



С.В. Шоком

СПРАВОЧНИК КОНСТРУКТОРА

с примерами и разъяснениями

РАСЧЕТ И КОНСТРУИРОВАНИЕ МОНОЛИТНЫХ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ НЕСУЩИХ СИСТЕМ

ЖИЛЫЕ И АДМИНИСТРАТИВНЫЕ ЗДАНИЯ

в сейсмических районах

и районах без вечномерзлых грунтов

ДОПОЛНЕНИЕ

РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Версия 1.0. Май 2025.

Москва

2025

УДК 624.943:51-74

ББК 38.2.

ISBN 978-5-9303-937-9

Справочник содержит подробную информацию о проектировании железобетонных несущих систем и используется как стандарт организации АО «КТБ Железобетон».

Цель настоящего справочника: расписать ответы на наиболее частые вопросы, свести все требования норм в одно место и постараться дать шаблоны для формирования расчетно-конструктивного раздела в максимально простой форме.

Всего разрабатывается 22 части. Каждая часть пишется около двух месяцев. На май 2025 года написано 7 частей и одно дополнение.

Запросить актуальные части можно у автора напрямую, написав письмо или сообщение. Все предоставляется бесплатно. Также можно скачать на сайте:

<https://дом-ждк.рф/>

Контакты автора: 12345slava54321@mail.ru, +79057868019

Шокот С.В. Справочник конструктора. Расчет и проектирование железобетонных несущих систем. Жилые и административные здания. Электронное издание – Москва, 2025.

© Шокот С.В., 2025

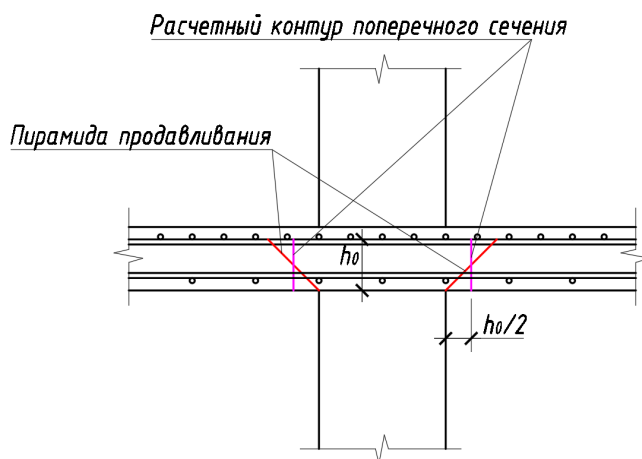


Данное дополнение к Справочнику содержит результаты расчета продавливания плит.

На основании данных примеров можно примерно понять какие усилия являются предельными для похожего случая продавливания. Также очень полезно посмотреть какое поперечное армирование (диаметр, шаг, класс) будет максимально увеличивать несущую способность.

Допущения расчета:

1. Расчет выполнен для случаев, представленных в таблице.



Центральная колонна	Краявая колонна	Угловая колонна

2. Поперечное армирование принимается из арматуры классов А500С, А240.
3. Диаметр поперечного армирования конструктивно принимается не менее 8мм А500С, 6мм А240.
4. При переходе к диаметру 8мм и более устанавливается арматура А500С.
5. Все коэффициенты условий работы бетона γ_b приняты равными 1.
6. Шаг поперечного армирования с принимается не менее $h_0/3$ и не менее 50 мм (исключение для плиты $t = 160$ мм – шаг не менее 40 мм).
7. Расчет выполнен для плит толщиной 160, 180, 200, 220, 250, 280, 300, 350, 400, 450, 500, 600, 800, 1000, 1200, 1500, 1800, 2000 мм при опирании на колонны квадратного сечения со стороной 30, 40, 50, 60, 80 см.

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 1. Толщина плиты ($t = 160\text{мм}$, $h_0 = 130\text{мм}$). Опираение на колонну $30 \times 30\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
		N, кН	M, кНм	N, кН		N, кН	M, кНм	N, кН
B15	Центр	167,7	24,0	111,8	d6 s40 A240	335,4	48	223,6
	Край	75,4	/Л.З.	75,4	d6 s40 A240	150,8	/Л.З.	150,8
	Угол	47,4	/Л.З.	47,4	d6 s40 A240	94,9	/Л.З.	94,9
B20	Центр	201,2	28,8	134,1	d6 s40 A240	402,4	57,6	268,3
	Край	90,4	/Л.З.	90,4	d6 s40 A240	180,9	/Л.З.	180,9
	Угол	56,9	/Л.З.	56,9	d6 s40 A240	113,8	/Л.З.	113,8
B25	Центр	234,7	33,7	156,5	d6 s40 A240	469,5	67,4	313,0
	Край	105,5	/Л.З.	105,5	d6 s40 A240	211,1	/Л.З.	211,1
	Угол	66,4	/Л.З.	66,4	d6 s40 A240	132,8	/Л.З.	132,8
B30	Центр	257,1	36,9	171,4	d6 s40 A240	514,2	73,8	342,8
	Край	115,6	/Л.З.	115,6	d6 s40 A240	231,2	/Л.З.	231,2
	Угол	72,7	/Л.З.	72,7	d6 s40 A240	145,5	/Л.З.	145,5
B35	Центр	290,6	41,7	193,7	d6 s40 A240	581,3	83,4	387,5
	Край	130,6	/Л.З.	130,6	d6 s40 A240	261,3	/Л.З.	261,3
	Угол	82,2	/Л.З.	82,2	d6 s40 A240	164,4	/Л.З.	164,4
B40	Центр	313,0	44,9	208,6	d6 s40 A240	626,0	89,8	417,3
	Край	140,7	/Л.З.	140,7	d6 s40 A240	281,4	/Л.З.	281,4
	Угол	88,5	/Л.З.	88,5	d6 s40 A240	177,1	/Л.З.	177,1
B45	Центр	335,4	48,1	223,6	d8 s40 A500	670,8	96,2	447,2
	Край	150,8	/Л.З.	150,8	d8 s40 A500	301,6	/Л.З.	301,6
	Угол	94,9	/Л.З.	94,9	d6 s40 A240	189,8	/Л.З.	189,8
B50	Центр	357,7	51,3	238,5	d8 s40 A500	715,5	102,6	477,0
	Край	160,8	/Л.З.	160,8	d8 s40 A500	321,7	/Л.З.	321,7
	Угол	101,2	/Л.З.	101,2	d6 s40 A240	202,4	/Л.З.	202,4
B60	Центр	402,4	57,7	268,3	d8 s40 A500	804,9	115,4	536,7
	Край	180,9	/Л.З.	180,9	d8 s40 A500	361,9	/Л.З.	361,9
	Угол	113,8	/Л.З.	113,8	d6 s40 A240	227,7	/Л.З.	227,7
B80	Центр	469,5	67,3	313,0	d8 s40 A500	939,1	134,6	626,0
	Край	211,1	/Л.З.	211,1	d8 s40 A500	422,2	/Л.З.	422,2
	Угол	132,8	/Л.З.	132,8	d6 s40 A240	265,7	/Л.З.	265,7
B100	Центр	491,9	70,5	327,9	d8 s40 A500	983,8	141,0	655,8
	Край	221,1	/Л.З.	221,1	d8 s40 A500	442,3	/Л.З.	442,3
	Угол	139,1	/Л.З.	139,1	d6 s40 A240	278,3	/Л.З.	278,3

/Л.З. – любое значение момента не будет влиять на результат.



ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 2. Толщина плиты ($t = 180\text{мм}$, $h_0 = 150\text{мм}$). Опираение на колонну 30х30см.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N, кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			M, кНм	N, кН			M, кНм	N, кН
B15	Центр	202,5	30,4	135,0	d6 s50 A240	405,0	60,8	270,0
	Край	90,0	Л.З.	90,0	d6 s50 A240	180,0	Л.З.	180,0
	Угол	56,2	Л.З.	56,2	d6 s50 A240	112,5	Л.З.	112,5
B20	Центр	243,0	36,5	162,0	d6 s50 A240	486,0	73,0	324,0
	Край	108,0	Л.З.	108,0	d6 s50 A240	216,0	Л.З.	216,0
	Угол	67,5	Л.З.	67,5	d6 s50 A240	135,0	Л.З.	135,0
B25	Центр	283,5	42,5	189,0	d8 s50 A500	567,0	85,0	378,0
	Край	126,0	Л.З.	126,0	d8 s50 A500	252,0	Л.З.	252,0
	Угол	78,7	Л.З.	78,7	d8 s50 A500	157,5	Л.З.	157,5
B30	Центр	310,5	46,6	207,0	d8 s50 A500	621,0	93,2	414,0
	Край	138,0	Л.З.	138,0	d8 s50 A500	276,0	Л.З.	276,0
	Угол	86,2	Л.З.	86,2	d8 s50 A500	172,5	Л.З.	172,5
B35	Центр	351,0	52,6	234,0	d8 s50 A500	702,0	105,2	468,0
	Край	156,0	Л.З.	156,0	d8 s50 A500	312,0	Л.З.	312,0
	Угол	97,5	Л.З.	97,5	d8 s50 A500	195,0	Л.З.	195,0
B40	Центр	378,0	56,7	252,0	d8 s50 A500	756,0	113,4	504,0
	Край	168,0	Л.З.	168,0	d8 s50 A500	336,0	Л.З.	336,0
	Угол	105,0	Л.З.	105,0	d8 s50 A500	210,0	Л.З.	210,0
B45	Центр	405,0	60,8	270,0	d8 s50 A500	810,0	121,6	540,0
	Край	180,0	Л.З.	180,0	d8 s50 A500	360,0	Л.З.	360,0
	Угол	112,5	Л.З.	112,5	d8 s50 A500	225,0	Л.З.	225,0
B50	Центр	432,0	64,8	288,0	d8 s50 A500	864,0	129,6	576,0
	Край	192,0	Л.З.	192,0	d8 s50 A500	384,0	Л.З.	384,0
	Угол	120,0	Л.З.	120,0	d8 s50 A500	240,0	Л.З.	240,0
B60	Центр	486,0	72,9	324,0	d8 s50 A500	972,0	145,8	648,0
	Край	216,0	Л.З.	216,0	d8 s50 A500	432,0	Л.З.	432,0
	Угол	135,0	Л.З.	135,0	d8 s50 A500	270,0	Л.З.	270,0
B80	Центр	567,0	85,0	378,0	d8 s50 A500	1134,0	170,0	756,0
	Край	252,0	Л.З.	252,0	d8 s50 A500	504,0	Л.З.	504,0
	Угол	157,5	Л.З.	157,5	d8 s50 A500	315,0	Л.З.	315,0
B100	Центр	594,0	89,1	396,0	d8 s50 A500	1188,0	178,2	792,0
	Край	264,0	Л.З.	264,0	d8 s50 A500	528,0	Л.З.	528,0
	Угол	165,0	Л.З.	165,0	d8 s50 A500	330,0	Л.З.	330,0

Л.З. – любое значение момента не будет влиять на результат.



ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 3. Толщина плиты ($t = 200\text{мм}$, $h_0 = 160\text{мм}$). Опираение на колонну 30х30см.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N, кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N, кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			M, кНм	N, кН			M, кНм	N, кН
B15	Центр	220,80	33,90	147,20	d6 s50 A240	441,60	67,80	294,40
	Край	97,60	/Л.З.	97,60	d6 s50 A240	195,20	/Л.З.	195,20
	Угол	60,80	/Л.З.	60,80	d6 s50 A240	121,60	/Л.З.	121,60
B20	Центр	264,9	40,6	176,6	d6 s50 A240	529,9	81,2	353,2
	Край	117,1	/Л.З.	117,1	d6 s50 A240	234,2	/Л.З.	234,2
	Угол	72,9	/Л.З.	72,9	d6 s50 A240	145,9	/Л.З.	145,9
B25	Центр	309,1	47,4	206,0	d8 s50 A500	618,2	94,8	412,1
	Край	136,6	/Л.З.	136,6	d8 s50 A500	273,2	/Л.З.	273,2
	Угол	85,1	/Л.З.	85,1	d6 s50 A240	170,2	/Л.З.	170,2
B30	Центр	338,5	51,9	225,7	d8 s50 A500	677,1	103,8	451,4
	Край	149,6	/Л.З.	149,6	d8 s50 A500	299,3	/Л.З.	299,3
	Угол	93,2	/Л.З.	93,2	d6 s50 A240	186,4	/Л.З.	186,4
B35	Центр	382,7	58,7	255,1	d8 s50 A500	765,4	117,4	510,3
	Край	169,1	/Л.З.	169,1	d8 s50 A500	338,3	/Л.З.	338,3
	Угол	105,3	/Л.З.	105,3	d6 s50 A240	210,7	/Л.З.	210,7
B40	Центр	412,1	63,2	274,7	d8 s50 A500	824,3	126,4	549,5
	Край	182,1	/Л.З.	182,1	d8 s50 A500	364,3	/Л.З.	364,3
	Угол	113,4	/Л.З.	113,4	d6 s50 A240	226,9	/Л.З.	226,9
B45	Центр	441,6	67,7	294,4	d8 s50 A500	883,2	135,4	588,8
	Край	195,2	/Л.З.	195,2	d8 s50 A500	390,4	/Л.З.	390,4
	Угол	121,6	/Л.З.	121,6	d8 s50 A500	243,2	/Л.З.	243,2
B50	Центр	471,0	72,2	314,0	d8 s50 A500	942,0	144,4	628,0
	Край	208,2	/Л.З.	208,2	d8 s50 A500	416,4	/Л.З.	416,4
	Угол	129,7	/Л.З.	129,7	d8 s50 A500	259,4	/Л.З.	259,4
B60	Центр	529,9	81,3	353,2	d8 s50 A500	1059,8	162,6	706,5
	Край	234,2	/Л.З.	234,2	d8 s50 A500	468,4	/Л.З.	468,4
	Угол	145,9	/Л.З.	145,9	d8 s50 A500	291,8	/Л.З.	291,8
B80	Центр	618,2	94,8	412,1	d8 s50 A500	1236,4	189,6	824,3
	Край	273,2	/Л.З.	273,2	d8 s50 A500	546,5	/Л.З.	546,5
	Угол	170,2	/Л.З.	170,2	d8 s50 A500	340,4	/Л.З.	340,4
B100	Центр	647,6	99,3	431,7	d8 s50 A500	1295,3	198,6	863,5
	Край	286,2	/Л.З.	286,2	d8 s50 A500	572,5	/Л.З.	572,5
	Угол	178,3	/Л.З.	178,3	d8 s50 A500	356,6	/Л.З.	356,6

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 4. Толщина плиты ($t = 220\text{мм}$, $h_0 = 175\text{мм}$). Опираение на колонну $30 \times 30\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N, кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N, кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			M, кНм	N, кН			M, кНм	N, кН
B15	Центр	249,3	39,5	166,2	d8 s50 A500	498,7	79,0	332,5
	Край	109,3	/Л.З.	109,3	d8 s50 A500	218,7	/Л.З.	218,7
	Угол	67,8	/Л.З.	67,8	d8 s50 A500	135,6	/Л.З.	135,6
B20	Центр	299,2	47,4	199,5	d8 s50 A500	598,5	94,8	399,0
	Край	131,2	/Л.З.	131,2	d8 s50 A500	262,5	/Л.З.	262,5
	Угол	81,3	/Л.З.	81,3	d8 s50 A500	162,7	/Л.З.	162,7
B25	Центр	349,1	55,3	232,7	d8 s50 A500	698,2	110,6	465,5
	Край	153,1	/Л.З.	153,1	d8 s50 A500	306,2	/Л.З.	306,2
	Угол	94,9	/Л.З.	94,9	d8 s50 A500	189,8	/Л.З.	189,8
B30	Центр	382,3	60,5	254,9	d8 s50 A500	764,7	121,0	509,8
	Край	167,7	/Л.З.	167,7	d8 s50 A500	335,4	/Л.З.	335,4
	Угол	103,9	/Л.З.	103,9	d8 s50 A500	207,9	/Л.З.	207,9
B35	Центр	432,2	68,4	288,1	d8 s50 A500	864,5	136,8	576,3
	Край	189,5	/Л.З.	189,5	d8 s50 A500	379,1	/Л.З.	379,1
	Угол	117,5	/Л.З.	117,5	d8 s50 A500	235,0	/Л.З.	235,0
B40	Центр	465,5	73,7	310,3	d8 s50 A500	931,0	147,4	620,6
	Край	204,1	/Л.З.	204,1	d8 s50 A500	408,3	/Л.З.	408,3
	Угол	126,5	/Л.З.	126,5	d8 s50 A500	253,0	/Л.З.	253,0
B45	Центр	498,7	79,0	332,5	d8 s50 A500	997,5	158,0	665,0
	Край	218,7	/Л.З.	218,7	d8 s50 A500	437,5	/Л.З.	437,5
	Угол	135,6	/Л.З.	135,6	d8 s50 A500	271,2	/Л.З.	271,2
B50	Центр	532,0	84,2	354,6	d8 s50 A500	1064,0	168,4	709,3
	Край	233,3	/Л.З.	233,3	d8 s50 A500	466,6	/Л.З.	466,6
	Угол	144,6	/Л.З.	144,6	d8 s50 A500	289,3	/Л.З.	289,3
B60	Центр	598,5	94,8	399,0	d8 s50 A500	1197,0	189,6	798,0
	Край	262,5	/Л.З.	262,5	d8 s50 A500	525,0	/Л.З.	525,0
	Угол	162,7	/Л.З.	162,7	d8 s50 A500	325,5	/Л.З.	325,5
B80	Центр	698,2	110,6	465,5	d8 s50 A500	1396,5	221,2	931,0
	Край	306,2	/Л.З.	306,2	d8 s50 A500	612,5	/Л.З.	612,5
	Угол	189,8	/Л.З.	189,8	d8 s50 A500	379,7	/Л.З.	379,7
B100	Центр	731,5	115,8	487,6	d8 s50 A500	1463,0	231,6	975,3
	Край	320,8	/Л.З.	320,8	d8 s50 A500	641,6	/Л.З.	641,6
	Угол	198,9	/Л.З.	198,9	d8 s50 A500	397,8	/Л.З.	397,8

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 5. Толщина плиты ($t = 250\text{мм}$, $h_0 = 200\text{мм}$). Опираение на колонну 30х30см.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N, кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N, кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			M, кНм	N, кН			M, кНм	N, кН
B15	Центр	300,00	50,0	200,0	d8 s60 A500	600,0	100,0	400,0
	Край	130,00	/Л.З.	130,0	d8 s60 A500	260,0	/Л.З.	260,0
	Угол	80,00	/Л.З.	80,0	d8 s60 A500	160,0	/Л.З.	160,0
B20	Центр	360,0	60,0	240,0	d8 s60 A500	720,0	120,0	480,0
	Край	156,0	/Л.З.	156,0	d8 s60 A500	312,0	/Л.З.	312,0
	Угол	96,0	/Л.З.	96,0	d8 s60 A500	192,0	/Л.З.	192,0
B25	Центр	420,0	70,0	280,0	d8 s60 A500	840,0	140,0	560,0
	Край	182,0	/Л.З.	182,0	d8 s60 A500	364,0	/Л.З.	364,0
	Угол	112,0	/Л.З.	112,0	d8 s60 A500	224,0	/Л.З.	224,0
B30	Центр	460,0	76,7	306,6	d8 s60 A500	920,0	153,4	613,3
	Край	199,3	/Л.З.	199,3	d8 s60 A500	398,6	/Л.З.	398,6
	Угол	122,6	/Л.З.	122,6	d8 s60 A500	245,3	/Л.З.	245,3
B35	Центр	520,0	86,7	346,6	d8 s60 A500	1040,0	173,4	693,3
	Край	225,3	/Л.З.	225,3	d8 s60 A500	450,6	/Л.З.	450,6
	Угол	138,6	/Л.З.	138,6	d8 s60 A500	277,3	/Л.З.	277,3
B40	Центр	560,0	93,3	373,3	d8 s60 A500	1120,0	186,6	746,6
	Край	242,6	/Л.З.	242,6	d8 s60 A500	485,3	/Л.З.	485,3
	Угол	149,3	/Л.З.	149,3	d8 s60 A500	298,6	/Л.З.	298,6
B45	Центр	600,0	100,0	400,0	d8 s60 A500	1200,0	200,0	800,0
	Край	260,0	/Л.З.	260,0	d8 s60 A500	520,0	/Л.З.	520,0
	Угол	160,0	/Л.З.	160,0	d8 s60 A500	320,0	/Л.З.	320,0
B50	Центр	640,0	106,7	426,6	d8 s60 A500	1280,0	213,4	853,3
	Край	277,3	/Л.З.	277,3	d8 s60 A500	554,6	/Л.З.	554,6
	Угол	170,6	/Л.З.	170,6	d8 s60 A500	341,3	/Л.З.	341,3
B60	Центр	720,0	120,0	480,0	d8 s60 A500	1440,0	240,0	960,0
	Край	312,0	/Л.З.	312,0	d8 s60 A500	624,0	/Л.З.	624,0
	Угол	192,0	/Л.З.	192,0	d8 s60 A500	384,0	/Л.З.	384,0
B80	Центр	840,0	140,0	560,0	d8 s50 A500	1680,0	280,0	1120,0
	Край	364,0	/Л.З.	364,0	d8 s50 A500	728,0	/Л.З.	728,0
	Угол	224,0	/Л.З.	224,0	d8 s60 A500	448,0	/Л.З.	448,0
B100	Центр	880,0	146,7	586,7	d8 s50 A500	1760,0	293,4	1173,3
	Край	381,3	/Л.З.	381,3	d8 s50 A500	762,7	/Л.З.	762,7
	Угол	234,6	/Л.З.	234,6	d8 s60 A500	469,3	/Л.З.	469,3

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 6. Толщина плиты ($t = 280\text{мм}$, $h_0 = 225\text{мм}$). Опираение на колонну $30 \times 30\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	354,3	62,0	236,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	708,7	124,0	472,5
	Край	151,8	/Л.З.	151,8	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	303,7	/Л.З.	303,7
	Угол	92,8	/Л.З.	92,8	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	185,6	/Л.З.	185,6
В20	Центр	425,2	74,4	283,5	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	850,5	148,8	567,0
	Край	182,2	/Л.З.	182,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	364,5	/Л.З.	364,5
	Угол	111,3	/Л.З.	111,3	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	222,7	/Л.З.	222,7
В25	Центр	496,1	86,8	330,7	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	992,2	173,6	661,5
	Край	212,6	/Л.З.	212,6	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	425,2	/Л.З.	425,2
	Угол	129,9	/Л.З.	129,9	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	259,8	/Л.З.	259,8
В30	Центр	543,3	95,1	362,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1086,7	190,2	724,5
	Край	232,8	/Л.З.	232,8	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	465,7	/Л.З.	465,7
	Угол	142,3	/Л.З.	142,3	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	284,6	/Л.З.	284,6
В35	Центр	614,2	107,5	409,5	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1228,5	215,0	819,0
	Край	263,2	/Л.З.	263,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	526,5	/Л.З.	526,5
	Угол	160,8	/Л.З.	160,8	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	321,7	/Л.З.	321,7
В40	Центр	661,5	115,8	441,0	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1323,0	231,6	882,0
	Край	283,5	/Л.З.	283,5	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	567,0	/Л.З.	567,0
	Угол	173,2	/Л.З.	173,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	346,5	/Л.З.	346,5
В45	Центр	708,7	124,0	472,5	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1417,5	248,0	945,0
	Край	303,7	/Л.З.	303,7	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	607,5	/Л.З.	607,5
	Угол	185,6	/Л.З.	185,6	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	371,2	/Л.З.	371,2
В50	Центр	756,0	132,3	504,0	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1512,0	264,6	1008,0
	Край	324,0	/Л.З.	324,0	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	648,0	/Л.З.	648,0
	Угол	198,0	/Л.З.	198,0	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	396,0	/Л.З.	396,0
В60	Центр	850,5	148,8	567,0	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1701,0	297,6	1134,0
	Край	364,5	/Л.З.	364,5	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	729,0	/Л.З.	729,0
	Угол	222,7	/Л.З.	222,7	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	445,5	/Л.З.	445,5
В80	Центр	992,2	173,6	661,5	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1984,5	347,2	1323,0
	Край	425,2	/Л.З.	425,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	850,5	/Л.З.	850,5
	Угол	259,8	/Л.З.	259,8	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	519,7	/Л.З.	519,7
В100	Центр	1039,5	181,9	693,0	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	2079,0	363,8	1386,0
	Край	445,5	/Л.З.	445,5	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	891,0	/Л.З.	891,0
	Угол	272,2	/Л.З.	272,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	544,5	/Л.З.	544,5

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 7. Толщина плиты ($t = 300\text{мм}$, $h_0 = 240\text{мм}$). Опираение на колонну $30 \times 30\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	388,80	70,0	259,2	d10 s80 A500	777,6	140,0	518,4
	Край	165,60	/Л.З.	165,6	d10 s80 A500	331,2	/Л.З.	331,2
	Угол	100,80	/Л.З.	100,8	d10 s80 A500	201,6	/Л.З.	201,6
В20	Центр	466,5	84,0	311,0	d10 s80 A500	933,1	168,0	622,0
	Край	198,7	/Л.З.	198,7	d10 s80 A500	397,4	/Л.З.	397,4
	Угол	120,9	/Л.З.	120,9	d10 s80 A500	241,9	/Л.З.	241,9
В25	Центр	544,3	98,0	362,9	d10 s80 A500	1088,6	196,0	725,7
	Край	231,8	/Л.З.	231,8	d10 s80 A500	463,6	/Л.З.	463,6
	Угол	141,1	/Л.З.	141,1	d10 s80 A500	282,2	/Л.З.	282,2
В30	Центр	596,1	107,3	397,4	d10 s80 A500	1192,3	214,6	794,8
	Край	253,9	/Л.З.	253,9	d10 s80 A500	507,8	/Л.З.	507,8
	Угол	154,5	/Л.З.	154,5	d10 s80 A500	309,1	/Л.З.	309,1
В35	Центр	673,9	121,3	449,2	d10 s80 A500	1347,8	242,6	898,5
	Край	287,0	/Л.З.	287,0	d10 s80 A500	574,0	/Л.З.	574,0
	Угол	174,7	/Л.З.	174,7	d10 s80 A500	349,4	/Л.З.	349,4
В40	Центр	725,7	130,6	483,8	d10 s80 A500	1451,5	261,2	967,6
	Край	309,1	/Л.З.	309,1	d10 s80 A500	618,2	/Л.З.	618,2
	Угол	188,1	/Л.З.	188,1	d10 s80 A500	376,3	/Л.З.	376,3
В45	Центр	777,6	140,0	518,4	d10 s80 A500	1555,2	280,0	1036,8
	Край	331,2	/Л.З.	331,2	d10 s80 A500	662,4	/Л.З.	662,4
	Угол	201,6	/Л.З.	201,6	d10 s80 A500	403,2	/Л.З.	403,2
В50	Центр	829,4	149,3	552,9	d10 s80 A500	1658,8	298,6	1105,9
	Край	353,2	/Л.З.	353,2	d10 s80 A500	706,5	/Л.З.	706,5
	Угол	215,0	/Л.З.	215,0	d10 s80 A500	430,0	/Л.З.	430,0
В60	Центр	933,1	168,0	622,0	d10 s80 A500	1866,2	336,0	1244,1
	Край	397,4	/Л.З.	397,4	d10 s80 A500	794,8	/Л.З.	794,8
	Угол	241,9	/Л.З.	241,9	d10 s80 A500	483,8	/Л.З.	483,8
В80	Центр	1088,6	196,0	725,7	d12 s80 A500	2177,2	392,0	1451,5
	Край	463,6	/Л.З.	463,6	d12 s80 A500	927,3	/Л.З.	927,3
	Угол	282,2	/Л.З.	282,2	d12 s80 A500	564,4	/Л.З.	564,4
В100	Центр	1140,4	205,3	760,3	d12 s80 A500	2280,9	410,6	1520,6
	Край	485,7	/Л.З.	485,7	d12 s80 A500	971,5	/Л.З.	971,5
	Угол	295,6	/Л.З.	295,6	d12 s80 A500	591,3	/Л.З.	591,3

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 8. Толщина плиты ($t = 350\text{мм}$, $h_0 = 285\text{мм}$). Опираение на колонну 30х30см.

Класс бетона	Располо- жение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточен ной нагрузки N	Минимальные моменты М в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте М.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточен ной нагрузки N	Минимальные моменты М в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте М.	
			N, кН	М, кНм			N, кН	N, кН
В15	Центр	500,1	97,5	333,4	d10 s90 A500	1000,3	195,0	666,9
	Край	209,4	/Л.З.	209,4	d10 s90 A500	418,9	/Л.З.	418,9
	Угол	126,1	/Л.З.	126,1	d10 s80 A500	252,2	/Л.З.	252,2
В20	Центр	600,2	117,0	400,1	d10 s90 A500	1200,4	234,0	800,2
	Край	251,3	/Л.З.	251,3	d10 s90 A500	502,7	/Л.З.	502,7
	Угол	151,3	/Л.З.	151,3	d10 s80 A500	302,6	/Л.З.	302,6
В25	Центр	700,2	136,5	466,8	d10 s90 A500	1400,5	273,0	933,6
	Край	293,2	/Л.З.	293,2	d10 s90 A500	586,5	/Л.З.	586,5
	Угол	176,5	/Л.З.	176,5	d10 s80 A500	353,1	/Л.З.	353,1
В30	Центр	766,9	149,6	511,2	d10 s90 A500	1533,8	299,2	1022,5
	Край	321,1	/Л.З.	321,1	d10 s90 A500	642,3	/Л.З.	642,3
	Угол	193,3	/Л.З.	193,3	d10 s80 A500	386,7	/Л.З.	386,7
В35	Центр	866,9	169,1	577,9	d10 s90 A500	1733,9	338,2	1155,9
	Край	363,0	/Л.З.	363,0	d10 s90 A500	726,1	/Л.З.	726,1
	Угол	218,5	/Л.З.	218,5	d10 s80 A500	437,1	/Л.З.	437,1
В40	Центр	933,6	182,1	622,4	d10 s90 A500	1867,3	364,2	1244,8
	Край	391,0	/Л.З.	391,0	d10 s90 A500	782,0	/Л.З.	782,0
	Угол	235,4	/Л.З.	235,4	d10 s80 A500	470,8	/Л.З.	470,8
В45	Центр	1000,3	195,1	666,9	d10 s80 A500	2000,7	390,2	1333,8
	Край	418,9	/Л.З.	418,9	d10 s80 A500	837,9	/Л.З.	837,9
	Угол	252,2	/Л.З.	252,2	d10 s80 A500	504,4	/Л.З.	504,4
В50	Центр	1067,0	208,1	711,3	d10 s80 A500	2134,1	416,2	1422,7
	Край	446,8	/Л.З.	446,8	d10 s80 A500	893,7	/Л.З.	893,7
	Угол	269,0	/Л.З.	269,0	d10 s80 A500	538,0	/Л.З.	538,0
В60	Центр	1200,4	234,1	800,2	d12 s90 A500	2400,8	468,2	1600,5
	Край	502,7	/Л.З.	502,7	d12 s90 A500	1005,4	/Л.З.	1005,4
	Угол	302,6	/Л.З.	302,6	d10 s80 A500	605,3	/Л.З.	605,3
В80	Центр	1400,5	273,1	933,6	d12 s90 A500	2801,0	546,2	1867,3
	Край	586,5	/Л.З.	586,5	d12 s90 A500	1173,0	/Л.З.	1173,0
	Угол	353,1	/Л.З.	353,1	d10 s80 A500	706,2	/Л.З.	706,2
В100	Центр	1467,1	286,1	978,1	d12 s80 A500	2934,3	572,2	1956,2
	Край	614,4	/Л.З.	614,4	d12 s80 A500	1228,9	/Л.З.	1228,9
	Угол	369,9	/Л.З.	369,9	d10 s80 A500	739,8	/Л.З.	739,8

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 9. Толщина плиты ($t = 400\text{мм}$, $h_0 = 335\text{мм}$). Опираение на колонну 30х30см.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N, кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N, кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			M, кНм	N, кН			M, кНм	N, кН
B15	Центр	638,1	135,1	425,4	d12 s110 A500	1276,3	270,2	850,9
	Край	262,9	/Л.З.	262,9	d12 s100 A500	525,9	/Л.З.	525,9
	Угол	156,6	/Л.З.	156,6	d12 s90 A500	313,2	/Л.З.	313,2
B20	Центр	765,8	162,1	510,5	d12 s110 A500	1531,6	324,2	1021,0
	Край	315,5	/Л.З.	315,5	d12 s100 A500	631,1	/Л.З.	631,1
	Угол	187,9	/Л.З.	187,9	d12 s90 A500	375,8	/Л.З.	375,8
B25	Центр	893,4	189,1	595,6	d12 s110 A500	1786,9	378,2	1191,2
	Край	368,1	/Л.З.	368,1	d12 s100 A500	736,3	/Л.З.	736,3
	Угол	219,2	/Л.З.	219,2	d12 s90 A500	438,5	/Л.З.	438,5
B30	Центр	978,5	207,1	652,3	d12 s110 A500	1957,0	414,2	1304,7
	Край	403,2	/Л.З.	403,2	d12 s100 A500	806,4	/Л.З.	806,4
	Угол	240,1	/Л.З.	240,1	d12 s90 A500	480,2	/Л.З.	480,2
B35	Центр	1106,1	234,1	737,4	d12 s110 A500	2212,3	468,2	1474,9
	Край	455,8	/Л.З.	455,8	d12 s100 A500	911,6	/Л.З.	911,6
	Угол	271,4	/Л.З.	271,4	d12 s90 A500	542,9	/Л.З.	542,9
B40	Центр	1191,2	252,2	794,1	d12 s110 A500	2382,5	504,4	1588,3
	Край	490,8	/Л.З.	490,8	d12 s100 A500	981,7	/Л.З.	981,7
	Угол	292,3	/Л.З.	292,3	d12 s90 A500	584,6	/Л.З.	584,6
B45	Центр	1276,3	270,2	850,9	d12 s100 A500	2552,7	540,4	1701,8
	Край	525,9	/Л.З.	525,9	d12 s100 A500	1051,9	/Л.З.	1051,9
	Угол	313,2	/Л.З.	313,2	d12 s90 A500	626,4	/Л.З.	626,4
B50	Центр	1361,4	288,2	907,6	d12 s100 A500	2722,9	576,4	1815,2
	Край	561,0	/Л.З.	561,0	d12 s100 A500	1122,0	/Л.З.	1122,0
	Угол	334,1	/Л.З.	334,1	d12 s90 A500	668,2	/Л.З.	668,2
B60	Центр	1531,6	324,2	1021,0	d14 s110 A500	3063,2	648,4	2042,1
	Край	631,1	/Л.З.	631,1	d14 s100 A500	1262,2	/Л.З.	1262,2
	Угол	375,8	/Л.З.	375,8	d12 s90 A500	751,7	/Л.З.	751,7
B80	Центр	1786,9	378,2	1191,2	d14 s100 A500	3573,8	756,4	2382,5
	Край	736,3	/Л.З.	736,3	d14 s100 A500	1472,6	/Л.З.	1472,6
	Угол	438,5	/Л.З.	438,5	d12 s90 A500	877,0	/Л.З.	877,0
B100	Центр	1871,9	396,2	1247,9	d14 s100 A500	3743,8	792,4	2495,9
	Край	771,4	/Л.З.	771,4	d14 s100 A500	1542,8	/Л.З.	1542,8
	Угол	459,4	/Л.З.	459,4	d12 s90 A500	918,8	/Л.З.	918,8

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 10. Толщина плиты ($t = 450\text{мм}$, $h_0 = 380\text{мм}$). Опираение на колонну $30 \times 30\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	775,2	157,7	516,8	d12 s120 A500	1550,4	315,4	1033,6
	Край	315,4	/Л.З.	315,4	d12 s100 A500	630,8	/Л.З.	630,8
	Угол	186,2	/Л.З.	186,2	d12 s90 A500	372,4	/Л.З.	372,4
В20	Центр	930,2	210,9	620,1	d12 s120 A500	1860,4	421,8	1240,3
	Край	378,4	/Л.З.	378,4	d12 s100 A500	756,9	/Л.З.	756,9
	Угол	223,4	/Л.З.	223,4	d12 s90 A500	446,8	/Л.З.	446,8
В25	Центр	1085,2	246,0	723,5	d12 s120 A500	2170,5	492,0	1447,0
	Край	441,5	/Л.З.	441,5	d12 s100 A500	883,1	/Л.З.	883,1
	Угол	260,6	/Л.З.	260,6	d12 s90 A500	521,3	/Л.З.	521,3
В30	Центр	1188,6	269,4	792,4	d12 s120 A500	2377,3	538,8	1584,8
	Край	483,6	/Л.З.	483,6	d12 s100 A500	967,2	/Л.З.	967,2
	Угол	285,5	/Л.З.	285,5	d12 s90 A500	571,0	/Л.З.	571,0
В35	Центр	1343,6	304,6	895,7	d12 s100 A500	2687,3	609,2	1791,5
	Край	546,6	/Л.З.	546,6	d12 s100 A500	1093,3	/Л.З.	1093,3
	Угол	322,7	/Л.З.	322,7	d12 s90 A500	645,4	/Л.З.	645,4
В40	Центр	1447,0	328,0	964,7	d12 s100 A500	2894,1	656,0	1929,4
	Край	588,7	/Л.З.	588,7	d12 s100 A500	1177,5	/Л.З.	1177,5
	Угол	347,5	/Л.З.	347,5	d12 s90 A500	695,1	/Л.З.	695,1
В45	Центр	1550,4	351,4	1033,6	d12 s100 A500	3100,8	702,8	2067,2
	Край	630,8	/Л.З.	630,8	d12 s100 A500	1261,6	/Л.З.	1261,6
	Угол	372,4	/Л.З.	372,4	d12 s90 A500	744,8	/Л.З.	744,8
В50	Центр	1653,7	374,9	1102,5	d12 s100 A500	3307,5	749,8	2205,0
	Край	672,8	/Л.З.	672,8	d12 s100 A500	1345,7	/Л.З.	1345,7
	Угол	397,2	/Л.З.	397,2	d12 s90 A500	794,4	/Л.З.	794,4
В60	Центр	1860,4	421,7	1240,3	d12 s100 A500	3720,9	843,4	2480,6
	Край	756,9	/Л.З.	756,9	d12 s100 A500	1513,9	/Л.З.	1513,9
	Угол	446,8	/Л.З.	446,8	d12 s90 A500	893,7	/Л.З.	893,7
В80	Центр	2170,5	492,0	1447,0	d12 s100 A500	4341,1	984,0	2894,1
	Край	883,1	/Л.З.	883,1	d12 s100 A500	1766,2	/Л.З.	1766,2
	Угол	521,3	/Л.З.	521,3	d12 s90 A500	1042,7	/Л.З.	1042,7
В100	Центр	2273,9	515,4	1515,9	d14 s100 A500	4547,8	1030,8	3031,9
	Край	925,1	/Л.З.	925,1	d14 s100 A500	1850,2	/Л.З.	1850,2
	Угол	546,1	/Л.З.	546,1	d12 s90 A500	1092,3	/Л.З.	1092,3

