/m
105. Ciężar ściany fundamentowej	$23,0 \times 0,24 \times 1,55 = 8,56 \times 1,1 =$	9,41 kN/m
106. Obciążenie ze stropu	$7,95 \times 13,34 \times 0,50 =$	53,03 kN/m
107. Wieniec stropu nad parterem	$24,0 \times 0,24 \times 0,30 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,90 kN/m</u>
	Razem G / 4-6	84,04 kN/m

Ściana parteru w osi E / 7-8 , E / 11-12

108. Ciężar ściany parteru		19,70 kN/m
109. Ciężar ściany fundamentowej	$23,0 \times 0,24 \times 1,55 = 8,56 \times 1,1 =$	9,41 kN/m
110. Obciążenie ze stropu	$7,95 \times 11,10 \times 0,50 =$	44,13 kN/m
111. Wieniec stropu nad parterem	$24,0 \times 0,24 \times 0,30 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,90 kN/m</u>
	Razem G / 4-6	75,14 kN/m

Ściana parteru w osi H / 6-12

112. Ciężar ściany parteru		19,70 kN/m
113. Ciężar ściany fundamentowej	$23,0 \times 0,24 \times 1,55 = 8,56 \times 1,1 =$	9,41 kN/m
114. Obciążenie ze stropu	$7,95 \times 6,38 \times 0,50 =$	25,36 kN/m
115. Wieniec stropu nad parterem	$24,0 \times 0,24 \times 0,30 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,90 kN/m</u>
	Razem G / 4-6	56,37 kN/m

Ściana parteru w osi I / 6-13

116. Ciężar ściany parteru		19,70 kN/m
117. Ciężar ściany fundamentowej	$23,0 \times 0,24 \times 1,55 = 8,56 \times 1,1 =$	9,41 kN/m
118. Obciążenie ze stropu	$7,95 \times 12,50 \times 0,50 =$	49,69 kN/m
119. Wieniec stropu nad parterem	$24,0 \times 0,24 \times 0,30 = 1,15 \times 1,1 =$	<u>1,90 kN/m</u>
	Razem G / 4-6	80,70 kN/m

Ściana parteru w osi 13

120.	Ciężar ściany attyki	$20,0 \times 0,24 \times 1,45 = 6,96$	$\times 1,1 =$	7,66 kN/m
		$19,0 \times 0,03 \times 1,45 = 0,83$	$\times 1,1 =$	0,91 kN/m
121.	Ciężar ściany parteru			19,70 kN/m
122.	Ciężar ściany fundamentowej	$23,0 \times 0,24 \times 1,55 = 8,56$	$\times 1,1 =$	9,41 kN/m
123.	Obciążenie ze stropu	$7,95 \times 0,60 \times 0,50 =$		2,39 kN/m
124.	Wieniec stropu nad parterem	$24,0 \times 0,24 \times 0,30 = 1,15$	$\times 1,1 =$	<u>1,90 kN/m</u>
			Razem G / 4-6	41,97 kN/m

Ściana parteru w osi 8, 9, 10, 11

125.	Ciężar ściany parteru			19,70 kN/m
126.	Ciężar ściany fundamentowej	$23,0 \times 0,24 \times 1,55 = 8,56$	$\times 1,1 =$	9,41 kN/m
127.	Obciążenie ze stropu	$7,95 \times 1,20 \times 0,50 =$		4,78 kN/m
128.	Wieniec stropu nad parterem	$24,0 \times 0,24 \times 0,30 = 1,15$	$\times 1,1 =$	<u>1,90 kN/m</u>
			Razem G / 4-6	35,79 kN/m

Ściana parteru w osi D

129.	Ciężar ściany parteru			19,70 kN/m
130.	Ciężar ściany fundamentowej	$23,0 \times 0,24 \times 1,55 = 8,56$	$\times 1,1 =$	9,41 kN/m
131.	Obciążenie ze stropu	$7,95 \times 6,96 \times 0,50 =$		27,67 kN/m
132.	Wieniec stropu nad parterem	$24,0 \times 0,24 \times 0,30 = 1,15$	$\times 1,1 =$	<u>1,90 kN/m</u>
			Razem G / 4-6	58,68 kN/m