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 11. Толщина плиты ($t = 500\text{мм}$, $h_0 = 430\text{мм}$). Опираение на колонну 30х30см.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			N, кН	M, кНм			N, кН	M, кНм
B15	Центр	941,7	229,1	627,8	d12 s140 A500	1883,4	458,2	1255,6
	Край	378,4	/Л.З.	378,4	d12 s110 A500	756,8	/Л.З.	756,8
	Угол	221,4	/Л.З.	221,4	d12 s90 A500	442,9	/Л.З.	442,9
B20	Центр	1130,0	275,0	753,3	d12 s140 A500	2260,1	550,0	1506,7
	Край	454,0	/Л.З.	454,0	d12 s110 A500	908,1	/Л.З.	908,1
	Угол	265,7	/Л.З.	265,7	d12 s90 A500	531,4	/Л.З.	531,4
B25	Центр	1318,3	320,8	878,9	d12 s120 A500	2636,7	641,6	1757,8
	Край	529,7	/Л.З.	529,7	d12 s110 A500	1059,5	/Л.З.	1059,5
	Угол	310,0	/Л.З.	310,0	d12 s90 A500	620,0	/Л.З.	620,0
B30	Центр	1443,9	351,4	962,6	d12 s120 A500	2887,9	702,8	1925,2
	Край	580,2	/Л.З.	580,2	d12 s100 A500	1160,4	/Л.З.	1160,4
	Угол	339,5	/Л.З.	339,5	d12 s90 A500	679,1	/Л.З.	679,1
B35	Центр	1632,2	397,2	1088,1	d12 s120 A500	3264,5	794,4	2176,3
	Край	655,8	/Л.З.	655,8	d12 s100 A500	1311,7	/Л.З.	1311,7
	Угол	383,8	/Л.З.	383,8	d12 s90 A500	767,7	/Л.З.	767,7
B40	Центр	1757,8	427,7	1171,9	d12 s120 A500	3515,7	855,4	2343,8
	Край	706,3	/Л.З.	706,3	d12 s100 A500	1412,7	/Л.З.	1412,7
	Угол	413,3	/Л.З.	413,3	d12 s90 A500	826,7	/Л.З.	826,7
B45	Центр	1883,4	458,3	1255,6	d12 s120 A500	3766,8	916,6	2511,2
	Край	756,8	/Л.З.	756,8	d12 s100 A500	1513,6	/Л.З.	1513,6
	Угол	442,9	/Л.З.	442,9	d12 s90 A500	885,8	/Л.З.	885,8
B50	Центр	2008,9	488,8	1339,3	d12 s110 A500	4017,9	977,6	2678,6
	Край	807,2	/Л.З.	807,2	d12 s100 A500	1614,5	/Л.З.	1614,5
	Угол	472,4	/Л.З.	472,4	d12 s90 A500	944,8	/Л.З.	944,8
B60	Центр	2260,1	550,0	1506,7	d12 s100 A500	4520,2	1100,0	3013,4
	Край	908,1	/Л.З.	908,1	d12 s100 A500	1816,3	/Л.З.	1816,3
	Угол	531,4	/Л.З.	531,4	d12 s90 A500	1062,9	/Л.З.	1062,9
B80	Центр	2636,7	641,6	1757,8	d14 s120 A500	5273,5	1283,2	3515,7
	Край	1059,5	/Л.З.	1059,5	d14 s100 A500	2119,0	/Л.З.	2119,0
	Угол	620,0	/Л.З.	620,0	d12 s90 A500	1240,1	/Л.З.	1240,1
B100	Центр	2762,3	672,2	1841,5	d14 s110 A500	5524,6	1344,4	3683,1
	Край	1109,9	/Л.З.	1109,9	d14 s100 A500	2219,9	/Л.З.	2219,9
	Угол	649,5	/Л.З.	649,5	d12 s90 A500	1299,1	/Л.З.	1299,1

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 12. Толщина плиты ($t = 600\text{мм}$, $h_0 = 525\text{мм}$). Опираение на колонну $30 \times 30\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			N , кН	M , кНм			N , кН	M , кНм
В15	Центр	1299,3		866,2	$d12 \leq 140$ A500	2598,7	714,6	1732,5
	Край	511,8	Л.З.	511,8	$d12 \leq 110$ A500	1023,7	Л.З.	1023,7
	Угол	295,3	Л.З.	295,3	$d12 \leq 100$ A500	590,6	Л.З.	590,6
В20	Центр	1559,2		1039,5	$d12 \leq 140$ A500	3118,5	857,6	2079,0
	Край	614,2	Л.З.	614,2	$d12 \leq 110$ A500	1228,5	Л.З.	1228,5
	Угол	354,3	Л.З.	354,3	$d12 \leq 100$ A500	708,7	Л.З.	708,7
В25	Центр	1819,1		1212,7	$d12 \leq 140$ A500	3638,2	1000,6	2425,5
	Край	716,6	Л.З.	716,6	$d12 \leq 110$ A500	1433,2	Л.З.	1433,2
	Угол	413,4	Л.З.	413,4	$d12 \leq 100$ A500	826,8	Л.З.	826,8
В30	Центр	1992,3		1328,1	$d12 \leq 130$ A500	3984,7	1095,8	2656,5
	Край	784,8	Л.З.	784,8	$d12 \leq 110$ A500	1569,7	Л.З.	1569,7
	Угол	452,8	Л.З.	452,8	$d12 \leq 100$ A500	905,6	Л.З.	905,6
В35	Центр	2252,2		1501,5	$d12 \leq 110$ A500	4504,5	1238,8	3003,0
	Край	887,2	Л.З.	887,2	$d12 \leq 110$ A500	1774,5	Л.З.	1774,5
	Угол	511,8	Л.З.	511,8	$d12 \leq 100$ A500	1023,7	Л.З.	1023,7
В40	Центр	2425,5		1617,0	$d12 \leq 110$ A500	4851,0	1334,0	3234,0
	Край	955,5	Л.З.	955,5	$d12 \leq 110$ A500	1911,0	Л.З.	1911,0
	Угол	551,2	Л.З.	551,2	$d12 \leq 100$ A500	1102,5	Л.З.	1102,5
В45	Центр	2598,7		1732,5	$d12 \leq 110$ A500	5197,5	1429,4	3465,0
	Край	1023,7	Л.З.	1023,7	$d12 \leq 100$ A500	2047,5	Л.З.	2047,5
	Угол	590,6	Л.З.	590,6	$d12 \leq 100$ A500	1181,2	Л.З.	1181,2
В50	Центр	2772,0		1848,0	$d12 \leq 110$ A500	5544,0	1524,6	3696,0
	Край	1092,0	Л.З.	1092,0	$d12 \leq 100$ A500	2184,0	Л.З.	2184,0
	Угол	630,0	Л.З.	630,0	$d12 \leq 100$ A500	1260,0	Л.З.	1260,0
В60	Центр	3118,5		2079,0	$d12 \leq 110$ A500	6237,0	1715,2	4158,0
	Край	1228,5	Л.З.	1228,5	$d12 \leq 100$ A500	2457,0	Л.З.	2457,0
	Угол	708,7	Л.З.	708,7	$d12 \leq 100$ A500	1417,5	Л.З.	1417,5
В80	Центр	3638,2		2425,5	$d14 \leq 110$ A500	7276,5	2001,0	4851,0
	Край	1433,2	Л.З.	1433,2	$d14 \leq 100$ A500	2866,5	Л.З.	2866,5
	Угол	826,8	Л.З.	826,8	$d14 \leq 100$ A500	1653,7	Л.З.	1653,7
В100	Центр	3811,5		2541,0	$d14 \leq 110$ A500	7623,0	2096,4	5082,0
	Край	1501,5	Л.З.	1501,5	$d14 \leq 100$ A500	3003,0	Л.З.	3003,0
	Угол	866,2	Л.З.	866,2	$d14 \leq 100$ A500	1732,5	Л.З.	1732,5

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 13. Толщина плиты ($t = 800\text{мм}$, $h_0 = 720\text{мм}$). Опираение на колонну $30 \times 30\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
		N , кН	M , кНм	N , кН		N , кН	M , кНм	N , кН
В15	Центр	2203,2	749,1	1468,8	$d12 \leq 150 \text{ A500}$	4406,4	1498,2	2937,6
	Край	842,4	/Л.З.	842,4	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1684,8	/Л.З.	1684,8
	Угол	475,2	/Л.З.	475,2	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	950,4	/Л.З.	950,4
В20	Центр	2643,8	898,9	1762,5	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	5287,7	1797,8	3525,1
	Край	1010,8	/Л.З.	1010,8	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	2021,7	/Л.З.	2021,7
	Угол	570,2	/Л.З.	570,2	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	1140,4	/Л.З.	1140,4
В25	Центр	3084,5	1048,7	2056,3	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	6169,0	2097,4	4112,6
	Край	1179,3	/Л.З.	1179,3	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	2358,7	/Л.З.	2358,7
	Угол	665,2	/Л.З.	665,2	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	1330,4	/Л.З.	1330,4
В30	Центр	3378,2	1148,6	2252,1	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	6756,5	2297,2	4504,3
	Край	1291,6	/Л.З.	1291,6	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	2583,3	/Л.З.	2583,3
	Угол	728,6	/Л.З.	728,6	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	1457,2	/Л.З.	1457,2
В35	Центр	3818,9	1298,4	2545,9	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	7637,7	2596,8	5091,8
	Край	1460,1	/Л.З.	1460,1	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2920,3	/Л.З.	2920,3
	Угол	823,6	/Л.З.	823,6	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1647,3	/Л.З.	1647,3
В40	Центр	4112,6	1398,3	2741,7	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	8225,3	2796,6	5483,5
	Край	1572,4	/Л.З.	1572,4	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	3144,9	/Л.З.	3144,9
	Угол	887,0	/Л.З.	887,0	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1774,0	/Л.З.	1774,0
В45	Центр	4406,4	1498,2	2937,6	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	8812,8	2996,4	5875,2
	Край	1684,8	/Л.З.	1684,8	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	3369,6	/Л.З.	3369,6
	Угол	950,4	/Л.З.	950,4	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1900,8	/Л.З.	1900,8
В50	Центр	4700,2	1598,1	3133,4	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	9400,4	3196,2	6266,9
	Край	1797,1	/Л.З.	1797,1	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	3594,2	/Л.З.	3594,2
	Угол	1013,7	/Л.З.	1013,7	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2027,5	/Л.З.	2027,5
В60	Центр	5287,7	1797,8	3525,1	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	10575,4	3595,6	7050,3
	Край	2021,7	/Л.З.	2021,7	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	4043,5	/Л.З.	4043,5
	Угол	1140,4	/Л.З.	1140,4	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	2280,9	/Л.З.	2280,9
В80	Центр	6169,0	2097,4	4112,6	$d14 \leq 100 \text{ A500}$	12338,0	4194,8	8225,3
	Край	2358,7	/Л.З.	2358,7	$d14 \leq 100 \text{ A500}$	4714,4	/Л.З.	4714,4
	Угол	1330,5	/Л.З.	1330,5	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	2661,1	/Л.З.	2661,1
В100	Центр	6462,7	2197,3	4308,5	$d14 \leq 100 \text{ A500}$	12925,5	4394,6	8617,0
	Край	2471,0	/Л.З.	2471,0	$d14 \leq 100 \text{ A500}$	4942,1	/Л.З.	4942,1
	Угол	1393,9	/Л.З.	1393,9	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	2787,8	/Л.З.	2787,8

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 14. Толщина плиты ($t = 1000\text{мм}$, $h_0 = 900\text{мм}$). Опираение на колонну 30х30см.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			N, кН	M, кНм			N, кН	M, кНм
B15	Центр	3240,00	1296,0	2160,0	d16 s210 A500	6480,0	2592,0	4320,0
	Край	1215,00	/Л.З.	1215,0	d16 s150 A500	2430,0	/Л.З.	2430,0
	Угол	675,00	/Л.З.	675,0	d16 s130 A500	1350,0	/Л.З.	1350,0
B20	Центр	3888,0	1552,0	2592,0	d16 s190 A500	7776,0	3104,0	5184,0
	Край	1458,0	/Л.З.	1458,0	d16 s150 A500	2916,0	/Л.З.	2916,0
	Угол	810,0	/Л.З.	810,0	d16 s130 A500	1620,0	/Л.З.	1620,0
B25	Центр	4536,0	1814,4	3024,0	d16 s190 A500	9072,0	3628,8	6048,0
	Край	1701,0	/Л.З.	1701,0	d16 s150 A500	3402,0	/Л.З.	3402,0
	Угол	945,0	/Л.З.	945,0	d16 s130 A500	1890,0	/Л.З.	1890,0
B30	Центр	4968,0	1987,2	3312,0	d16 s180 A500	9936,0	3974,4	6624,0
	Край	1863,0	/Л.З.	1863,0	d16 s150 A500	3726,0	/Л.З.	3726,0
	Угол	1035,0	/Л.З.	1035,0	d16 s130 A500	2070,0	/Л.З.	2070,0
B35	Центр	5616,0	2246,4	3744,0	d16 s160 A500	11232,1	4492,8	7488,0
	Край	2106,0	/Л.З.	2106,0	d16 s150 A500	4212,0	/Л.З.	4212,0
	Угол	1170,0	/Л.З.	1170,0	d16 s130 A500	2340,0	/Л.З.	2340,0
B40	Центр	6048,0	2419,2	4032,0	d16 s150 A500	12096,1	4838,4	8064,0
	Край	2268,0	/Л.З.	2268,0	d16 s150 A500	4536,0	/Л.З.	4536,0
	Угол	1260,0	/Л.З.	1260,0	d16 s130 A500	2520,0	/Л.З.	2520,0
B45	Центр	6480,0	2592,0	4320,0	d16 s140 A500	12960,1	5184,0	8640,0
	Край	2430,0	/Л.З.	2430,0	d16 s140 A500	4860,0	/Л.З.	4860,0
	Угол	1350,0	/Л.З.	1350,0	d16 s130 A500	2700,0	/Л.З.	2700,0
B50	Центр	6912,0	2764,8	4608,0	d16 s130 A500	13824,1	5529,6	9216,0
	Край	2592,0	/Л.З.	2592,0	d16 s130 A500	5184,0	/Л.З.	5184,0
	Угол	1440,0	/Л.З.	1440,0	d16 s130 A500	2880,0	/Л.З.	2880,0
B60	Центр	7776,0	3110,4	5184,0	d16 s130 A500	15552,1	6220,8	10368,1
	Край	2916,0	/Л.З.	2916,0	d16 s130 A500	5832,0	/Л.З.	5832,0
	Угол	1620,0	/Л.З.	1620,0	d16 s130 A500	3240,0	/Л.З.	3240,0
B80	Центр	9072,0	3628,8	6048,0	d16 s120 A500	18144,1	7257,6	12096,1
	Край	3402,0	/Л.З.	3402,0	d16 s120 A500	6804,0	/Л.З.	6804,0
	Угол	1890,0	/Л.З.	1890,0	d16 s120 A500	3780,0	/Л.З.	3780,0
B100	Центр	9504,0	3801,6	6336,0	d16 s120 A500	19008,1	7603,2	12672,1
	Край	3564,0	/Л.З.	3564,0	d16 s120 A500	7128,0	/Л.З.	7128,0
	Угол	1980,0	/Л.З.	1980,0	d16 s120 A500	3960,0	/Л.З.	3960,0

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 15. Толщина плиты ($t = 1200\text{мм}$, $h_0 = 1080\text{мм}$). Опираение на колонну $30 \times 30\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			N , кН	M , кНм			N , кН	M , кНм
В15	Центр	4471,2		2056,8	$d16 \leq 220$ A500	8942,4	4113,6	5961,6
	Край	1652,4	Л.З.	1652,4	$d16 \leq 170$ A500	3304,8	Л.З.	3304,8
	Угол	907,2	Л.З.	907,2	$d16 \leq 140$ A500	1814,4	Л.З.	1814,4
В20	Центр	5365,4		2468,1	$d16 \leq 190$ A500	10730,9	4936,2	7153,9
	Край	1982,8	Л.З.	1982,8	$d16 \leq 170$ A500	3965,7	Л.З.	3965,7
	Угол	1088,6	Л.З.	1088,6	$d16 \leq 140$ A500	2177,3	Л.З.	2177,3
В25	Центр	6259,7		2879,5	$d16 \leq 170$ A500	12519,4	5759,0	8346,3
	Край	2313,3	Л.З.	2313,3	$d16 \leq 170$ A500	4626,7	Л.З.	4626,7
	Угол	1270,0	Л.З.	1270,0	$d16 \leq 140$ A500	2540,1	Л.З.	2540,1
В30	Центр	6855,8		3153,7	$d16 \leq 170$ A500	13711,8	6307,4	9141,2
	Край	2533,7	Л.З.	2533,7	$d16 \leq 150$ A500	5067,4	Л.З.	5067,4
	Угол	1391,0	Л.З.	1391,0	$d16 \leq 140$ A500	2782,1	Л.З.	2782,1
В35	Центр	7750,1		3565,0	$d16 \leq 170$ A500	15500,3	7130,0	10333,5
	Край	2864,1	Л.З.	2864,1	$d16 \leq 150$ A500	5728,3	Л.З.	5728,3
	Угол	1572,4	Л.З.	1572,4	$d16 \leq 140$ A500	3144,9	Л.З.	3144,9
В40	Центр	8346,2		3839,3	$d16 \leq 150$ A500	16692,6	7678,6	11128,4
	Край	3084,5	Л.З.	3084,5	$d16 \leq 150$ A500	6169,0	Л.З.	6169,0
	Угол	1693,4	Л.З.	1693,4	$d16 \leq 140$ A500	3386,9	Л.З.	3386,9
В45	Центр	8942,4		4113,5	$d16 \leq 140$ A500	17884,9	8227,0	11923,3
	Край	3304,8	Л.З.	3304,8	$d16 \leq 140$ A500	6609,6	Л.З.	6609,6
	Угол	1814,4	Л.З.	1814,4	$d16 \leq 140$ A500	3628,8	Л.З.	3628,8
В50	Центр	9538,6		4387,8	$d16 \leq 130$ A500	19077,3	8775,6	12718,2
	Край	3525,1	Л.З.	3525,1	$d16 \leq 130$ A500	7050,3	Л.З.	7050,3
	Угол	1935,3	Л.З.	1935,3	$d16 \leq 140$ A500	3870,7	Л.З.	3870,7
В60	Центр	10730,9		4936,2	$d16 \leq 130$ A500	21461,9	9872,4	14307,9
	Край	3965,7	Л.З.	3965,7	$d16 \leq 130$ A500	7931,5	Л.З.	7931,5
	Угол	2177,3	Л.З.	2177,3	$d16 \leq 140$ A500	4354,6	Л.З.	4354,6
В80	Центр	12519,4		5758,9	$d16 \leq 120$ A500	25038,9	11517,8	16692,6
	Край	4626,7	Л.З.	4626,7	$d16 \leq 120$ A500	9253,5	Л.З.	9253,5
	Угол	2540,1	Л.З.	2540,1	$d16 \leq 120$ A500	5080,3	Л.З.	5080,3
В100	Центр	13115,5		6033,1	$d16 \leq 120$ A500	26231,3	12066,2	17487,5
	Край	4847,0	Л.З.	4847,0	$d16 \leq 120$ A500	9694,1	Л.З.	9694,1
	Угол	2661,1	Л.З.	2661,1	$d16 \leq 120$ A500	5322,2	Л.З.	5322,2

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 16. Толщина плиты ($t = 1500\text{мм}$, $h_0 = 1350\text{мм}$). Опираение на колонну 30х30см.

Класс бетона	Располо- жение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточен ной нагрузки N	Минимальные моменты М в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте М.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточен ной нагрузки N	Минимальные моменты М в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте М.	
			N, кН	М, кНм			N, кН	N, кН
В15	Центр	6682,5	3675,4	4455,0	d16 s210 A500	13365,1	7350,8	8910,1
	Край	2430,0	/Л.З.	2430,0	d16 s190 A500	4860,0	/Л.З.	4860,0
	Угол	1316,2	/Л.З.	1316,2	d16 s160 A500	2632,5	/Л.З.	2632,5
В20	Центр	8019,0	4410,4	5346,0	d16 s190 A500	16038,1	8820,8	10692,1
	Край	2916,0	/Л.З.	2916,0	d16 s190 A500	5832,0	/Л.З.	5832,0
	Угол	1579,5	/Л.З.	1579,5	d16 s160 A500	3159,0	/Л.З.	3159,0
В25	Центр	9355,5	5145,5	6237,0	d16 s170 A500	18711,1	10291,0	12474,1
	Край	3402,0	/Л.З.	3402,0	d16 s170 A500	6804,0	/Л.З.	6804,0
	Угол	1842,7	/Л.З.	1842,7	d16 s160 A500	3685,5	/Л.З.	3685,5
В30	Центр	10246,5	5635,6	6831,0	d16 s160 A500	20493,2	11271,2	13662,1
	Край	3726,0	/Л.З.	3726,0	d16 s160 A500	7452,0	/Л.З.	7452,0
	Угол	2018,2	/Л.З.	2018,2	d16 s160 A500	4036,5	/Л.З.	4036,5
В35	Центр	11583,0	6370,7	7722,0	d16 s160 A500	23166,2	12741,4	15444,1
	Край	4212,0	/Л.З.	4212,0	d16 s160 A500	8424,0	/Л.З.	8424,0
	Угол	2281,5	/Л.З.	2281,5	d16 s160 A500	4563,0	/Л.З.	4563,0
В40	Центр	12474,0	6860,7	8316,0	d16 s150 A500	24948,2	13721,4	16632,1
	Край	4536,0	/Л.З.	4536,0	d16 s150 A500	9072,0	/Л.З.	9072,0
	Угол	2457,0	/Л.З.	2457,0	d16 s150 A500	4914,0	/Л.З.	4914,0
В45	Центр	13365,0	7350,8	8910,0	d18 s160 A500	26730,2	14701,6	17820,1
	Край	4860,0	/Л.З.	4860,0	d18 s160 A500	9720,0	/Л.З.	9720,0
	Угол	2632,5	/Л.З.	2632,5	d18 s160 A500	5265,0	/Л.З.	5265,0
В50	Центр	14256,0	7840,8	9504,0	d18 s160 A500	28512,2	15681,6	19008,1
	Край	5184,0	/Л.З.	5184,0	d18 s160 A500	10368,1	/Л.З.	10368,1
	Угол	2808,0	/Л.З.	2808,0	d18 s160 A500	5616,0	/Л.З.	5616,0
В60	Центр	16038,0	8820,9	10692,1	d18 s150 A500	32076,3	17641,8	21384,2
	Край	5832,0	/Л.З.	5832,0	d18 s150 A500	11664,1	/Л.З.	11664,1
	Угол	3159,0	/Л.З.	3159,0	d18 s150 A500	6318,0	/Л.З.	6318,0
В80	Центр	18711,0	10291,1	12474,1	d20 s150 A500	37422,3	20582,2	24948,2
	Край	6804,0	/Л.З.	6804,0	d20 s150 A500	13608,1	/Л.З.	13608,1
	Угол	3685,5	/Л.З.	3685,5	d20 s150 A500	7371,0	/Л.З.	7371,0
В100	Центр	19602,0	10781,1	10368,1	d20 s150 A500	39204,3	21562,2	26136,2
	Край	7128,0	/Л.З.	7128,0	d20 s150 A500	14256,1	/Л.З.	14256,1
	Угол	3861,0	/Л.З.	3861,0	d20 s150 A500	7722,0	/Л.З.	7722,0

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 17. Толщина плиты ($t = 1800\text{мм}$, $h_0 = 1620\text{мм}$). Опираение на колонну $30 \times 30\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			N , кН	M , кНм			N , кН	M , кНм
В15	Центр	9331,2	5972,0	6220,8	$d16 \leq 200$ A500	18662,5	11944,0	12441,7
	Край	3353,4	/Л.З.	3353,4	$d16 \leq 200$ A500	6706,8	/Л.З.	6706,8
	Угол	1798,2	/Л.З.	1798,2	$d16 \leq 180$ A500	3596,4	/Л.З.	3596,4
В20	Центр	11197,4	7166,4	7465,0	$d16 \leq 190$ A500	22395,1	14332,8	14930,0
	Край	4024,1	/Л.З.	4024,1	$d16 \leq 190$ A500	8048,2	/Л.З.	8048,2
	Угол	2157,8	/Л.З.	2157,8	$d16 \leq 180$ A500	4315,7	/Л.З.	4315,7
В25	Центр	13063,7	8360,8	8709,2	$d16 \leq 170$ A500	26127,6	16721,6	17418,4
	Край	4694,8	/Л.З.	4694,8	$d16 \leq 170$ A500	9389,6	/Л.З.	9389,6
	Угол	2517,5	/Л.З.	2517,5	$d16 \leq 170$ A500	5035,0	/Л.З.	5035,0
В30	Центр	14307,8	9157,0	9538,6	$d16 \leq 160$ A500	28615,9	18314,0	19077,3
	Край	5141,9	/Л.З.	5141,9	$d16 \leq 160$ A500	10283,8	/Л.З.	10283,8
	Угол	2757,2	/Л.З.	2757,2	$d16 \leq 170$ A500	5514,5	/Л.З.	5514,5
В35	Центр	16174,1	10351,4	10782,8	$d16 \leq 160$ A500	32348,4	20702,8	21565,6
	Край	5812,6	/Л.З.	5812,6	$d16 \leq 160$ A500	11625,2	/Л.З.	11625,2
	Угол	3116,9	/Л.З.	3116,9	$d16 \leq 160$ A500	6233,8	/Л.З.	6233,8
В40	Центр	17418,2	11147,7	11612,2	$d18 \leq 160$ A500	34836,8	22295,4	23224,5
	Край	6259,7	/Л.З.	6259,7	$d18 \leq 160$ A500	12519,4	/Л.З.	12519,4
	Угол	3356,6	/Л.З.	3356,6	$d16 \leq 150$ A500	6713,3	/Л.З.	6713,3
В45	Центр	18662,4	11943,9	12441,7	$d18 \leq 160$ A500	37325,1	23887,8	24883,4
	Край	6706,8	/Л.З.	6706,8	$d18 \leq 160$ A500	13413,7	/Л.З.	13413,7
	Угол	3596,4	/Л.З.	3596,4	$d16 \leq 150$ A500	7192,8	/Л.З.	7192,8
В50	Центр	19906,6	12740,2	13271,1	$d18 \leq 160$ A500	39813,5	25480,4	26542,3
	Край	7153,9	/Л.З.	7153,9	$d18 \leq 160$ A500	14307,9	/Л.З.	14307,9
	Угол	3836,1	/Л.З.	3836,1	$d18 \leq 160$ A500	7672,3	/Л.З.	7672,3
В60	Центр	22394,9	14332,7	14930,0	$d20 \leq 160$ A500	44790,2	28665,4	29860,1
	Край	8048,2	/Л.З.	8048,2	$d20 \leq 160$ A500	16096,4	/Л.З.	16096,4
	Угол	4315,7	/Л.З.	4315,7	$d18 \leq 150$ A500	8631,4	/Л.З.	8631,4
В80	Центр	26127,4	16721,5	17418,4	$d20 \leq 150$ A500	52255,2	33443,0	34836,8
	Край	9389,6	/Л.З.	9389,6	$d20 \leq 150$ A500	18779,2	/Л.З.	18779,2
	Угол	5035,0	/Л.З.	5035,0	$d20 \leq 150$ A500	10070,0	/Л.З.	10070,0
В100	Центр	27371,5	17517,8	18247,8	$d22 \leq 160$ A500	54743,0	35035,6	36495,3
	Край	9836,7	/Л.З.	9836,7	$d22 \leq 160$ A500	19673,4	/Л.З.	19673,4
	Угол	5274,7	/Л.З.	5274,7	$d20 \leq 150$ A500	10549,5	/Л.З.	10549,5

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 18. Толщина плиты ($t = 2000\text{мм}$, $h_0 = 1800\text{мм}$). Опираение на колонну 30х30см.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			N, кН	M, кНм			N, кН	M, кНм
B15	Центр	11340,0	7938,0	7560,0	d16 s210 A500	22680,2	15876,0	15120,1
	Край	4050,0	/Л.З.	4050,0	d16 s210 A500	8100,0	/Л.З.	8100,0
	Угол	2160,0	/Л.З.	2160,0	d16 s200 A500	4320,0	/Л.З.	4320,0
B20	Центр	13608,0	9526,6	9072,0	d16 s190 A500	27216,2	19053,2	18144,1
	Край	4860,0	/Л.З.	4860,0	d16 s190 A500	9720,0	/Л.З.	9720,0
	Угол	2592,0	/Л.З.	2592,0	d16 s190 A500	5184,0	/Л.З.	5184,0
B25	Центр	15876,0	11113,2	10584,1	d16 s170 A500	31752,0	22226,4	21168,0
	Край	5670,0	/Л.З.	5670,0	d16 s170 A500	11340,1	/Л.З.	11340,1
	Угол	3024,0	/Л.З.	3024,0	d16 s170 A500	6048,0	/Л.З.	6048,0
B30	Центр	17388,0	12171,6	11592,1	d16 s160 A500	34776,3	24343,2	23184,2
	Край	6210,0	/Л.З.	6210,0	d16 s160 A500	12420,1	/Л.З.	12420,1
	Угол	3312,0	/Л.З.	3312,0	d16 s170 A500	6624,0	/Л.З.	6624,0
B35	Центр	19656,0	13759,2	13104,1	d16 s160 A500	39312,3	27518,4	26208,2
	Край	7020,0	/Л.З.	7020,0	d16 s160 A500	14040,1	/Л.З.	14040,1
	Угол	3744,0	/Л.З.	3744,0	d16 s160 A500	7488,0	/Л.З.	7488,0
B40	Центр	21168,0	14817,6	14112,1	d16 s150 A500	42336,4	29635,2	28224,2
	Край	7560,0	/Л.З.	7560,0	d16 s150 A500	15120,1	/Л.З.	15120,1
	Угол	4032,0	/Л.З.	4032,0	d16 s150 A500	8064,0	/Л.З.	8064,0
B45	Центр	22680,0	15876,0	15120,1	d18 s160 A500	45360,4	31752,0	30240,3
	Край	8100,0	/Л.З.	8100,0	d18 s160 A500	16200,1	/Л.З.	16200,1
	Угол	4320,0	/Л.З.	4320,0	d18 s170 A500	8640,0	/Л.З.	8640,0
B50	Центр	24192,0	16934,4	16128,1	d18 s160 A500	48384,4	33868,8	32256,3
	Край	8640,0	/Л.З.	8640,0	d18 s160 A500	17280,1	/Л.З.	17280,1
	Угол	4608,0	/Л.З.	4608,0	d18 s160 A500	9216,0	/Л.З.	9216,0
B60	Центр	27216,0	19051,2	18144,1	d18 s150 A500	54432,5	38102,4	36288,3
	Край	9720,0	/Л.З.	9720,0	d18 s150 A500	19440,1	/Л.З.	19440,1
	Угол	5184,0	/Л.З.	5184,0	d18 s150 A500	10368,1	/Л.З.	10368,1
B80	Центр	31752,0	22226,4	21168,2	d20 s150 A500	63504,6	44452,8	42336,4
	Край	11340,1	/Л.З.	11340,1	d20 s150 A500	22680,2	/Л.З.	22680,2
	Угол	6048,0	/Л.З.	6048,0	d20 s150 A500	12096,1	/Л.З.	12096,1
B100	Центр	33264,0	23284,8	22176,2	d20 s150 A500	66528,6	46569,6	44352,4
	Край	11880,1	/Л.З.	11880,1	d20 s150 A500	23760,2	/Л.З.	23760,2
	Угол	6336,0	/Л.З.	6336,0	d20 s150 A500	12672,1	/Л.З.	12672,1

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 19. Толщина плиты ($t = 160\text{мм}$, $h_0 = 130\text{мм}$). Опираение на колонну $40 \times 40\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N, кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N, кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			M, кНм	N, кН			M, кНм	N, кН
B15	Центр	206,7	36,5	137,8	d6 s40 A240	413,4	73,0	275,6
	Край	94,9	Л.З.	94,9	d6 s40 A240	189,8	Л.З.	189,8
	Угол	60,4	Л.З.	60,4	d6 s40 A240	120,9	Л.З.	120,9
B20	Центр	248,0	43,8	165,3	d6 s40 A240	496,0	87,6	330,7
	Край	113,8	Л.З.	113,8	d6 s40 A240	227,7	Л.З.	227,7
	Угол	72,5	Л.З.	72,5	d6 s40 A240	145,0	Л.З.	145,0
B25	Центр	289,3	51,1	192,9	d6 s40 A240	578,7	102,2	385,8
	Край	132,8	Л.З.	132,8	d6 s40 A240	265,7	Л.З.	265,7
	Угол	84,6	Л.З.	84,6	d6 s40 A240	169,2	Л.З.	169,2
B30	Центр	316,9	56,0	211,2	d6 s40 A240	633,8	112,0	422,5
	Край	145,5	Л.З.	145,5	d6 s40 A240	291,0	Л.З.	291,0
	Угол	92,6	Л.З.	92,6	d6 s40 A240	185,3	Л.З.	185,3
B35	Центр	358,2	63,3	238,8	d6 s40 A240	716,5	126,6	477,7
	Край	164,4	Л.З.	164,4	d6 s40 A240	328,9	Л.З.	328,9
	Угол	104,7	Л.З.	104,7	d6 s40 A240	209,5	Л.З.	209,5
B40	Центр	385,8	68,2	257,2	d6 s40 A240	771,6	136,4	514,4
	Край	177,1	Л.З.	177,1	d6 s40 A240	354,2	Л.З.	354,2
	Угол	112,8	Л.З.	112,8	d6 s40 A240	225,6	Л.З.	225,6
B45	Центр	413,4	73,0	275,6	d8 s40 A500	826,8	146,0	551,2
	Край	189,8	Л.З.	189,8	d8 s40 A500	379,6	Л.З.	379,6
	Угол	120,9	Л.З.	120,9	d6 s40 A240	241,8	Л.З.	241,8
B50	Центр	440,9	77,9	293,9	d8 s40 A500	881,9	155,8	587,9
	Край	202,4	Л.З.	202,4	d8 s40 A500	404,9	Л.З.	404,9
	Угол	128,9	Л.З.	128,9	d6 s40 A240	257,9	Л.З.	257,9
B60	Центр	496,0	87,6	330,7	d8 s40 A500	992,1	175,2	661,4
	Край	227,7	Л.З.	227,7	d8 s40 A500	455,5	Л.З.	455,5
	Угол	145,0	Л.З.	145,0	d6 s40 A240	290,1	Л.З.	290,1
B80	Центр	578,7	102,2	385,8	d8 s40 A500	1157,5	204,4	771,6
	Край	265,7	Л.З.	265,7	d8 s40 A500	531,4	Л.З.	531,4
	Угол	169,2	Л.З.	169,2	d6 s40 A240	338,5	Л.З.	338,5
B100	Центр	606,3	107,1	404,2	d8 s40 A500	1212,6	214,2	808,4
	Край	278,3	Л.З.	278,3	d8 s40 A500	556,7	Л.З.	556,7
	Угол	177,3	Л.З.	177,3	d6 s40 A240	354,6	Л.З.	354,6

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 20. Толщина плиты ($t = 180\text{мм}$, $h_0 = 150\text{мм}$). Опираение на колонну $40 \times 40\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	247,5	45,4	165,0	$d6 \leq 50 \text{ A240}$	495,0	90,8	330,0
	Край	112,5	Л.З.	112,5	$d6 \leq 50 \text{ A240}$	225,0	Л.З.	225,0
	Угол	71,2	Л.З.	71,2	$d6 \leq 50 \text{ A240}$	142,5	Л.З.	142,5
В20	Центр	297,0	54,5	198,0	$d6 \leq 50 \text{ A240}$	594,0	109,0	396,0
	Край	135,0	Л.З.	135,0	$d6 \leq 50 \text{ A240}$	270,0	Л.З.	270,0
	Угол	85,5	Л.З.	85,5	$d6 \leq 50 \text{ A240}$	171,0	Л.З.	171,0
В25	Центр	346,5	63,5	231,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	693,0	127,0	462,0
	Край	157,5	Л.З.	157,5	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	315,0	Л.З.	315,0
	Угол	99,7	Л.З.	99,7	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	199,5	Л.З.	199,5
В30	Центр	379,5	69,6	253,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	759,0	139,2	506,0
	Край	172,5	Л.З.	172,5	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	345,0	Л.З.	345,0
	Угол	109,2	Л.З.	109,2	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	218,5	Л.З.	218,5
В35	Центр	429,0	78,7	286,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	858,0	157,4	572,0
	Край	195,0	Л.З.	195,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	390,0	Л.З.	390,0
	Угол	123,5	Л.З.	123,5	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	247,0	Л.З.	247,0
В40	Центр	462,0	84,7	308,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	924,0	169,4	616,0
	Край	210,0	Л.З.	210,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	420,0	Л.З.	420,0
	Угол	133,0	Л.З.	133,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	266,0	Л.З.	266,0
В45	Центр	495,0	90,8	330,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	990,0	181,6	660,0
	Край	225,0	Л.З.	225,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	450,0	Л.З.	450,0
	Угол	142,5	Л.З.	142,5	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	285,0	Л.З.	285,0
В50	Центр	528,0	96,8	352,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	1056,0	193,6	704,0
	Край	240,0	Л.З.	240,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	480,0	Л.З.	480,0
	Угол	152,0	Л.З.	152,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	304,0	Л.З.	304,0
В60	Центр	594,0	108,9	396,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	1188,0	217,8	792,0
	Край	270,0	Л.З.	270,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	540,0	Л.З.	540,0
	Угол	171,0	Л.З.	171,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	342,0	Л.З.	342,0
В80	Центр	693,0	127,0	462,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	1386,0	254,0	924,0
	Край	315,0	Л.З.	315,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	630,0	Л.З.	630,0
	Угол	199,5	Л.З.	199,5	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	399,0	Л.З.	399,0
В100	Центр	726,0	133,1	484,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	1452,0	266,2	968,0
	Край	330,0	Л.З.	330,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	660,0	Л.З.	660,0
	Угол	209,0	Л.З.	209,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	418,0	Л.З.	418,0

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 21. Толщина плиты ($t = 200\text{мм}$, $h_0 = 160\text{мм}$). Опираение на колонну $40 \times 40\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
		N , кН	M , кНм	N , кН		N , кН	M , кНм	N , кН
В15	Центр	268,8	50,2	179,2	$d6 \ s50 \ A240$	537,6	100,4	358,4
	Край	121,6	Л.З.	121,6	$d6 \ s50 \ A240$	243,2	Л.З.	243,2
	Угол	76,8	Л.З.	76,8	$d6 \ s50 \ A240$	153,6	Л.З.	153,6
В20	Центр	322,5	60,1	215,0	$d6 \ s50 \ A240$	645,1	120,2	430,0
	Край	145,9	Л.З.	145,9	$d6 \ s50 \ A240$	291,8	Л.З.	291,8
	Угол	92,1	Л.З.	92,1	$d6 \ s50 \ A240$	184,3	Л.З.	184,3
В25	Центр	376,3	70,2	250,8	$d8 \ s50 \ A500$	752,6	140,4	501,7
	Край	170,2	Л.З.	170,2	$d8 \ s50 \ A500$	340,4	Л.З.	340,4
	Угол	107,5	Л.З.	107,5	$d6 \ s50 \ A240$	215,0	Л.З.	215,0
В30	Центр	412,1	76,9	274,7	$d8 \ s50 \ A500$	824,3	153,7	549,5
	Край	186,4	Л.З.	186,4	$d8 \ s50 \ A500$	372,8	Л.З.	372,8
	Угол	117,7	Л.З.	117,7	$d6 \ s50 \ A240$	235,5	Л.З.	235,5
В35	Центр	465,9	86,9	310,6	$d8 \ s50 \ A500$	931,8	173,8	621,2
	Край	210,7	Л.З.	210,7	$d8 \ s50 \ A500$	421,5	Л.З.	421,5
	Угол	133,0	Л.З.	133,0	$d6 \ s50 \ A240$	266,1	Л.З.	266,1
В40	Центр	501,7	93,6	334,5	$d8 \ s50 \ A500$	1003,5	187,2	669,0
	Край	226,9	Л.З.	226,9	$d8 \ s50 \ A500$	453,9	Л.З.	453,9
	Угол	143,2	Л.З.	143,2	$d6 \ s50 \ A240$	286,6	Л.З.	286,6
В45	Центр	537,6	100,3	358,4	$d8 \ s50 \ A500$	1075,2	200,5	716,8
	Край	243,2	Л.З.	243,2	$d8 \ s50 \ A500$	486,4	Л.З.	486,4
	Угол	153,6	Л.З.	153,6	$d8 \ s50 \ A500$	307,2	Л.З.	307,2
В50	Центр	573,4	106,9	382,3	$d8 \ s50 \ A500$	1146,8	213,8	764,5
	Край	259,4	Л.З.	259,4	$d8 \ s50 \ A500$	518,8	Л.З.	518,8
	Угол	163,8	Л.З.	163,8	$d8 \ s50 \ A500$	327,7	Л.З.	327,7
В60	Центр	645,1	120,4	430,0	$d8 \ s50 \ A500$	1290,2	240,8	860,1
	Край	291,8	Л.З.	291,8	$d8 \ s50 \ A500$	583,6	Л.З.	583,6
	Угол	184,3	Л.З.	184,3	$d8 \ s50 \ A500$	368,6	Л.З.	368,6
В80	Центр	752,6	140,4	501,7	$d8 \ s50 \ A500$	1505,2	280,8	1003,5
	Край	340,4	Л.З.	340,4	$d8 \ s50 \ A500$	680,9	Л.З.	680,9
	Угол	215,0	Л.З.	215,0	$d8 \ s50 \ A500$	430,0	Л.З.	430,0
В100	Центр	788,4	147,0	525,6	$d8 \ s50 \ A500$	1576,9	294,1	1051,3
	Край	356,6	Л.З.	356,6	$d8 \ s50 \ A500$	713,3	Л.З.	713,3
	Угол	225,3	Л.З.	225,3	$d8 \ s50 \ A500$	450,5	Л.З.	450,5

Таблица 22. Толщина плиты ($t = 220\text{мм}$, $h_0 = 175\text{мм}$). Опираение на колонну $40 \times 40\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	301,8	57,9	201,2	$d8 \leq 50$ A500	603,6	115,8	402,4
	Край	135,6	Л.З.	135,6	$d8 \leq 50$ A500	271,2	Л.З.	271,2
	Угол	85,3	Л.З.	85,3	$d8 \leq 50$ A500	170,6	Л.З.	170,6
В20	Центр	362,2	69,5	241,5	$d8 \leq 50$ A500	724,4	139,0	482,9
	Край	162,7	Л.З.	162,7	$d8 \leq 50$ A500	325,5	Л.З.	325,5
	Угол	102,3	Л.З.	102,3	$d8 \leq 50$ A500	204,7	Л.З.	204,7
В25	Центр	422,6	81,1	281,7	$d8 \leq 50$ A500	845,1	162,1	563,4
	Край	189,9	Л.З.	189,9	$d8 \leq 50$ A500	379,7	Л.З.	379,7
	Угол	119,4	Л.З.	119,4	$d8 \leq 50$ A500	238,8	Л.З.	238,8
В30	Центр	462,8	88,7	308,5	$d8 \leq 50$ A500	925,6	177,4	617,0
	Край	208,1	Л.З.	208,1	$d8 \leq 50$ A500	415,9	Л.З.	415,9
	Угол	130,7	Л.З.	130,7	$d8 \leq 50$ A500	261,6	Л.З.	261,6
В35	Центр	523,2	100,3	348,8	$d8 \leq 50$ A500	1046,3	200,5	697,6
	Край	235,1	Л.З.	235,1	$d8 \leq 50$ A500	470,1	Л.З.	470,1
	Угол	147,9	Л.З.	147,9	$d8 \leq 50$ A500	295,7	Л.З.	295,7
В40	Центр	563,5	108,0	375,7	$d8 \leq 50$ A500	1126,8	216,1	751,1
	Край	253,2	Л.З.	253,2	$d8 \leq 50$ A500	506,3	Л.З.	506,3
	Угол	159,2	Л.З.	159,2	$d8 \leq 50$ A500	318,3	Л.З.	318,3
В45	Центр	603,7	115,8	402,5	$d8 \leq 50$ A500	1207,3	231,6	804,9
	Край	271,3	Л.З.	271,3	$d8 \leq 50$ A500	542,5	Л.З.	542,5
	Угол	170,6	Л.З.	170,6	$d8 \leq 50$ A500	341,2	Л.З.	341,2
В50	Центр	644,0	123,4	429,3	$d8 \leq 50$ A500	1287,8	246,8	858,5
	Край	289,4	Л.З.	289,4	$d8 \leq 50$ A500	578,6	Л.З.	578,6
	Угол	181,9	Л.З.	181,9	$d8 \leq 50$ A500	364,0	Л.З.	364,0
В60	Центр	724,5	139,0	483,0	$d8 \leq 50$ A500	1448,8	277,9	965,9
	Край	325,7	Л.З.	325,7	$d8 \leq 50$ A500	651,0	Л.З.	651,0
	Угол	204,7	Л.З.	204,7	$d8 \leq 50$ A500	409,5	Л.З.	409,5
В80	Центр	845,2	162,1	563,5	$d8 \leq 50$ A500	1690,2	324,2	1126,8
	Край	379,9	Л.З.	379,9	$d8 \leq 50$ A500	759,5	Л.З.	759,5
	Угол	238,8	Л.З.	238,8	$d8 \leq 50$ A500	477,7	Л.З.	477,7
В100	Центр	885,5	169,7	590,3	$d8 \leq 50$ A500	1770,7	339,5	1180,5
	Край	398,0	Л.З.	398,0	$d8 \leq 50$ A500	795,6	Л.З.	795,6
	Угол	250,3	Л.З.	250,3	$d8 \leq 50$ A500	500,5	Л.З.	500,5

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 23. Толщина плиты ($t = 250\text{мм}$, $h_0 = 200\text{мм}$). Опираение на колонну $40 \times 40\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
		N , кН	M , кНм	N , кН		N , кН	M , кНм	N , кН
В15	Центр	360,0	72,0	240,0	$d8 \leq 60 A500$	720,0	144,0	480,0
	Край	160,0	Л.З.	160,0	$d8 \leq 60 A500$	320,0	Л.З.	320,0
	Угол	100,0	Л.З.	100,0	$d8 \leq 60 A500$	200,0	Л.З.	200,0
В20	Центр	432,0	86,4	288,0	$d8 \leq 60 A500$	864,0	172,8	576,0
	Край	192,0	Л.З.	192,0	$d8 \leq 60 A500$	384,0	Л.З.	384,0
	Угол	120,0	Л.З.	120,0	$d8 \leq 60 A500$	240,0	Л.З.	240,0
В25	Центр	504,0	100,8	336,0	$d8 \leq 60 A500$	1008,0	201,6	672,0
	Край	224,0	Л.З.	224,0	$d8 \leq 60 A500$	448,0	Л.З.	448,0
	Угол	140,0	Л.З.	140,0	$d8 \leq 60 A500$	280,0	Л.З.	280,0
В30	Центр	552,0	110,4	367,9	$d8 \leq 60 A500$	1104,0	220,9	736,0
	Край	245,3	Л.З.	245,3	$d8 \leq 60 A500$	490,6	Л.З.	490,6
	Угол	153,3	Л.З.	153,3	$d8 \leq 60 A500$	306,6	Л.З.	306,6
В35	Центр	624,0	124,8	415,9	$d8 \leq 60 A500$	1248,0	249,7	832,0
	Край	277,3	Л.З.	277,3	$d8 \leq 60 A500$	554,6	Л.З.	554,6
	Угол	173,3	Л.З.	173,3	$d8 \leq 60 A500$	346,6	Л.З.	346,6
В40	Центр	672,0	134,4	448,0	$d8 \leq 60 A500$	1344,0	268,7	895,9
	Край	298,6	Л.З.	298,6	$d8 \leq 60 A500$	597,3	Л.З.	597,3
	Угол	186,7	Л.З.	186,7	$d8 \leq 60 A500$	373,3	Л.З.	373,3
В45	Центр	720,0	144,0	480,0	$d8 \leq 60 A500$	1440,0	288,0	960,0
	Край	320,0	Л.З.	320,0	$d8 \leq 60 A500$	640,0	Л.З.	640,0
	Угол	200,0	Л.З.	200,0	$d8 \leq 60 A500$	400,0	Л.З.	400,0
В50	Центр	768,0	153,6	511,9	$d8 \leq 60 A500$	1536,0	307,3	1024,0
	Край	341,3	Л.З.	341,3	$d8 \leq 60 A500$	682,6	Л.З.	682,6
	Угол	213,3	Л.З.	213,3	$d8 \leq 60 A500$	426,6	Л.З.	426,6
В60	Центр	864,0	172,8	576,0	$d8 \leq 60 A500$	1728,0	345,6	1152,0
	Край	384,0	Л.З.	384,0	$d8 \leq 60 A500$	768,0	Л.З.	768,0
	Угол	240,0	Л.З.	240,0	$d8 \leq 60 A500$	480,0	Л.З.	480,0
В80	Центр	1008,0	201,6	672,0	$d8 \leq 60 A500$	2016,0	403,2	1344,0
	Край	448,0	Л.З.	448,0	$d8 \leq 60 A500$	896,0	Л.З.	896,0
	Угол	280,0	Л.З.	280,0	$d8 \leq 60 A500$	560,0	Л.З.	560,0
В100	Центр	1056,0	211,2	704,0	$d8 \leq 60 A500$	2112,0	422,5	1408,0
	Край	469,3	Л.З.	469,3	$d8 \leq 60 A500$	938,6	Л.З.	938,7
	Угол	293,3	Л.З.	293,3	$d8 \leq 60 A500$	586,6	Л.З.	586,6

Таблица 24. Толщина плиты ($t = 280\text{мм}$, $h_0 = 225\text{мм}$). Опираение на колонну $40 \times 40\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	421,8	87,9	281,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	843,6	175,8	562,4
	Край	185,6	Л.З.	185,6	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	371,2	Л.З.	371,2
	Угол	115,3	Л.З.	115,3	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	230,6	Л.З.	230,6
В20	Центр	506,2	105,5	337,5	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1012,4	211,0	674,9
	Край	222,7	Л.З.	222,7	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	445,5	Л.З.	445,5
	Угол	138,3	Л.З.	138,3	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	276,7	Л.З.	276,7
В25	Центр	590,6	123,1	393,7	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1181,1	246,1	787,4
	Край	259,9	Л.З.	259,9	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	519,7	Л.З.	519,7
	Угол	161,4	Л.З.	161,4	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	322,8	Л.З.	322,8
В30	Центр	646,8	134,8	431,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1293,6	269,7	862,4
	Край	284,6	Л.З.	284,6	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	569,2	Л.З.	569,2
	Угол	176,8	Л.З.	176,8	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	353,6	Л.З.	353,6
В35	Центр	731,2	152,4	487,5	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1462,3	304,8	974,9
	Край	321,7	Л.З.	321,7	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	643,5	Л.З.	643,5
	Угол	199,8	Л.З.	199,8	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	399,7	Л.З.	399,7
В40	Центр	787,5	164,2	525,0	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1574,8	328,3	1049,9
	Край	346,6	Л.З.	346,6	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	693,0	Л.З.	693,0
	Угол	215,2	Л.З.	215,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	430,5	Л.З.	430,5
В45	Центр	843,7	175,8	562,5	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1687,3	351,6	1124,9
	Край	371,3	Л.З.	371,3	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	742,5	Л.З.	742,5
	Угол	230,6	Л.З.	230,6	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	461,2	Л.З.	461,2
В50	Центр	900,0	187,6	600,0	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1799,8	375,1	1199,9
	Край	396,1	Л.З.	396,1	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	792,0	Л.З.	792,0
	Угол	246,0	Л.З.	246,0	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	492,1	Л.З.	492,1
В60	Центр	1012,5	211,0	675,0	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	2024,8	421,9	1349,9
	Край	445,7	Л.З.	445,7	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	891,0	Л.З.	891,0
	Угол	276,7	Л.З.	276,7	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	553,5	Л.З.	553,5
В80	Центр	1181,2	246,1	787,5	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	2362,2	492,2	1574,8
	Край	519,9	Л.З.	519,9	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1039,5	Л.З.	1039,5
	Угол	322,8	Л.З.	322,8	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	645,7	Л.З.	645,7
В100	Центр	1237,5	257,9	825,0	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	2474,7	515,8	1649,8
	Край	544,7	Л.З.	544,7	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1089,0	Л.З.	1089,0
	Угол	338,2	Л.З.	338,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	676,5	Л.З.	676,5

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 25. Толщина плиты ($t = 300\text{мм}$, $h_0 = 240\text{мм}$). Опираение на колонну $40 \times 40\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
B15	Центр	460,8	98,3	307,2	d10 s80 A500	921,6	196,6	614,4
	Край	201,6	Л.З.	201,6	d10 s80 A500	403,2	Л.З.	403,2
	Угол	124,8	Л.З.	124,8	d10 s80 A500	249,6	Л.З.	249,6
B20	Центр	552,9	118,0	368,6	d10 s80 A500	1105,9	235,9	737,2
	Край	241,9	Л.З.	241,9	d10 s80 A500	483,8	Л.З.	483,8
	Угол	149,7	Л.З.	149,7	d10 s80 A500	299,5	Л.З.	299,5
B25	Центр	645,1	137,6	430,1	d10 s80 A500	1290,2	275,2	860,1
	Край	282,2	Л.З.	282,2	d10 s80 A500	564,4	Л.З.	564,4
	Угол	174,7	Л.З.	174,7	d10 s80 A500	349,4	Л.З.	349,4
B30	Центр	706,5	150,7	471,0	d10 s80 A500	1413,1	301,4	942,0
	Край	309,1	Л.З.	309,1	d10 s80 A500	618,2	Л.З.	618,2
	Угол	191,3	Л.З.	191,3	d10 s80 A500	382,7	Л.З.	382,7
B35	Центр	798,7	170,3	532,4	d10 s80 A500	1597,4	340,7	1064,9
	Край	349,4	Л.З.	349,4	d10 s80 A500	698,8	Л.З.	698,8
	Угол	216,3	Л.З.	216,3	d10 s80 A500	432,6	Л.З.	432,6
B40	Центр	860,1	183,4	573,4	d10 s80 A500	1720,3	366,8	1146,8
	Край	376,3	Л.З.	376,3	d10 s80 A500	752,6	Л.З.	752,6
	Угол	232,9	Л.З.	232,9	d10 s80 A500	465,9	Л.З.	465,9
B45	Центр	921,6	196,6	614,4	d10 s80 A500	1843,2	393,2	1228,8
	Край	403,2	Л.З.	403,2	d10 s80 A500	806,4	Л.З.	806,4
	Угол	249,6	Л.З.	249,6	d10 s80 A500	499,2	Л.З.	499,2
B50	Центр	983,0	209,7	655,3	d10 s80 A500	1966,0	419,3	1310,7
	Край	430,0	Л.З.	430,0	d10 s80 A500	860,1	Л.З.	860,1
	Угол	266,2	Л.З.	266,2	d10 s80 A500	532,4	Л.З.	532,4
B60	Центр	1105,9	235,9	737,2	d10 s80 A500	2211,8	471,8	1474,5
	Край	483,8	Л.З.	483,8	d10 s80 A500	967,6	Л.З.	967,6
	Угол	299,5	Л.З.	299,5	d10 s80 A500	599,0	Л.З.	599,0
B80	Центр	1290,2	275,2	860,1	d12 s80 A500	2580,4	550,5	1720,3
	Край	564,4	Л.З.	564,4	d12 s80 A500	1128,9	Л.З.	1128,9
	Угол	349,4	Л.З.	349,4	d12 s80 A500	698,8	Л.З.	698,8
B100	Центр	1351,6	288,3	901,1	d12 s80 A500	2703,3	576,6	1802,2
	Край	591,3	Л.З.	591,3	d12 s80 A500	1182,6	Л.З.	1182,6
	Угол	366,0	Л.З.	366,0	d12 s80 A500	732,1	Л.З.	732,1

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 26. Толщина плиты ($t = 350\text{мм}$, $h_0 = 285\text{мм}$). Опираение на колонну $40 \times 40\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	585,6	133,7	390,4	d10 s90 A500	1171,2	267,4	780,8
	Край	252,2	Л.З.	252,2	d10 s90 A500	504,4	Л.З.	504,4
	Угол	154,6	Л.З.	154,6	d10 s90 A500	309,2	Л.З.	309,2
В20	Центр	702,8	160,4	468,5	d10 s90 A500	1405,5	320,9	936,9
	Край	302,7	Л.З.	302,7	d10 s90 A500	605,3	Л.З.	605,3
	Угол	185,5	Л.З.	185,5	d10 s90 A500	371,0	Л.З.	371,0
В25	Центр	819,9	187,2	546,6	d10 s90 A500	1639,8	374,4	1093,1
	Край	353,1	Л.З.	353,1	d10 s90 A500	706,2	Л.З.	706,2
	Угол	216,4	Л.З.	216,4	d10 s90 A500	432,9	Л.З.	432,9
В30	Центр	898,0	205,1	598,6	d10 s90 A500	1795,8	410,3	1197,2
	Край	386,7	Л.З.	386,7	d10 s90 A500	773,4	Л.З.	773,4
	Угол	237,0	Л.З.	237,0	d10 s90 A500	474,1	Л.З.	474,1
В35	Центр	1015,1	231,9	676,7	d10 s90 A500	2030,1	463,8	1353,4
	Край	437,2	Л.З.	437,2	d10 s90 A500	874,3	Л.З.	874,3
	Угол	267,9	Л.З.	267,9	d10 s90 A500	535,9	Л.З.	535,9
В40	Центр	1093,2	249,7	728,8	d10 s90 A500	2186,3	499,4	1457,5
	Край	470,9	Л.З.	470,9	d10 s90 A500	941,6	Л.З.	941,6
	Угол	288,6	Л.З.	288,6	d10 s90 A500	577,2	Л.З.	577,2
В45	Центр	1171,3	267,5	780,9	d10 s80 A500	2342,5	535,1	1561,7
	Край	504,5	Л.З.	504,5	d10 s80 A500	1008,9	Л.З.	1008,9
	Угол	309,2	Л.З.	309,2	d10 s90 A500	618,4	Л.З.	618,4
В50	Центр	1249,4	285,4	832,9	d10 s80 A500	2498,7	570,7	1665,8
	Край	538,1	Л.З.	538,1	d10 s80 A500	1076,1	Л.З.	1076,1
	Угол	329,9	Л.З.	329,9	d10 s90 A500	659,6	Л.З.	659,6
В60	Центр	1405,6	321,0	937,0	d10 s80 A500	2811,0	642,0	1874,0
	Край	605,4	Л.З.	605,4	d10 s80 A500	1210,6	Л.З.	1210,6
	Угол	371,0	Л.З.	371,0	d10 s90 A500	742,1	Л.З.	742,1
В80	Центр	1639,9	374,5	1093,2	d10 s80 A500	3279,5	749,0	2186,4
	Край	706,4	Л.З.	706,4	d10 s80 A500	1412,4	Л.З.	1412,4
	Угол	432,9	Л.З.	432,9	d10 s90 A500	865,8	Л.З.	865,8
В100	Центр	1717,9	392,3	1145,3	d10 s80 A500	3435,6	784,6	2290,4
	Край	740,0	Л.З.	740,0	d10 s80 A500	1479,7	Л.З.	1479,7
	Угол	453,5	Л.З.	453,5	d10 s90 A500	907,0	Л.З.	907,0

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 27. Толщина плиты ($t = 400\text{мм}$, $h_0 = 335\text{мм}$). Опираение на колонну $40 \times 40\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	738,6	181,0	492,4	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1477,2	362,0	984,8
	Край	313,2	Л.З.	313,2	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	626,4	Л.З.	626,4
	Угол	190,1	Л.З.	190,1	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	380,2	Л.З.	380,2
В20	Центр	886,4	217,2	590,9	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1772,7	434,3	1181,7
	Край	375,9	Л.З.	375,9	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	751,7	Л.З.	751,7
	Угол	228,1	Л.З.	228,1	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	456,2	Л.З.	456,2
В25	Центр	1034,1	253,3	689,4	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2068,2	506,7	1378,7
	Край	438,5	Л.З.	438,5	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	877,0	Л.З.	877,0
	Угол	266,1	Л.З.	266,1	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	532,3	Л.З.	532,3
В30	Центр	1132,6	277,5	755,1	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2265,0	554,9	1510,0
	Край	480,3	Л.З.	480,3	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	960,5	Л.З.	960,5
	Угол	291,5	Л.З.	291,5	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	582,9	Л.З.	582,9
В35	Центр	1280,3	313,6	853,5	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2560,5	627,3	1707,0
	Край	543,0	Л.З.	543,0	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1085,8	Л.З.	1085,8
	Угол	329,5	Л.З.	329,5	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	659,0	Л.З.	659,0
В40	Центр	1378,8	337,9	919,2	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2757,5	675,8	1838,3
	Край	584,7	Л.З.	584,7	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1169,3	Л.З.	1169,3
	Угол	354,9	Л.З.	354,9	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	709,7	Л.З.	709,7
В45	Центр	1477,3	362,0	984,9	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	2954,5	724,0	1969,6
	Край	626,5	Л.З.	626,5	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	1252,9	Л.З.	1252,9
	Угол	380,2	Л.З.	380,2	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	760,5	Л.З.	760,5
В50	Центр	1575,8	386,1	1050,5	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	3151,5	772,2	2100,8
	Край	668,3	Л.З.	668,3	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	1336,4	Л.З.	1336,4
	Угол	405,6	Л.З.	405,6	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	811,2	Л.З.	811,2
В60	Центр	1772,8	434,3	1181,8	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	3545,4	868,7	2363,5
	Край	751,8	Л.З.	751,8	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	1503,4	Л.З.	1503,4
	Угол	456,2	Л.З.	456,2	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	912,5	Л.З.	912,5
В80	Центр	2068,3	506,7	1378,8	$d14 \leq 100 \text{ A500}$	4136,3	1013,4	2757,5
	Край	877,2	Л.З.	877,2	$d14 \leq 100 \text{ A500}$	1754,0	Л.З.	1754,0
	Угол	532,3	Л.З.	532,3	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1064,6	Л.З.	1064,6
В100	Центр	2166,7	530,8	1444,5	$d14 \leq 100 \text{ A500}$	4333,1	1061,6	2888,6
	Край	919,0	Л.З.	919,0	$d14 \leq 100 \text{ A500}$	1837,6	Л.З.	1837,6
	Угол	557,7	Л.З.	557,7	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1115,3	Л.З.	1115,3

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 28. Толщина плиты ($t = 450\text{мм}$, $h_0 = 380\text{мм}$). Опираение на колонну $40 \times 40\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			N , кН	M , кНм			N , кН	M , кНм
В15	Центр	889,2	231,2	592,8	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	1778,4	462,4	1185,6
	Край	372,4	Л.З.	372,4	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	744,8	Л.З.	744,8
	Угол	224,2	Л.З.	224,2	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	448,4	Л.З.	448,4
В20	Центр	1067,0	309,2	711,3	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	2134,0	618,4	1422,7
	Край	446,8	Л.З.	446,8	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	893,7	Л.З.	893,7
	Угол	269,0	Л.З.	269,0	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	538,0	Л.З.	538,0
В25	Центр	1244,8	360,7	829,9	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	2489,7	721,3	1659,8
	Край	521,3	Л.З.	521,3	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	1042,6	Л.З.	1042,6
	Угол	313,8	Л.З.	313,8	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	627,7	Л.З.	627,7
В30	Центр	1363,4	395,0	908,9	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	2726,9	789,9	1817,9
	Край	571,0	Л.З.	571,0	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	1142,0	Л.З.	1142,0
	Угол	343,8	Л.З.	343,8	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	687,5	Л.З.	687,5
В35	Центр	1541,2	446,6	1027,5	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	3082,5	893,1	2055,0
	Край	645,4	Л.З.	645,4	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1290,9	Л.З.	1290,9
	Угол	388,6	Л.З.	388,6	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	777,1	Л.З.	777,1
В40	Центр	1659,8	480,9	1106,5	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	3319,7	961,7	2213,1
	Край	695,1	Л.З.	695,1	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1390,3	Л.З.	1390,3
	Угол	418,4	Л.З.	418,4	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	837,0	Л.З.	837,0
В45	Центр	1778,4	515,2	1185,6	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	3556,8	1030,4	2371,2
	Край	744,8	Л.З.	744,8	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1489,6	Л.З.	1489,6
	Угол	448,4	Л.З.	448,4	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	896,8	Л.З.	896,8
В50	Центр	1896,9	549,6	1264,6	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	3793,9	1099,3	2529,3
	Край	794,4	Л.З.	794,4	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1588,8	Л.З.	1588,8
	Угол	478,3	Л.З.	478,3	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	956,6	Л.З.	956,6
В60	Центр	2134,0	618,2	1422,7	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	4268,1	1236,5	2845,4
	Край	893,7	Л.З.	893,7	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1787,4	Л.З.	1787,4
	Угол	538,0	Л.З.	538,0	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1076,1	Л.З.	1076,1
В80	Центр	2489,7	721,3	1659,8	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	4979,5	1442,6	3319,7
	Край	1042,7	Л.З.	1042,7	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	2085,4	Л.З.	2085,4
	Угол	627,7	Л.З.	627,7	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	1255,5	Л.З.	1255,5
В100	Центр	2608,3	755,6	1738,9	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	5216,6	1511,2	3477,7
	Край	1092,3	Л.З.	1092,3	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	2184,6	Л.З.	2184,6
	Угол	657,5	Л.З.	657,5	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	1315,2	Л.З.	1315,2

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 29. Толщина плиты ($t = 500\text{мм}$, $h_0 = 430\text{мм}$). Опираение на колонну $40 \times 40\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	1070,7	296,2	713,8	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	2141,4	592,4	1427,6
	Край	442,9	Л.З.	442,9	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	885,8	Л.З.	885,8
	Угол	264,4	Л.З.	264,4	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	528,8	Л.З.	528,8
В20	Центр	1284,8	355,5	856,5	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	2569,7	711,1	1713,1
	Край	531,4	Л.З.	531,4	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	1062,9	Л.З.	1062,9
	Угол	317,3	Л.З.	317,3	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	634,5	Л.З.	634,5
В25	Центр	1498,9	414,8	999,3	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	2997,9	829,5	1998,6
	Край	620,0	Л.З.	620,0	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	1240,0	Л.З.	1240,0
	Угол	370,2	Л.З.	370,2	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	740,2	Л.З.	740,2
В30	Центр	1641,7	454,3	1094,5	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	3283,5	908,6	2188,9
	Край	679,1	Л.З.	679,1	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	1358,2	Л.З.	1358,2
	Угол	405,4	Л.З.	405,4	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	810,8	Л.З.	810,8
В35	Центр	1855,8	513,5	1237,2	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	3711,7	1027,1	2474,5
	Край	767,6	Л.З.	767,6	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	1535,3	Л.З.	1535,3
	Угол	458,3	Л.З.	458,3	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	916,6	Л.З.	916,6
В40	Центр	1998,6	553,0	1332,4	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	3997,3	1105,9	2664,9
	Край	826,7	Л.З.	826,7	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	1653,5	Л.З.	1653,5
	Угол	493,5	Л.З.	493,5	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	987,0	Л.З.	987,0
В45	Центр	2141,4	592,5	1427,6	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	4282,8	1185,1	2855,2
	Край	885,8	Л.З.	885,8	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	1771,6	Л.З.	1771,6
	Угол	528,9	Л.З.	528,9	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	1057,6	Л.З.	1057,6
В50	Центр	2284,1	632,0	1522,7	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	4568,3	1263,9	3045,5
	Край	944,8	Л.З.	944,8	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1889,7	Л.З.	1889,7
	Угол	564,1	Л.З.	564,1	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1128,0	Л.З.	1128,0
В60	Центр	2569,7	711,1	1713,1	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	5139,4	1422,2	3426,2
	Край	1062,9	Л.З.	1062,9	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	2125,9	Л.З.	2125,9
	Угол	634,6	Л.З.	634,6	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	1269,0	Л.З.	1269,0
В80	Центр	2997,9	829,5	1998,6	$d14 \leq 120 \text{ A500}$	5995,9	1659,0	3997,3
	Край	1240,1	Л.З.	1240,1	$d14 \leq 120 \text{ A500}$	2480,2	Л.З.	2480,2
	Угол	740,4	Л.З.	740,4	$d14 \leq 120 \text{ A500}$	1480,6	Л.З.	1480,6
В100	Центр	3140,7	869,1	2093,8	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	6281,4	1738,2	4187,6
	Край	1299,1	Л.З.	1299,1	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	2598,3	Л.З.	2598,3
	Угол	775,6	Л.З.	775,6	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	1551,1	Л.З.	1551,1

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 30. Толщина плиты ($t = 600\text{мм}$, $h_0 = 525\text{мм}$). Опираение на колонну $40 \times 40\text{см}$.

Класс бетона	Располо- жение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточен ной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточен ной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			N, кН	M, кНм			N, кН	N, кН
B15	Центр	1456,8	449,2	971,2	d12 s160 A500	2913,6	898,4	1942,4
	Край	590,6	Л.З.	590,6	d12 s130 A500	1181,2	Л.З.	1181,2
	Угол	347,8	Л.З.	347,8	d12 s120 A500	695,6	Л.З.	695,6
B20	Центр	1748,2	539,1	1165,5	d12 s160 A500	3496,4	1078,2	2330,9
	Край	708,7	Л.З.	708,7	d12 s130 A500	1417,5	Л.З.	1417,5
	Угол	417,3	Л.З.	417,3	d12 s120 A500	834,7	Л.З.	834,7
B25	Центр	2039,6	629,0	1359,7	d12 s140 A500	4079,1	1258,0	2719,4
	Край	826,9	Л.З.	826,9	d12 s130 A500	1653,7	Л.З.	1653,7
	Угол	486,9	Л.З.	486,9	d12 s120 A500	973,8	Л.З.	973,8
B30	Центр	2233,8	688,8	1489,1	d12 s130 A500	4467,5	1377,6	2978,4
	Край	905,6	Л.З.	905,6	d12 s130 A500	1811,2	Л.З.	1811,2
	Угол	533,3	Л.З.	533,3	d12 s120 A500	1066,6	Л.З.	1066,6
B35	Центр	2525,2	778,7	1683,5	d12 s110 A500	5050,3	1557,4	3366,9
	Край	1023,7	Л.З.	1023,7	d12 s110 A500	2047,5	Л.З.	2047,5
	Угол	602,8	Л.З.	602,8	d12 s110 A500	1205,7	Л.З.	1205,7
B40	Центр	2719,5	838,6	1813,0	d12 s110 A500	5438,8	1677,1	3625,9
	Край	1102,6	Л.З.	1102,6	d12 s110 A500	2205,0	Л.З.	2205,0
	Угол	649,2	Л.З.	649,2	d12 s110 A500	1298,5	Л.З.	1298,5
B45	Центр	2913,7	898,5	1942,5	d12 s110 A500	5827,3	1797,1	3884,9
	Край	1181,3	Л.З.	1181,3	d12 s110 A500	2362,5	Л.З.	2362,5
	Угол	695,6	Л.З.	695,6	d12 s110 A500	1391,2	Л.З.	1391,3
B50	Центр	3108,0	958,4	2072,0	d12 s110 A500	6215,8	1916,7	4143,9
	Край	1260,1	Л.З.	1260,1	d12 s110 A500	2520,0	Л.З.	2520,0
	Угол	742,0	Л.З.	742,0	d12 s110 A500	1484,0	Л.З.	1484,0
B60	Центр	3496,5	1078,2	2331,0	d12 s110 A500	6992,8	2156,4	4661,8
	Край	1417,6	Л.З.	1417,6	d12 s110 A500	2835,0	Л.З.	2835,0
	Угол	834,7	Л.З.	834,7	d12 s110 A500	1669,4	Л.З.	1669,5
B80	Центр	4079,2	1257,8	2719,5	d14 s110 A500	8158,2	2515,7	5438,8
	Край	1653,9	Л.З.	1653,9	d14 s110 A500	3307,5	Л.З.	3307,5
	Угол	973,8	Л.З.	973,8	d14 s110 A500	1947,6	Л.З.	1947,7
B100	Центр	4273,5	1317,8	2849,0	d14 s110 A500	8546,7	2635,6	5697,8
	Край	1732,7	Л.З.	1732,7	d14 s110 A500	3465,0	Л.З.	3465,0
	Угол	1020,2	Л.З.	1020,2	d14 s110 A500	2040,4	Л.З.	2040,5

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 31. Толщина плиты ($t = 800\text{мм}$, $h_0 = 720\text{мм}$). Опираение на колонну $40 \times 40\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	2419,2	903,2	1612,8	$d12 \leq 150 \text{ A500}$	4838,4	1806,4	3225,6
	Край	950,4	Л.З.	950,4	$d12 \leq 150 \text{ A500}$	1900,8	Л.З.	1900,8
	Угол	547,2	Л.З.	547,2	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1094,4	Л.З.	1094,4
В20	Центр	2903,0	1083,8	1935,3	$d12 \leq 150 \text{ A500}$	5806,1	2167,6	3870,7
	Край	1140,4	Л.З.	1140,4	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	2280,9	Л.З.	2280,9
	Угол	656,6	Л.З.	656,6	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1313,2	Л.З.	1313,2
В25	Центр	3386,9	1264,4	2257,9	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	6773,8	2528,9	4515,8
	Край	1330,5	Л.З.	1330,5	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	2661,1	Л.З.	2661,1
	Угол	766,0	Л.З.	766,0	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1532,0	Л.З.	1532,0
В30	Центр	3709,4	1384,9	2472,9	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	7418,9	2769,8	4945,9
	Край	1457,2	Л.З.	1457,2	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	2914,5	Л.З.	2914,5
	Угол	839,0	Л.З.	839,0	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	1678,0	Л.З.	1678,0
В35	Центр	4193,3	1565,5	2795,5	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	8386,5	3131,0	5591,0
	Край	1647,3	Л.З.	1647,3	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	3294,7	Л.З.	3294,7
	Угол	948,4	Л.З.	948,4	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1896,9	Л.З.	1896,9
В40	Центр	4515,8	1685,9	3010,5	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	9031,7	3371,9	6021,1
	Край	1774,0	Л.З.	1774,0	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	3548,1	Л.З.	3548,1
	Угол	1021,4	Л.З.	1021,4	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2042,8	Л.З.	2042,8
В45	Центр	4838,4	1806,4	3225,6	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	9676,8	3612,8	6451,2
	Край	1900,8	Л.З.	1900,8	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	3801,6	Л.З.	3801,6
	Угол	1094,4	Л.З.	1094,4	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2188,8	Л.З.	2188,8
В50	Центр	5161,0	1926,9	3440,6	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	10322,0	3853,7	6881,3
	Край	2027,5	Л.З.	2027,5	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	4055,0	Л.З.	4055,0
	Угол	1167,3	Л.З.	1167,3	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2334,7	Л.З.	2334,7
В60	Центр	5806,1	2167,6	3870,7	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	11612,2	4335,3	7741,5
	Край	2280,9	Л.З.	2280,9	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	4561,9	Л.З.	4561,9
	Угол	1313,2	Л.З.	1313,2	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	2626,5	Л.З.	2626,5
В80	Центр	6773,8	2528,9	4515,8	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	13547,6	5057,7	9031,7
	Край	2661,1	Л.З.	2661,1	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	5318,8	Л.З.	5318,8
	Угол	1532,1	Л.З.	1532,1	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	3064,3	Л.З.	3064,3
В100	Центр	7096,3	2649,3	4730,9	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	14192,7	5298,6	9461,8
	Край	2787,8	Л.З.	2787,8	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	5575,7	Л.З.	5575,7
	Угол	1605,1	Л.З.	1605,1	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	3210,2	Л.З.	3210,2

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 32. Толщина плиты ($t = 1000\text{мм}$, $h_0 = 900\text{мм}$). Опираение на колонну $40 \times 40\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			N , кН	M , кНм			N , кН	M , кНм
В15	Центр	3510,0	1521,0	2340,0	$d16 \leq 210$ A500	7020,0	3042,0	4680,0
	Край	1350,0	Л.З.	1350,0	$d16 \leq 180$ A500	2700,0	Л.З.	2700,0
	Угол	765,0	Л.З.	765,0	$d16 \leq 150$ A500	1530,0	Л.З.	1530,0
В20	Центр	4212,0	1821,4	2808,0	$d16 \leq 180$ A500	8424,0	3642,9	5616,0
	Край	1620,0	Л.З.	1620,0	$d16 \leq 170$ A500	3240,0	Л.З.	3240,0
	Угол	918,0	Л.З.	918,0	$d16 \leq 150$ A500	1836,0	Л.З.	1836,0
В25	Центр	4914,0	2129,4	3276,0	$d16 \leq 180$ A500	9828,0	4258,8	6552,0
	Край	1890,0	Л.З.	1890,0	$d16 \leq 170$ A500	3780,0	Л.З.	3780,0
	Угол	1071,0	Л.З.	1071,0	$d16 \leq 150$ A500	2142,0	Л.З.	2142,0
В30	Центр	5382,0	2332,2	3588,0	$d16 \leq 180$ A500	10764,0	4664,4	7176,0
	Край	2070,0	Л.З.	2070,0	$d16 \leq 170$ A500	4140,0	Л.З.	4140,0
	Угол	1173,0	Л.З.	1173,0	$d16 \leq 150$ A500	2346,0	Л.З.	2346,0
В35	Центр	6084,0	2636,4	4056,0	$d16 \leq 160$ A500	12168,1	5272,8	8112,0
	Край	2340,0	Л.З.	2340,0	$d16 \leq 160$ A500	4680,0	Л.З.	4680,0
	Угол	1326,0	Л.З.	1326,0	$d16 \leq 150$ A500	2652,0	Л.З.	2652,0
В40	Центр	6552,0	2839,2	4368,0	$d16 \leq 150$ A500	13104,1	5678,4	8736,0
	Край	2520,0	Л.З.	2520,0	$d16 \leq 150$ A500	5040,0	Л.З.	5040,0
	Угол	1428,0	Л.З.	1428,0	$d16 \leq 150$ A500	2856,0	Л.З.	2856,0
В45	Центр	7020,0	3042,0	4680,0	$d16 \leq 140$ A500	14040,1	6084,0	9360,0
	Край	2700,0	Л.З.	2700,0	$d16 \leq 140$ A500	5400,0	Л.З.	5400,0
	Угол	1530,0	Л.З.	1530,0	$d16 \leq 140$ A500	3060,0	Л.З.	3060,0
В50	Центр	7488,0	3244,8	4992,0	$d16 \leq 130$ A500	14976,1	6489,6	9984,0
	Край	2880,0	Л.З.	2880,0	$d16 \leq 130$ A500	5760,0	Л.З.	5760,0
	Угол	1632,0	Л.З.	1632,0	$d16 \leq 140$ A500	3264,0	Л.З.	3264,0
В60	Центр	8424,0	3650,4	5616,0	$d16 \leq 130$ A500	16848,1	7300,8	11232,1
	Край	3240,0	Л.З.	3240,0	$d16 \leq 130$ A500	6480,0	Л.З.	6480,0
	Угол	1836,0	Л.З.	1836,0	$d16 \leq 140$ A500	3672,0	Л.З.	3672,0
В80	Центр	9828,0	4258,8	6552,0	$d16 \leq 120$ A500	19656,1	8517,6	13104,1
	Край	3780,0	Л.З.	3780,0	$d16 \leq 120$ A500	7560,0	Л.З.	7560,0
	Угол	2142,0	Л.З.	2142,0	$d16 \leq 120$ A500	4284,0	Л.З.	4284,0
В100	Центр	10296,0	4461,6	6864,0	$d16 \leq 120$ A500	20592,1	8923,2	13728,1
	Край	3960,0	Л.З.	3960,0	$d16 \leq 120$ A500	7920,0	Л.З.	7920,0
	Угол	2244,0	Л.З.	2244,0	$d16 \leq 120$ A500	4488,0	Л.З.	4488,0

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 33. Толщина плиты ($t = 1200\text{мм}$, $h_0 = 1080\text{мм}$). Опираение на колонну 40х40см.