Poz. 4.11 Nadproże parteru 1 / C-L

133.	Ciężar własny podciagu	$24,0 \times 0,24 \times 0,80 = 4,61$	$\times 1,1 =$	5,07 kN/m
134.	Ciężar ściany attyki	2,93		3,30 kN/m
135.	Ciężar ściany II piętra	17,54		19,70 kN/m
136.	Ciężar ściany I piętra	17,54		19,70 kN/m
137.	Ściana parteru nad belką	$18,0 \times 0,24 \times 0,70 = 3,02$	$\times 1,1 =$	3,32 kN/m
138.	Tynk na parterze	$19,0 \times 0,015 \times 3,40 = 0,97$	$\times 1,3 =$	1,26 kN/m
139.	Obciążenie ze stropu II piętra	16,42		19,70 kN/m
		19,33		23,20 kN/m
		20,92		25,10 kN/m
140.	Obciążenie z podciagu poz. 2.8, 2.9 II piętra	14,25		17,10 kN/m
141.	Obciążenie ze stropu I piętra	17,83		21,40 kN/m
		19,50		23,40 kN/m

		21,92	26,30 kN/m
142.	Obciążenie z podciągu poz. 3.8, 3.9 I piętra	13,55	16,40 kN/m
143.	Obciążenie ze stropu parteru	18,17	21,80 kN/m
		19,58	23,50 kN/m
		21,92	26,30 kN/m
144.	Obciążenie z podciągu poz. 4.8, 4.9 parteru	67,08	80,50 kN/m
	Razem $q_1 =$	113,28 kN/m	132,35 kN/m
	Razem $q_2 =$	119,27 kN/m	139,55 kN/m
	Razem $q_3 =$	111,37 kN/m	130,05 kN/m
	Razem $q_4 =$	13,55 kN/m	16,40 kN/m
	Razem $q_5 =$	67,08 kN/m	80,50 kN/m

Poz. 4.12 Nadproże parteru L

145.	Ciężar własny podciągu	$24,0 \times 0,24 \times 0,80 = 4,61$	$\times 1,1 =$	5,07 kN/m
146.	Ciężar ściany attyki	2,93		3,30 kN/m
147.	Ciężar ściany II piętra	17,54		19,70 kN/m
148.	Ciężar ściany I piętra	17,54		19,70 kN/m
149.	Ściana parteru nad belką	$18,0 \times 0,24 \times 0,70 = 3,02$	$\times 1,1 =$	3,32 kN/m
150.	Tynk na parterze	$19,0 \times 0,015 \times 3,40 = 0,97$	$\times 1,3 =$	1,26 kN/m
151.	Obciążenie ze stropu II piętra	20,67		24,81 kN/m
152.	Obciążenie ze stropu I piętra	21,79		26,15 kN/m
153.	Obciążenie ze stropu parteru	21,73		26,08 kN/m
	Razem L / 1-2	110,80 kN/m		129,40 kN/m

Poz. 4.13, 4.14 Nadproże parteru L

154.	Ciężar własny podciągu	$24,0 \times 0,24 \times 0,80 = 4,61$	$\times 1,1 =$	5,07 kN/m
155.	Ciężar ściany attyki	2,93		3,30 kN/m
156.	Ciężar ściany II piętra	17,54		19,70 kN/m
157.	Ciężar ściany I piętra	17,54		19,70 kN/m
158.	Ściana parteru nad belką	$18,0 \times 0,24 \times 1,00 = 4,32$	$\times 1,1 =$	4,75 kN/m
159.	Tynk na parterze	$19,0 \times 0,015 \times 4,00 = 1,14$	$\times 1,3 =$	1,48 kN/m
160.	Obciążenie ze stropu II piętra	16,63		19,95 kN/m
161.	Obciążenie ze stropu I piętra	18,16		21,80 kN/m
162.	Obciążenie ze stropu parteru	18,34		22,00 kN/m
	Razem L / 1-2	101,21 kN/m		117,75 kN/m

Reakcja z podciągu poz. 2.4, 3.4, 4.4 $(86,35 + 97,74 + 73,80 + 31,68) / 0,98 = 295,48 \text{ kN/m}$

Poz. 4.15 Podciąg parteru F / 4-5

163.	Ciężar własny podciągu	$24,0 \times 0,24 \times 0,50 = 2,88$	$\times 1,1 =$	3,17 kN/m
164.	Ściana parteru nad belką	$18,0 \times 0,24 \times 1,90 = 8,21$	$\times 1,1 =$	9,03 kN/m
165.	Tynk na parterze	$19,0 \times 0,015 \times 5,04 = 1,44$	$\times 1,3 =$	1,87 kN/m
166.	Ciężar wieńca	$24,0 \times 0,24 \times 0,30 = 1,73$	$\times 1,1 =$	1,90 kN/m
167.	Obciążenie ze stropu			<u>68,18 kN/m</u>
			Razem G / 4-5	84,15 kN/m