Класс бетона	Располо- жение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточен ной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточен ной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			N, кН	M, кНм			N, кН	N, кН
B15	Центр	4795,2	2365,6	3196,8	d16 s230 A500	9590,4	4731,2	6393,6
	Край	1814,4	Л.З.	1814,4	d16 s190 A500	3628,8	Л.З.	3628,8
	Угол	1015,2	Л.З.	1015,2	d16 s160 A500	2030,4	Л.З.	2030,4
B20	Центр	5754,2	2838,7	3836,1	d16 s190 A500	11508,5	5677,3	7672,3
	Край	2177,2	Л.З.	2177,2	d16 s190 A500	4354,5	Л.З.	4354,5
	Угол	1218,2	Л.З.	1218,2	d16 s160 A500	2436,5	Л.З.	2436,5
B25	Центр	6713,3	3311,8	4475,5	d16 s170 A500	13426,6	6623,6	8951,1
	Край	2540,1	Л.З.	2540,1	d16 s170 A500	5080,3	Л.З.	5080,3
	Угол	1421,2	Л.З.	1421,2	d16 s160 A500	2842,5	Л.З.	2842,5
B30	Центр	7352,6	3627,2	4901,8	d16 s170 A500	14705,4	7254,4	9803,6
	Край	2782,1	Л.З.	2782,1	d16 s170 A500	5564,2	Л.З.	5564,2
	Угол	1556,6	Л.З.	1556,6	d16 s160 A500	3113,3	Л.З.	3113,3
B35	Центр	8311,7	4100,2	5541,1	d16 s170 A500	16623,5	8200,5	11082,3
	Край	3144,9	Л.З.	3144,9	d16 s170 A500	6289,9	Л.З.	6289,9
	Угол	1759,6	Л.З.	1759,6	d16 s160 A500	3519,3	Л.З.	3519,3
B40	Центр	8951,0	4415,7	5967,4	d16 s150 A500	17902,2	8831,4	11934,8
	Край	3386,9	Л.З.	3386,9	d16 s150 A500	6773,8	Л.З.	6773,8
	Угол	1895,0	Л.З.	1895,0	d16 s150 A500	3790,1	Л.З.	3790,1
B45	Центр	9590,4	4731,1	6393,6	d16 s140 A500	19180,9	9462,2	12787,3
	Край	3628,8	Л.З.	3628,8	d16 s140 A500	7257,6	Л.З.	7257,6
	Угол	2030,4	Л.З.	2030,4	d16 s140 A500	4060,8	Л.З.	4060,8
B50	Центр	10229,8	5046,6	6819,9	d16 s140 A500	20459,7	10093,1	13639,8
	Край	3870,7	Л.З.	3870,7	d16 s140 A500	7741,5	Л.З.	7741,5
	Угол	2165,7	Л.З.	2165,7	d16 s140 A500	4331,5	Л.З.	4331,5
B60	Центр	11508,5	5677,3	7672,3	d16 s140 A500	23017,1	11354,6	15344,7
	Край	4354,5	Л.З.	4354,5	d16 s140 A500	8709,1	Л.З.	8709,1
	Угол	2436,5	Л.З.	2436,5	d16 s140 A500	4873,0	Л.З.	4873,0
B80	Центр	13426,6	6623,5	8951,1	d16 s120 A500	26853,3	13247,0	17902,2
	Край	5080,3	Л.З.	5080,3	d16 s120 A500	10160,7	Л.З.	10160,7
	Угол	2842,5	Л.З.	2842,5	d16 s120 A500	5685,1	Л.З.	5685,1
B100	Центр	14065,9	6938,9	9377,3	d16 s120 A500	28132,1	13877,8	18754,7
	Край	5322,2	Л.З.	5322,2	d16 s120 A500	10644,5	Л.З.	10644,5
	Угол	2977,9	Л.З.	2977,9	d16 s120 A500	5955,8	Л.З.	5955,8

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 34. Толщина плиты ($t = 1500\text{мм}$, $h_0 = 1350\text{мм}$). Опираение на колонну $40 \times 40\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	7087,5	4134,4	4725,0	$d16 \leq 220$ A500	14175,0	8268,8	9450,0
	Край	2632,5	Л.З.	2632,5	$d16 \leq 200$ A500	5265,0	Л.З.	5265,0
	Угол	1451,2	Л.З.	1451,2	$d16 \leq 180$ A500	2902,4	Л.З.	2902,4
В20	Центр	8505,0	4961,2	5670,0	$d16 \leq 190$ A500	17010,0	9922,4	11340,0
	Край	3159,0	Л.З.	3159,0	$d16 \leq 190$ A500	6318,0	Л.З.	6318,0
	Угол	1741,5	Л.З.	1741,5	$d16 \leq 180$ A500	3482,9	Л.З.	3482,9
В25	Центр	9922,5	5788,1	6615,0	$d16 \leq 170$ A500	19845,0	11576,2	13230,0
	Край	3685,5	Л.З.	3685,5	$d16 \leq 170$ A500	7371,0	Л.З.	7371,0
	Угол	2031,7	Л.З.	2031,7	$d16 \leq 170$ A500	4063,4	Л.З.	4063,4
В30	Центр	10867,5	6339,4	7245,0	$d16 \leq 170$ A500	21735,0	12678,8	14490,0
	Край	4036,5	Л.З.	4036,5	$d16 \leq 170$ A500	8073,0	Л.З.	8073,0
	Угол	2225,2	Л.З.	2225,2	$d16 \leq 170$ A500	4450,3	Л.З.	4450,3
В35	Центр	12285,0	7166,3	8190,0	$d16 \leq 160$ A500	24570,0	14332,6	16380,0
	Край	4563,0	Л.З.	4563,0	$d16 \leq 160$ A500	9126,0	Л.З.	9126,0
	Угол	2515,5	Л.З.	2515,5	$d16 \leq 160$ A500	5030,8	Л.З.	5030,8
В40	Центр	13230,0	7717,5	8820,0	$d16 \leq 150$ A500	26460,0	15435,0	17640,0
	Край	4914,0	Л.З.	4914,0	$d16 \leq 150$ A500	9828,0	Л.З.	9828,0
	Угол	2709,0	Л.З.	2709,0	$d16 \leq 150$ A500	5417,8	Л.З.	5417,8
В45	Центр	14175,0	8268,8	9450,0	$d18 \leq 170$ A500	28350,0	16537,6	18900,0
	Край	5265,0	Л.З.	5265,0	$d18 \leq 170$ A500	10530,0	Л.З.	10530,0
	Угол	2902,5	Л.З.	2902,5	$d18 \leq 170$ A500	5804,8	Л.З.	5804,8
В50	Центр	15120,0	8820,0	10080,0	$d18 \leq 160$ A500	30240,0	17640,0	20160,0
	Край	5616,0	Л.З.	5616,0	$d18 \leq 160$ A500	11232,1	Л.З.	11232,1
	Угол	3096,0	Л.З.	3096,0	$d18 \leq 160$ A500	6191,8	Л.З.	6191,8
В60	Центр	17010,0	9922,5	11340,1	$d18 \leq 150$ A500	34020,1	19845,0	22680,0
	Край	6318,0	Л.З.	6318,0	$d18 \leq 150$ A500	12636,1	Л.З.	12636,1
	Угол	3483,0	Л.З.	3483,0	$d18 \leq 150$ A500	6965,8	Л.З.	6965,8
В80	Центр	19845,0	11576,3	13230,1	$d20 \leq 150$ A500	39690,0	23152,6	26460,0
	Край	7371,0	Л.З.	7371,0	$d20 \leq 150$ A500	14742,1	Л.З.	14742,1
	Угол	4063,5	Л.З.	4063,5	$d20 \leq 150$ A500	8126,7	Л.З.	8126,7
В100	Центр	20790,0	12127,5	10996,5	$d20 \leq 150$ A500	41580,0	24255,0	27720,0
	Край	7722,0	Л.З.	7722,0	$d20 \leq 150$ A500	15444,1	Л.З.	15444,1
	Угол	4257,0	Л.З.	4257,0	$d20 \leq 150$ A500	8513,7	Л.З.	8513,7

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 35. Толщина плиты ($t = 1800\text{мм}$, $h_0 = 1620\text{мм}$). Опираение на колонну $40 \times 40\text{см}$.

Класс бетона	Располо- жение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточен ной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточен ной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			N, кН	M, кНм			N, кН	N, кН
B15	Центр	9817,2	6610,2	6544,8	d16 s200 A500	19634,4	13220,4	13089,6
	Край	3596,4	Л.З.	3596,4	d16 s200 A500	7192,8	Л.З.	7192,8
	Угол	1960,2	Л.З.	1960,2	d16 s200 A500	3920,4	Л.З.	3920,4
B20	Центр	11780,6	7932,2	7853,8	d16 s190 A500	23561,4	15864,5	15707,5
	Край	4315,7	Л.З.	4315,7	d16 s190 A500	8631,4	Л.З.	8631,4
	Угол	2352,2	Л.З.	2352,2	d16 s190 A500	4704,5	Л.З.	4704,5
B25	Центр	13744,1	9254,3	9162,8	d16 s170 A500	27488,3	18508,6	18325,5
	Край	5035,0	Л.З.	5035,0	d16 s170 A500	10070,0	Л.З.	10070,0
	Угол	2744,3	Л.З.	2744,3	d16 s170 A500	5488,6	Л.З.	5488,6
B30	Центр	15053,0	10135,6	10035,4	d16 s170 A500	30106,2	20271,1	20070,8
	Край	5514,5	Л.З.	5514,5	d16 s170 A500	11029,0	Л.З.	11029,0
	Угол	3005,6	Л.З.	3005,6	d16 s170 A500	6011,3	Л.З.	6011,3
B35	Центр	17016,5	11457,6	11344,4	d16 s160 A500	34033,0	22915,2	22688,7
	Край	6233,8	Л.З.	6233,8	d16 s160 A500	12467,6	Л.З.	12467,6
	Угол	3397,7	Л.З.	3397,7	d16 s160 A500	6795,4	Л.З.	6795,4
B40	Центр	18325,4	12339,0	12217,0	d16 s150 A500	36651,0	24678,0	24434,0
	Край	6713,3	Л.З.	6713,3	d16 s150 A500	13426,6	Л.З.	13426,6
	Угол	3659,0	Л.З.	3659,0	d16 s150 A500	7318,1	Л.З.	7318,1
B45	Центр	19634,4	13220,3	13089,7	d16 s150 A500	39268,9	26440,6	26179,3
	Край	7192,8	Л.З.	7192,8	d16 s150 A500	14385,7	Л.З.	14385,7
	Угол	3920,4	Л.З.	3920,4	d16 s150 A500	7840,8	Л.З.	7840,8
B50	Центр	20943,4	14101,7	13962,3	d18 s160 A500	41886,9	28203,4	27924,6
	Край	7672,3	Л.З.	7672,3	d18 s160 A500	15344,7	Л.З.	15344,7
	Угол	4181,7	Л.З.	4181,7	d18 s160 A500	8363,5	Л.З.	8363,5
B60	Центр	23561,3	15864,4	15707,6	d18 s150 A500	47122,8	31728,7	31415,2
	Край	8631,4	Л.З.	8631,4	d18 s150 A500	17262,8	Л.З.	17262,8
	Угол	4704,5	Л.З.	4704,5	d18 s150 A500	9409,0	Л.З.	9409,0
B80	Центр	27488,2	18508,4	18325,6	d20 s150 A500	54976,5	37016,9	36651,0
	Край	10070,0	Л.З.	10070,0	d20 s150 A500	20140,0	Л.З.	20140,0
	Угол	5488,6	Л.З.	5488,6	d20 s150 A500	10977,2	Л.З.	10977,2
B100	Центр	28797,1	19389,8	19198,2	d20 s150 A500	57593,9	38779,7	38395,9
	Край	10549,5	Л.З.	10549,5	d20 s150 A500	21099,0	Л.З.	21099,0
	Угол	5749,9	Л.З.	5749,9	d20 s150 A500	11499,9	Л.З.	11499,9

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 36. Толщина плиты ($t = 2000\text{мм}$, $h_0 = 1800\text{мм}$). Опираение на колонну $40 \times 40\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
		N , кН	M , кНм	N , кН		N , кН	M , кНм	N , кН
В15	Центр	11880,0	8712,0	7920,0	$d16 \leq 210 \text{ A500}$	23760,0	17424,0	15840,0
	Край	4320,0	Л.З.	4320,0	$d16 \leq 210 \text{ A500}$	8640,0	Л.З.	8640,0
	Угол	2340,0	Л.З.	2340,0	$d16 \leq 210 \text{ A500}$	4680,0	Л.З.	4680,0
В20	Центр	14256,0	10455,5	9504,0	$d16 \leq 190 \text{ A500}$	28512,0	20911,0	19008,0
	Край	5184,0	Л.З.	5184,0	$d16 \leq 190 \text{ A500}$	10368,0	Л.З.	10368,0
	Угол	2808,0	Л.З.	2808,0	$d16 \leq 190 \text{ A500}$	5616,0	Л.З.	5616,0
В25	Центр	16632,0	12196,8	11088,1	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	33263,7	24393,6	22175,8
	Край	6048,0	Л.З.	6048,0	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	12096,1	Л.З.	12096,1
	Угол	3276,0	Л.З.	3276,0	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	6552,0	Л.З.	6552,0
В30	Центр	18216,0	13358,4	12144,1	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	36432,0	26716,8	24288,0
	Край	6624,0	Л.З.	6624,0	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	13248,1	Л.З.	13248,1
	Угол	3588,0	Л.З.	3588,0	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	7176,0	Л.З.	7176,0
В35	Центр	20592,0	15100,8	13728,1	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	41184,0	30201,6	27456,0
	Край	7488,0	Л.З.	7488,0	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	14976,1	Л.З.	14976,1
	Угол	4056,0	Л.З.	4056,0	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	8112,0	Л.З.	8112,0
В40	Центр	22176,0	16262,4	14784,1	$d16 \leq 150 \text{ A500}$	44352,0	32524,8	29567,9
	Край	8064,0	Л.З.	8064,0	$d16 \leq 150 \text{ A500}$	16128,1	Л.З.	16128,1
	Угол	4368,0	Л.З.	4368,0	$d16 \leq 150 \text{ A500}$	8736,0	Л.З.	8736,0
В45	Центр	23760,0	17424,0	15840,1	$d18 \leq 160 \text{ A500}$	47520,0	34848,0	31680,0
	Край	8640,0	Л.З.	8640,0	$d18 \leq 160 \text{ A500}$	17280,1	Л.З.	17280,1
	Угол	4680,0	Л.З.	4680,0	$d18 \leq 170 \text{ A500}$	9360,0	Л.З.	9360,0
В50	Центр	25344,0	18585,6	16896,1	$d18 \leq 160 \text{ A500}$	50688,0	37171,2	33792,0
	Край	9216,0	Л.З.	9216,0	$d18 \leq 160 \text{ A500}$	18432,1	Л.З.	18432,1
	Угол	4992,0	Л.З.	4992,0	$d18 \leq 160 \text{ A500}$	9984,0	Л.З.	9984,0
В60	Центр	28512,0	20908,8	19008,1	$d18 \leq 150 \text{ A500}$	57024,0	41817,6	38016,0
	Край	10368,0	Л.З.	10368,0	$d18 \leq 150 \text{ A500}$	20736,1	Л.З.	20736,1
	Угол	5616,0	Л.З.	5616,0	$d18 \leq 150 \text{ A500}$	11232,1	Л.З.	11232,1
В80	Центр	33264,0	24393,6	22176,2	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	66528,0	48787,2	44352,0
	Край	12096,1	Л.З.	12096,1	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	24192,2	Л.З.	24192,2
	Угол	6552,0	Л.З.	6552,0	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	13104,1	Л.З.	13104,1
В100	Центр	34848,0	25555,2	23232,2	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	69696,0	51110,4	46464,0
	Край	12672,1	Л.З.	12672,1	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	25344,2	Л.З.	25344,2
	Угол	6864,0	Л.З.	6864,0	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	13728,1	Л.З.	13728,1

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 37. Толщина плиты ($t = 160\text{мм}$, $h_0 = 130\text{мм}$). Опираение на колонну $50 \times 50\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
		N, кН	M, кНм	N, кН		N, кН	M, кНм	N, кН
B15	Центр	245,7	51,6	163,8	d6 s40 A240	491,4	103,2	327,6
	Край	114,4	Л.З.	114,4	d6 s40 A240	228,8	Л.З.	228,8
	Угол	73,4	Л.З.	73,4	d6 s40 A240	146,9	Л.З.	146,9
B20	Центр	294,8	61,9	196,5	d6 s40 A240	589,6	123,8	393,0
	Край	137,2	Л.З.	137,2	d6 s40 A240	274,5	Л.З.	274,5
	Угол	88,1	Л.З.	88,1	d6 s40 A240	176,2	Л.З.	176,2
B25	Центр	343,9	72,5	229,2	d6 s40 A240	687,9	144,9	458,6
	Край	160,1	Л.З.	160,1	d6 s40 A240	320,3	Л.З.	320,3
	Угол	102,8	Л.З.	102,8	d6 s40 A240	205,6	Л.З.	205,6
B30	Центр	376,7	79,3	251,1	d6 s40 A240	753,4	158,7	502,2
	Край	175,4	Л.З.	175,4	d6 s40 A240	350,8	Л.З.	350,8
	Угол	112,5	Л.З.	112,5	d6 s40 A240	225,2	Л.З.	225,2
B35	Центр	425,8	89,7	283,8	d6 s40 A240	851,7	179,3	567,8
	Край	198,2	Л.З.	198,2	d6 s40 A240	396,5	Л.З.	396,5
	Угол	127,3	Л.З.	127,3	d6 s40 A240	254,5	Л.З.	254,5
B40	Центр	458,6	96,5	305,6	d6 s40 A240	917,2	193,1	611,4
	Край	213,5	Л.З.	213,5	d6 s40 A240	427,0	Л.З.	427,0
	Угол	137,0	Л.З.	137,0	d6 s40 A240	274,1	Л.З.	274,1
B45	Центр	491,4	103,4	327,6	d8 s40 A500	982,8	206,8	655,2
	Край	228,8	Л.З.	228,8	d8 s40 A500	457,6	Л.З.	457,6
	Угол	147,0	Л.З.	147,0	d6 s40 A240	293,8	Л.З.	293,8
B50	Центр	524,1	110,3	349,4	d8 s40 A500	1048,3	220,6	698,9
	Край	244,0	Л.З.	244,0	d8 s40 A500	488,0	Л.З.	488,0
	Угол	156,7	Л.З.	156,7	d6 s40 A240	313,3	Л.З.	313,3
B60	Центр	589,6	124,1	393,0	d8 s40 A500	1179,3	248,1	786,3
	Край	274,5	Л.З.	274,5	d8 s40 A500	549,1	Л.З.	549,1
	Угол	176,2	Л.З.	176,2	d6 s40 A240	352,5	Л.З.	352,5
B80	Центр	687,9	144,7	458,6	d8 s40 A500	1375,9	289,4	917,2
	Край	320,3	Л.З.	320,3	d8 s40 A500	640,6	Л.З.	640,6
	Угол	205,6	Л.З.	205,6	d6 s40 A240	411,3	Л.З.	411,3
B100	Центр	720,7	151,6	480,5	d8 s40 A500	1441,4	303,2	960,8
	Край	335,5	Л.З.	335,5	d8 s40 A500	671,1	Л.З.	671,1
	Угол	215,4	Л.З.	215,4	d6 s40 A240	430,8	Л.З.	430,8

Таблица 38. Толщина плиты ($t = 180\text{мм}$, $h_0 = 150\text{мм}$). Опираение на колонну 50х50см.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			N, кН	M, кНм			N, кН	M, кНм
B15	Центр	292,5	63,4	195,0	d6 s50 A240	585,0	126,8	390,0
	Край	135,0	Л.З.	135,0	d6 s50 A240	270,0	Л.З.	270,0
	Угол	86,2	Л.З.	86,2	d6 s50 A240	172,4	Л.З.	172,4
B20	Центр	351,0	76,1	234,0	d6 s50 A240	702,0	152,2	468,0
	Край	162,0	Л.З.	162,0	d6 s50 A240	324,0	Л.З.	324,0
	Угол	103,5	Л.З.	103,5	d6 s50 A240	206,9	Л.З.	206,9
B25	Центр	409,5	88,6	273,0	d8 s50 A500	819,0	177,3	546,0
	Край	189,0	Л.З.	189,0	d8 s50 A500	378,0	Л.З.	378,0
	Угол	120,7	Л.З.	120,7	d8 s50 A500	241,4	Л.З.	241,4
B30	Центр	448,5	97,2	299,0	d8 s50 A500	897,0	194,4	598,0
	Край	207,0	Л.З.	207,0	d8 s50 A500	414,0	Л.З.	414,0
	Угол	132,2	Л.З.	132,2	d8 s50 A500	264,3	Л.З.	264,3
B35	Центр	507,0	109,7	338,0	d8 s50 A500	1014,0	219,4	676,0
	Край	234,0	Л.З.	234,0	d8 s50 A500	468,0	Л.З.	468,0
	Угол	149,5	Л.З.	149,5	d8 s50 A500	298,8	Л.З.	298,8
B40	Центр	546,0	118,2	364,0	d8 s50 A500	1092,0	236,5	728,0
	Край	252,0	Л.З.	252,0	d8 s50 A500	504,0	Л.З.	504,0
	Угол	161,0	Л.З.	161,0	d8 s50 A500	321,8	Л.З.	321,8
B45	Центр	585,0	126,8	390,0	d8 s50 A500	1170,0	253,6	780,0
	Край	270,0	Л.З.	270,0	d8 s50 A500	540,0	Л.З.	540,0
	Угол	172,6	Л.З.	172,6	d8 s50 A500	344,8	Л.З.	344,8
B50	Центр	624,0	135,1	416,0	d8 s50 A500	1248,0	270,3	832,0
	Край	288,0	Л.З.	288,0	d8 s50 A500	576,0	Л.З.	576,0
	Угол	184,1	Л.З.	184,1	d8 s50 A500	367,8	Л.З.	367,8
B60	Центр	702,0	152,0	468,0	d8 s50 A500	1404,0	304,1	936,0
	Край	324,0	Л.З.	324,0	d8 s50 A500	648,0	Л.З.	648,0
	Угол	207,1	Л.З.	207,1	d8 s50 A500	413,8	Л.З.	413,8
B80	Центр	819,0	177,3	546,0	d8 s50 A500	1638,0	354,5	1092,0
	Край	378,0	Л.З.	378,0	d8 s50 A500	756,0	Л.З.	756,0
	Угол	241,6	Л.З.	241,6	d8 s50 A500	482,7	Л.З.	482,7
B100	Центр	858,0	185,8	572,0	d8 s50 A500	1716,0	371,6	1144,0
	Край	396,0	Л.З.	396,0	d8 s50 A500	792,0	Л.З.	792,0
	Угол	253,1	Л.З.	253,1	d8 s50 A500	505,7	Л.З.	505,7

Таблица 39. Толщина плиты ($t = 200\text{мм}$, $h_0 = 160\text{мм}$). Опираение на колонну 50х50см.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
		N, кН	M, кНм	N, кН		N, кН	M, кНм	N, кН
B15	Центр	316,8	69,7	211,2	d6 s50 A240	633,6	139,4	422,4
	Край	145,6	Л.З.	145,6	d6 s50 A240	291,2	Л.З.	291,2
	Угол	92,8	Л.З.	92,8	d6 s50 A240	185,6	Л.З.	185,6
B20	Центр	380,1	83,5	253,4	d6 s50 A240	760,3	167,0	506,8
	Край	174,7	Л.З.	174,7	d6 s50 A240	349,4	Л.З.	349,4
	Угол	111,3	Л.З.	111,3	d6 s50 A240	222,7	Л.З.	222,7
B25	Центр	443,5	97,5	295,6	d8 s50 A500	887,0	194,9	591,3
	Край	203,8	Л.З.	203,8	d8 s50 A500	407,6	Л.З.	407,6
	Угол	129,9	Л.З.	129,9	d6 s50 A240	259,8	Л.З.	259,8
B30	Центр	485,7	106,7	323,8	d8 s50 A500	971,5	213,4	647,7
	Край	223,2	Л.З.	223,2	d8 s50 A500	446,4	Л.З.	446,4
	Угол	142,3	Л.З.	142,3	d6 s50 A240	284,5	Л.З.	284,5
B35	Центр	549,1	120,7	366,1	d8 s50 A500	1098,2	241,4	732,1
	Край	252,3	Л.З.	252,3	d8 s50 A500	504,7	Л.З.	504,7
	Угол	160,7	Л.З.	160,7	d6 s50 A240	321,6	Л.З.	321,6
B40	Центр	591,3	129,9	394,2	d8 s50 A500	1182,7	259,9	788,5
	Край	271,7	Л.З.	271,7	d8 s50 A500	543,5	Л.З.	543,5
	Угол	173,1	Л.З.	173,1	d6 s50 A240	346,3	Л.З.	346,3
B45	Центр	633,6	139,2	422,4	d8 s50 A500	1267,2	278,4	844,8
	Край	291,2	Л.З.	291,2	d8 s50 A500	582,4	Л.З.	582,4
	Угол	185,6	Л.З.	185,6	d8 s50 A500	371,2	Л.З.	371,2
B50	Центр	675,8	148,4	450,5	d8 s50 A500	1351,6	296,9	901,0
	Край	310,6	Л.З.	310,6	d8 s50 A500	621,2	Л.З.	621,2
	Угол	198,0	Л.З.	198,0	d8 s50 A500	395,9	Л.З.	395,9
B60	Центр	760,3	167,2	506,8	d8 s50 A500	1520,6	334,3	1013,7
	Край	349,4	Л.З.	349,4	d8 s50 A500	698,8	Л.З.	698,8
	Угол	222,7	Л.З.	222,7	d8 s50 A500	445,4	Л.З.	445,4
B80	Центр	887,0	194,9	591,3	d8 s50 A500	1774,0	389,8	1182,6
	Край	407,6	Л.З.	407,6	d8 s50 A500	815,3	Л.З.	815,3
	Угол	259,8	Л.З.	259,8	d8 s50 A500	519,6	Л.З.	519,6
B100	Центр	929,2	204,2	619,4	d8 s50 A500	1858,5	408,3	1239,0
	Край	427,0	Л.З.	427,0	d8 s50 A500	854,1	Л.З.	854,1
	Угол	272,2	Л.З.	272,2	d8 s50 A500	544,4	Л.З.	544,4

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 40. Толщина плиты ($t = 220\text{мм}$, $h_0 = 175\text{мм}$). Опираение на колонну $50 \times 50\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
		N , кН	M , кНм	N , кН		N , кН	M , кНм	N , кН
В15	Центр	354,3	79,7	236,2	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	708,6	159,4	472,4
	Край	161,8	Л.З.	161,8	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	323,6	Л.З.	323,6
	Угол	102,8	Л.З.	102,8	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	205,6	Л.З.	205,6
В20	Центр	425,2	95,6	283,5	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	850,4	191,3	566,9
	Край	194,2	Л.З.	194,2	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	388,4	Л.З.	388,4
	Угол	123,3	Л.З.	123,3	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	246,7	Л.З.	246,7
В25	Центр	496,1	111,6	330,8	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	992,1	223,2	661,4
	Край	226,6	Л.З.	226,6	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	453,1	Л.З.	453,1
	Угол	144,0	Л.З.	144,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	287,8	Л.З.	287,8
В30	Центр	543,3	122,1	362,2	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	1086,6	244,1	724,4
	Край	248,3	Л.З.	248,3	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	496,3	Л.З.	496,3
	Угол	157,5	Л.З.	157,5	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	315,2	Л.З.	315,2
В35	Центр	614,2	138,0	409,5	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	1228,4	276,0	818,9
	Край	280,5	Л.З.	280,5	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	560,9	Л.З.	560,9
	Угол	178,2	Л.З.	178,2	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	356,3	Л.З.	356,3
В40	Центр	661,6	148,7	441,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	1322,9	297,4	881,8
	Край	302,1	Л.З.	302,1	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	604,1	Л.З.	604,1
	Угол	191,8	Л.З.	191,8	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	383,6	Л.З.	383,6
В45	Центр	708,7	159,4	472,5	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	1417,3	318,8	944,9
	Край	323,7	Л.З.	323,7	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	647,3	Л.З.	647,3
	Угол	205,6	Л.З.	205,6	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	411,2	Л.З.	411,2
В50	Центр	756,1	169,9	504,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	1511,8	339,8	1007,9
	Край	345,4	Л.З.	345,4	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	690,4	Л.З.	690,4
	Угол	219,2	Л.З.	219,2	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	438,6	Л.З.	438,6
В60	Центр	850,6	191,3	567,1	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	1700,8	382,6	1133,9
	Край	388,6	Л.З.	388,6	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	776,8	Л.З.	776,8
	Угол	246,7	Л.З.	246,7	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	493,5	Л.З.	493,5
В80	Центр	992,3	223,2	661,5	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	1984,3	446,3	1322,9
	Край	453,3	Л.З.	453,3	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	906,3	Л.З.	906,3
	Угол	287,8	Л.З.	287,8	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	575,7	Л.З.	575,7
В100	Центр	1039,6	233,7	693,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	2078,8	467,3	1385,8
	Край	474,9	Л.З.	474,9	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	949,3	Л.З.	949,3
	Угол	301,6	Л.З.	301,6	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	603,2	Л.З.	603,2

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 41. Толщина плиты ($t = 250\text{мм}$, $h_0 = 200\text{мм}$). Опираение на колонну $50 \times 50\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			N , кН	M , кНм			N , кН	M , кНм
В15	Центр	420,0	98,0	280,0	$d8 \leq 60 A500$	840,0	196,0	560,0
	Край	190,0	Л.З.	190,0	$d8 \leq 60 A500$	380,0	Л.З.	380,0
	Угол	120,0	Л.З.	120,0	$d8 \leq 60 A500$	240,0	Л.З.	240,0
В20	Центр	504,0	117,6	336,0	$d8 \leq 60 A500$	1008,0	235,2	672,0
	Край	228,0	Л.З.	228,0	$d8 \leq 60 A500$	456,0	Л.З.	456,0
	Угол	144,0	Л.З.	144,0	$d8 \leq 60 A500$	288,0	Л.З.	288,0
В25	Центр	588,0	137,2	392,0	$d8 \leq 60 A500$	1176,0	274,4	784,0
	Край	266,0	Л.З.	266,0	$d8 \leq 60 A500$	532,0	Л.З.	532,0
	Угол	168,0	Л.З.	168,0	$d8 \leq 60 A500$	336,0	Л.З.	336,0
В30	Центр	644,0	150,3	429,2	$d8 \leq 60 A500$	1288,0	300,7	858,7
	Край	291,3	Л.З.	291,3	$d8 \leq 60 A500$	582,6	Л.З.	582,6
	Угол	183,9	Л.З.	183,9	$d8 \leq 60 A500$	368,0	Л.З.	368,0
В35	Центр	728,0	169,9	485,2	$d8 \leq 60 A500$	1456,0	339,9	970,7
	Край	329,3	Л.З.	329,3	$d8 \leq 60 A500$	658,6	Л.З.	658,6
	Угол	207,9	Л.З.	207,9	$d8 \leq 60 A500$	416,0	Л.З.	416,0
В40	Центр	784,0	182,9	522,7	$d8 \leq 60 A500$	1568,0	365,7	1045,2
	Край	354,6	Л.З.	354,6	$d8 \leq 60 A500$	709,3	Л.З.	709,3
	Угол	224,0	Л.З.	224,0	$d8 \leq 60 A500$	447,9	Л.З.	447,9
В45	Центр	840,0	196,0	560,0	$d8 \leq 60 A500$	1680,0	392,0	1120,0
	Край	380,0	Л.З.	380,0	$d8 \leq 60 A500$	760,0	Л.З.	760,0
	Угол	240,0	Л.З.	240,0	$d8 \leq 60 A500$	480,0	Л.З.	480,0
В50	Центр	896,0	209,1	597,2	$d8 \leq 60 A500$	1792,0	418,3	1194,7
	Край	405,3	Л.З.	405,3	$d8 \leq 60 A500$	810,6	Л.З.	810,6
	Угол	255,9	Л.З.	255,9	$d8 \leq 60 A500$	512,0	Л.З.	512,0
В60	Центр	1008,0	235,2	672,0	$d8 \leq 60 A500$	2016,0	470,4	1344,0
	Край	456,0	Л.З.	456,0	$d8 \leq 60 A500$	912,0	Л.З.	912,0
	Угол	288,0	Л.З.	288,0	$d8 \leq 60 A500$	576,0	Л.З.	576,0
В80	Центр	1176,0	274,4	784,0	$d8 \leq 50 A500$	2352,0	548,8	1568,0
	Край	532,0	Л.З.	532,0	$d8 \leq 50 A500$	1064,0	Л.З.	1064,0
	Угол	336,0	Л.З.	336,0	$d8 \leq 60 A500$	672,0	Л.З.	672,0
В100	Центр	1232,0	287,5	821,3	$d8 \leq 50 A500$	2464,0	575,1	1642,7
	Край	557,3	Л.З.	557,3	$d8 \leq 50 A500$	1114,7	Л.З.	1114,7
	Угол	351,9	Л.З.	351,9	$d8 \leq 60 A500$	704,0	Л.З.	704,0

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 42. Толщина плиты ($t = 280\text{мм}$, $h_0 = 225\text{мм}$). Опираение на колонну 50х50см.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N, кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N, кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			M, кНм	N, кН			M, кНм	N, кН
B15	Центр	489,3	118,3	326,2	d10 s70 A500	978,6	236,6	652,4
	Край	219,3	Л.З.	219,3	d10 s70 A500	438,6	Л.З.	438,6
	Угол	137,8	Л.З.	137,8	d10 s70 A500	275,6	Л.З.	275,6
B20	Центр	587,2	142,0	391,5	d10 s70 A500	1174,4	283,9	782,9
	Край	263,2	Л.З.	263,2	d10 s70 A500	526,4	Л.З.	526,4
	Угол	165,3	Л.З.	165,3	d10 s70 A500	330,7	Л.З.	330,7
B25	Центр	685,1	165,6	456,8	d10 s70 A500	1370,1	331,2	913,4
	Край	307,1	Л.З.	307,1	d10 s70 A500	614,1	Л.З.	614,1
	Угол	193,0	Л.З.	193,0	d10 s70 A500	385,8	Л.З.	385,8
B30	Центр	750,3	181,5	500,2	d10 s70 A500	1500,6	362,9	1000,4
	Край	336,3	Л.З.	336,3	d10 s70 A500	672,6	Л.З.	672,6
	Угол	211,3	Л.З.	211,3	d10 s70 A500	422,6	Л.З.	422,6
B35	Центр	848,2	205,1	565,5	d10 s70 A500	1696,4	410,2	1130,9
	Край	380,2	Л.З.	380,2	d10 s70 A500	760,4	Л.З.	760,4
	Угол	238,8	Л.З.	238,8	d10 s70 A500	477,7	Л.З.	477,7
B40	Центр	913,6	221,0	609,0	d10 s70 A500	1826,8	441,9	1217,9
	Край	409,6	Л.З.	409,6	d10 s70 A500	818,9	Л.З.	818,9
	Угол	257,2	Л.З.	257,2	d10 s70 A500	514,5	Л.З.	514,5
B45	Центр	978,7	236,6	652,5	d10 s70 A500	1957,3	473,2	1304,9
	Край	438,7	Л.З.	438,7	d10 s70 A500	877,3	Л.З.	877,3
	Угол	275,6	Л.З.	275,6	d10 s70 A500	551,2	Л.З.	551,2
B50	Центр	1044,1	252,4	696,0	d10 s70 A500	2087,8	504,9	1391,9
	Край	468,1	Л.З.	468,1	d10 s70 A500	935,8	Л.З.	935,8
	Угол	294,0	Л.З.	294,0	d10 s70 A500	588,1	Л.З.	588,1
B60	Центр	1174,6	283,9	783,0	d10 s70 A500	2348,8	567,8	1565,9
	Край	526,6	Л.З.	526,6	d10 s70 A500	1052,8	Л.З.	1052,8
	Угол	330,7	Л.З.	330,7	d10 s70 A500	661,5	Л.З.	661,5
B80	Центр	1370,3	331,2	913,5	d10 s70 A500	2740,3	662,5	1826,8
	Край	614,3	Л.З.	614,3	d10 s70 A500	1228,3	Л.З.	1228,3
	Угол	385,8	Л.З.	385,8	d10 s70 A500	771,7	Л.З.	771,7
B100	Центр	1435,6	347,1	957,1	d10 s70 A500	2870,8	694,2	1913,8
	Край	643,6	Л.З.	643,6	d10 s70 A500	1286,8	Л.З.	1286,8
	Угол	404,2	Л.З.	404,2	d10 s70 A500	808,5	Л.З.	808,5