Poz. 4.16 Podciąg parteru E / 6-7

168.	Ciężar własny podciągu	$24,0 \times 0,24 \times 0,60 = 3,45$	$\times 1,1 =$	3,80 kN/m
		$19,0 \times 0,015 \times 0,84 = 0,24$	$\times 1,3 =$	0,31 kN/m
169.	Obciążenie ze stropu	$7,95 \times 11,10 \times 0,50 =$		<u>44,13 kN/m</u>
			Razem F / 6-7	48,24 kN/m

Poz. 4.20 Nadproże parteru B / 7-8

170.	Ciężar własny podciągu	$24,0 \times 0,24 \times 0,40 = 2,31$	$\times 1,1 =$	2,54 kN/m
171.	Ciężar ściany attyki			3,30 kN/m
172.	Ciężar wieńca	$24,0 \times 0,24 \times 0,30 = 1,73$	$\times 1,1 =$	1,90 kN/m
173.	Ściana parteru nad belką	$18,0 \times 0,24 \times 1,00 = 4,32$	$\times 1,1 =$	4,75 kN/m
174.	Tynk na parterze	$19,0 \times 0,015 \times 3,20 = 0,92$	$\times 1,3 =$	1,19 kN/m
175.	Obciążenie ze stropu	$7,95 \times 6,96 \times 0,50 =$		<u>27,67 kN/m</u>
			Razem	41,35 kN/m

Poz. 2.10, 2.11 Nadproża II piętra w osi 6

176.	Ciężar własny podciągu	$24,0 \times 0,24 \times 0,50 = 2,88$	$\times 1,1 =$	3,16 kN/m
177.	Ściana II piętra nad belką	$18,0 \times 0,24 \times 0,90 = 3,89$	$\times 1,1 =$	4,28 kN/m
178.	Tynk na II piętrze	$19,0 \times 0,015 \times 3,20 = 0,91$	$\times 1,3 =$	1,18 kN/m
179.	Ciężar ściany attyki	2,93		3,30 kN/m
180.	Obciążenie ze stropu II piętra			22,97 kN/m
181.	Wieniec stropu nad II piętrzem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15$	$\times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
			Razem	36,16 kN/m

Reakcja z podciągu poz. 2.9 $50,07 / 1,44 = 34,77$ kN/m

Poz. 2.12 Nadproża II piętra w osi 1

182.	Ciężar własny podciagu	$24,0 \times 0,24 \times 0,50 = 2,88$	$\times 1,1 =$	3,16 kN/m
183.	Ściana II piętra nad belką	$18,0 \times 0,24 \times 0,90 = 3,89$	$\times 1,1 =$	4,28 kN/m
184.	Tynk na II piętrze	$19,0 \times 0,015 \times 3,20 = 0,91$	$\times 1,3 =$	1,18 kN/m
185.	Ciężar ściany atyki	2,93		3,30 kN/m
186.	Obciążenie ze stropu II piętra			24,18 kN/m
187.	Wieniec stropu nad II piętrzem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15$	$\times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
			Razem	37,37 kN/m
	Reakcja z podciagu poz. 2.9	$93,01 / 1,44 =$		64,60 kN/m

Poz. 3.10, 3.11 Nadproża I piętra w osi 6

188.	Ciężar własny podciagu	$24,0 \times 0,24 \times 0,50 = 2,88$	$\times 1,1 =$	3,16 kN/m
189.	Ciężar okna II piętra	$0,30 \times 2,10 = 0,63$	$\times 1,2 =$	0,76 kN/m
190.	Ściana I piętra nad belką	$18,0 \times 0,24 \times 0,90 = 3,89$	$\times 1,1 =$	4,28 kN/m
191.	Tynk na I piętrze	$19,0 \times 0,015 \times 3,20 = 0,91$	$\times 1,3 =$	1,18 kN/m
192.	Obciążenie ze stropu I piętra			23,15 kN/m
193.	Wieniec stropu nad I piętrzem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15$	$\times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
			Razem	33,80 kN/m
	Reakcja z podciagu poz. 2.9	$56,44 / 1,44 =$		39,20 kN/m