Таблица 43. Толщина плиты ($t = 300\text{мм}$, $h_0 = 240\text{мм}$). Опираение на колонну 50х50см.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			N, кН	M, кНм			N, кН	M, кНм
B15	Центр	532,8	131,4	355,2	d10 s80 A500	1065,6	262,8	710,4
	Край	237,6	Л.З.	237,6	d10 s80 A500	475,2	Л.З.	475,2
	Угол	148,8	Л.З.	148,8	d10 s80 A500	297,6	Л.З.	297,6
B20	Центр	639,3	157,7	426,2	d10 s80 A500	1278,7	315,4	852,4
	Край	285,1	Л.З.	285,1	d10 s80 A500	570,2	Л.З.	570,2
	Угол	178,5	Л.З.	178,5	d10 s80 A500	357,1	Л.З.	357,1
B25	Центр	745,9	184,0	497,3	d10 s80 A500	1491,8	367,9	994,5
	Край	332,6	Л.З.	332,6	d10 s80 A500	665,2	Л.З.	665,2
	Угол	208,3	Л.З.	208,3	d10 s80 A500	416,6	Л.З.	416,6
B30	Центр	816,9	201,4	544,6	d10 s80 A500	1633,9	402,8	1089,2
	Край	364,3	Л.З.	364,3	d10 s80 A500	728,6	Л.З.	728,6
	Угол	228,1	Л.З.	228,1	d10 s80 A500	456,3	Л.З.	456,3
B35	Центр	923,5	227,7	615,6	d10 s80 A500	1847,0	455,4	1231,3
	Край	411,8	Л.З.	411,8	d10 s80 A500	823,6	Л.З.	823,6
	Угол	257,9	Л.З.	257,9	d10 s80 A500	515,8	Л.З.	515,8
B40	Центр	994,5	245,2	663,0	d10 s80 A500	1989,1	490,3	1326,0
	Край	443,5	Л.З.	443,5	d10 s80 A500	887,0	Л.З.	887,0
	Угол	277,7	Л.З.	277,7	d10 s80 A500	555,5	Л.З.	555,5
B45	Центр	1065,6	262,8	710,4	d10 s80 A500	2131,2	525,6	1420,8
	Край	475,2	Л.З.	475,2	d10 s80 A500	950,4	Л.З.	950,4
	Угол	297,6	Л.З.	297,6	d10 s80 A500	595,2	Л.З.	595,2
B50	Центр	1136,6	280,3	757,7	d10 s80 A500	2273,2	560,5	1515,4
	Край	506,8	Л.З.	506,8	d10 s80 A500	1013,7	Л.З.	1013,7
	Угол	317,4	Л.З.	317,4	d10 s80 A500	634,8	Л.З.	634,8
B60	Центр	1278,7	315,4	852,4	d10 s80 A500	2557,4	630,7	1704,9
	Край	570,2	Л.З.	570,2	d10 s80 A500	1140,4	Л.З.	1140,4
	Угол	357,1	Л.З.	357,1	d10 s80 A500	714,2	Л.З.	714,2
B80	Центр	1491,8	367,9	994,5	d12 s80 A500	2983,6	735,8	1989,0
	Край	665,2	Л.З.	665,2	d12 s80 A500	1330,5	Л.З.	1330,5
	Угол	416,6	Л.З.	416,6	d12 s80 A500	833,2	Л.З.	833,2
B100	Центр	1562,8	385,4	1041,8	d12 s80 A500	3125,7	770,8	2083,8
	Край	696,9	Л.З.	696,9	d12 s80 A500	1393,8	Л.З.	1393,8
	Угол	436,4	Л.З.	436,4	d12 s80 A500	872,9	Л.З.	872,9

Таблица 44. Толщина плиты ($t = 350\text{мм}$, $h_0 = 285\text{мм}$). Опираение на колонну $50 \times 50\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	671,1	175,6	447,4	d10 s90 A500	1342,2	351,2	894,8
	Край	294,9	Л.З.	294,9	d10 s90 A500	589,8	Л.З.	589,8
	Угол	183,1	Л.З.	183,1	d10 s90 A500	366,2	Л.З.	366,2
В20	Центр	805,4	210,7	537,0	d10 s90 A500	1610,7	421,4	1073,7
	Край	353,9	Л.З.	353,9	d10 s90 A500	707,8	Л.З.	707,8
	Угол	219,7	Л.З.	219,7	d10 s90 A500	439,4	Л.З.	439,4
В25	Центр	939,6	245,8	626,4	d10 s90 A500	1879,2	491,7	1252,7
	Край	412,9	Л.З.	412,9	d10 s90 A500	825,8	Л.З.	825,8
	Угол	256,3	Л.З.	256,3	d10 s90 A500	512,7	Л.З.	512,7
В30	Центр	1029,1	269,4	686,0	d10 s90 A500	2058,0	538,9	1372,0
	Край	452,2	Л.З.	452,2	d10 s90 A500	904,3	Л.З.	904,3
	Угол	280,7	Л.З.	280,7	d10 s90 A500	561,5	Л.З.	561,5
В35	Центр	1163,3	304,6	775,5	d10 s90 A500	2326,5	609,1	1551,0
	Край	511,2	Л.З.	511,2	d10 s90 A500	1022,3	Л.З.	1022,3
	Угол	317,3	Л.З.	317,3	d10 s90 A500	634,7	Л.З.	634,7
В40	Центр	1252,8	328,0	835,2	d10 s90 A500	2505,5	655,9	1670,3
	Край	550,6	Л.З.	550,6	d10 s90 A500	1101,0	Л.З.	1101,0
	Угол	341,8	Л.З.	341,8	d10 s90 A500	683,6	Л.З.	683,6
В45	Центр	1342,3	351,4	894,9	d10 s80 A500	2684,5	702,8	1789,7
	Край	589,9	Л.З.	589,9	d10 s80 A500	1179,7	Л.З.	1179,7
	Угол	366,2	Л.З.	366,2	d10 s90 A500	732,4	Л.З.	732,4
В50	Центр	1431,8	374,8	954,6	d10 s80 A500	2863,5	749,6	1909,0
	Край	629,2	Л.З.	629,2	d10 s80 A500	1258,3	Л.З.	1258,3
	Угол	390,7	Л.З.	390,7	d10 s90 A500	781,2	Л.З.	781,2
В60	Центр	1610,9	421,6	1073,8	d10 s80 A500	3221,4	843,2	2147,6
	Край	708,0	Л.З.	708,0	d10 s80 A500	1415,6	Л.З.	1415,6
	Угол	439,4	Л.З.	439,4	d10 s90 A500	878,9	Л.З.	878,9
В80	Центр	1879,4	491,9	1252,8	d10 s80 A500	3758,4	983,7	2505,6
	Край	826,0	Л.З.	826,0	d10 s80 A500	1651,6	Л.З.	1651,6
	Угол	512,8	Л.З.	512,8	d10 s90 A500	1025,4	Л.З.	1025,4
В100	Центр	1968,7	515,3	1312,5	d10 s80 A500	3937,2	1030,5	2624,8
	Край	865,3	Л.З.	865,3	d10 s80 A500	1730,3	Л.З.	1730,3
	Угол	537,1	Л.З.	537,1	d10 s90 A500	1074,2	Л.З.	1074,2

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 45. Толщина плиты ($t = 400\text{мм}$, $h_0 = 335\text{мм}$). Опираение на колонну $50 \times 50\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	839,1	233,6	559,4	$d12 \ s110 \ A500$	1678,2	467,2	1118,8
	Край	363,4	Л.З.	363,4	$d12 \ s110 \ A500$	726,8	Л.З.	726,8
	Угол	223,6	Л.З.	223,6	$d12 \ s110 \ A500$	447,2	Л.З.	447,2
В20	Центр	1007,0	280,3	671,4	$d12 \ s110 \ A500$	2013,9	560,6	1342,5
	Край	436,1	Л.З.	436,1	$d12 \ s110 \ A500$	872,2	Л.З.	872,2
	Угол	268,3	Л.З.	268,3	$d12 \ s110 \ A500$	536,6	Л.З.	536,6
В25	Центр	1174,8	327,0	783,2	$d12 \ s110 \ A500$	2349,6	653,9	1566,2
	Край	508,8	Л.З.	508,8	$d12 \ s110 \ A500$	1017,6	Л.З.	1017,6
	Угол	313,0	Л.З.	313,0	$d12 \ s110 \ A500$	626,1	Л.З.	626,1
В30	Центр	1286,7	358,1	857,8	$d12 \ s110 \ A500$	2573,2	716,2	1715,4
	Край	557,3	Л.З.	557,3	$d12 \ s110 \ A500$	1114,5	Л.З.	1114,5
	Угол	342,9	Л.З.	342,9	$d12 \ s110 \ A500$	685,6	Л.З.	685,6
В35	Центр	1454,5	404,8	969,7	$d12 \ s110 \ A500$	2908,9	809,6	1939,2
	Край	630,0	Л.З.	630,0	$d12 \ s110 \ A500$	1259,8	Л.З.	1259,8
	Угол	387,5	Л.З.	387,5	$d12 \ s110 \ A500$	775,2	Л.З.	775,2
В40	Центр	1566,4	436,1	1044,3	$d12 \ s110 \ A500$	3132,7	872,2	2088,4
	Край	678,4	Л.З.	678,4	$d12 \ s110 \ A500$	1356,7	Л.З.	1356,7
	Угол	417,4	Л.З.	417,4	$d12 \ s110 \ A500$	834,7	Л.З.	834,7
В45	Центр	1678,3	467,2	1118,9	$d12 \ s100 \ A500$	3356,5	934,4	2237,6
	Край	726,9	Л.З.	726,9	$d12 \ s100 \ A500$	1453,7	Л.З.	1453,7
	Угол	447,2	Л.З.	447,2	$d12 \ s110 \ A500$	894,5	Л.З.	894,5
В50	Центр	1790,2	498,3	1193,5	$d12 \ s100 \ A500$	3580,3	996,6	2386,7
	Край	775,5	Л.З.	775,5	$d12 \ s100 \ A500$	1550,6	Л.З.	1550,6
	Угол	477,1	Л.З.	477,1	$d12 \ s110 \ A500$	954,1	Л.З.	954,1
В60	Центр	2014,1	560,6	1342,6	$d14 \ s110 \ A500$	4027,8	1121,1	2685,1
	Край	872,4	Л.З.	872,4	$d14 \ s110 \ A500$	1744,4	Л.З.	1744,4
	Угол	536,6	Л.З.	536,6	$d12 \ s110 \ A500$	1073,3	Л.З.	1073,3
В80	Центр	2349,8	653,9	1566,4	$d14 \ s100 \ A500$	4699,2	1307,9	3132,7
	Край	1017,8	Л.З.	1017,8	$d14 \ s100 \ A500$	2035,2	Л.З.	2035,2
	Угол	626,2	Л.З.	626,2	$d12 \ s110 \ A500$	1252,2	Л.З.	1252,2
В100	Центр	2461,5	685,1	1641,0	$d14 \ s100 \ A500$	4922,7	1370,1	3281,7
	Край	1066,3	Л.З.	1066,3	$d14 \ s100 \ A500$	2132,2	Л.З.	2132,2
	Угол	655,9	Л.З.	655,9	$d12 \ s110 \ A500$	1311,9	Л.З.	1311,9

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 46. Толщина плиты ($t = 450\text{мм}$, $h_0 = 380\text{мм}$). Опираение на колонну $50 \times 50\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
		N, кН	M, кНм	N, кН		N, кН	M, кНм	N, кН
B15	Центр	1003,2	294,3	668,8	d12 s120 A500	2006,4	588,6	1337,6
	Край	429,4	Л.З.	429,4	d12 s120 A500	858,8	Л.З.	858,8
	Угол	262,2	Л.З.	262,2	d12 s120 A500	524,4	Л.З.	524,4
B20	Центр	1203,8	393,6	802,5	d12 s120 A500	2407,6	787,2	1605,1
	Край	515,2	Л.З.	515,2	d12 s120 A500	1030,5	Л.З.	1030,5
	Угол	314,6	Л.З.	314,6	d12 s120 A500	629,2	Л.З.	629,2
B25	Центр	1404,4	459,1	936,3	d12 s120 A500	2808,9	918,2	1872,6
	Край	601,1	Л.З.	601,1	d12 s120 A500	1202,2	Л.З.	1202,2
	Угол	367,0	Л.З.	367,0	d12 s120 A500	734,1	Л.З.	734,1
B30	Центр	1538,2	502,8	1025,5	d12 s120 A500	3076,5	1005,5	2050,9
	Край	658,4	Л.З.	658,4	d12 s120 A500	1316,8	Л.З.	1316,8
	Угол	402,0	Л.З.	402,0	d12 s120 A500	804,1	Л.З.	804,1
B35	Центр	1738,8	568,4	1159,2	d12 s110 A500	3477,7	1136,9	2318,5
	Край	744,2	Л.З.	744,2	d12 s110 A500	1488,5	Л.З.	1488,5
	Угол	454,5	Л.З.	454,5	d12 s120 A500	908,8	Л.З.	908,8
B40	Центр	1872,6	612,1	1248,4	d12 s110 A500	3745,3	1224,2	2496,9
	Край	801,5	Л.З.	801,5	d12 s110 A500	1603,0	Л.З.	1603,0
	Угол	489,3	Л.З.	489,3	d12 s120 A500	978,8	Л.З.	978,8
B45	Центр	2006,4	655,8	1337,6	d12 s110 A500	4012,8	1311,6	2675,2
	Край	858,8	Л.З.	858,8	d12 s110 A500	1717,6	Л.З.	1717,6
	Угол	524,4	Л.З.	524,4	d12 s120 A500	1048,8	Л.З.	1048,8
B50	Центр	2140,1	699,6	1426,7	d12 s110 A500	4280,3	1399,3	2853,5
	Край	916,0	Л.З.	916,0	d12 s110 A500	1832,0	Л.З.	1832,0
	Угол	559,3	Л.З.	559,3	d12 s120 A500	1118,7	Л.З.	1118,7
B60	Центр	2407,6	787,0	1605,1	d12 s110 A500	4815,3	1574,0	3210,2
	Край	1030,5	Л.З.	1030,5	d12 s110 A500	2061,0	Л.З.	2061,0
	Угол	629,2	Л.З.	629,2	d12 s110 A500	1258,5	Л.З.	1258,5
B80	Центр	2808,9	918,2	1872,6	d12 s100 A500	5617,9	1836,3	3745,3
	Край	1202,3	Л.З.	1202,3	d12 s100 A500	2404,6	Л.З.	2404,6
	Угол	734,1	Л.З.	734,1	d12 s100 A500	1468,3	Л.З.	1468,3
B100	Центр	2942,7	961,8	1961,8	d14 s110 A500	5885,4	1923,7	3923,6
	Край	1259,5	Л.З.	1259,5	d14 s110 A500	2518,9	Л.З.	2518,9
	Угол	769,0	Л.З.	769,0	d14 s120 A500	1538,1	Л.З.	1538,1

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 47. Толщина плиты ($t = 500\text{мм}$, $h_0 = 430\text{мм}$). Опираение на колонну $50 \times 50\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			N , кН	M , кНм			N , кН	M , кНм
В15	Центр	1199,7	371,9	799,8	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	2399,4	743,8	1599,6
	Край	507,4	Л.З.	507,4	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1014,8	Л.З.	1014,8
	Угол	307,4	Л.З.	307,4	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	614,8	Л.З.	614,8
В20	Центр	1439,6	446,4	959,7	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	2879,3	892,8	1919,5
	Край	608,8	Л.З.	608,8	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1217,7	Л.З.	1217,7
	Угол	368,9	Л.З.	368,9	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	737,6	Л.З.	737,6
В25	Центр	1679,5	520,8	1119,7	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	3359,1	1041,5	2239,4
	Край	710,3	Л.З.	710,3	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	1420,6	Л.З.	1420,6
	Угол	430,4	Л.З.	430,4	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	860,6	Л.З.	860,6
В30	Центр	1839,5	570,4	1226,3	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	3679,1	1140,9	2452,7
	Край	778,0	Л.З.	778,0	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	1556,0	Л.З.	1556,0
	Угол	471,3	Л.З.	471,3	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	942,7	Л.З.	942,7
В35	Центр	2079,4	644,8	1386,3	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	4158,9	1289,6	2772,6
	Край	879,4	Л.З.	879,4	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	1758,9	Л.З.	1758,9
	Угол	532,9	Л.З.	532,9	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1065,7	Л.З.	1065,7
В40	Центр	2239,4	694,3	1492,9	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	4478,9	1388,6	2985,9
	Край	947,1	Л.З.	947,1	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	1894,3	Л.З.	1894,3
	Угол	573,8	Л.З.	573,8	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	1147,6	Л.З.	1147,6
В45	Центр	2399,4	744,0	1599,6	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	4798,8	1487,9	3199,2
	Край	1014,8	Л.З.	1014,8	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	2029,6	Л.З.	2029,6
	Угол	614,9	Л.З.	614,9	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	1229,6	Л.З.	1229,6
В50	Центр	2559,3	793,5	1706,2	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	5118,7	1586,9	3412,5
	Край	1082,4	Л.З.	1082,4	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2164,8	Л.З.	2164,8
	Угол	655,9	Л.З.	655,9	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1311,5	Л.З.	1311,5
В60	Центр	2879,3	892,8	1919,5	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	5758,6	1785,6	3839,0
	Край	1217,7	Л.З.	1217,7	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	2435,5	Л.З.	2435,5
	Угол	737,8	Л.З.	737,8	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	1475,4	Л.З.	1475,4
В80	Центр	3359,1	1041,5	2239,4	$d14 \leq 120 \text{ A500}$	6718,3	2083,0	4478,9
	Край	1420,7	Л.З.	1420,7	$d14 \leq 120 \text{ A500}$	2841,4	Л.З.	2841,4
	Угол	860,8	Л.З.	860,8	$d14 \leq 120 \text{ A500}$	1721,4	Л.З.	1721,4
В100	Центр	3519,1	1091,2	2346,1	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	7038,2	2182,4	4692,1
	Край	1488,3	Л.З.	1488,3	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	2976,7	Л.З.	2976,7
	Угол	901,8	Л.З.	901,8	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	1803,3	Л.З.	1803,3

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 48. Толщина плиты ($t = 600\text{мм}$, $h_0 = 525\text{мм}$). Опираение на колонну $50 \times 50\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	1614,3	551,6	1076,2	d12 s170 A500	3228,6	1103,2	2152,4
	Край	669,3	Л.З.	669,3	d12 s150 A500	1338,6	Л.З.	1338,6
	Угол	400,3	Л.З.	400,3	d12 s150 A500	800,6	Л.З.	800,6
В20	Центр	1937,2	662,0	1291,5	d12 s170 A500	3874,4	1324,0	2582,9
	Край	803,2	Л.З.	803,2	d12 s150 A500	1606,4	Л.З.	1606,4
	Угол	480,3	Л.З.	480,3	d12 s150 A500	960,7	Л.З.	960,7
В25	Центр	2260,1	772,4	1506,7	d12 s140 A500	4520,1	1544,7	3013,4
	Край	937,1	Л.З.	937,1	d12 s140 A500	1874,1	Л.З.	1874,1
	Угол	560,4	Л.З.	560,4	d12 s140 A500	1120,8	Л.З.	1120,8
В30	Центр	2475,3	845,8	1650,1	d12 s130 A500	4950,6	1691,7	3300,4
	Край	1026,3	Л.З.	1026,3	d12 s130 A500	2052,6	Л.З.	2052,6
	Угол	613,8	Л.З.	613,8	d12 s130 A500	1227,6	Л.З.	1227,6
В35	Центр	2798,2	956,2	1865,5	d12 s110 A500	5596,3	1912,5	3730,9
	Край	1160,2	Л.З.	1160,2	d12 s110 A500	2320,4	Л.З.	2320,4
	Угол	693,8	Л.З.	693,8	d12 s110 A500	1387,7	Л.З.	1387,7
В40	Центр	3013,5	1029,7	2009,0	d12 s110 A500	6026,8	2059,4	4017,9
	Край	1249,5	Л.З.	1249,5	d12 s110 A500	2498,8	Л.З.	2498,8
	Угол	747,2	Л.З.	747,2	d12 s110 A500	1494,5	Л.З.	1494,5
В45	Центр	3228,7	1103,4	2152,5	d12 s110 A500	6457,3	2206,7	4304,9
	Край	1338,7	Л.З.	1338,7	d12 s110 A500	2677,3	Л.З.	2677,3
	Угол	800,6	Л.З.	800,6	d12 s110 A500	1601,3	Л.З.	1601,3
В50	Центр	3444,0	1176,8	2296,0	d12 s110 A500	6887,8	2353,7	4591,9
	Край	1428,0	Л.З.	1428,0	d12 s110 A500	2855,8	Л.З.	2855,8
	Угол	854,0	Л.З.	854,0	d12 s110 A500	1708,0	Л.З.	1708,0
В60	Центр	3874,5	1324,0	2583,0	d12 s110 A500	7748,8	2647,9	5165,9
	Край	1606,6	Л.З.	1606,6	d12 s110 A500	3212,8	Л.З.	3212,8
	Угол	960,7	Л.З.	960,7	d12 s110 A500	1921,5	Л.З.	1921,5
В80	Центр	4520,2	1544,6	3013,5	d14 s110 A500	9040,3	3089,1	6026,8
	Край	1874,2	Л.З.	1874,2	d14 s110 A500	3748,3	Л.З.	3748,3
	Угол	1120,8	Л.З.	1120,8	d14 s110 A500	2241,7	Л.З.	2241,7
В100	Центр	4735,6	1618,2	3157,0	d14 s110 A500	9470,7	3236,4	6313,8
	Край	1963,6	Л.З.	1963,6	d14 s110 A500	3926,8	Л.З.	3926,8
	Угол	1174,2	Л.З.	1174,2	d14 s110 A500	2348,5	Л.З.	2348,5

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 49. Толщина плиты ($t = 800\text{мм}$, $h_0 = 720\text{мм}$). Опираение на колонну $50 \times 50\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
		N , кН	M , кНм	N , кН		N , кН	M , кНм	N , кН
В15	Центр	2635,2	1071,6	1756,8	$d12 \leq 150 \text{ A500}$	5270,4	2143,2	3513,6
	Край	1058,4	Л.З.	1058,4	$d12 \leq 150 \text{ A500}$	2116,8	Л.З.	2116,8
	Угол	619,2	Л.З.	619,2	$d12 \leq 150 \text{ A500}$	1238,4	Л.З.	1238,4
В20	Центр	3162,2	1285,9	2108,1	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	6324,5	2571,8	4216,3
	Край	1270,0	Л.З.	1270,0	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	2540,1	Л.З.	2540,1
	Угол	743,0	Л.З.	743,0	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1486,0	Л.З.	1486,0
В25	Центр	3689,3	1500,2	2459,5	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	7378,6	3000,4	4919,0
	Край	1481,7	Л.З.	1481,7	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	2963,5	Л.З.	2963,5
	Угол	866,8	Л.З.	866,8	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1733,6	Л.З.	1733,6
В30	Центр	4040,6	1643,1	2693,7	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	8081,3	3286,2	5387,5
	Край	1622,8	Л.З.	1622,8	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	3245,7	Л.З.	3245,7
	Угол	949,4	Л.З.	949,4	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	1898,8	Л.З.	1898,8
В35	Центр	4567,7	1857,4	3045,1	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	9135,3	3714,8	6090,2
	Край	1834,5	Л.З.	1834,5	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	3669,1	Л.З.	3669,1
	Угол	1073,2	Л.З.	1073,2	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2146,5	Л.З.	2146,5
В40	Центр	4919,0	2000,3	3279,3	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	9838,1	4000,6	6558,7
	Край	1975,6	Л.З.	1975,6	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	3951,3	Л.З.	3951,3
	Угол	1155,8	Л.З.	1155,8	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2311,6	Л.З.	2311,6
В45	Центр	5270,4	2143,2	3513,6	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	10540,8	4286,4	7027,2
	Край	2116,8	Л.З.	2116,8	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	4233,6	Л.З.	4233,6
	Угол	1238,4	Л.З.	1238,4	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2476,8	Л.З.	2476,8
В50	Центр	5621,8	2286,1	3747,8	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	11243,6	4572,2	7495,7
	Край	2257,9	Л.З.	2257,9	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	4515,8	Л.З.	4515,8
	Угол	1320,9	Л.З.	1320,9	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2641,9	Л.З.	2641,9
В60	Центр	6324,5	2571,8	4216,3	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	12649,0	5143,6	8432,7
	Край	2540,1	Л.З.	2540,1	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	5080,3	Л.З.	5080,3
	Угол	1486,0	Л.З.	1486,0	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	2972,1	Л.З.	2972,1
В80	Центр	7378,6	3000,4	4919,0	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	14757,2	6000,7	9838,1
	Край	2963,5	Л.З.	2963,5	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	5923,2	Л.З.	5923,2
	Угол	1733,7	Л.З.	1733,7	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	3467,5	Л.З.	3467,5
В100	Центр	7729,9	3143,3	5153,3	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	15459,9	6286,5	10306,6
	Край	3104,6	Л.З.	3104,6	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	6209,3	Л.З.	6209,3
	Угол	1816,3	Л.З.	1816,3	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	3632,6	Л.З.	3632,6

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 50. Толщина плиты ($t = 1000\text{мм}$, $h_0 = 900\text{мм}$). Опираение на колонну 50х50см.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			N, кН	M, кНм			N, кН	M, кНм
B15	Центр	3780,0	1764,0	2520,0	d16 s210 A500	7560,0	3528,0	5040,0
	Край	1485,0	Л.З.	1485,0	d16 s200 A500	2970,0	Л.З.	2970,0
	Угол	855,0	Л.З.	855,0	d16 s170 A500	1710,0	Л.З.	1710,0
B20	Центр	4536,0	2112,4	3024,0	d16 s190 A500	9072,0	4224,9	6048,0
	Край	1782,0	Л.З.	1782,0	d16 s170 A500	3564,0	Л.З.	3564,0
	Угол	1026,0	Л.З.	1026,0	d16 s170 A500	2052,0	Л.З.	2052,0
B25	Центр	5292,0	2469,6	3528,0	d16 s190 A500	10584,0	4939,2	7056,0
	Край	2079,0	Л.З.	2079,0	d16 s170 A500	4158,0	Л.З.	4158,0
	Угол	1197,0	Л.З.	1197,0	d16 s170 A500	2394,0	Л.З.	2394,0
B30	Центр	5796,0	2704,8	3864,0	d16 s170 A500	11592,0	5409,6	7728,0
	Край	2277,0	Л.З.	2277,0	d16 s170 A500	4554,0	Л.З.	4554,0
	Угол	1311,0	Л.З.	1311,0	d16 s170 A500	2622,0	Л.З.	2622,0
B35	Центр	6552,0	3057,6	4368,0	d16 s160 A500	13104,1	6115,2	8736,0
	Край	2574,0	Л.З.	2574,0	d16 s160 A500	5148,0	Л.З.	5148,0
	Угол	1482,0	Л.З.	1482,0	d16 s160 A500	2964,0	Л.З.	2964,0
B40	Центр	7056,0	3292,8	4704,0	d16 s150 A500	14112,1	6585,6	9408,0
	Край	2772,0	Л.З.	2772,0	d16 s150 A500	5544,0	Л.З.	5544,0
	Угол	1596,0	Л.З.	1596,0	d16 s150 A500	3192,0	Л.З.	3192,0
B45	Центр	7560,0	3528,0	5040,0	d16 s140 A500	15120,1	7056,0	10080,0
	Край	2970,0	Л.З.	2970,0	d16 s140 A500	5940,0	Л.З.	5940,0
	Угол	1710,0	Л.З.	1710,0	d16 s140 A500	3420,0	Л.З.	3420,0
B50	Центр	8064,0	3763,2	5376,0	d16 s140 A500	16128,1	7526,4	10752,0
	Край	3168,0	Л.З.	3168,0	d16 s140 A500	6336,0	Л.З.	6336,0
	Угол	1824,0	Л.З.	1824,0	d16 s140 A500	3648,0	Л.З.	3648,0
B60	Центр	9072,0	4233,6	6048,0	d16 s140 A500	18144,1	8467,2	12096,1
	Край	3564,0	Л.З.	3564,0	d16 s140 A500	7128,0	Л.З.	7128,0
	Угол	2052,0	Л.З.	2052,0	d16 s140 A500	4104,0	Л.З.	4104,0
B80	Центр	10584,0	4939,2	7056,0	d16 s120 A500	21168,1	9878,4	14112,1
	Край	4158,0	Л.З.	4158,0	d16 s120 A500	8316,0	Л.З.	8316,0
	Угол	2394,0	Л.З.	2394,0	d16 s120 A500	4788,0	Л.З.	4788,0
B100	Центр	11088,0	5174,4	7392,0	d16 s120 A500	22176,1	10348,8	14784,1
	Край	4356,0	Л.З.	4356,0	d16 s120 A500	8712,0	Л.З.	8712,0
	Угол	2508,0	Л.З.	2508,0	d16 s120 A500	5016,0	Л.З.	5016,0

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 51. Толщина плиты ($t = 1200\text{мм}$, $h_0 = 1080\text{мм}$). Опираение на колонну 50х50см.

Класс бетона	Располо- жение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточен ной нагрузки N	Минимальные моменты М в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте М.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточен ной нагрузки N	Минимальные моменты М в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте М.	
			N, кН	М, кНм			N, кН	N, кН
В15	Центр	5119,2	2696,1	3412,8	d16 s220 A500	10238,4	5392,2	6825,6
	Край	1976,4	Л.З.	1976,4	d16 s210 A500	3952,8	Л.З.	3952,8
	Угол	1123,2	Л.З.	1123,2	d16 s190 A500	2246,4	Л.З.	2246,4
В20	Центр	6143,0	3235,2	4095,3	d16 s190 A500	12286,1	6470,5	8190,7
	Край	2371,6	Л.З.	2371,6	d16 s190 A500	4743,3	Л.З.	4743,3
	Угол	1347,8	Л.З.	1347,8	d16 s190 A500	2695,7	Л.З.	2695,7
В25	Центр	7166,9	3774,5	4777,9	d16 s170 A500	14333,8	7549,0	9555,9
	Край	2766,9	Л.З.	2766,9	d16 s170 A500	5533,9	Л.З.	5533,9
	Угол	1572,4	Л.З.	1572,4	d16 s170 A500	3144,9	Л.З.	3144,9
В30	Центр	7849,4	4133,9	5233,0	d16 s160 A500	15699,0	8267,9	10466,0
	Край	3030,5	Л.З.	3030,5	d16 s160 A500	6061,0	Л.З.	6061,0
	Угол	1722,2	Л.З.	1722,2	d16 s170 A500	3444,5	Л.З.	3444,5
В35	Центр	8873,3	4673,1	5915,5	d16 s160 A500	17746,7	9346,2	11831,1
	Край	3425,7	Л.З.	3425,7	d16 s160 A500	6851,5	Л.З.	6851,5
	Угол	1946,8	Л.З.	1946,8	d16 s170 A500	3893,7	Л.З.	3893,7
В40	Центр	9555,8	5032,6	6370,6	d16 s150 A500	19111,8	10065,3	12741,2
	Край	3689,3	Л.З.	3689,3	d16 s150 A500	7378,6	Л.З.	7378,6
	Угол	2096,6	Л.З.	2096,6	d16 s150 A500	4193,3	Л.З.	4193,3
В45	Центр	10238,4	5392,1	6825,6	d16 s140 A500	20476,9	10784,1	13651,3
	Край	3952,8	Л.З.	3952,8	d16 s140 A500	7905,6	Л.З.	7905,6
	Угол	2246,4	Л.З.	2246,4	d16 s140 A500	4492,8	Л.З.	4492,8
В50	Центр	10921,0	5751,6	7280,7	d16 s130 A500	21842,1	11503,3	14561,4
	Край	4216,3	Л.З.	4216,3	d16 s130 A500	8432,7	Л.З.	8432,7
	Угол	2396,1	Л.З.	2396,1	d16 s140 A500	4792,3	Л.З.	4792,3
В60	Центр	12286,1	6470,5	8190,7	d16 s130 A500	24572,3	12941,0	16381,5
	Край	4743,3	Л.З.	4743,3	d16 s130 A500	9486,7	Л.З.	9486,7
	Угол	2695,7	Л.З.	2695,7	d16 s140 A500	5391,4	Л.З.	5391,4
В80	Центр	14333,8	7548,9	9555,9	d16 s120 A500	28667,7	15097,8	19111,8
	Край	5533,9	Л.З.	5533,9	d16 s120 A500	11067,9	Л.З.	11067,9
	Угол	3144,9	Л.З.	3144,9	d16 s120 A500	6289,9	Л.З.	6289,9
В100	Центр	15016,3	7908,3	10010,9	d16 s120 A500	30032,9	15816,6	20022,0
	Край	5797,4	Л.З.	5797,4	d16 s120 A500	11594,9	Л.З.	11594,9
	Угол	3294,7	Л.З.	3294,7	d16 s120 A500	6589,4	Л.З.	6589,4

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 52. Толщина плиты ($t = 1500\text{мм}$, $h_0 = 1350\text{мм}$). Опираение на колонну $50 \times 50\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	7492,5	4620,4	4995,0	$d16 \leq 210 \text{ A500}$	14985,0	9240,8	9990,0
	Край	2835,0	Л.З.	2835,0	$d16 \leq 210 \text{ A500}$	5670,0	Л.З.	5670,0
	Угол	1586,2	Л.З.	1586,2	$d16 \leq 210 \text{ A500}$	3172,4	Л.З.	3172,4
В20	Центр	8991,0	5544,4	5994,0	$d16 \leq 190 \text{ A500}$	17982,0	11088,8	11988,0
	Край	3402,0	Л.З.	3402,0	$d16 \leq 190 \text{ A500}$	6804,0	Л.З.	6804,0
	Угол	1903,5	Л.З.	1903,5	$d16 \leq 190 \text{ A500}$	3806,9	Л.З.	3806,9
В25	Центр	10489,5	6468,5	6993,0	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	20979,0	12937,0	13986,0
	Край	3969,0	Л.З.	3969,0	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	7938,0	Л.З.	7938,0
	Угол	2220,7	Л.З.	2220,7	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	4441,4	Л.З.	4441,4
В30	Центр	11488,5	7084,6	7659,0	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	22977,1	14169,2	15318,0
	Край	4347,0	Л.З.	4347,0	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	8694,0	Л.З.	8694,0
	Угол	2432,2	Л.З.	2432,2	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	4864,3	Л.З.	4864,3
В35	Центр	12987,0	8008,7	8658,0	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	25974,0	16017,4	17316,0
	Край	4914,0	Л.З.	4914,0	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	9828,0	Л.З.	9828,0
	Угол	2749,5	Л.З.	2749,5	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	5498,8	Л.З.	5498,8
В40	Центр	13986,0	8624,7	9324,0	$d16 \leq 150 \text{ A500}$	27972,0	17249,4	18648,0
	Край	5292,0	Л.З.	5292,0	$d16 \leq 150 \text{ A500}$	10584,0	Л.З.	10584,0
	Угол	2961,0	Л.З.	2961,0	$d16 \leq 150 \text{ A500}$	5921,8	Л.З.	5921,8
В45	Центр	14985,0	9240,8	9990,0	$d18 \leq 160 \text{ A500}$	29970,0	18481,6	19980,0
	Край	5670,0	Л.З.	5670,0	$d18 \leq 160 \text{ A500}$	11340,0	Л.З.	11340,0
	Угол	3172,5	Л.З.	3172,5	$d18 \leq 170 \text{ A500}$	6344,8	Л.З.	6344,8
В50	Центр	15984,0	9856,8	10656,0	$d18 \leq 160 \text{ A500}$	31968,0	19713,6	21312,0
	Край	6048,0	Л.З.	6048,0	$d18 \leq 160 \text{ A500}$	12096,1	Л.З.	12096,1
	Угол	3384,0	Л.З.	3384,0	$d18 \leq 160 \text{ A500}$	6767,8	Л.З.	6767,8
В60	Центр	17982,0	11088,9	11988,1	$d18 \leq 150 \text{ A500}$	35964,1	22177,8	23976,0
	Край	6804,0	Л.З.	6804,0	$d18 \leq 150 \text{ A500}$	13608,1	Л.З.	13608,1
	Угол	3807,0	Л.З.	3807,0	$d18 \leq 150 \text{ A500}$	7613,8	Л.З.	7613,8
В80	Центр	20979,0	12937,1	13986,1	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	41958,0	25874,2	27972,0
	Край	7938,0	Л.З.	7938,0	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	15876,1	Л.З.	15876,1
	Угол	4441,5	Л.З.	4441,5	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	8882,7	Л.З.	8882,7
В100	Центр	21978,0	13553,1	11624,8	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	43956,0	27106,2	29304,0
	Край	8316,0	Л.З.	8316,0	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	16632,1	Л.З.	16632,1
	Угол	4653,0	Л.З.	4653,0	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	9305,7	Л.З.	9305,7