Poz. 3.12 Nadproża I piętra w osi 1

194.	Ciężar własny podciagu	$24,0 \times 0,24 \times 0,50 = 2,88$	$\times 1,1 =$	3,16 kN/m
195.	Ciężar okna II piętra	$0,30 \times 2,10 = 0,63$	$\times 1,2 =$	0,76 kN/m
196.	Ściana I piętra nad belką	$18,0 \times 0,24 \times 0,90 = 3,89$	$\times 1,1 =$	4,28 kN/m
197.	Tynk na I piętrze	$19,0 \times 0,015 \times 3,20 = 0,91$	$\times 1,3 =$	1,18 kN/m
198.	Obciążenie ze stropu I piętra			26,36 kN/m
199.	Wieniec stropu nad I piętrzem	$24,0 \times 0,24 \times 0,20 = 1,15$	$\times 1,1 =$	<u>1,27 kN/m</u>
			Razem	37,01 kN/m
	Reakcja z podciagu poz. 2.9	$100,92 / 1,44 =$		70,08 kN/m

Poz. 4.10 Podciąg parteru w osi 6

200.	Ciężar własny podciagu	$24,0 \times 0,24 \times 0,50 = 2,88$	$\times 1,1 =$	3,17 kN/m
201.	Ciężar okna	$0,75 \times 2,60 \times 1,2 =$		2,34 kN/m
202.	Obciążenie ze ściany I piętra			89,32 kN/m
203.	Obciążenie ze stropu parteru			21,54 kN/m
204.	Reakcja z podciagu poz. 2.10 i 2.11	$93,74 / 2,07 =$		45,28 kN/m

205. Reakcja z podciągu poz. 3.10 i 3.11 $92,44 / 2,07 =$

44,66 kN/m

$q_1 = 203,97 \text{ kN/m}$

$q_2 = 27,51 \text{ kN/m}$

Śłup II piętra 40cm x 40cm w osi C / 5

$$N_{\max} = 817,57 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 670,26 \text{ kN}$$

$$M_x = 9,1 \text{ kNm}$$

$$M_y = 26,5 \text{ kNm}$$

Śłup II piętra 40cm x 40cm w osi C / 4

$$N_{\max} = 470,50 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 379,43 \text{ kN}$$

$$M_x = 38,1 \text{ kNm}$$

$$M_y = 47,6 \text{ kNm}$$

Śłup II piętra 40cm x 24cm w osi A / 4

$$N_{\max} = 104,74 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 80,29 \text{ kN}$$

$$M_x = 12,5 \text{ kNm}$$

$$M_y = 7,5 \text{ kNm}$$

Śłup II piętra 24cm x 24cm poz. 8.1

$$N_{\max} = 84,62 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 56,80 \text{ kN}$$

$$M_x = 1,0 \text{ kNm}$$

$$M_y = 2,6 \text{ kNm}$$

Filar II piętra 75cm x 24cm poz. 7.1

$$N_{\max} = 149,95 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 111,44 \text{ kN}$$

$$M_x = 5,61 \text{ kNm}$$

$$M_y = 30,7 \text{ kNm}$$

Śłup I piętra 40cm x 40cm w osi C / 5

$$N_{\max} = 1422,35 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 1099,97 \text{ kN}$$

$$M_x = 23,7 \text{ kNm}$$

$$M_y = 29,9 \text{ kNm}$$

Śłup I piętra 40cm x 40cm w osi C / 4

$$N_{\max} = 853,59 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 652,14 \text{ kN}$$

$$M_x = 62,9 \text{ kNm}$$

$$M_y = 56,3 \text{ kNm}$$

Śłup I piętra 40cm x 40cm w osi C / 2

$$N_{\max} = 1127,81 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 877,26 \text{ kN}$$

$$M_x = 20,5 \text{ kNm}$$

$$M_y = 56,5 \text{ kNm}$$

Śłup I piętra 40cm x 24cm w osi A / 4

$$N_{\max} = 226,33 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 169,12 \text{ kN}$$

$$M_x = 20,1 \text{ kNm}$$

$$M_y = 10,2 \text{ kNm}$$

Śłup I piętra 40cm x 24cm w osi L / 5

$$N_{\max} = 186,97 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 136,28 \text{ kN}$$