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 53. Толщина плиты ($t = 1800\text{мм}$, $h_0 = 1620\text{мм}$). Опираение на колонну $50 \times 50\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	10303,2	7280,9	6868,8	$d16 \leq 200$ A500	20606,4	14561,8	13737,6
	Край	3839,4	Л.З.	3839,4	$d16 \leq 200$ A500	7678,8	Л.З.	7678,8
	Угол	2122,2	Л.З.	2122,2	$d16 \leq 210$ A500	4244,4	Л.З.	4244,4
В20	Центр	12363,8	8737,1	8242,6	$d16 \leq 190$ A500	24727,8	17474,2	16485,1
	Край	4607,3	Л.З.	4607,3	$d16 \leq 190$ A500	9214,6	Л.З.	9214,6
	Угол	2546,6	Л.З.	2546,6	$d16 \leq 190$ A500	5093,3	Л.З.	5093,3
В25	Центр	14424,5	10193,3	9616,4	$d16 \leq 170$ A500	28849,1	20386,5	19232,7
	Край	5375,2	Л.З.	5375,2	$d16 \leq 170$ A500	10750,4	Л.З.	10750,4
	Угол	2971,1	Л.З.	2971,1	$d16 \leq 170$ A500	5942,2	Л.З.	5942,2
В30	Центр	15798,2	11164,0	10532,2	$d16 \leq 160$ A500	31596,6	22327,9	21064,4
	Край	5887,1	Л.З.	5887,1	$d16 \leq 160$ A500	11774,2	Л.З.	11774,2
	Угол	3254,0	Л.З.	3254,0	$d16 \leq 170$ A500	6508,1	Л.З.	6508,1
В35	Центр	17858,9	12620,1	11906,0	$d16 \leq 160$ A500	35717,8	25240,3	23811,9
	Край	6655,0	Л.З.	6655,0	$d16 \leq 160$ A500	13310,0	Л.З.	13310,0
	Угол	3678,5	Л.З.	3678,5	$d16 \leq 160$ A500	7357,0	Л.З.	7357,0
В40	Центр	19232,6	13591,0	12821,8	$d18 \leq 160$ A500	38465,4	27181,9	25643,6
	Край	7166,9	Л.З.	7166,9	$d18 \leq 160$ A500	14333,8	Л.З.	14333,8
	Угол	3961,4	Л.З.	3961,4	$d16 \leq 150$ A500	7922,9	Л.З.	7922,9
В45	Центр	20606,4	14561,7	13737,7	$d18 \leq 160$ A500	41212,9	29123,4	27475,3
	Край	7678,8	Л.З.	7678,8	$d18 \leq 160$ A500	15357,7	Л.З.	15357,7
	Угол	4244,4	Л.З.	4244,4	$d16 \leq 150$ A500	8488,8	Л.З.	8488,8
В50	Центр	21980,2	15532,5	14653,5	$d18 \leq 160$ A500	43960,5	31065,0	29307,0
	Край	8190,7	Л.З.	8190,7	$d18 \leq 160$ A500	16381,5	Л.З.	16381,5
	Угол	4527,3	Л.З.	4527,3	$d18 \leq 160$ A500	9054,7	Л.З.	9054,7
В60	Центр	24727,7	17474,0	16485,2	$d20 \leq 160$ A500	49455,6	34948,1	32970,4
	Край	9214,6	Л.З.	9214,6	$d20 \leq 160$ A500	18429,2	Л.З.	18429,2
	Угол	5093,3	Л.З.	5093,3	$d18 \leq 150$ A500	10186,6	Л.З.	10186,6
В80	Центр	28849,0	20386,4	19232,8	$d20 \leq 150$ A500	57698,1	40772,8	38465,4
	Край	10750,4	Л.З.	10750,4	$d20 \leq 150$ A500	21500,8	Л.З.	21500,8
	Угол	5942,2	Л.З.	5942,2	$d20 \leq 150$ A500	11884,4	Л.З.	11884,4
В100	Центр	30222,7	21357,2	20148,6	$d22 \leq 160$ A500	60445,1	42714,5	40296,7
	Край	11262,3	Л.З.	11262,3	$d22 \leq 160$ A500	22524,6	Л.З.	22524,6
	Угол	6225,1	Л.З.	6225,1	$d20 \leq 150$ A500	12450,3	Л.З.	12450,3

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 54. Толщина плиты ($t = 2000\text{мм}$, $h_0 = 1800\text{мм}$). Опираение на колонну $50 \times 50\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	12420,0	9522,0	8280,0	$d16 \leq 210 \text{ A500}$	24840,0	19044,0	16560,0
	Край	4590,0	Л.З.	4590,0	$d16 \leq 210 \text{ A500}$	9180,0	Л.З.	9180,0
	Угол	2520,0	Л.З.	2520,0	$d16 \leq 210 \text{ A500}$	5040,0	Л.З.	5040,0
В20	Центр	14904,0	11427,6	9936,0	$d16 \leq 190 \text{ A500}$	29808,0	22855,2	19872,0
	Край	5508,0	Л.З.	5508,0	$d16 \leq 190 \text{ A500}$	11016,0	Л.З.	11016,0
	Угол	3024,0	Л.З.	3024,0	$d16 \leq 190 \text{ A500}$	6048,0	Л.З.	6048,0
В25	Центр	17388,0	13330,8	11592,1	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	34775,7	26661,6	23183,8
	Край	6426,0	Л.З.	6426,0	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	12852,1	Л.З.	12852,1
	Угол	3528,0	Л.З.	3528,0	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	7056,0	Л.З.	7056,0
В30	Центр	19044,0	14600,4	12696,1	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	38088,0	29200,8	25392,0
	Край	7038,0	Л.З.	7038,0	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	14076,1	Л.З.	14076,1
	Угол	3864,0	Л.З.	3864,0	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	7728,0	Л.З.	7728,0
В35	Центр	21528,0	16504,8	14352,1	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	43055,9	33009,6	28704,0
	Край	7956,0	Л.З.	7956,0	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	15912,1	Л.З.	15912,1
	Угол	4368,0	Л.З.	4368,0	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	8736,0	Л.З.	8736,0
В40	Центр	23184,0	17774,4	15456,1	$d16 \leq 150 \text{ A500}$	46368,0	35548,8	30911,9
	Край	8568,0	Л.З.	8568,0	$d16 \leq 150 \text{ A500}$	17136,1	Л.З.	17136,1
	Угол	4704,0	Л.З.	4704,0	$d16 \leq 150 \text{ A500}$	9408,0	Л.З.	9408,0
В45	Центр	24840,0	19044,0	16560,1	$d18 \leq 170 \text{ A500}$	49680,0	38088,0	33120,0
	Край	9180,0	Л.З.	9180,0	$d18 \leq 170 \text{ A500}$	18360,1	Л.З.	18360,1
	Угол	5040,0	Л.З.	5040,0	$d18 \leq 170 \text{ A500}$	10080,0	Л.З.	10080,0
В50	Центр	26496,0	20313,6	17664,1	$d18 \leq 160 \text{ A500}$	52992,0	40627,2	35328,0
	Край	9792,0	Л.З.	9792,0	$d18 \leq 160 \text{ A500}$	19584,1	Л.З.	19584,1
	Угол	5376,0	Л.З.	5376,0	$d18 \leq 160 \text{ A500}$	10752,0	Л.З.	10752,0
В60	Центр	29808,0	22852,8	19872,1	$d18 \leq 150 \text{ A500}$	59616,0	45705,6	39744,0
	Край	11016,0	Л.З.	11016,0	$d18 \leq 150 \text{ A500}$	22032,1	Л.З.	22032,1
	Угол	6048,0	Л.З.	6048,0	$d18 \leq 150 \text{ A500}$	12096,1	Л.З.	12096,1
В80	Центр	34776,0	26661,6	23184,2	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	69552,0	53323,2	46368,0
	Край	12852,1	Л.З.	12852,1	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	25704,2	Л.З.	25704,2
	Угол	7056,0	Л.З.	7056,0	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	14112,1	Л.З.	14112,1
В100	Центр	36432,0	27931,2	24288,2	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	72864,0	55862,4	48576,0
	Край	13464,1	Л.З.	13464,1	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	26928,2	Л.З.	26928,2
	Угол	7392,0	Л.З.	7392,0	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	14784,1	Л.З.	14784,1

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 55. Толщина плиты ($t = 160\text{мм}$, $h_0 = 130\text{мм}$). Опираение на колонну 60х60см.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
		N, кН	M, кНм	N, кН		N, кН	M, кНм	N, кН
B15	Центр	284,7	69,3	189,8	d6 s40 A240	569,4	138,6	379,6
	Край	133,9	Л.З.	133,9	d6 s40 A240	267,8	Л.З.	267,8
	Угол	86,4	Л.З.	86,4	d6 s40 A240	172,8	Л.З.	172,8
B20	Центр	341,6	83,2	227,7	d6 s40 A240	683,1	166,3	455,4
	Край	160,5	Л.З.	160,5	d6 s40 A240	321,3	Л.З.	321,3
	Угол	103,7	Л.З.	103,7	d6 s40 A240	207,2	Л.З.	207,2
B25	Центр	398,4	97,3	265,6	d6 s40 A240	797,1	194,6	531,4
	Край	187,4	Л.З.	187,4	d6 s40 A240	374,9	Л.З.	374,9
	Угол	121,0	Л.З.	121,0	d6 s40 A240	241,8	Л.З.	241,8
B30	Центр	436,5	106,5	291,0	d6 s40 A240	872,9	213,1	582,0
	Край	205,3	Л.З.	205,3	d6 s40 A240	410,6	Л.З.	410,6
	Угол	132,5	Л.З.	132,5	d6 s40 A240	264,9	Л.З.	264,9
B35	Центр	493,3	120,4	328,9	d6 s40 A240	986,9	240,8	657,9
	Край	231,9	Л.З.	231,9	d6 s40 A240	464,0	Л.З.	464,0
	Угол	149,8	Л.З.	149,8	d6 s40 A240	299,4	Л.З.	299,4
B40	Центр	531,4	129,6	354,1	d6 s40 A240	1062,7	259,3	708,5
	Край	249,9	Л.З.	249,9	d6 s40 A240	499,7	Л.З.	499,7
	Угол	161,3	Л.З.	161,3	d6 s40 A240	322,5	Л.З.	322,5
B45	Центр	569,4	138,9	379,6	d8 s40 A500	1138,8	277,8	759,2
	Край	267,8	Л.З.	267,8	d8 s40 A500	535,6	Л.З.	535,6
	Угол	173,0	Л.З.	173,0	d6 s40 A240	345,6	Л.З.	345,6
B50	Центр	607,3	148,1	404,8	d8 s40 A500	1214,7	296,3	809,8
	Край	285,6	Л.З.	285,6	d8 s40 A500	571,2	Л.З.	571,2
	Угол	184,5	Л.З.	184,5	d6 s40 A240	368,5	Л.З.	368,5
B60	Центр	683,1	166,6	455,4	d8 s40 A500	1366,5	333,2	911,1
	Край	321,3	Л.З.	321,3	d8 s40 A500	642,7	Л.З.	642,7
	Угол	207,4	Л.З.	207,4	d6 s40 A240	414,6	Л.З.	414,6
B80	Центр	797,1	194,3	531,4	d8 s40 A500	1594,3	388,7	1062,7
	Край	374,9	Л.З.	374,9	d8 s40 A500	749,7	Л.З.	749,7
	Угол	242,1	Л.З.	242,1	d6 s40 A240	483,8	Л.З.	483,8
B100	Центр	835,1	203,6	556,7	d8 s40 A500	1670,2	407,1	1113,3
	Край	392,6	Л.З.	392,6	d8 s40 A500	785,5	Л.З.	785,5
	Угол	253,5	Л.З.	253,5	d6 s40 A240	506,7	Л.З.	506,7

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 56. Толщина плиты ($t = 180\text{мм}$, $h_0 = 150\text{мм}$). Опираение на колонну 60х60см.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			N, кН	M, кНм			N, кН	M, кНм
B15	Центр	337,5	84,4	225,0	d6 s50 A240	675,0	168,8	450,0
	Край	157,5	Л.З.	157,5	d6 s50 A240	315,0	Л.З.	315,0
	Угол	101,2	Л.З.	101,2	d6 s50 A240	202,4	Л.З.	202,4
B20	Центр	405,0	101,3	270,0	d6 s50 A240	810,0	202,7	540,0
	Край	189,0	Л.З.	189,0	d6 s50 A240	378,0	Л.З.	378,0
	Угол	121,5	Л.З.	121,5	d6 s50 A240	242,9	Л.З.	242,9
B25	Центр	472,5	118,0	315,0	d8 s50 A500	945,0	236,0	630,0
	Край	220,5	Л.З.	220,5	d8 s50 A500	441,0	Л.З.	441,0
	Угол	141,7	Л.З.	141,7	d8 s50 A500	283,4	Л.З.	283,4
B30	Центр	517,5	129,4	345,0	d8 s50 A500	1035,0	258,8	690,0
	Край	241,5	Л.З.	241,5	d8 s50 A500	483,0	Л.З.	483,0
	Угол	155,2	Л.З.	155,2	d8 s50 A500	310,3	Л.З.	310,3
B35	Центр	585,0	146,0	390,0	d8 s50 A500	1170,0	292,1	780,0
	Край	273,0	Л.З.	273,0	d8 s50 A500	546,0	Л.З.	546,0
	Угол	175,6	Л.З.	175,6	d8 s50 A500	350,8	Л.З.	350,8
B40	Центр	630,0	157,4	420,0	d8 s50 A500	1260,0	314,8	840,0
	Край	294,0	Л.З.	294,0	d8 s50 A500	588,0	Л.З.	588,0
	Угол	189,1	Л.З.	189,1	d8 s50 A500	377,8	Л.З.	377,8
B45	Центр	675,0	168,8	450,0	d8 s50 A500	1350,0	337,6	900,0
	Край	315,0	Л.З.	315,0	d8 s50 A500	630,0	Л.З.	630,0
	Угол	202,6	Л.З.	202,6	d8 s50 A500	404,8	Л.З.	404,8
B50	Центр	720,0	179,9	480,0	d8 s50 A500	1440,0	359,8	960,0
	Край	336,0	Л.З.	336,0	d8 s50 A500	672,0	Л.З.	672,0
	Угол	216,1	Л.З.	216,1	d8 s50 A500	431,8	Л.З.	431,8
B60	Центр	810,0	202,4	540,0	d8 s50 A500	1620,0	404,8	1080,0
	Край	378,0	Л.З.	378,0	d8 s50 A500	756,0	Л.З.	756,0
	Угол	243,1	Л.З.	243,1	d8 s50 A500	485,8	Л.З.	485,8
B80	Центр	945,0	236,0	630,0	d8 s50 A500	1890,0	472,0	1260,0
	Край	441,0	Л.З.	441,0	d8 s50 A500	882,0	Л.З.	882,0
	Угол	283,6	Л.З.	283,6	d8 s50 A500	566,7	Л.З.	566,7
B100	Центр	990,0	247,4	660,0	d8 s50 A500	1980,0	494,7	1320,0
	Край	462,0	Л.З.	462,0	d8 s50 A500	924,0	Л.З.	924,0
	Угол	297,1	Л.З.	297,1	d8 s50 A500	593,7	Л.З.	593,7

Таблица 57. Толщина плиты ($t = 200\text{мм}$, $h_0 = 160\text{мм}$). Опираение на колонну 60х60см.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			N, кН	M, кНм			N, кН	M, кНм
B15	Центр	364,8		92,4	243,2	d6 s50 A240	729,6	184,8
	Край	169,6		Л.З.	169,6	d6 s50 A240	339,2	Л.З.
	Угол	108,8		Л.З.	108,8	d6 s50 A240	217,6	Л.З.
B20	Центр	437,7		110,7	291,8	d6 s50 A240	875,5	221,3
	Край	203,5		Л.З.	203,5	d6 s50 A240	406,9	Л.З.
	Угол	130,5		Л.З.	130,5	d6 s50 A240	261,1	Л.З.
B25	Центр	510,7		129,2	340,3	d8 s50 A500	1021,4	258,4
	Край	237,4		Л.З.	237,4	d8 s50 A500	474,7	Л.З.
	Угол	152,3		Л.З.	152,3	d6 s50 A240	304,6	Л.З.
B30	Центр	559,3		141,5	372,8	d8 s50 A500	1118,7	282,9
	Край	260,0		Л.З.	260,0	d8 s50 A500	520,0	Л.З.
	Угол	166,8		Л.З.	166,8	d6 s50 A240	333,6	Л.З.
B35	Центр	632,3		160,0	421,5	d8 s50 A500	1264,6	320,0
	Край	293,8		Л.З.	293,8	d8 s50 A500	587,9	Л.З.
	Угол	188,4		Л.З.	188,4	d6 s50 A240	377,0	Л.З.
B40	Центр	680,9		172,3	453,9	d8 s50 A500	1361,9	344,5
	Край	316,4		Л.З.	316,4	d8 s50 A500	633,0	Л.З.
	Угол	202,9		Л.З.	202,9	d6 s50 A240	406,0	Л.З.
B45	Центр	729,6		184,5	486,4	d8 s50 A500	1459,2	369,1
	Край	339,2		Л.З.	339,2	d8 s50 A500	678,4	Л.З.
	Угол	217,6		Л.З.	217,6	d8 s50 A500	435,2	Л.З.
B50	Центр	778,2		196,8	518,8	d8 s50 A500	1556,3	393,6
	Край	361,8		Л.З.	361,8	d8 s50 A500	723,6	Л.З.
	Угол	232,1		Л.З.	232,1	d8 s50 A500	464,2	Л.З.
B60	Центр	875,5		221,6	583,5	d8 s50 A500	1751,0	443,2
	Край	407,0		Л.З.	407,0	d8 s50 A500	813,9	Л.З.
	Угол	261,1		Л.З.	261,1	d8 s50 A500	522,2	Л.З.
B80	Центр	1021,4		258,4	680,9	d8 s50 A500	2042,7	516,8
	Край	474,7		Л.З.	474,7	d8 s50 A500	949,7	Л.З.
	Угол	304,6		Л.З.	304,6	d8 s50 A500	609,1	Л.З.
B100	Центр	1069,9		270,7	713,3	d8 s50 A500	2140,1	541,3
	Край	497,3		Л.З.	497,3	d8 s50 A500	994,8	Л.З.
	Угол	319,1		Л.З.	319,1	d8 s50 A500	638,2	Л.З.

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 58. Толщина плиты ($t = 220\text{мм}$, $h_0 = 175\text{мм}$). Опираение на колонну $60 \times 60\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
B15	Центр	406,8	105,1	271,2	$d8 \leq 50$ A500	813,6	210,2	542,4
	Край	188,1	Л.З.	188,1	$d8 \leq 50$ A500	376,2	Л.З.	376,2
	Угол	120,3	Л.З.	120,3	$d8 \leq 50$ A500	240,6	Л.З.	240,6
B20	Центр	488,2	126,1	325,5	$d8 \leq 50$ A500	976,4	252,2	650,9
	Край	225,8	Л.З.	225,8	$d8 \leq 50$ A500	451,5	Л.З.	451,5
	Угол	144,3	Л.З.	144,3	$d8 \leq 50$ A500	288,7	Л.З.	288,7
B25	Центр	569,7	147,1	379,8	$d8 \leq 50$ A500	1139,1	294,3	759,4
	Край	263,4	Л.З.	263,4	$d8 \leq 50$ A500	526,7	Л.З.	526,7
	Угол	168,5	Л.З.	168,5	$d8 \leq 50$ A500	336,8	Л.З.	336,8
B30	Центр	623,8	161,0	415,9	$d8 \leq 50$ A500	1247,6	322,0	831,7
	Край	288,6	Л.З.	288,6	$d8 \leq 50$ A500	576,9	Л.З.	576,9
	Угол	184,4	Л.З.	184,4	$d8 \leq 50$ A500	368,9	Л.З.	368,9
B35	Центр	705,3	182,0	470,2	$d8 \leq 50$ A500	1410,4	364,0	940,3
	Край	326,1	Л.З.	326,1	$d8 \leq 50$ A500	652,1	Л.З.	652,1
	Угол	208,6	Л.З.	208,6	$d8 \leq 50$ A500	417,0	Л.З.	417,0
B40	Центр	759,6	196,1	506,4	$d8 \leq 50$ A500	1518,9	392,2	1012,5
	Край	351,2	Л.З.	351,2	$d8 \leq 50$ A500	702,3	Л.З.	702,3
	Угол	224,5	Л.З.	224,5	$d8 \leq 50$ A500	448,9	Л.З.	448,9
B45	Центр	813,8	210,2	542,5	$d8 \leq 50$ A500	1627,4	420,4	1084,9
	Край	376,4	Л.З.	376,4	$d8 \leq 50$ A500	752,6	Л.З.	752,6
	Угол	240,6	Л.З.	240,6	$d8 \leq 50$ A500	481,2	Л.З.	481,2
B50	Центр	868,1	224,0	578,6	$d8 \leq 50$ A500	1735,9	448,1	1157,2
	Край	401,5	Л.З.	401,5	$d8 \leq 50$ A500	802,6	Л.З.	802,6
	Угол	256,6	Л.З.	256,6	$d8 \leq 50$ A500	513,3	Л.З.	513,3
B60	Центр	976,6	252,2	651,1	$d8 \leq 50$ A500	1952,8	504,5	1301,9
	Край	451,7	Л.З.	451,7	$d8 \leq 50$ A500	903,1	Л.З.	903,1
	Угол	288,7	Л.З.	288,7	$d8 \leq 50$ A500	577,5	Л.З.	577,5
B80	Центр	1139,3	294,3	759,5	$d8 \leq 50$ A500	2278,3	588,6	1518,9
	Край	527,0	Л.З.	527,0	$d8 \leq 50$ A500	1053,6	Л.З.	1053,6
	Угол	336,8	Л.З.	336,8	$d8 \leq 50$ A500	673,7	Л.З.	673,7
B100	Центр	1193,6	308,1	795,7	$d8 \leq 50$ A500	2386,8	616,2	1591,2
	Край	552,1	Л.З.	552,1	$d8 \leq 50$ A500	1103,7	Л.З.	1103,7
	Угол	353,0	Л.З.	353,0	$d8 \leq 50$ A500	705,8	Л.З.	705,8

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 59. Толщина плиты ($t = 250\text{мм}$, $h_0 = 200\text{мм}$). Опираение на колонну 60х60см.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N, кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N, кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			M, кНм	N, кН			M, кНм	N, кН
B15	Центр	480,0	128,0	320,0	d8 s60 A500	960,0	256,0	640,0
	Край	220,0	Л.З.	220,0	d8 s60 A500	440,0	Л.З.	440,0
	Угол	140,0	Л.З.	140,0	d8 s60 A500	280,0	Л.З.	280,0
B20	Центр	576,0	153,6	384,0	d8 s60 A500	1152,0	307,2	768,0
	Край	264,0	Л.З.	264,0	d8 s60 A500	528,0	Л.З.	528,0
	Угол	168,0	Л.З.	168,0	d8 s60 A500	336,0	Л.З.	336,0
B25	Центр	672,0	179,2	448,0	d8 s60 A500	1344,0	358,4	896,0
	Край	308,0	Л.З.	308,0	d8 s60 A500	616,0	Л.З.	616,0
	Угол	196,0	Л.З.	196,0	d8 s60 A500	392,0	Л.З.	392,0
B30	Центр	736,0	196,4	490,6	d8 s60 A500	1472,0	392,7	981,3
	Край	337,3	Л.З.	337,3	d8 s60 A500	674,6	Л.З.	674,6
	Угол	214,6	Л.З.	214,6	d8 s60 A500	429,3	Л.З.	429,3
B35	Центр	832,0	222,0	554,6	d8 s60 A500	1664,0	443,9	1109,3
	Край	381,3	Л.З.	381,3	d8 s60 A500	762,6	Л.З.	762,6
	Угол	242,6	Л.З.	242,6	d8 s60 A500	485,3	Л.З.	485,3
B40	Центр	896,0	238,8	597,3	d8 s60 A500	1792,0	477,7	1194,6
	Край	410,6	Л.З.	410,6	d8 s60 A500	821,3	Л.З.	821,3
	Угол	261,3	Л.З.	261,3	d8 s60 A500	522,6	Л.З.	522,6
B45	Центр	960,0	256,0	640,0	d8 s60 A500	1920,0	512,0	1280,0
	Край	440,0	Л.З.	440,0	d8 s60 A500	880,0	Л.З.	880,0
	Угол	280,0	Л.З.	280,0	d8 s60 A500	560,0	Л.З.	560,0
B50	Центр	1024,0	273,2	682,6	d8 s60 A500	2048,0	546,3	1365,3
	Край	469,3	Л.З.	469,3	d8 s60 A500	938,6	Л.З.	938,6
	Угол	298,6	Л.З.	298,6	d8 s60 A500	597,3	Л.З.	597,3
B60	Центр	1152,0	307,2	768,0	d8 s60 A500	2304,0	614,4	1536,0
	Край	528,0	Л.З.	528,0	d8 s60 A500	1056,0	Л.З.	1056,0
	Угол	336,0	Л.З.	336,0	d8 s60 A500	672,0	Л.З.	672,0
B80	Центр	1344,0	358,4	896,0	d8 s50 A500	2688,0	716,8	1792,0
	Край	616,0	Л.З.	616,0	d8 s50 A500	1232,0	Л.З.	1232,0
	Угол	392,0	Л.З.	392,0	d8 s60 A500	784,0	Л.З.	784,0
B100	Центр	1408,0	375,6	938,7	d8 s50 A500	2816,0	751,1	1877,3
	Край	645,3	Л.З.	645,3	d8 s50 A500	1290,7	Л.З.	1290,7
	Угол	410,6	Л.З.	410,6	d8 s60 A500	821,3	Л.З.	821,3

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 60. Толщина плиты ($t = 280\text{мм}$, $h_0 = 225\text{мм}$). Опираение на колонну $60 \times 60\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	556,8	153,1	371,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1113,6	306,2	742,4
	Край	253,1	Л.З.	253,1	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	506,2	Л.З.	506,2
	Угол	160,3	Л.З.	160,3	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	320,6	Л.З.	320,6
В20	Центр	668,2	183,7	445,5	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1336,4	367,4	890,9
	Край	303,7	Л.З.	303,7	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	607,5	Л.З.	607,5
	Угол	192,3	Л.З.	192,3	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	384,7	Л.З.	384,7
В25	Центр	779,6	214,3	519,8	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1559,1	428,7	1039,4
	Край	354,4	Л.З.	354,4	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	708,7	Л.З.	708,7
	Угол	224,5	Л.З.	224,5	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	448,8	Л.З.	448,8
В30	Центр	853,8	234,8	569,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1707,6	469,7	1138,4
	Край	388,1	Л.З.	388,1	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	776,2	Л.З.	776,2
	Угол	245,8	Л.З.	245,8	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	491,6	Л.З.	491,6
В35	Центр	965,2	265,5	643,5	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1930,4	530,9	1286,9
	Край	438,8	Л.З.	438,8	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	877,6	Л.З.	877,6
	Угол	277,8	Л.З.	277,8	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	555,7	Л.З.	555,7
В40	Центр	1039,6	286,0	693,1	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	2078,9	571,9	1385,9
	Край	472,7	Л.З.	472,7	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	945,1	Л.З.	945,1
	Угол	299,2	Л.З.	299,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	598,5	Л.З.	598,5
В45	Центр	1113,8	306,2	742,5	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	2227,4	612,4	1484,9
	Край	506,4	Л.З.	506,4	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1012,6	Л.З.	1012,6
	Угол	320,6	Л.З.	320,6	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	641,2	Л.З.	641,2
В50	Центр	1188,1	326,7	792,1	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	2375,8	653,4	1583,9
	Край	540,2	Л.З.	540,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1080,1	Л.З.	1080,1
	Угол	342,0	Л.З.	342,0	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	684,1	Л.З.	684,1
В60	Центр	1336,6	367,4	891,1	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	2672,8	734,9	1781,9
	Край	607,7	Л.З.	607,7	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1215,1	Л.З.	1215,1
	Угол	384,7	Л.З.	384,7	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	769,5	Л.З.	769,5
В80	Центр	1559,3	428,7	1039,5	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	3118,3	857,4	2078,9
	Край	708,9	Л.З.	708,9	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1417,6	Л.З.	1417,6
	Угол	448,8	Л.З.	448,8	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	897,7	Л.З.	897,7
В100	Центр	1633,6	449,2	1089,1	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	3266,8	898,4	2177,9
	Край	742,8	Л.З.	742,8	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1485,1	Л.З.	1485,1
	Угол	470,2	Л.З.	470,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	940,6	Л.З.	940,6

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 61. Толщина плиты ($t = 300\text{мм}$, $h_0 = 240\text{мм}$). Опираение на колонну $60 \times 60\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	604,8	169,3	403,2	d10 s80 A500	1209,6	338,6	806,4
	Край	273,6	Л.З.	273,6	d10 s80 A500	547,2	Л.З.	547,2
	Угол	172,8	Л.З.	172,8	d10 s80 A500	345,6	Л.З.	345,6
В20	Центр	725,7	203,2	483,8	d10 s80 A500	1451,5	406,3	967,6
	Край	328,3	Л.З.	328,3	d10 s80 A500	656,6	Л.З.	656,6
	Угол	207,3	Л.З.	207,3	d10 s80 A500	414,7	Л.З.	414,7
В25	Центр	846,7	237,0	564,5	d10 s80 A500	1693,4	474,0	1128,9
	Край	383,0	Л.З.	383,0	d10 s80 A500	765,9	Л.З.	765,9
	Угол	241,9	Л.З.	241,9	d10 s80 A500	483,8	Л.З.	483,8
В30	Центр	927,3	259,5	618,2	d10 s80 A500	1854,7	519,0	1236,4
	Край	419,5	Л.З.	419,5	d10 s80 A500	839,0	Л.З.	839,0
	Угол	264,9	Л.З.	264,9	d10 s80 A500	529,9	Л.З.	529,9
В35	Центр	1048,3	293,4	698,8	d10 s80 A500	2096,6	586,7	1397,7
	Край	474,2	Л.З.	474,2	d10 s80 A500	948,3	Л.З.	948,3
	Угол	299,5	Л.З.	299,5	d10 s80 A500	599,0	Л.З.	599,0
В40	Центр	1128,9	315,9	752,6	d10 s80 A500	2257,9	631,7	1505,2
	Край	510,7	Л.З.	510,7	d10 s80 A500	1021,4	Л.З.	1021,4
	Угол	322,5	Л.З.	322,5	d10 s80 A500	645,1	Л.З.	645,1
В45	Центр	1209,6	338,6	806,4	d10 s80 A500	2419,2	677,2	1612,8
	Край	547,2	Л.З.	547,2	d10 s80 A500	1094,4	Л.З.	1094,4
	Угол	345,6	Л.З.	345,6	d10 s80 A500	691,2	Л.З.	691,2
В50	Центр	1290,2	361,1	860,1	d10 s80 A500	2580,4	722,2	1720,2
	Край	583,5	Л.З.	583,5	d10 s80 A500	1167,3	Л.З.	1167,3
	Угол	368,6	Л.З.	368,6	d10 s80 A500	737,1	Л.З.	737,1
В60	Центр	1451,5	406,3	967,6	d10 s80 A500	2903,0	812,6	1935,3
	Край	656,6	Л.З.	656,6	d10 s80 A500	1313,1	Л.З.	1313,1
	Угол	414,7	Л.З.	414,7	d10 s80 A500	829,4	Л.З.	829,4
В80	Центр	1693,4	474,0	1128,9	d12 s80 A500	3386,8	948,1	2257,8
	Край	765,9	Л.З.	765,9	d12 s80 A500	1532,1	Л.З.	1532,1
	Угол	483,8	Л.З.	483,8	d12 s80 A500	967,5	Л.З.	967,5
В100	Центр	1774,0	496,5	1182,6	d12 s80 A500	3548,1	993,1	2365,4
	Край	802,5	Л.З.	802,5	d12 s80 A500	1605,0	Л.З.	1605,0
	Угол	506,7	Л.З.	506,7	d12 s80 A500	1013,7	Л.З.	1013,7

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 62. Толщина плиты ($t = 350\text{мм}$, $h_0 = 285\text{мм}$). Опираение на колонну $60 \times 60\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
B15	Центр	756,6	223,2	504,4	d10 s90 A500	1513,2	446,4	1008,8
	Край	337,7	Л.З.	337,7	d10 s90 A500	675,4	Л.З.	675,4
	Угол	211,6	Л.З.	211,6	d10 s90 A500	423,2	Л.З.	423,2
B20	Центр	908,0	267,8	605,4	d10 s90 A500	1815,9	535,7	1210,5
	Край	405,3	Л.З.	405,3	d10 s90 A500	810,5	Л.З.	810,5
	Угол	254,0	Л.З.	254,0	d10 s90 A500	507,8	Л.З.	507,8
B25	Центр	1059,3	312,5	706,2	d10 s90 A500	2118,6	625,0	1412,3
	Край	472,8	Л.З.	472,8	d10 s90 A500	945,6	Л.З.	945,6
	Угол	296,2	Л.З.	296,2	d10 s90 A500	592,5	Л.З.	592,5
B30	Центр	1160,2	342,5	773,4	d10 s90 A500	2320,3	684,9	1546,8
	Край	517,9	Л.З.	517,9	d10 s90 A500	1035,6	Л.З.	1035,6
	Угол	324,4	Л.З.	324,4	d10 s90 A500	648,9	Л.З.	648,9
B35	Центр	1311,5	387,1	874,4	d10 s90 A500	2623,0	774,2	1748,6
	Край	585,4	Л.З.	585,4	d10 s90 A500	1170,7	Л.З.	1170,7
	Угол	366,7	Л.З.	366,7	d10 s90 A500	733,5	Л.З.	733,5
B40	Центр	1412,4	416,9	941,6	d10 s90 A500	2824,8	833,7	1883,1
	Край	630,6	Л.З.	630,6	d10 s90 A500	1260,8	Л.З.	1260,8
	Угол	395,0	Л.З.	395,0	d10 s90 A500	790,0	Л.З.	790,0
B45	Центр	1513,4	446,6	1008,9	d10 s80 A500	3026,6	893,3	2017,7
	Край	675,6	Л.З.	675,6	d10 s80 A500	1351,0	Л.З.	1351,0
	Угол	423,2	Л.З.	423,2	d10 s90 A500	846,4	Л.З.	846,4
B50	Центр	1614,3	476,4	1076,2	d10 s80 A500	3228,4	952,8	2152,2
	Край	720,5	Л.З.	720,5	d10 s80 A500	1440,9	Л.З.	1440,9
	Угол	451,5	Л.З.	451,5	d10 s90 A500	902,8	Л.З.	902,8
B60	Центр	1816,1	535,9	1210,6	d10 s80 A500	3631,8	1071,8	2421,2
	Край	810,7	Л.З.	810,7	d10 s80 A500	1621,0	Л.З.	1621,0
	Угол	507,8	Л.З.	507,8	d10 s90 A500	1015,7	Л.З.	1015,7
B80	Центр	2118,8	625,2	1412,4	d10 s80 A500	4237,2	1250,4	2824,8
	Край	945,9	Л.З.	945,9	d10 s80 A500	1891,2	Л.З.	1891,2
	Угол	592,6	Л.З.	592,6	d10 s90 A500	1185,0	Л.З.	1185,0
B100	Центр	2219,6	654,9	1479,7	d10 s80 A500	4438,9	1309,9	2959,2
	Край	990,8	Л.З.	990,8	d10 s80 A500	1981,4	Л.З.	1981,4
	Угол	620,8	Л.З.	620,8	d10 s90 A500	1241,4	Л.З.	1241,4

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 63. Толщина плиты ($t = 400\text{мм}$, $h_0 = 335\text{мм}$). Опираение на колонну $60 \times 60\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	939,6	292,9	626,4	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1879,2	585,8	1252,8
	Край	413,7	Л.З.	413,7	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	827,4	Л.З.	827,4
	Угол	257,1	Л.З.	257,1	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	514,2	Л.З.	514,2
В20	Центр	1127,6	351,4	751,8	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2255,1	702,9	1503,2
	Край	496,5	Л.З.	496,5	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	992,9	Л.З.	992,9
	Угол	308,6	Л.З.	308,6	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	617,0	Л.З.	617,0
В25	Центр	1315,5	410,0	877,0	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2631,0	819,9	1753,8
	Край	579,2	Л.З.	579,2	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1158,4	Л.З.	1158,4
	Угол	359,9	Л.З.	359,9	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	719,9	Л.З.	719,9
В30	Центр	1440,8	449,0	960,6	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2881,4	898,0	1920,9
	Край	634,5	Л.З.	634,5	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1268,7	Л.З.	1268,7
	Угол	394,3	Л.З.	394,3	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	788,4	Л.З.	788,4
В35	Центр	1628,7	507,5	1085,8	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	3257,3	1015,1	2171,5
	Край	717,2	Л.З.	717,2	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1434,2	Л.З.	1434,2
	Угол	445,6	Л.З.	445,6	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	891,3	Л.З.	891,3
В40	Центр	1754,0	546,8	1169,4	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	3507,9	1093,6	2338,5
	Край	772,3	Л.З.	772,3	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1544,5	Л.З.	1544,5
	Угол	480,0	Л.З.	480,0	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	959,8	Л.З.	959,8
В45	Центр	1879,3	585,8	1252,9	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	3758,5	1171,6	2505,6
	Край	827,6	Л.З.	827,6	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	1655,0	Л.З.	1655,0
	Угол	514,2	Л.З.	514,2	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1028,5	Л.З.	1028,5
В50	Центр	2004,7	624,8	1336,4	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	4009,1	1249,6	2672,6
	Край	882,8	Л.З.	882,8	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	1765,2	Л.З.	1765,2
	Угол	548,5	Л.З.	548,5	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1097,1	Л.З.	1097,1
В60	Центр	2255,3	702,9	1503,4	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	4510,2	1405,7	3006,7
	Край	993,1	Л.З.	993,1	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	1985,8	Л.З.	1985,8
	Угол	617,0	Л.З.	617,0	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1234,1	Л.З.	1234,1
В80	Центр	2631,2	819,9	1754,0	$d14 \leq 100 \text{ A500}$	5262,0	1639,9	3507,9
	Край	1158,6	Л.З.	1158,6	$d14 \leq 100 \text{ A500}$	2316,8	Л.З.	2316,8
	Угол	720,0	Л.З.	720,0	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1439,8	Л.З.	1439,8
В100	Центр	2756,4	859,0	1837,6	$d14 \leq 100 \text{ A500}$	5512,3	1717,9	3674,7
	Край	1213,9	Л.З.	1213,9	$d14 \leq 100 \text{ A500}$	2427,3	Л.З.	2427,3
	Угол	754,2	Л.З.	754,2	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1508,4	Л.З.	1508,4

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 64. Толщина плиты ($t = 450\text{мм}$, $h_0 = 380\text{мм}$). Опираение на колонну $60 \times 60\text{см}$.