$$M_x = 16,2 \text{ kNm}$$

$$M_y = 6,6 \text{ kNm}$$

Śłup I piętra 24cm x 24cm poz. 8.2

$$N_{\max} = 162,19 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 108,63 \text{ kN}$$

$$M_x = 2,2 \text{ kNm}$$

$$M_y = 3,7 \text{ kNm}$$

Filar I piętra 75cm x 24cm poz. 7.2

$$N_{\max} = 332,84 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 232,33 \text{ kN}$$

$$M_x = 7,3 \text{ kNm}$$

$$M_y = 40,3 \text{ kNm}$$

Słup parteru 40cm x 40cm poz. 5.3 w osi C / 5

$$N_{\max} = 2028,23 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 1512,23 \text{ kN}$$

$$M_x = 25,7 \text{ kNm}$$

$$M_y = 27,8 \text{ kNm}$$

Słup parteru 40cm x 40cm poz. 5.3 w osi C / 4

$$N_{\max} = 961,73 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 701,52 \text{ kN}$$

$$M_x = 36,8 \text{ kNm}$$

$$M_y = 60,2 \text{ kNm}$$

Słup parteru 40cm x 40cm poz. 5.3 w osi C / 2

$$N_{\max} = 1663,15 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 1274,19 \text{ kN}$$

$$M_x = 24,8 \text{ kNm}$$

$$M_y = 63,8 \text{ kNm}$$

Słup parteru 40cm x 40cm poz. 5.3 w osi J / 2

$$N_{\max} = 1905,32 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 1365,72 \text{ kN}$$

$$M_x = 25,4 \text{ kNm}$$

$$M_y = 22,3 \text{ kNm}$$

Słup parteru 40cm x 40cm poz. 5.3 w osi F / 2

$$N_{\max} = 2059,43 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 1564,55 \text{ kN}$$

$$M_x = 21,9 \text{ kNm}$$

$$M_y = 22,3 \text{ kNm}$$

Słup parteru 40cm x 40cm poz. 5.3 w osi F / 4

$$N_{\max} = 1195,39 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 834,64 \text{ kN}$$

$$M_x = 39,4 \text{ kNm}$$

$$M_y = 29,4 \text{ kNm}$$

Słup parteru 40cm x 24cm poz. 6.3 w osi A / 2

$$N_{\max} = 305,82 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 194,05 \text{ kN}$$

$$M_x = 21,0 \text{ kNm}$$

$$M_y = 12,9 \text{ kNm}$$

Słup parteru 40cm x 24cm poz. 6.3 w osi L / 5

$$N_{\max} = 288,85 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 207,70 \text{ kN}$$

$$M_x = 17,9 \text{ kNm}$$

$$M_y = 7,6 \text{ kNm}$$

Słup parteru 40cm x 24cm poz. 6.3 w osi C / 1

$$N_{\max} = 515,49 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 428,64 \text{ kN}$$

$$M_x = 7,2 \text{ kNm}$$

$$M_y = 21,9 \text{ kNm}$$

Filar parteru 75cm x 24cm poz. 7.3 J / 1

$$N_{\max} = 849,81 \text{ kN}$$

$$M_x = 6,2 \text{ kNm}$$

$$M_y = 38,5 \text{ kNm}$$

Filar parteru 75cm x 24cm poz. 7.3 E / 1

$$N_{\max} = 679,12 \text{ kN}$$

$$M_x = 1,2 \text{ kNm}$$

$$M_y = 21,6 \text{ kNm}$$

Filar parteru 75cm x 24cm poz. 7.3 H / 1

$$N_{\max} = 765,95 \text{ kN}$$

$$M_x = 1,3 \text{ kNm}$$

$$M_y = 19,9 \text{ kNm}$$

Słup parteru 24cm x 24cm poz. 8.3

$$N_{\max} = 236,40 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 156,33 \text{ kN}$$

$$M_x = 2,3 \text{ kNm}$$

$$M_y = 4,9 \text{ kNm}$$

Słup parteru 40cm x 24cm w osi L / 4 poz. 9.1

$$N_{\max} = 360,71 \text{ kN}$$

$$N_{\min} = 240,06 \text{ kN}$$

$$M_x = 18,0 \text{ kNm}$$

$$M_y = 3,3 \text{ kNm}$$

Słup parteru 30cm x 24cm w osi L / 1-2 poz. 11.1

$$N_{\max} = 278,21 \text{ kN}$$

Słup parteru 30cm x 24cm w osi 1 / K-L poz. 11.1

$$N_{\max} = 220,56 \text{ kN}$$

Słup parteru 24cm x 24cm w osi L / 2-4 poz. 12.1

$$N_{\max} = 196,15 \text{ kN}$$

Słup parteru 24cm x 24cm w osi F / 6 poz. 13.1

$$N_{\max} = 138,69 \text{ kN}$$

Słup parteru 24cm x 24cm w osi F / 7 poz. 14.2

$$N_{\max} = 138,69 \text{ kN}$$

Stopa pod słup 5.3 w osiach C / 5 $M_x = 11,5 \text{ kNm}$ $M_y = 10,6 \text{ kNm}$

1. Słup II piętra poz. 5.1	817,57 kN
2. Słup I piętra poz. 5.2	589,03 kN
3. Słup parteru poz. 5.3	574,28 kN
4. Ciężar słupów $15,84 + 15,84 + 26,60 =$	<u>58,28 kN</u>
Razem	2039,16 kN

Stopa pod słup 5.3 w osiach F / 5 $M_x = 7,1 \text{ kNm}$ $M_y = 5,9 \text{ kNm}$

5. Słup II piętra poz. 5.1	721,81 kN
6. Słup I piętra poz. 5.2	504,57 kN
7. Słup parteru poz. 5.3	188,92 kN
8. Ciężar słupów $15,84 + 15,84 + 26,60 =$	58,28 kN
9. Obciążenie ze ściany parteru $95,02 \times 1,60 =$	152,03 kN
10. Ciężar ściany fundamentowej $6,07 \times 1,60 =$	<u>9,71 kN</u>
Razem	1635,32 kN

Stopa pod słup 5.3 w osiach J / 5 $M_x = 16,8 \text{ kNm}$ $M_y = 26,8 \text{ kNm}$

11. Słup II piętra poz. 5.1	503,13 kN
12. Słup I piętra poz. 5.2	568,35 kN
13. Słup parteru poz. 5.3	552,00 kN
14. Ciężar słupów $15,84 + 15,84 + 26,60 =$	58,28 kN
15. Ciężar ściany parteru $25,20 \times 1,42 =$	35,79 kN
16. Ciężar ściany fundamentowej $6,07 \times 1,42 =$	<u>8,62 kN</u>
Razem	1726,17 kN

Stopa pod słup 5.3 w osiach C / 4 $M_x = 65,1 \text{ kNm}$ $M_y = 24,2 \text{ kNm}$

17. Słup II piętra poz. 5.1	470,50 kN
18. Słup I piętra poz. 5.2	365,92 kN
19. Słup parteru poz. 5.3	92,38 kN
20. Ciężar słupów $15,84 + 15,84 + 26,60 =$	58,28 kN
21. Obciążenie ze ścian parteru $100,96 \times 0,80 + 244,52 \times 0,80 + 208,25 \times 0,80 =$	442,99 kN
22. Ciężar ściany fundamentowej $6,07 \times 2,40 =$	<u>14,57 kN</u>
Razem	1444,64 kN

<u>Stopa pod słup 5.3 w osiach F / 4</u>		$M_x = 116,7 \text{ kNm}$	$M_y = 59,3 \text{ kNm}$
23. Słup II piętra poz. 5.1			551,36 kN
24. Słup I piętra poz. 5.2			385,16 kN
25. Słup parteru poz. 5.3			236,30 kN
26. Ciężar słupów $15,84 + 15,84 + 26,60 =$			58,28 kN
27. Obciążenie ze ścian parteru $208,25 \times 0,80 + 95,02 \times 0,80 =$			242,62 kN
28. Ciężar ściany fundamentowej $6,07 \times 1,60 =$			<u>9,71 kN</u>
	Razem		1483,43 kN

<u>Stopa pod słup 5.3 w osiach J / 4</u>		$M_x = 12,1 \text{ kNm}$	$M_y = 7,4 \text{ kNm}$
29. Słup II piętra poz. 5.1			552,08 kN
30. Słup I piętra poz. 5.2			609,23 kN
31. Słup parteru poz. 5.3			606,07 kN
32. Ciężar słupów $15,84 + 15,84 + 26,60 =$			<u>58,28 kN</u>
	Razem		1825,66 kN