Класс бетона	Располо- жение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточен ной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточен ной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			N, кН	M, кНм			N, кН	N, кН
В15	Центр	1117,2	365,0	744,8	d12 s120 A500	2234,4	730,0	1489,6
	Край	486,4	Л.З.	486,4	d12 s120 A500	972,8	Л.З.	972,8
	Угол	300,2	Л.З.	300,2	d12 s120 A500	600,4	Л.З.	600,4
В20	Центр	1340,6	488,1	893,7	d12 s120 A500	2681,2	976,3	1787,4
	Край	583,6	Л.З.	583,6	d12 s120 A500	1167,3	Л.З.	1167,3
	Угол	360,2	Л.З.	360,2	d12 s120 A500	720,4	Л.З.	720,4
В25	Центр	1564,0	569,4	1042,6	d12 s120 A500	3128,1	1138,7	2085,4
	Край	680,9	Л.З.	680,9	d12 s120 A500	1361,8	Л.З.	1361,8
	Угол	420,2	Л.З.	420,2	d12 s120 A500	840,5	Л.З.	840,5
В30	Центр	1713,0	623,5	1142,0	d12 s120 A500	3426,1	1247,1	2284,0
	Край	745,8	Л.З.	745,8	d12 s120 A500	1491,6	Л.З.	1491,6
	Угол	460,3	Л.З.	460,3	d12 s120 A500	920,6	Л.З.	920,6
В35	Центр	1936,4	705,0	1290,9	d12 s110 A500	3872,9	1410,0	2581,9
	Край	842,9	Л.З.	842,9	d12 s110 A500	1686,1	Л.З.	1686,1
	Угол	520,3	Л.З.	520,3	d12 s120 A500	1040,5	Л.З.	1040,5
В40	Центр	2085,4	759,2	1390,3	d12 s110 A500	4170,9	1518,3	2780,6
	Край	907,9	Л.З.	907,9	d12 s110 A500	1815,8	Л.З.	1815,8
	Угол	560,3	Л.З.	560,3	d12 s120 A500	1120,7	Л.З.	1120,7
В45	Центр	2234,4	813,3	1489,6	d12 s110 A500	4468,8	1626,6	2979,2
	Край	972,8	Л.З.	972,8	d12 s110 A500	1945,6	Л.З.	1945,6
	Угол	600,4	Л.З.	600,4	d12 s120 A500	1200,8	Л.З.	1200,8
В50	Центр	2383,3	867,7	1588,8	d12 s110 A500	4766,7	1735,4	3177,8
	Край	1037,6	Л.З.	1037,6	d12 s110 A500	2075,2	Л.З.	2075,2
	Угол	640,4	Л.З.	640,4	d12 s120 A500	1280,8	Л.З.	1280,8
В60	Центр	2681,2	976,0	1787,4	d12 s110 A500	5362,5	1952,1	3575,0
	Край	1167,3	Л.З.	1167,3	d12 s110 A500	2334,6	Л.З.	2334,6
	Угол	720,4	Л.З.	720,4	d12 s110 A500	1440,9	Л.З.	1440,9
В80	Центр	3128,1	1138,7	2085,4	d12 s100 A500	6256,3	2277,5	4170,9
	Край	1361,9	Л.З.	1361,9	d12 s100 A500	2723,8	Л.З.	2723,8
	Угол	840,5	Л.З.	840,5	d12 s100 A500	1681,1	Л.З.	1681,1
В100	Центр	3277,1	1192,9	2184,7	d14 s110 A500	6554,2	2385,8	4369,5
	Край	1426,7	Л.З.	1426,7	d14 s110 A500	2853,3	Л.З.	2853,3
	Угол	880,4	Л.З.	880,4	d14 s120 A500	1761,1	Л.З.	1761,1

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 65. Толщина плиты ($t = 500\text{мм}$, $h_0 = 430\text{мм}$). Опираение на колонну $60 \times 60\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			N , кН	M , кНм			N , кН	M , кНм
В15	Центр	1328,7	456,2	885,8	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	2657,4	912,4	1771,6
	Край	571,9	Л.З.	571,9	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1143,8	Л.З.	1143,8
	Угол	350,4	Л.З.	350,4	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	700,8	Л.З.	700,8
В20	Центр	1594,4	547,6	1062,9	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	3188,9	1095,2	2125,9
	Край	686,2	Л.З.	686,2	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1372,5	Л.З.	1372,5
	Угол	420,5	Л.З.	420,5	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	840,8	Л.З.	840,8
В25	Центр	1860,1	638,8	1240,0	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	3720,3	1277,6	2480,2
	Край	800,6	Л.З.	800,6	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	1601,2	Л.З.	1601,2
	Угол	490,6	Л.З.	490,6	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	981,0	Л.З.	981,0
В30	Центр	2037,3	699,7	1358,2	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	4074,7	1399,5	2716,4
	Край	876,9	Л.З.	876,9	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	1753,8	Л.З.	1753,8
	Угол	537,3	Л.З.	537,3	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1074,5	Л.З.	1074,5
В35	Центр	2303,0	790,9	1535,3	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	4606,1	1581,9	3070,7
	Край	991,2	Л.З.	991,2	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	1982,5	Л.З.	1982,5
	Угол	607,4	Л.З.	607,4	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1214,7	Л.З.	1214,7
В40	Центр	2480,2	851,7	1653,5	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	4960,5	1703,3	3307,0
	Край	1067,5	Л.З.	1067,5	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	2135,0	Л.З.	2135,0
	Угол	654,1	Л.З.	654,1	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	1308,1	Л.З.	1308,1
В45	Центр	2657,4	912,6	1771,6	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	5314,8	1825,2	3543,2
	Край	1143,8	Л.З.	1143,8	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	2287,6	Л.З.	2287,6
	Угол	701,0	Л.З.	701,0	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	1401,6	Л.З.	1401,6
В50	Центр	2834,5	973,3	1889,7	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	5669,1	1946,7	3779,4
	Край	1220,0	Л.З.	1220,0	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2440,0	Л.З.	2440,0
	Угол	747,6	Л.З.	747,6	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1495,0	Л.З.	1495,0
В60	Центр	3188,9	1095,2	2125,9	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	6377,8	2190,4	4251,8
	Край	1372,5	Л.З.	1372,5	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	2745,1	Л.З.	2745,1
	Угол	841,0	Л.З.	841,0	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	1681,8	Л.З.	1681,8
В80	Центр	3720,3	1277,6	2480,2	$d14 \leq 120 \text{ A500}$	7440,7	2555,2	4960,5
	Край	1601,3	Л.З.	1601,3	$d14 \leq 120 \text{ A500}$	3202,6	Л.З.	3202,6
	Угол	981,2	Л.З.	981,2	$d14 \leq 120 \text{ A500}$	1962,2	Л.З.	1962,2
В100	Центр	3897,5	1338,5	2598,3	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	7795,0	2677,1	5196,7
	Край	1677,5	Л.З.	1677,5	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	3355,1	Л.З.	3355,1
	Угол	1027,9	Л.З.	1027,9	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	2055,6	Л.З.	2055,6

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 66. Толщина плиты ($t = 600\text{мм}$, $h_0 = 525\text{мм}$). Опираение на колонну $60 \times 60\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
		N , кН	M , кНм	N , кН		N , кН	M , кНм	N , кН
В15	Центр	1771,8	664,5	1181,2	$d12 \leq 160 \text{ A500}$	3543,6	1329,0	2362,4
	Край	748,1	Л.З.	748,1	$d12 \leq 160 \text{ A500}$	1496,2	Л.З.	1496,2
	Угол	452,8	Л.З.	452,8	$d12 \leq 170 \text{ A500}$	905,6	Л.З.	905,6
В20	Центр	2126,2	797,5	1417,5	$d12 \leq 160 \text{ A500}$	4252,4	1594,9	2834,9
	Край	897,7	Л.З.	897,7	$d12 \leq 160 \text{ A500}$	1795,5	Л.З.	1795,5
	Угол	543,3	Л.З.	543,3	$d12 \leq 170 \text{ A500}$	1086,7	Л.З.	1086,7
В25	Центр	2480,6	930,4	1653,8	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	4961,1	1860,9	3307,4
	Край	1047,4	Л.З.	1047,4	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	2094,7	Л.З.	2094,7
	Угол	633,9	Л.З.	633,9	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1267,8	Л.З.	1267,8
В30	Центр	2716,8	1019,0	1811,1	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	5433,6	2037,9	3622,4
	Край	1147,1	Л.З.	1147,1	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	2294,2	Л.З.	2294,2
	Угол	694,3	Л.З.	694,3	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	1388,6	Л.З.	1388,6
В35	Центр	3071,2	1151,9	2047,5	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	6142,4	2303,9	4094,9
	Край	1296,8	Л.З.	1296,8	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2593,5	Л.З.	2593,5
	Угол	784,8	Л.З.	784,8	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1569,7	Л.З.	1569,7
В40	Центр	3307,6	1240,5	2205,0	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	6614,8	2480,9	4409,9
	Край	1396,7	Л.З.	1396,7	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2793,0	Л.З.	2793,0
	Угол	845,2	Л.З.	845,2	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1690,5	Л.З.	1690,5
В45	Центр	3543,7	1329,2	2362,5	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	7087,3	2658,4	4724,9
	Край	1496,3	Л.З.	1496,3	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	2992,5	Л.З.	2992,5
	Угол	905,6	Л.З.	905,6	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1811,3	Л.З.	1811,3
В50	Центр	3780,1	1417,7	2520,0	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	7559,8	2835,4	5039,9
	Край	1596,2	Л.З.	1596,2	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	3192,0	Л.З.	3192,0
	Угол	966,0	Л.З.	966,0	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1932,1	Л.З.	1932,1
В60	Центр	4252,6	1594,9	2835,0	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	8504,8	3189,9	5669,9
	Край	1795,7	Л.З.	1795,7	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	3591,1	Л.З.	3591,1
	Угол	1086,7	Л.З.	1086,7	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2173,5	Л.З.	2173,5
В80	Центр	4961,3	1860,7	3307,5	$d14 \leq 100 \text{ A500}$	9922,3	3721,4	6614,8
	Край	2094,9	Л.З.	2094,9	$d14 \leq 100 \text{ A500}$	4189,6	Л.З.	4189,6
	Угол	1267,8	Л.З.	1267,8	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	2535,7	Л.З.	2535,7
В100	Центр	5197,6	1949,4	3465,1	$d14 \leq 100 \text{ A500}$	10394,8	3898,8	6929,8
	Край	2194,7	Л.З.	2194,7	$d14 \leq 100 \text{ A500}$	4389,1	Л.З.	4389,1
	Угол	1328,2	Л.З.	1328,2	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	2656,5	Л.З.	2656,5

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 67. Толщина плиты ($t = 800\text{мм}$, $h_0 = 720\text{мм}$). Опираение на колонну $60 \times 60\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
		N, кН	M, кНм	N, кН		N, кН	M, кНм	N, кН
B15	Центр	2851,2	1254,5	1900,8	d12 s150 A500	5702,4	2509,0	3801,6
	Край	1166,4	Л.З.	1166,4	d12 s150 A500	2332,8	Л.З.	2332,8
	Угол	691,2	Л.З.	691,2	d12 s150 A500	1382,4	Л.З.	1382,4
B20	Центр	3421,4	1505,4	2280,9	d12 s140 A500	6842,9	3010,7	4561,9
	Край	1399,6	Л.З.	1399,6	d12 s140 A500	2799,3	Л.З.	2799,3
	Угол	829,4	Л.З.	829,4	d12 s140 A500	1658,8	Л.З.	1658,8
B25	Центр	3991,7	1756,2	2661,1	d12 s140 A500	7983,4	3512,5	5322,2
	Край	1632,9	Л.З.	1632,9	d12 s140 A500	3265,9	Л.З.	3265,9
	Угол	967,6	Л.З.	967,6	d12 s140 A500	1935,1	Л.З.	1935,1
B30	Центр	4371,8	1923,5	2914,5	d12 s130 A500	8743,7	3847,1	5829,1
	Край	1788,4	Л.З.	1788,4	d12 s130 A500	3576,9	Л.З.	3576,9
	Угол	1059,8	Л.З.	1059,8	d12 s130 A500	2119,6	Л.З.	2119,6
B35	Центр	4942,1	2174,4	3294,7	d12 s110 A500	9884,1	4348,8	6589,4
	Край	2021,7	Л.З.	2021,7	d12 s110 A500	4043,5	Л.З.	4043,5
	Угол	1198,0	Л.З.	1198,0	d12 s110 A500	2396,1	Л.З.	2396,1
B40	Центр	5322,2	2341,7	3548,1	d12 s110 A500	10644,5	4683,4	7096,3
	Край	2177,2	Л.З.	2177,2	d12 s110 A500	4354,5	Л.З.	4354,5
	Угол	1290,2	Л.З.	1290,2	d12 s110 A500	2580,4	Л.З.	2580,4
B45	Центр	5702,4	2509,0	3801,6	d12 s110 A500	11404,8	5018,0	7603,2
	Край	2332,8	Л.З.	2332,8	d12 s110 A500	4665,6	Л.З.	4665,6
	Угол	1382,4	Л.З.	1382,4	d12 s110 A500	2764,8	Л.З.	2764,8
B50	Центр	6082,6	2676,3	4055,0	d12 s110 A500	12165,2	5352,6	8110,1
	Край	2488,3	Л.З.	2488,3	d12 s110 A500	4976,6	Л.З.	4976,6
	Угол	1474,5	Л.З.	1474,5	d12 s110 A500	2949,1	Л.З.	2949,1
B60	Центр	6842,9	3010,7	4561,9	d12 s100 A500	13685,8	6021,5	9123,9
	Край	2799,3	Л.З.	2799,3	d12 s100 A500	5598,7	Л.З.	5598,7
	Угол	1658,8	Л.З.	1658,8	d12 s100 A500	3317,7	Л.З.	3317,7
B80	Центр	7983,4	3512,5	5322,2	d14 s110 A500	15966,8	7024,9	10644,5
	Край	3265,9	Л.З.	3265,9	d14 s110 A500	6527,6	Л.З.	6527,6
	Угол	1935,3	Л.З.	1935,3	d14 s110 A500	3870,7	Л.З.	3870,7
B100	Центр	8363,5	3679,8	5575,7	d14 s110 A500	16727,1	7359,5	11151,4
	Край	3421,4	Л.З.	3421,4	d14 s110 A500	6842,9	Л.З.	6842,9
	Угол	2027,5	Л.З.	2027,5	d14 s110 A500	4055,0	Л.З.	4055,0

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 68. Толщина плиты ($t = 1000\text{мм}$, $h_0 = 900\text{мм}$). Опираение на колонну $60 \times 60\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	4050,0	2025,0	2700,0	$d16 \leq 210 \text{ A500}$	8100,0	4050,0	5400,0
	Край	1620,0	Л.З.	1620,0	$d16 \leq 210 \text{ A500}$	3240,0	Л.З.	3240,0
	Угол	945,0	Л.З.	945,0	$d16 \leq 200 \text{ A500}$	1890,0	Л.З.	1890,0
В20	Центр	4860,0	2425,0	3240,0	$d16 \leq 180 \text{ A500}$	9720,0	4850,0	6480,0
	Край	1944,0	Л.З.	1944,0	$d16 \leq 180 \text{ A500}$	3888,0	Л.З.	3888,0
	Угол	1134,0	Л.З.	1134,0	$d16 \leq 190 \text{ A500}$	2268,0	Л.З.	2268,0
В25	Центр	5670,0	2835,0	3780,0	$d16 \leq 180 \text{ A500}$	11340,0	5670,0	7560,0
	Край	2268,0	Л.З.	2268,0	$d16 \leq 180 \text{ A500}$	4536,0	Л.З.	4536,0
	Угол	1323,0	Л.З.	1323,0	$d16 \leq 190 \text{ A500}$	2646,0	Л.З.	2646,0
В30	Центр	6210,0	3105,0	4140,0	$d16 \leq 180 \text{ A500}$	12420,0	6210,0	8280,0
	Край	2484,0	Л.З.	2484,0	$d16 \leq 180 \text{ A500}$	4968,0	Л.З.	4968,0
	Угол	1449,0	Л.З.	1449,0	$d16 \leq 180 \text{ A500}$	2898,0	Л.З.	2898,0
В35	Центр	7020,0	3510,0	4680,0	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	14040,1	7020,0	9360,0
	Край	2808,0	Л.З.	2808,0	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	5616,0	Л.З.	5616,0
	Угол	1638,0	Л.З.	1638,0	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	3276,0	Л.З.	3276,0
В40	Центр	7560,0	3780,0	5040,0	$d16 \leq 150 \text{ A500}$	15120,1	7560,0	10080,0
	Край	3024,0	Л.З.	3024,0	$d16 \leq 150 \text{ A500}$	6048,0	Л.З.	6048,0
	Угол	1764,0	Л.З.	1764,0	$d16 \leq 150 \text{ A500}$	3528,0	Л.З.	3528,0
В45	Центр	8100,0	4050,0	5400,0	$d16 \leq 140 \text{ A500}$	16200,1	8100,0	10800,0
	Край	3240,0	Л.З.	3240,0	$d16 \leq 140 \text{ A500}$	6480,0	Л.З.	6480,0
	Угол	1890,0	Л.З.	1890,0	$d16 \leq 140 \text{ A500}$	3780,0	Л.З.	3780,0
В50	Центр	8640,0	4320,0	5760,0	$d16 \leq 140 \text{ A500}$	17280,1	8640,0	11520,0
	Край	3456,0	Л.З.	3456,0	$d16 \leq 140 \text{ A500}$	6912,0	Л.З.	6912,0
	Угол	2016,0	Л.З.	2016,0	$d16 \leq 140 \text{ A500}$	4032,0	Л.З.	4032,0
В60	Центр	9720,0	4860,0	6480,0	$d16 \leq 140 \text{ A500}$	19440,1	9720,0	12960,1
	Край	3888,0	Л.З.	3888,0	$d16 \leq 140 \text{ A500}$	7776,0	Л.З.	7776,0
	Угол	2268,0	Л.З.	2268,0	$d16 \leq 140 \text{ A500}$	4536,0	Л.З.	4536,0
В80	Центр	11340,0	5670,0	7560,0	$d16 \leq 120 \text{ A500}$	22680,1	11340,0	15120,1
	Край	4536,0	Л.З.	4536,0	$d16 \leq 120 \text{ A500}$	9072,0	Л.З.	9072,0
	Угол	2646,0	Л.З.	2646,0	$d16 \leq 120 \text{ A500}$	5292,0	Л.З.	5292,0
В100	Центр	11880,0	5940,0	7920,0	$d16 \leq 120 \text{ A500}$	23760,1	11880,0	15840,1
	Край	4752,0	Л.З.	4752,0	$d16 \leq 120 \text{ A500}$	9504,0	Л.З.	9504,0
	Угол	2772,0	Л.З.	2772,0	$d16 \leq 120 \text{ A500}$	5544,0	Л.З.	5544,0

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 69. Толщина плиты ($t = 1200\text{мм}$, $h_0 = 1080\text{мм}$). Опираение на колонну $60 \times 60\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	5443,2	3048,2	3628,8	$d16 \leq 220 \text{ A500}$	10886,4	6096,4	7257,6
	Край	2138,4	Л.З.	2138,4	$d16 \leq 220 \text{ A500}$	4276,8	Л.З.	4276,8
	Угол	1231,2	Л.З.	1231,2	$d16 \leq 210 \text{ A500}$	2462,4	Л.З.	2462,4
В20	Центр	6531,8	3657,8	4354,5	$d16 \leq 190 \text{ A500}$	13063,7	7315,5	8709,1
	Край	2566,0	Л.З.	2566,0	$d16 \leq 190 \text{ A500}$	5132,1	Л.З.	5132,1
	Угол	1477,4	Л.З.	1477,4	$d16 \leq 190 \text{ A500}$	2954,9	Л.З.	2954,9
В25	Центр	7620,5	4267,5	5080,3	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	15241,0	8534,9	10160,7
	Край	2993,7	Л.З.	2993,7	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	5987,5	Л.З.	5987,5
	Угол	1723,6	Л.З.	1723,6	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	3447,3	Л.З.	3447,3
В30	Центр	8346,2	4673,8	5564,2	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	16692,6	9347,6	11128,4
	Край	3278,9	Л.З.	3278,9	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	6557,8	Л.З.	6557,8
	Угол	1887,8	Л.З.	1887,8	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	3775,7	Л.З.	3775,7
В35	Центр	9434,9	5283,4	6289,9	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	18869,9	10566,7	12580,0
	Край	3706,5	Л.З.	3706,5	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	7413,1	Л.З.	7413,1
	Угол	2134,0	Л.З.	2134,0	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	4268,1	Л.З.	4268,1
В40	Центр	10160,6	5689,9	6773,8	$d16 \leq 150 \text{ A500}$	20321,4	11379,8	13547,6
	Край	3991,7	Л.З.	3991,7	$d16 \leq 150 \text{ A500}$	7983,4	Л.З.	7983,4
	Угол	2298,2	Л.З.	2298,2	$d16 \leq 150 \text{ A500}$	4596,5	Л.З.	4596,5
В45	Центр	10886,4	6096,3	7257,6	$d16 \leq 140 \text{ A500}$	21772,9	12192,5	14515,3
	Край	4276,8	Л.З.	4276,8	$d16 \leq 140 \text{ A500}$	8553,6	Л.З.	8553,6
	Угол	2462,4	Л.З.	2462,4	$d16 \leq 140 \text{ A500}$	4924,8	Л.З.	4924,8
В50	Центр	11612,2	6502,8	7741,5	$d16 \leq 130 \text{ A500}$	23224,5	13005,5	15483,0
	Край	4561,9	Л.З.	4561,9	$d16 \leq 130 \text{ A500}$	9123,9	Л.З.	9123,9
	Угол	2626,5	Л.З.	2626,5	$d16 \leq 140 \text{ A500}$	5253,1	Л.З.	5253,1
В60	Центр	13063,7	7315,5	8709,1	$d16 \leq 130 \text{ A500}$	26127,5	14631,0	17418,4
	Край	5132,1	Л.З.	5132,1	$d16 \leq 130 \text{ A500}$	10264,3	Л.З.	10264,3
	Угол	2954,9	Л.З.	2954,9	$d16 \leq 140 \text{ A500}$	5909,8	Л.З.	5909,8
В80	Центр	15241,0	8534,8	10160,7	$d16 \leq 120 \text{ A500}$	30482,1	17069,5	20321,4
	Край	5987,5	Л.З.	5987,5	$d16 \leq 120 \text{ A500}$	11975,1	Л.З.	11975,1
	Угол	3447,3	Л.З.	3447,3	$d16 \leq 120 \text{ A500}$	6894,7	Л.З.	6894,7
В100	Центр	15966,7	8941,1	10644,5	$d16 \leq 120 \text{ A500}$	31933,8	17882,2	21289,2
	Край	6272,6	Л.З.	6272,6	$d16 \leq 120 \text{ A500}$	12545,3	Л.З.	12545,3
	Угол	3611,5	Л.З.	3611,5	$d16 \leq 120 \text{ A500}$	7223,0	Л.З.	7223,0

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 70. Толщина плиты ($t = 1500\text{мм}$, $h_0 = 1350\text{мм}$). Опираение на колонну $60 \times 60\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	7897,5	5133,4	5265,0	$d16 \leq 200$ A500	15795,0	10266,8	10530,0
	Край	3037,5	Л.З.	3037,5	$d16 \leq 200$ A500	6075,0	Л.З.	6075,0
	Угол	1721,2	Л.З.	1721,2	$d16 \leq 220$ A500	3442,4	Л.З.	3442,4
В20	Центр	9477,0	6160,0	6318,0	$d16 \leq 190$ A500	18954,0	12319,9	12636,0
	Край	3645,0	Л.З.	3645,0	$d16 \leq 190$ A500	7290,0	Л.З.	7290,0
	Угол	2065,5	Л.З.	2065,5	$d16 \leq 190$ A500	4130,9	Л.З.	4130,9
В25	Центр	11056,5	7186,7	7371,0	$d16 \leq 170$ A500	22113,0	14373,4	14742,0
	Край	4252,5	Л.З.	4252,5	$d16 \leq 170$ A500	8505,0	Л.З.	8505,0
	Угол	2409,7	Л.З.	2409,7	$d16 \leq 170$ A500	4819,4	Л.З.	4819,4
В30	Центр	12109,5	7871,2	8073,0	$d16 \leq 170$ A500	24219,1	15742,4	16146,0
	Край	4657,5	Л.З.	4657,5	$d16 \leq 170$ A500	9315,0	Л.З.	9315,0
	Угол	2639,2	Л.З.	2639,2	$d16 \leq 170$ A500	5278,3	Л.З.	5278,3
В35	Центр	13689,0	8897,9	9126,0	$d16 \leq 160$ A500	27378,0	17795,8	18252,0
	Край	5265,0	Л.З.	5265,0	$d16 \leq 160$ A500	10530,0	Л.З.	10530,0
	Угол	2983,5	Л.З.	2983,5	$d16 \leq 160$ A500	5966,8	Л.З.	5966,8
В40	Центр	14742,0	9582,3	9828,0	$d16 \leq 150$ A500	29484,0	19164,6	19656,0
	Край	5670,0	Л.З.	5670,0	$d16 \leq 150$ A500	11340,0	Л.З.	11340,0
	Угол	3213,0	Л.З.	3213,0	$d16 \leq 150$ A500	6425,8	Л.З.	6425,8
В45	Центр	15795,0	10266,8	10530,0	$d18 \leq 170$ A500	31590,0	20533,6	21060,0
	Край	6075,0	Л.З.	6075,0	$d18 \leq 170$ A500	12150,0	Л.З.	12150,0
	Угол	3442,5	Л.З.	3442,5	$d18 \leq 170$ A500	6884,8	Л.З.	6884,8
В50	Центр	16848,0	10951,2	11232,0	$d18 \leq 160$ A500	33696,0	21902,4	22464,0
	Край	6480,0	Л.З.	6480,0	$d18 \leq 160$ A500	12960,1	Л.З.	12960,1
	Угол	3672,0	Л.З.	3672,0	$d18 \leq 160$ A500	7343,8	Л.З.	7343,8
В60	Центр	18954,0	12320,1	12636,1	$d18 \leq 150$ A500	37908,1	24640,2	25272,0
	Край	7290,0	Л.З.	7290,0	$d18 \leq 150$ A500	14580,1	Л.З.	14580,1
	Угол	4131,0	Л.З.	4131,0	$d18 \leq 150$ A500	8261,8	Л.З.	8261,8
В80	Центр	22113,0	14373,5	14742,1	$d20 \leq 150$ A500	44226,0	28747,0	29484,0
	Край	8505,0	Л.З.	8505,0	$d20 \leq 150$ A500	17010,1	Л.З.	17010,1
	Угол	4819,5	Л.З.	4819,5	$d20 \leq 150$ A500	9638,7	Л.З.	9638,7
В100	Центр	23166,0	15057,9	12253,2	$d20 \leq 150$ A500	46332,0	30115,7	30888,0
	Край	8910,0	Л.З.	8910,0	$d20 \leq 150$ A500	17820,1	Л.З.	17820,1
	Угол	5049,0	Л.З.	5049,0	$d20 \leq 150$ A500	10097,7	Л.З.	10097,7

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 71. Толщина плиты ($t = 1800\text{мм}$, $h_0 = 1620\text{мм}$). Опираение на колонну $60 \times 60\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	10789,2	7984,0	7192,8	$d16 \leq 210$ A500	21578,4	15968,0	14385,6
	Край	4082,4	Л.З.	4082,4	$d16 \leq 210$ A500	8164,8	Л.З.	8164,8
	Угол	2284,2	Л.З.	2284,2	$d16 \leq 210$ A500	4568,4	Л.З.	4568,4
В20	Центр	12947,0	9580,8	8631,4	$d16 \leq 190$ A500	25894,2	19161,6	17262,7
	Край	4898,9	Л.З.	4898,9	$d16 \leq 190$ A500	9797,8	Л.З.	9797,8
	Угол	2741,0	Л.З.	2741,0	$d16 \leq 190$ A500	5482,1	Л.З.	5482,1
В25	Центр	15104,9	11177,6	10070,0	$d16 \leq 170$ A500	30209,9	22355,2	20139,9
	Край	5715,4	Л.З.	5715,4	$d16 \leq 170$ A500	11430,8	Л.З.	11430,8
	Угол	3197,9	Л.З.	3197,9	$d16 \leq 170$ A500	6395,8	Л.З.	6395,8
В30	Центр	16543,4	12242,0	11029,0	$d16 \leq 170$ A500	33087,0	24484,1	22058,0
	Край	6259,7	Л.З.	6259,7	$d16 \leq 170$ A500	12519,4	Л.З.	12519,4
	Угол	3502,4	Л.З.	3502,4	$d16 \leq 170$ A500	7004,9	Л.З.	7004,9
В35	Центр	18701,3	13838,8	12467,6	$d16 \leq 160$ A500	37402,6	27677,7	24935,1
	Край	7076,2	Л.З.	7076,2	$d16 \leq 160$ A500	14152,4	Л.З.	14152,4
	Угол	3959,3	Л.З.	3959,3	$d16 \leq 160$ A500	7918,6	Л.З.	7918,6
В40	Центр	20139,8	14903,4	13426,6	$d18 \leq 170$ A500	40279,8	29806,8	26853,2
	Край	7620,5	Л.З.	7620,5	$d18 \leq 170$ A500	15241,0	Л.З.	15241,0
	Угол	4263,8	Л.З.	4263,8	$d16 \leq 150$ A500	8527,7	Л.З.	8527,7
В45	Центр	21578,4	15967,9	14385,7	$d18 \leq 170$ A500	43156,9	31935,7	28771,3
	Край	8164,8	Л.З.	8164,8	$d18 \leq 170$ A500	16329,7	Л.З.	16329,7
	Угол	4568,4	Л.З.	4568,4	$d16 \leq 150$ A500	9136,8	Л.З.	9136,8
В50	Центр	23017,0	17032,4	15344,7	$d18 \leq 160$ A500	46034,1	34064,9	30689,4
	Край	8709,1	Л.З.	8709,1	$d18 \leq 160$ A500	17418,3	Л.З.	17418,3
	Угол	4872,9	Л.З.	4872,9	$d18 \leq 160$ A500	9745,9	Л.З.	9745,9
В60	Центр	25894,1	19161,5	17262,8	$d20 \leq 170$ A500	51788,4	38322,9	34525,6
	Край	9797,8	Л.З.	9797,8	$d20 \leq 170$ A500	19595,6	Л.З.	19595,6
	Угол	5482,1	Л.З.	5482,1	$d18 \leq 150$ A500	10964,2	Л.З.	10964,2
В80	Центр	30209,8	22355,1	20140,0	$d20 \leq 150$ A500	60419,8	44710,1	40279,8
	Край	11430,8	Л.З.	11430,8	$d20 \leq 150$ A500	22861,6	Л.З.	22861,6
	Угол	6395,8	Л.З.	6395,8	$d20 \leq 150$ A500	12791,6	Л.З.	12791,6
В100	Центр	31648,3	23419,6	21099,0	$d22 \leq 170$ A500	63296,3	46839,3	42197,5
	Край	11975,1	Л.З.	11975,1	$d22 \leq 170$ A500	23950,2	Л.З.	23950,2
	Угол	6700,3	Л.З.	6700,3	$d20 \leq 150$ A500	13400,7	Л.З.	13400,7

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 72. Толщина плиты ($t = 2000\text{мм}$, $h_0 = 1800\text{мм}$). Опираение на колонну $60 \times 60\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
		N, кН	M, кНм	N, кН		N, кН	M, кНм	N, кН
B15	Центр	12960,0	10368,0	8640,0	d16 s210 A500	25920,0	20736,0	17280,0
	Край	4860,0	Л.З.	4860,0	d16 s210 A500	9720,0	Л.З.	9720,0
	Угол	2700,0	Л.З.	2700,0	d16 s210 A500	5400,0	Л.З.	5400,0
B20	Центр	15552,0	12442,9	10368,0	d16 s190 A500	31104,0	24885,8	20736,0
	Край	5832,0	Л.З.	5832,0	d16 s190 A500	11664,0	Л.З.	11664,0
	Угол	3240,0	Л.З.	3240,0	d16 s190 A500	6480,0	Л.З.	6480,0
B25	Центр	18144,0	14515,2	12096,1	d16 s170 A500	36287,7	29030,4	24191,8
	Край	6804,0	Л.З.	6804,0	d16 s170 A500	13608,1	Л.З.	13608,1
	Угол	3780,0	Л.З.	3780,0	d16 s170 A500	7560,0	Л.З.	7560,0
B30	Центр	19872,0	15897,6	13248,1	d16 s160 A500	39744,0	31795,2	26496,0
	Край	7452,0	Л.З.	7452,0	d16 s160 A500	14904,1	Л.З.	14904,1
	Угол	4140,0	Л.З.	4140,0	d16 s170 A500	8280,0	Л.З.	8280,0
B35	Центр	22464,0	17971,2	14976,1	d16 s160 A500	44927,9	35942,4	29952,0
	Край	8424,0	Л.З.	8424,0	d16 s160 A500	16848,1	Л.З.	16848,1
	Угол	4680,0	Л.З.	4680,0	d16 s160 A500	9360,0	Л.З.	9360,0
B40	Центр	24192,0	19353,6	16128,1	d16 s150 A500	48384,0	38707,2	32255,9
	Край	9072,0	Л.З.	9072,0	d16 s150 A500	18144,1	Л.З.	18144,1
	Угол	5040,0	Л.З.	5040,0	d16 s150 A500	10080,0	Л.З.	10080,0
B45	Центр	25920,0	20736,0	17280,1	d18 s160 A500	51840,0	41472,0	34560,0
	Край	9720,0	Л.З.	9720,0	d18 s160 A500	19440,1	Л.З.	19440,1
	Угол	5400,0	Л.З.	5400,0	d18 s170 A500	10800,0	Л.З.	10800,0
B50	Центр	27648,0	22118,4	18432,1	d18 s160 A500	55296,0	44236,8	36864,0
	Край	10368,0	Л.З.	10368,0	d18 s160 A500	20736,1	Л.З.	20736,1
	Угол	5760,0	Л.З.	5760,0	d18 s160 A500	11520,0	Л.З.	11520,0
B60	Центр	31104,0	24883,2	20736,1	d18 s150 A500	62208,0	49766,4	41472,0
	Край	11664,0	Л.З.	11664,0	d18 s150 A500	23328,1	Л.З.	23328,1
	Угол	6480,0	Л.З.	6480,0	d18 s150 A500	12960,1	Л.З.	12960,1
B80	Центр	36288,0	29030,4	24192,2	d20 s150 A500	72576,0	58060,8	48384,0
	Край	13608,1	Л.З.	13608,1	d20 s150 A500	27216,2	Л.З.	27216,2
	Угол	7560,0	Л.З.	7560,0	d20 s150 A500	15120,1	Л.З.	15120,1
B100	Центр	38016,0	30412,8	25344,2	d20 s150 A500	76032,0	60825,6	50688,0
	Край	14256,1	Л.З.	14256,1	d20 s150 A500	28512,2	Л.З.	28512,2
	Угол	7920,0	Л.З.	7920,0	d20 s150 A500	15840,1	Л.З.	15840,1

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 73. Толщина плиты ($t = 160\text{мм}$, $h_0 = 130\text{мм}$). Опираение на колонну $80 \times 80\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	362,7	112,4	241,8	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	725,4	224,8	483,6
	Край	172,9	Л.З.	172,9	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	345,8	Л.З.	345,8
	Угол	112,4	Л.З.	112,4	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	224,8	Л.З.	224,8
В20	Центр	435,2	134,9	290,1	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	870,3	269,8	580,2
	Край	207,3	Л.З.	207,3	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	414,8	Л.З.	414,8
	Угол	134,9	Л.З.	134,9	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	269,6	Л.З.	269,6
В25	Центр	507,6	157,8	338,4	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	1015,4	315,7	677,0
	Край	242,0	Л.З.	242,0	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	484,1	Л.З.	484,1
	Угол	157,5	Л.З.	157,5	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	314,6	Л.З.	314,6
В30	Центр	556,1	172,8	370,7	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	1112,1	345,6	741,4
	Край	265,1	Л.З.	265,1	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	530,1	Л.З.	530,1
	Угол	172,3	Л.З.	172,3	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	344,7	Л.З.	344,7
В35	Центр	628,5	195,3	419,0	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	1257,2	390,6	838,2
	Край	299,5	Л.З.	299,5	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	599,2	Л.З.	599,2
	Угол	194,9	Л.З.	194,9	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	389,4	Л.З.	389,4
В40	Центр	677,0	210,3	451,2	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	1353,9	420,6	902,6
	Край	322,7	Л.З.	322,7	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	645,3	Л.З.	645,3
	Угол	209,8	Л.З.	209,8	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	419,5	Л.З.	419,5
В45	Центр	725,4	225,3	483,6	$d8 \leq 40 \text{ A500}$	1450,8	450,5	967,2
	Край	345,8	Л.З.	345,8	$d8 \leq 40 \text{ A500}$	691,6	Л.З.	691,6
	Угол	225,0	Л.З.	225,0	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	449,6	Л.З.	449,6
В50	Центр	773,6	240,3	515,8	$d8 \leq 40 \text{ A500}$	1547,5	480,5	1031,7
	Край	368,8	Л.З.	368,8	$d8 \leq 40 \text{ A500}$	737,6	Л.З.	737,6
	Угол	240,0	Л.З.	240,0	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	479,4	Л.З.	479,4
В60	Центр	870,3	270,2	580,2	$d8 \leq 40 \text{ A500}$	1740,8	540,5	1160,8
	Край	414,9	Л.З.	414,9	$d8 \leq 40 \text{ A500}$	829,9	Л.З.	829,9
	Угол	269,9	Л.З.	269,9	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	539,4	Л.З.	539,4
В80	Центр	1015,4	315,2	677,0	$d8 \leq 40 \text{ A500}$	2031,1	630,4	1353,9
	Край	484,1	Л.З.	484,1	$d8 \leq 40 \text{ A500}$	968,1	Л.З.	968,1
	Угол	314,9	Л.З.	314,9	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	629,4	Л.З.	629,4
В100	Центр	1063,9	330,2	709,3	$d8 \leq 40 \text{ A500}$	2127,8	660,4	1418,4
	Край	507,0	Л.З.	507,0	$d8 \leq 40 \text{ A500}$	1014,2	Л.З.	1014,2
	Угол	329,8	Л.З.	329,8	$d6 \leq 40 \text{ A240}$	659,2	Л.З.	659,2