<u>Stopa pod słup 5.3 w osiach C / 2</u>		$M_x = 5,3 \text{ kNm}$	$M_y = 33,9 \text{ kNm}$
33. Słup II piętra poz. 5.1			574,22 kN
34. Słup I piętra poz. 5.2			547,29 kN
35. Słup parteru poz. 5.3			536,43 kN
36. Ciężar słupów $15,84 + 15,84 + 26,60 =$			58,28 kN
37. Obciążenie ze ścian parteru $244,52 \times 0,80 =$			195,62 kN
38. Ciężar ściany fundamentowej $6,07 \times 0,80 =$			<u>4,86 kN</u>
	Razem		1916,70 kN

<u>Stopa pod słup 5.3 w osiach F / 2</u>		$M_x = 12,6 \text{ kNm}$	$M_y = 9,4 \text{ kNm}$
39. Słup II piętra poz. 5.1			772,73 kN/m
40. Słup I piętra poz. 5.2			639,32 kN/m
41. Słup parteru poz. 5.3			652,90 kN/m
42. Ciężar słupów $15,84 + 15,84 + 26,60 =$			<u>58,28 kN/m</u>
	Razem		2123,23 kN/m

<u>Stopa pod słup 5.3 w osiach J / 2</u>		$M_x = 11,5 \text{ kNm}$	$M_y = 12,5 \text{ kNm}$
43. Słup II piętra poz. 5.1			580,38 kN/m
44. Słup I piętra poz. 5.2			647,10 kN/m
45. Słup parteru poz. 5.3			654,64 kN/m
46. Ciężar słupów $15,84 + 15,84 + 26,60 =$			<u>58,28 kN/m</u>
	Razem		1940,40 kN/m

<u>Stopa pod słup 6.3 w osiach C / 6</u>		$M_x = 2,0 \text{ kNm}$	$M_y = 3,3 \text{ kNm}$
47. Słup II piętra poz. 6.1			45,71 kN
48. Słup I piętra poz. 6.2			56,89 kN
49. Słup parteru poz. 6.3			57,51 kN
50. Ciężar słupów $9,88 + 9,88 + 16,50 =$			36,26 kN
51. Obciążenie ze ścian parteru $138,94 \times 1,10 =$			152,83 kN
52. Ciężar ściany fundamentowej $6,07 \times 1,10 =$			<u>6,68 kN</u>
	Razem		355,88 kN

<u>Stopa pod słup 6.3 w osiach J / 6</u>		$M_x = 2,2 \text{ kNm}$	$M_y = 3,3 \text{ kNm}$
53. Słup parteru poz. 6.3			59,09 kN
54. Ciężar słupa			16,50 kN
55. Obciążenie ze ścian parteru $138,94 \times 1,10 =$			152,83 kN
56. Ciężar ściany fundamentowej $6,07 \times 1,10 =$			<u>6,68 kN</u>
	Razem		235,10 kN

<u>Stopa pod słup 6.3 w osiach A / 5</u>		$M_x = 7,7 \text{ kNm}$	$M_y = 2,1 \text{ kNm}$
57. Słup II piętra poz. 6.1			85,55 kN
58. Słup I piętra poz. 6.2			96,16 kN
59. Słup parteru poz. 6.3			90,37 kN
60. Ciężar słupów $9,88 + 9,88 + 16,50 =$			36,26 kN
61. Obciążenie ze ścian parteru $144,27 \times 1,10 =$			158,70 kN
62. Ciężar ściany fundamentowej $6,07 \times 1,10 =$			<u>6,68 kN</u>
	Razem		473,72 kN

<u>Stopa pod słup 6.3 w osiach L / 5</u>		$M_x = 7,0 \text{ kNm}$	$M_y = 2,1 \text{ kNm}$
63. Słup II piętra poz. 6.1			83,93 kN
64. Słup I piętra poz. 6.2			93,06 kN
65. Słup parteru poz. 6.3			92,02 kN
66. Ciężar słupów $9,88 + 9,88 + 16,50 =$			36,26 kN
67. Obciążenie ze ścian parteru $146,71 \times 1,10 =$			161,38 kN
68. Ciężar ściany fundamentowej $6,07 \times 1,10 =$			<u>6,68 kN</u>
	Razem		473,33 kN

Stopa pod słup 6.3 w osiach A / 4 $M_x = 31,8 \text{ kNm}$ $M_y = 2,0 \text{ kNm}$

69. Słup II piętra poz. 6.1	104,73 kN
70. Słup I piętra poz. 6.2	111,70 kN
71. Ciężar słupów $9,88 + 9,88 + 16,50 =$	36,26 kN
72. Obciążenie ze ścian parteru $144,27 \times 1,10 =$	158,70 kN
73. Obciążenie ze ścian parteru $100,96 \times 0,63 =$	63,60 kN
74. Ciężar ściany fundamentowej $6,07 \times 1,73 =$	<u>10,50 kN</u>
Razem	485,49 kN

Stopa pod słup 6.3 w osiach A / 2 $M_x = 8,3 \text{ kNm}$ $M_y = 5,7 \text{ kNm}$

75. Słup II piętra poz. 6.1	89,16 kN
76. Słup I piętra poz. 6.2	99,11 kN
77. Słup parteru poz. 6.3	95,14 kN
78. Ciężar słupów $9,88 + 9,88 + 16,50 =$	36,26 kN
79. Obciążenie ze ścian parteru $144,27 \times 1,10 =$	158,70 kN
80. Ciężar ściany fundamentowej $6,07 \times 1,10 =$	<u>6,68 kN</u>
Razem	485,05 kN

Stopa pod słup 6.3 w osiach C / 1 $M_x = 3,3 \text{ kNm}$ $M_y = 9,7 \text{ kNm}$

81. Słup II piętra poz. 6.1	100,39 kN
82. Słup I piętra poz. 6.2	109,16 kN
83. Słup parteru poz. 6.3	107,44 kN
84. Ciężar słupów $9,88 + 9,88 + 16,50 =$	36,26 kN
85. Obciążenie ze ścian parteru $142,12 \times 0,55 =$	78,17 kN
86. Reakcja z podciągu poz. 4.11	181,47 kN
87. Ciężar ściany fundamentowej $6,07 \times 1,10 =$	<u>6,68 kN</u>
Razem	516,26 kN

Stopa pod słup 7.3 w osi 1 $M_x = 2,5 \text{ kNm}$ $M_y = 19,5 \text{ kNm}$

88. Słup parteru poz. 7.3	810,45 kN
89. Ciężar słupa parteru	30,22 kN
90. Ciężar ściany fundamentowej i okna $8,60 \times 0,75 =$	<u>6,45 kN</u>
Razem	847,12 kN

Stopa pod słup 8.3 w osi 3 $M_x = 0,5 \text{ kNm}$ $M_y = 2,1 \text{ kNm}$

91. Słup II piętra poz. 8.1	84,62 kN
92. Słup I piętra poz. 8.2	64,18 kN
93. Słup parteru poz. 8.3	66,80 kN
94. Ciężar słupów $8,12 + 8,12 + 12,58 =$	<u>28,82 kN</u>
Razem	244,42 kN

Stopa pod słup 9.3 w osi L 4 $M_x = 4,9 \text{ kNm}$

95. Słup parteru poz. 9.3	360,71 kN
96. Ciężar słupa	<u>12,58 kN</u>
Razem	373,29 kN

Stopa pod słup 9.3 i 10.3 w osi L / 2 $M_x = 9,1 \text{ kNm}$ $M_y = 21,4 \text{ kNm}$

97. Słup II piętra poz. 6.1	86,04 kN
98. Słup I piętra poz. 6.2	97,01 kN
99. Słup parteru poz. 10.3	97,84 kN
100. Słup parteru poz. 9.3	278,21 kN
101. Ciężar słupów $9,88 + 9,88 + 22,38 + 12,58 =$	54,72 kN
102. Obciążenie ze ścian parteru $146,71 \times 1,73 =$	253,81 kN
103. Ciężar ściany fundamentowej $6,07 \times 1,73 =$	<u>10,50 kN</u>
Razem	878,13 kN

Stopa pod słup 13.1 w osi E / 6

104. Słup parteru poz. 12.3	138,69 kN
105. Ciężar słupa	7,40 kN
106. Obciążenie ze ścian parteru $138,94 \times 0,76 =$	105,60 kN
107. Ciężar ściany fundamentowej $6,07 \times 0,76 =$	<u>4,61 kN</u>
Razem	256,30 kN

Stopa pod słup 16.2 w osi E / 7

108. Słup parteru poz. 13.3	138,69 kN
109. Ciężar słupa	7,40 kN
110. Obciążenie ze ścian parteru $75,14 \times 0,38 =$	28,56 kN
111. Ciężar ściany fundamentowej $6,07 \times 0,76 =$	<u>4,61 kN</u>
Razem	179,26 kN