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 74. Толщина плиты ($t = 180\text{мм}$, $h_0 = 150\text{мм}$). Опираение на колонну $80 \times 80\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
		N, кН	M, кНм	N, кН		N, кН	M, кНм	N, кН
B15	Центр	427,5	135,4	285,0	d6 s50 A240	855,0	270,8	570,0
	Край	202,5	Л.З.	202,5	d6 s50 A240	405,0	Л.З.	405,0
	Угол	131,2	Л.З.	131,2	d6 s50 A240	262,4	Л.З.	262,4
B20	Центр	513,0	162,6	342,0	d6 s50 A240	1026,0	325,1	684,0
	Край	243,0	Л.З.	243,0	d6 s50 A240	486,0	Л.З.	486,0
	Угол	157,6	Л.З.	157,6	d6 s50 A240	314,9	Л.З.	314,9
B25	Центр	598,5	189,3	399,0	d8 s50 A500	1197,0	378,6	798,0
	Край	283,5	Л.З.	283,5	d8 s50 A500	567,0	Л.З.	567,0
	Угол	183,7	Л.З.	183,7	d8 s50 A500	367,4	Л.З.	367,4
B30	Центр	655,5	207,6	437,0	d8 s50 A500	1311,0	415,1	874,0
	Край	310,5	Л.З.	310,5	d8 s50 A500	621,0	Л.З.	621,0
	Угол	201,2	Л.З.	201,2	d8 s50 A500	402,3	Л.З.	402,3
B35	Центр	741,0	234,3	494,0	d8 s50 A500	1482,0	468,6	988,0
	Край	351,0	Л.З.	351,0	d8 s50 A500	702,0	Л.З.	702,0
	Угол	227,6	Л.З.	227,6	d8 s50 A500	454,8	Л.З.	454,8
B40	Центр	798,0	252,5	532,0	d8 s50 A500	1596,0	505,1	1064,0
	Край	378,0	Л.З.	378,0	d8 s50 A500	756,0	Л.З.	756,0
	Угол	245,1	Л.З.	245,1	d8 s50 A500	489,8	Л.З.	489,8
B45	Центр	855,0	270,8	570,0	d8 s50 A500	1710,0	541,6	1140,0
	Край	405,0	Л.З.	405,0	d8 s50 A500	810,0	Л.З.	810,0
	Угол	262,6	Л.З.	262,6	d8 s50 A500	524,8	Л.З.	524,8
B50	Центр	912,0	288,6	608,0	d8 s50 A500	1824,0	577,2	1216,0
	Край	432,0	Л.З.	432,0	d8 s50 A500	864,0	Л.З.	864,0
	Угол	280,1	Л.З.	280,1	d8 s50 A500	559,8	Л.З.	559,8
B60	Центр	1026,0	324,7	684,0	d8 s50 A500	2052,0	649,4	1368,0
	Край	486,0	Л.З.	486,0	d8 s50 A500	972,0	Л.З.	972,0
	Угол	315,2	Л.З.	315,2	d8 s50 A500	629,8	Л.З.	629,8
B80	Центр	1197,0	378,6	798,0	d8 s50 A500	2394,0	757,2	1596,0
	Край	567,0	Л.З.	567,0	d8 s50 A500	1134,0	Л.З.	1134,0
	Угол	367,7	Л.З.	367,7	d8 s50 A500	734,7	Л.З.	734,7
B100	Центр	1254,0	396,8	836,0	d8 s50 A500	2508,0	793,7	1672,0
	Край	594,0	Л.З.	594,0	d8 s50 A500	1188,0	Л.З.	1188,0
	Угол	385,2	Л.З.	385,2	d8 s50 A500	769,7	Л.З.	769,7

Таблица 75. Толщина плиты ($t = 200\text{мм}$, $h_0 = 160\text{мм}$). Опираение на колонну $80 \times 80\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	460,8	147,5	307,2	$d6 \leq 50 \text{ A240}$	921,6	295,0	614,4
	Край	217,6	Л.З.	217,6	$d6 \leq 50 \text{ A240}$	435,2	Л.З.	435,2
	Угол	140,8	Л.З.	140,8	$d6 \leq 50 \text{ A240}$	281,6	Л.З.	281,6
В20	Центр	552,8	176,7	368,6	$d6 \leq 50 \text{ A240}$	1105,9	353,3	737,1
	Край	261,1	Л.З.	261,1	$d6 \leq 50 \text{ A240}$	522,1	Л.З.	522,1
	Угол	168,9	Л.З.	168,9	$d6 \leq 50 \text{ A240}$	337,8	Л.З.	337,8
В25	Центр	645,1	206,2	429,9	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	1290,2	412,5	860,1
	Край	304,6	Л.З.	304,6	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	609,1	Л.З.	609,1
	Угол	197,1	Л.З.	197,1	$d6 \leq 50 \text{ A240}$	394,2	Л.З.	394,2
В30	Центр	706,4	225,8	471,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	1413,1	451,6	942,1
	Край	333,6	Л.З.	333,6	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	667,2	Л.З.	667,2
	Угол	215,9	Л.З.	215,9	$d6 \leq 50 \text{ A240}$	431,7	Л.З.	431,7
В35	Центр	798,7	255,4	532,5	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	1597,4	510,8	1064,9
	Край	377,0	Л.З.	377,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	754,2	Л.З.	754,2
	Угол	243,9	Л.З.	243,9	$d6 \leq 50 \text{ A240}$	487,9	Л.З.	487,9
В40	Центр	860,0	275,0	573,4	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	1720,3	550,0	1146,9
	Край	406,0	Л.З.	406,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	812,2	Л.З.	812,2
	Угол	262,6	Л.З.	262,6	$d6 \leq 50 \text{ A240}$	525,5	Л.З.	525,5
В45	Центр	921,6	294,6	614,4	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	1843,2	589,1	1228,8
	Край	435,2	Л.З.	435,2	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	870,4	Л.З.	870,4
	Угол	281,6	Л.З.	281,6	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	563,2	Л.З.	563,2
В50	Центр	983,0	314,1	655,3	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	1965,9	628,3	1310,6
	Край	464,2	Л.З.	464,2	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	928,3	Л.З.	928,3
	Угол	300,3	Л.З.	300,3	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	600,7	Л.З.	600,7
В60	Центр	1105,9	353,7	737,1	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	2211,8	707,5	1474,5
	Край	522,2	Л.З.	522,2	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	1044,3	Л.З.	1044,3
	Угол	337,9	Л.З.	337,9	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	675,8	Л.З.	675,8
В80	Центр	1290,2	412,5	860,1	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	2580,3	825,0	1720,2
	Край	609,1	Л.З.	609,1	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	1218,4	Л.З.	1218,4
	Угол	394,2	Л.З.	394,2	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	788,3	Л.З.	788,3
В100	Центр	1351,5	432,1	901,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	2703,2	864,1	1802,2
	Край	638,1	Л.З.	638,1	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	1276,4	Л.З.	1276,4
	Угол	413,0	Л.З.	413,0	$d8 \leq 50 \text{ A500}$	825,9	Л.З.	825,9

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 76. Толщина плиты ($t = 220\text{мм}$, $h_0 = 175\text{мм}$). Опираение на колонну $80 \times 80\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			N, кН	N, кН			M, кНм	N, кН
B15	Центр	511,8	166,4	341,2	d8 s50 A500	1023,6	332,8	682,4
	Край	240,6	Л.З.	240,6	d8 s50 A500	481,2	Л.З.	481,2
	Угол	155,3	Л.З.	155,3	d8 s50 A500	310,6	Л.З.	310,6
B20	Центр	614,2	199,7	409,5	d8 s50 A500	1228,4	399,4	819,0
	Край	288,8	Л.З.	288,8	d8 s50 A500	577,6	Л.З.	577,6
	Угол	186,2	Л.З.	186,2	d8 s50 A500	372,7	Л.З.	372,7
B25	Центр	716,7	233,0	477,8	d8 s50 A500	1433,1	465,9	955,4
	Край	336,9	Л.З.	336,9	d8 s50 A500	673,7	Л.З.	673,7
	Угол	217,5	Л.З.	217,5	d8 s50 A500	434,7	Л.З.	434,7
B30	Центр	784,8	254,9	523,2	d8 s50 A500	1569,6	509,7	1046,4
	Край	369,2	Л.З.	369,2	d8 s50 A500	738,0	Л.З.	738,0
	Угол	238,0	Л.З.	238,0	d8 s50 A500	476,2	Л.З.	476,2
B35	Центр	887,3	288,1	591,5	d8 s50 A500	1774,4	576,3	1182,9
	Край	417,1	Л.З.	417,1	d8 s50 A500	834,1	Л.З.	834,1
	Угол	269,2	Л.З.	269,2	d8 s50 A500	538,3	Л.З.	538,3
B40	Центр	955,6	310,5	637,1	d8 s50 A500	1910,9	620,9	1273,8
	Край	449,3	Л.З.	449,3	d8 s50 A500	898,4	Л.З.	898,4
	Угол	289,8	Л.З.	289,8	d8 s50 A500	579,5	Л.З.	579,5
B45	Центр	1023,8	332,8	682,5	d8 s50 A500	2047,4	665,6	1364,9
	Край	481,4	Л.З.	481,4	d8 s50 A500	962,6	Л.З.	962,6
	Угол	310,7	Л.З.	310,7	d8 s50 A500	621,2	Л.З.	621,2
B50	Центр	1092,2	354,7	728,0	d8 s50 A500	2183,9	709,4	1455,9
	Край	513,6	Л.З.	513,6	d8 s50 A500	1026,6	Л.З.	1026,6
	Угол	331,2	Л.З.	331,2	d8 s50 A500	662,7	Л.З.	662,7
B60	Центр	1228,7	399,4	819,1	d8 s50 A500	2456,9	798,7	1637,9
	Край	577,8	Л.З.	577,8	d8 s50 A500	1155,1	Л.З.	1155,1
	Угол	372,7	Л.З.	372,7	d8 s50 A500	745,6	Л.З.	745,6
B80	Центр	1433,4	465,9	955,6	d8 s50 A500	2866,4	931,8	1910,9
	Край	674,0	Л.З.	674,0	d8 s50 A500	1347,7	Л.З.	1347,7
	Угол	434,7	Л.З.	434,7	d8 s50 A500	869,7	Л.З.	869,7
B100	Центр	1501,7	487,8	1001,0	d8 s50 A500	3002,9	975,7	2001,9
	Край	706,2	Л.З.	706,2	d8 s50 A500	1411,7	Л.З.	1411,7
	Угол	455,7	Л.З.	455,7	d8 s50 A500	911,2	Л.З.	911,2

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 77. Толщина плиты ($t = 250\text{мм}$, $h_0 = 200\text{мм}$). Опираение на колонну $80 \times 80\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	600,0	200,0	400,0	$d8 \leq 60$ A500	1200,0	400,0	800,0
	Край	280,0	Л.З.	280,0	$d8 \leq 60$ A500	560,0	Л.З.	560,0
	Угол	180,0	Л.З.	180,0	$d8 \leq 60$ A500	360,0	Л.З.	360,0
В20	Центр	720,0	240,0	480,0	$d8 \leq 60$ A500	1440,0	480,0	960,0
	Край	336,0	Л.З.	336,0	$d8 \leq 60$ A500	672,0	Л.З.	672,0
	Угол	216,0	Л.З.	216,0	$d8 \leq 60$ A500	432,0	Л.З.	432,0
В25	Центр	840,0	280,0	560,0	$d8 \leq 60$ A500	1680,0	560,0	1120,0
	Край	392,0	Л.З.	392,0	$d8 \leq 60$ A500	784,0	Л.З.	784,0
	Угол	252,0	Л.З.	252,0	$d8 \leq 60$ A500	504,0	Л.З.	504,0
В30	Центр	920,0	306,8	613,2	$d8 \leq 60$ A500	1840,0	613,6	1226,7
	Край	429,3	Л.З.	429,3	$d8 \leq 60$ A500	858,5	Л.З.	858,5
	Угол	275,9	Л.З.	275,9	$d8 \leq 60$ A500	551,9	Л.З.	551,9
В35	Центр	1040,0	346,8	693,2	$d8 \leq 60$ A500	2080,0	693,6	1386,7
	Край	485,3	Л.З.	485,3	$d8 \leq 60$ A500	970,5	Л.З.	970,5
	Угол	311,9	Л.З.	311,9	$d8 \leq 60$ A500	623,9	Л.З.	623,9
В40	Центр	1120,0	373,2	746,7	$d8 \leq 60$ A500	2240,0	746,4	1493,2
	Край	522,5	Л.З.	522,5	$d8 \leq 60$ A500	1045,3	Л.З.	1045,3
	Угол	336,0	Л.З.	336,0	$d8 \leq 60$ A500	671,9	Л.З.	671,9
В45	Центр	1200,0	400,0	800,0	$d8 \leq 60$ A500	2400,0	800,0	1600,0
	Край	560,0	Л.З.	560,0	$d8 \leq 60$ A500	1120,0	Л.З.	1120,0
	Угол	360,0	Л.З.	360,0	$d8 \leq 60$ A500	720,0	Л.З.	720,0
В50	Центр	1280,0	426,8	853,2	$d8 \leq 60$ A500	2560,0	853,6	1706,7
	Край	597,3	Л.З.	597,3	$d8 \leq 60$ A500	1194,5	Л.З.	1194,5
	Угол	383,9	Л.З.	383,9	$d8 \leq 60$ A500	767,9	Л.З.	767,9
В60	Центр	1440,0	480,0	960,0	$d8 \leq 60$ A500	2880,0	960,0	1920,0
	Край	672,0	Л.З.	672,0	$d8 \leq 60$ A500	1344,0	Л.З.	1344,0
	Угол	432,0	Л.З.	432,0	$d8 \leq 60$ A500	864,0	Л.З.	864,0
В80	Центр	1680,0	560,0	1120,0	$d8 \leq 50$ A500	3360,0	1120,0	2240,0
	Край	784,0	Л.З.	784,0	$d8 \leq 50$ A500	1568,0	Л.З.	1568,0
	Угол	504,0	Л.З.	504,0	$d8 \leq 60$ A500	1008,0	Л.З.	1008,0
В100	Центр	1760,0	586,8	1173,3	$d8 \leq 50$ A500	3520,0	1173,6	2346,7
	Край	821,3	Л.З.	821,3	$d8 \leq 50$ A500	1642,7	Л.З.	1642,7
	Угол	527,9	Л.З.	527,9	$d8 \leq 60$ A500	1055,9	Л.З.	1055,9

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 78. Толщина плиты ($t = 280\text{мм}$, $h_0 = 225\text{мм}$). Опираение на колонну $80\times 80\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	691,8	236,4	461,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1383,6	472,8	922,4
	Край	320,6	Л.З.	320,6	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	641,2	Л.З.	641,2
	Угол	205,3	Л.З.	205,3	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	410,6	Л.З.	410,6
В20	Центр	830,2	283,7	553,5	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1660,4	567,4	1107,0
	Край	384,8	Л.З.	384,8	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	769,6	Л.З.	769,6
	Угол	246,2	Л.З.	246,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	492,7	Л.З.	492,7
В25	Центр	968,7	331,0	645,8	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1937,1	661,9	1291,4
	Край	448,9	Л.З.	448,9	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	897,7	Л.З.	897,7
	Угол	287,5	Л.З.	287,5	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	574,8	Л.З.	574,8
В30	Центр	1060,8	362,6	707,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	2121,6	725,2	1414,4
	Край	491,6	Л.З.	491,6	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	983,2	Л.З.	983,2
	Угол	314,8	Л.З.	314,8	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	629,6	Л.З.	629,6
В35	Центр	1199,3	409,9	799,5	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	2398,4	819,8	1598,9
	Край	555,8	Л.З.	555,8	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1111,6	Л.З.	1111,6
	Угол	355,7	Л.З.	355,7	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	711,7	Л.З.	711,7
В40	Центр	1291,6	441,5	861,1	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	2582,9	883,1	1721,9
	Край	598,7	Л.З.	598,7	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1197,1	Л.З.	1197,1
	Угол	383,2	Л.З.	383,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	766,6	Л.З.	766,6
В45	Центр	1383,8	472,8	922,5	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	2767,4	945,6	1844,9
	Край	641,4	Л.З.	641,4	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1282,6	Л.З.	1282,6
	Угол	410,7	Л.З.	410,7	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	821,2	Л.З.	821,2
В50	Центр	1476,2	504,4	984,1	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	2951,9	1008,9	1967,9
	Край	684,3	Л.З.	684,3	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1368,1	Л.З.	1368,1
	Угол	438,1	Л.З.	438,1	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	876,1	Л.З.	876,1
В60	Центр	1660,7	567,4	1107,1	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	3320,9	1134,7	2213,9
	Край	769,8	Л.З.	769,8	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1539,1	Л.З.	1539,1
	Угол	492,7	Л.З.	492,7	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	985,6	Л.З.	985,6
В80	Центр	1937,4	661,9	1291,6	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	3874,4	1323,8	2582,9
	Край	898,0	Л.З.	898,0	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1795,7	Л.З.	1795,7
	Угол	574,8	Л.З.	574,8	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1149,7	Л.З.	1149,7
В100	Центр	2029,7	693,6	1353,1	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	4058,8	1387,1	2705,9
	Край	940,9	Л.З.	940,9	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1881,2	Л.З.	1881,2
	Угол	602,2	Л.З.	602,2	$d10 \text{ } s70 \text{ } A500$	1204,6	Л.З.	1204,6

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 79. Толщина плиты ($t = 300\text{мм}$, $h_0 = 240\text{мм}$). Опираение на колонну $80 \times 80\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
B15	Центр	748,8	259,6	499,2	d10 s80 A500	1497,6	519,2	998,4
	Край	345,6	Л.З.	345,6	d10 s80 A500	691,2	Л.З.	691,2
	Угол	220,8	Л.З.	220,8	d10 s80 A500	441,6	Л.З.	441,6
B20	Центр	898,4	311,5	599,0	d10 s80 A500	1797,1	623,0	1197,9
	Край	414,7	Л.З.	414,7	d10 s80 A500	829,3	Л.З.	829,3
	Угол	264,9	Л.З.	264,9	d10 s80 A500	529,9	Л.З.	529,9
B25	Центр	1048,3	363,4	698,9	d10 s80 A500	2096,6	726,9	1397,7
	Край	483,8	Л.З.	483,8	d10 s80 A500	967,5	Л.З.	967,5
	Угол	309,1	Л.З.	309,1	d10 s80 A500	618,2	Л.З.	618,2
B30	Центр	1148,0	397,9	765,4	d10 s80 A500	2296,3	795,9	1530,7
	Край	529,9	Л.З.	529,9	d10 s80 A500	1059,7	Л.З.	1059,7
	Угол	338,5	Л.З.	338,5	d10 s80 A500	677,1	Л.З.	677,1
B35	Центр	1297,9	449,8	865,1	d10 s80 A500	2595,8	899,7	1730,5
	Край	599,0	Л.З.	599,0	d10 s80 A500	1197,9	Л.З.	1197,9
	Угол	382,7	Л.З.	382,7	d10 s80 A500	765,4	Л.З.	765,4
B40	Центр	1397,6	484,3	931,8	d10 s80 A500	2795,5	968,7	1863,5
	Край	645,1	Л.З.	645,1	d10 s80 A500	1290,1	Л.З.	1290,1
	Угол	412,1	Л.З.	412,1	d10 s80 A500	824,3	Л.З.	824,3
B45	Центр	1497,6	519,2	998,4	d10 s80 A500	2995,2	1038,4	1996,8
	Край	691,2	Л.З.	691,2	d10 s80 A500	1382,4	Л.З.	1382,4
	Угол	441,6	Л.З.	441,6	d10 s80 A500	883,2	Л.З.	883,2
B50	Центр	1597,4	553,7	1064,9	d10 s80 A500	3194,7	1107,4	2129,8
	Край	737,1	Л.З.	737,1	d10 s80 A500	1474,4	Л.З.	1474,4
	Угол	471,0	Л.З.	471,0	d10 s80 A500	941,9	Л.З.	941,9
B60	Центр	1797,1	623,0	1197,9	d10 s80 A500	3594,2	1246,1	2396,1
	Край	829,4	Л.З.	829,4	d10 s80 A500	1658,7	Л.З.	1658,7
	Угол	529,9	Л.З.	529,9	d10 s80 A500	1059,8	Л.З.	1059,8
B80	Центр	2096,6	726,9	1397,7	d12 s80 A500	4193,1	1453,8	2795,4
	Край	967,5	Л.З.	967,5	d12 s80 A500	1935,2	Л.З.	1935,2
	Угол	618,2	Л.З.	618,2	d12 s80 A500	1236,3	Л.З.	1236,3
B100	Центр	2196,3	761,4	1464,2	d12 s80 A500	4392,8	1522,7	2928,6
	Край	1013,7	Л.З.	1013,7	d12 s80 A500	2027,4	Л.З.	2027,4
	Угол	647,5	Л.З.	647,5	d12 s80 A500	1295,2	Л.З.	1295,2

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 80. Толщина плиты ($t = 350\text{мм}$, $h_0 = 285\text{мм}$). Опираение на колонну $80 \times 80\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	927,6	335,5	618,4	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	1855,2	671,0	1236,8
	Край	423,2	Л.З.	423,2	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	846,4	Л.З.	846,4
	Угол	268,6	Л.З.	268,6	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	537,2	Л.З.	537,2
В20	Центр	1113,3	402,6	742,2	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	2226,3	805,2	1484,1
	Край	507,9	Л.З.	507,9	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	1015,7	Л.З.	1015,7
	Угол	322,4	Л.З.	322,4	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	644,6	Л.З.	644,6
В25	Центр	1298,8	469,7	865,8	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	2597,4	939,4	1731,5
	Край	592,5	Л.З.	592,5	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	1185,0	Л.З.	1185,0
	Угол	376,0	Л.З.	376,0	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	752,1	Л.З.	752,1
В30	Центр	1422,5	514,8	948,2	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	2844,7	1029,6	1896,4
	Край	649,0	Л.З.	649,0	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	1297,8	Л.З.	1297,8
	Угол	411,7	Л.З.	411,7	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	823,7	Л.З.	823,7
В35	Центр	1608,0	581,9	1072,0	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	3215,8	1163,8	2143,8
	Край	733,6	Л.З.	733,6	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	1467,1	Л.З.	1467,1
	Угол	465,4	Л.З.	465,4	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	931,0	Л.З.	931,0
В40	Центр	1731,7	626,6	1154,4	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	3463,2	1253,2	2308,7
	Край	790,2	Л.З.	790,2	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	1580,1	Л.З.	1580,1
	Угол	501,4	Л.З.	501,4	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	1002,9	Л.З.	1002,9
В45	Центр	1855,4	671,3	1236,9	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	3710,6	1342,7	2473,7
	Край	846,6	Л.З.	846,6	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	1693,0	Л.З.	1693,0
	Угол	537,3	Л.З.	537,3	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	1074,4	Л.З.	1074,4
В50	Центр	1979,1	716,1	1319,4	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	3958,0	1432,2	2638,6
	Край	902,9	Л.З.	902,9	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	1805,7	Л.З.	1805,7
	Угол	573,1	Л.З.	573,1	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	1146,0	Л.З.	1146,0
В60	Центр	2226,5	805,5	1484,2	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	4452,6	1611,1	2968,4
	Край	1016,0	Л.З.	1016,0	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	2031,4	Л.З.	2031,4
	Угол	644,6	Л.З.	644,6	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	1289,3	Л.З.	1289,3
В80	Центр	2597,7	939,7	1731,7	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	5194,9	1879,5	3463,2
	Край	1185,3	Л.З.	1185,3	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	2370,1	Л.З.	2370,1
	Угол	752,2	Л.З.	752,2	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	1504,2	Л.З.	1504,2
В100	Центр	2721,2	984,5	1814,1	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	5442,1	1969,0	3628,1
	Край	1241,7	Л.З.	1241,7	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	2483,0	Л.З.	2483,0
	Угол	788,0	Л.З.	788,0	$d10 \text{ } s90 \text{ } A500$	1575,8	Л.З.	1575,8

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 81. Толщина плиты ($t = 400\text{мм}$, $h_0 = 335\text{мм}$). Опираение на колонну $80\times 80\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	1140,6	431,6	760,4	$d12 \ s110 \ A500$	2281,2	863,2	1520,8
	Край	514,2	Л.З.	514,2	$d12 \ s110 \ A500$	1028,4	Л.З.	1028,4
	Угол	324,1	Л.З.	324,1	$d12 \ s110 \ A500$	648,2	Л.З.	648,2
В20	Центр	1368,9	517,9	912,6	$d12 \ s110 \ A500$	2737,5	1035,7	1824,8
	Край	617,1	Л.З.	617,1	$d12 \ s110 \ A500$	1234,1	Л.З.	1234,1
	Угол	389,0	Л.З.	389,0	$d12 \ s110 \ A500$	777,8	Л.З.	777,8
В25	Центр	1596,9	604,1	1064,6	$d12 \ s110 \ A500$	3193,8	1208,2	2129,0
	Край	719,9	Л.З.	719,9	$d12 \ s110 \ A500$	1439,8	Л.З.	1439,8
	Угол	453,7	Л.З.	453,7	$d12 \ s110 \ A500$	907,5	Л.З.	907,5
В30	Центр	1749,1	661,6	1166,0	$d12 \ s110 \ A500$	3497,9	1323,2	2331,8
	Край	788,6	Л.З.	788,6	$d12 \ s110 \ A500$	1576,9	Л.З.	1576,9
	Угол	497,0	Л.З.	497,0	$d12 \ s110 \ A500$	993,8	Л.З.	993,8
В35	Центр	1977,1	747,9	1318,1	$d12 \ s110 \ A500$	3954,2	1495,7	2636,0
	Край	891,5	Л.З.	891,5	$d12 \ s110 \ A500$	1782,6	Л.З.	1782,6
	Угол	561,7	Л.З.	561,7	$d12 \ s110 \ A500$	1123,6	Л.З.	1123,6
В40	Центр	2129,3	805,7	1419,5	$d12 \ s110 \ A500$	4258,4	1611,4	2838,8
	Край	959,9	Л.З.	959,9	$d12 \ s110 \ A500$	1919,7	Л.З.	1919,7
	Угол	605,0	Л.З.	605,0	$d12 \ s110 \ A500$	1209,9	Л.З.	1209,9
В45	Центр	2281,4	863,2	1520,9	$d12 \ s100 \ A500$	4562,6	1726,4	3041,6
	Край	1028,6	Л.З.	1028,6	$d12 \ s100 \ A500$	2057,0	Л.З.	2057,0
	Угол	648,3	Л.З.	648,3	$d12 \ s110 \ A500$	1296,5	Л.З.	1296,5
В50	Центр	2433,5	920,7	1622,3	$d12 \ s100 \ A500$	4866,8	1841,4	3244,3
	Край	1097,2	Л.З.	1097,2	$d12 \ s100 \ A500$	2194,1	Л.З.	2194,1
	Угол	691,5	Л.З.	691,5	$d12 \ s110 \ A500$	1382,9	Л.З.	1382,9
В60	Центр	2737,7	1035,7	1825,0	$d14 \ s110 \ A500$	5475,0	2071,4	3649,9
	Край	1234,4	Л.З.	1234,4	$d14 \ s110 \ A500$	2468,2	Л.З.	2468,2
	Угол	777,8	Л.З.	777,8	$d12 \ s110 \ A500$	1555,7	Л.З.	1555,7
В80	Центр	3194,1	1208,2	2129,3	$d14 \ s100 \ A500$	6387,6	2416,4	4258,3
	Край	1440,1	Л.З.	1440,1	$d14 \ s100 \ A500$	2879,7	Л.З.	2879,7
	Угол	907,6	Л.З.	907,6	$d12 \ s110 \ A500$	1815,0	Л.З.	1815,0
В100	Центр	3346,0	1265,7	2230,7	$d14 \ s100 \ A500$	6691,5	2531,5	4460,8
	Край	1508,8	Л.З.	1508,8	$d14 \ s100 \ A500$	3017,0	Л.З.	3017,0
	Угол	950,8	Л.З.	950,8	$d12 \ s110 \ A500$	1901,5	Л.З.	1901,5

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 82. Толщина плиты ($t = 450\text{мм}$, $h_0 = 380\text{мм}$). Опираение на колонну $80 \times 80\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	1345,2	529,1	896,8	$d12 \leq 120$ A500	2690,4	1058,2	1793,6
	Край	600,4	Л.З.	600,4	$d12 \leq 120$ A500	1200,8	Л.З.	1200,8
	Угол	376,2	Л.З.	376,2	$d12 \leq 120$ A500	752,4	Л.З.	752,4
В20	Центр	1614,2	707,6	1076,1	$d12 \leq 120$ A500	3228,3	1415,2	2152,2
	Край	720,3	Л.З.	720,3	$d12 \leq 120$ A500	1440,8	Л.З.	1440,8
	Угол	451,4	Л.З.	451,4	$d12 \leq 120$ A500	902,7	Л.З.	902,7
В25	Центр	1883,1	825,4	1255,4	$d12 \leq 120$ A500	3766,5	1650,7	2511,0
	Край	840,5	Л.З.	840,5	$d12 \leq 120$ A500	1681,0	Л.З.	1681,0
	Угол	526,5	Л.З.	526,5	$d12 \leq 120$ A500	1053,2	Л.З.	1053,2
В30	Центр	2062,6	903,9	1375,0	$d12 \leq 120$ A500	4125,3	1807,7	2750,1
	Край	920,6	Л.З.	920,6	$d12 \leq 120$ A500	1841,2	Л.З.	1841,2
	Угол	576,8	Л.З.	576,8	$d12 \leq 120$ A500	1153,6	Л.З.	1153,6
В35	Центр	2331,5	1022,0	1554,4	$d12 \leq 110$ A500	4663,3	2043,9	3108,8
	Край	1040,5	Л.З.	1040,5	$d12 \leq 110$ A500	2081,2	Л.З.	2081,2
	Угол	652,0	Л.З.	652,0	$d12 \leq 120$ A500	1304,0	Л.З.	1304,0
В40	Центр	2511,0	1100,5	1674,0	$d12 \leq 110$ A500	5022,1	2200,9	3348,1
	Край	1120,7	Л.З.	1120,7	$d12 \leq 110$ A500	2241,4	Л.З.	2241,4
	Угол	702,1	Л.З.	702,1	$d12 \leq 120$ A500	1404,4	Л.З.	1404,4
В45	Центр	2690,4	1179,0	1793,6	$d12 \leq 110$ A500	5380,8	2358,0	3587,2
	Край	1200,8	Л.З.	1200,8	$d12 \leq 110$ A500	2401,6	Л.З.	2401,6
	Угол	752,4	Л.З.	752,4	$d12 \leq 120$ A500	1504,8	Л.З.	1504,8
В50	Центр	2869,7	1257,8	1913,1	$d12 \leq 110$ A500	5739,5	2515,7	3826,3
	Край	1280,8	Л.З.	1280,8	$d12 \leq 110$ A500	2561,6	Л.З.	2561,6
	Угол	802,5	Л.З.	802,5	$d12 \leq 120$ A500	1605,1	Л.З.	1605,1
В60	Центр	3228,3	1414,8	2152,2	$d12 \leq 110$ A500	6456,9	2829,7	4304,6
	Край	1440,9	Л.З.	1440,9	$d12 \leq 110$ A500	2881,8	Л.З.	2881,8
	Угол	902,7	Л.З.	902,7	$d12 \leq 110$ A500	1805,6	Л.З.	1805,6
В80	Центр	3766,5	1650,7	2511,0	$d12 \leq 100$ A500	7533,1	3301,4	5022,1
	Край	1681,1	Л.З.	1681,1	$d12 \leq 100$ A500	3362,1	Л.З.	3362,1
	Угол	1053,3	Л.З.	1053,3	$d12 \leq 100$ A500	2106,7	Л.З.	2106,7
В100	Центр	3945,9	1729,2	2630,6	$d14 \leq 110$ A500	7891,8	3458,4	5261,2
	Край	1761,0	Л.З.	1761,0	$d14 \leq 110$ A500	3522,1	Л.З.	3522,1
	Угол	1103,3	Л.З.	1103,3	$d14 \leq 120$ A500	2206,9	Л.З.	2206,9

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 83. Толщина плиты ($t = 500\text{мм}$, $h_0 = 430\text{мм}$). Опираение на колонну $80 \times 80\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
		N , кН	M , кНм	N , кН		N , кН	M , кНм	N , кН
В15	Центр	1586,7	650,5	1057,8	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	3173,4	1301,0	2115,6
	Край	700,9	Л.З.	700,9	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1401,8	Л.З.	1401,8
	Угол	436,4	Л.З.	436,4	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	872,8	Л.З.	872,8
В20	Центр	1904,0	780,8	1269,3	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	3808,1	1561,7	2538,7
	Край	840,9	Л.З.	840,9	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1682,0	Л.З.	1682,0
	Угол	523,7	Л.З.	523,7	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1047,2	Л.З.	1047,2
В25	Центр	2221,2	910,9	1480,8	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	4442,7	1821,7	2961,8
	Край	981,2	Л.З.	981,2	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	1962,4	Л.З.	1962,4
	Угол	611,0	Л.З.	611,0	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1221,8	Л.З.	1221,8
В30	Центр	2432,9	997,8	1621,9	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	4865,9	1995,5	3243,8
	Край	1074,7	Л.З.	1074,7	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2149,4	Л.З.	2149,4
	Угол	669,1	Л.З.	669,1	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1338,3	Л.З.	1338,3
В35	Центр	2750,1	1127,8	1833,4	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	5500,5	2255,6	3667,0
	Край	1214,7	Л.З.	1214,7	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2429,6	Л.З.	2429,6
	Угол	756,5	Л.З.	756,5	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1512,9	Л.З.	1512,9
В40	Центр	2961,8	1214,4	1974,5	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	5923,7	2428,8	3949,1
	Край	1308,3	Л.З.	1308,3	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2616,6	Л.З.	2616,6
	Угол	814,6	Л.З.	814,6	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	1629,1	Л.З.	1629,1
В45	Центр	3173,4	1301,3	2115,6	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	6346,8	2602,6	4231,2
	Край	1401,8	Л.З.	1401,8	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2803,6	Л.З.	2803,6
	Угол	873,0	Л.З.	873,0	$d12 \leq 120 \text{ A500}$	1745,6	Л.З.	1745,6
В50	Центр	3384,9	1387,9	2256,6	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	6769,9	2775,8	4513,3
	Край	1495,2	Л.З.	1495,2	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2990,4	Л.З.	2990,4
	Угол	931,1	Л.З.	931,1	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1861,9	Л.З.	1861,9
В60	Центр	3808,1	1561,7	2538,7	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	7616,2	3123,3	5077,4
	Край	1682,0	Л.З.	1682,0	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	3364,3	Л.З.	3364,3
	Угол	1047,4	Л.З.	1047,4	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	2094,6	Л.З.	2094,6
В80	Центр	4442,7	1821,7	2961,8	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	8885,5	3643,5	5923,7
	Край	1962,5	Л.З.	1962,5	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	3925,0	Л.З.	3925,0
	Угол	1222,1	Л.З.	1222,1	$d14 \leq 120 \text{ A500}$	2443,8	Л.З.	2443,8
В100	Центр	4654,3	1908,6	3102,9	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	9308,6	3817,3	6205,7
	Край	2055,8	Л.З.	2055,8	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	4111,9	Л.З.	4111,9
	Угол	1280,2	Л.З.	1280,2	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	2560,1	Л.З.	2560,1

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 84. Толщина плиты ($t = 600\text{мм}$, $h_0 = 525\text{мм}$). Опираение на колонну $80 \times 80\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
		N , кН	M , кНм	N , кН		N , кН	M , кНм	N , кН
В15	Центр	2086,8	921,7	1391,2	$d12 \leq 150 \text{ A500}$	4173,6	1843,4	2782,4
	Край	905,6	Л.З.	905,6	$d12 \leq 150 \text{ A500}$	1811,2	Л.З.	1811,2
	Угол	557,8	Л.З.	557,8	$d12 \leq 170 \text{ A500}$	1115,6	Л.З.	1115,6
В20	Центр	2504,2	1106,1	1669,5	$d12 \leq 150 \text{ A500}$	5008,4	2212,3	3338,9
	Край	1086,7	Л.З.	1086,7	$d12 \leq 150 \text{ A500}$	2173,5	Л.З.	2173,5
	Угол	669,2	Л.З.	669,2	$d12 \leq 170 \text{ A500}$	1338,7	Л.З.	1338,7
В25	Центр	2921,6	1290,6	1947,8	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	5843,1	2581,2	3895,4
	Край	1267,9	Л.З.	1267,9	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	2535,7	Л.З.	2535,7
	Угол	781,0	Л.З.	781,0	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	1561,8	Л.З.	1561,8
В30	Центр	3199,8	1413,4	2133,1	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	6399,6	2826,8	4266,4
	Край	1388,6	Л.З.	1388,6	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	2777,2	Л.З.	2777,2
	Угол	855,3	Л.З.	855,3	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	1710,6	Л.З.	1710,6
В35	Центр	3617,2	1597,8	2411,5	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	7234,4	3195,6	4822,9
	Край	1569,8	Л.З.	1569,8	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	3139,6	Л.З.	3139,6
	Угол	966,8	Л.З.	966,8	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	1933,7	Л.З.	1933,7
В40	Центр	3895,6	1720,6	2597,1	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	7790,9	3441,2	5193,9
	Край	1690,7	Л.З.	1690,7	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	3381,1	Л.З.	3381,1
	Угол	1041,2	Л.З.	1041,2	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2082,5	Л.З.	2082,5
В45	Центр	4173,8	1843,7	2782,5	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	8347,4	3687,3	5564,9
	Край	1811,4	Л.З.	1811,4	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	3622,6	Л.З.	3622,6
	Угол	1115,6	Л.З.	1115,6	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2231,3	Л.З.	2231,3
В50	Центр	4452,1	1966,4	2968,1	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	8903,9	3932,9	5935,9
	Край	1932,2	Л.З.	1932,2	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	3864,1	Л.З.	3864,1
	Угол	1190,0	Л.З.	1190,0	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2380,1	Л.З.	2380,1
В60	Центр	5008,6	2212,3	3339,1	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	10016,8	4424,6	6677,9
	Край	2173,8	Л.З.	2173,8	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	4347,1	Л.З.	4347,1
	Угол	1338,7	Л.З.	1338,7	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2677,6	Л.З.	2677,6
В80	Центр	5843,3	2580,9	3895,5	$d14 \leq 100 \text{ A500}$	11686,3	5161,8	7790,9
	Край	2536,0	Л.З.	2536,0	$d14 \leq 100 \text{ A500}$	5071,6	Л.З.	5071,6
	Угол	1561,8	Л.З.	1561,8	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	3123,7	Л.З.	3123,7
В100	Центр	6121,6	2704,0	4081,1	$d14 \leq 100 \text{ A500}$	12242,8	5407,9	8161,9
	Край	2656,8	Л.З.	2656,8	$d14 \leq 100 \text{ A500}$	5313,1	Л.З.	5313,1
	Угол	1636,2	Л.З.	1636,2	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	3272,6	Л.З.	3272,6

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 85. Толщина плиты ($t = 800\text{мм}$, $h_0 = 720\text{мм}$). Опираение на колонну $80 \times 80\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
		N , кН	M , кНм	N , кН		N , кН	M , кНм	N , кН
В15	Центр	3283,2	1663,5	2188,8	$d12 \leq 150 \text{ A500}$	6566,4	3327,0	4377,6
	Край	1382,4	Л.З.	1382,4	$d12 \leq 150 \text{ A500}$	2764,8	Л.З.	2764,8
	Угол	835,2	Л.З.	835,2	$d12 \leq 150 \text{ A500}$	1670,4	Л.З.	1670,4
В20	Центр	3939,8	1996,2	2626,5	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	7879,7	3992,3	5253,1
	Край	1658,7	Л.З.	1658,7	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	3317,7	Л.З.	3317,7
	Угол	1002,2	Л.З.	1002,2	$d12 \leq 150 \text{ A500}$	2004,3	Л.З.	2004,3
В25	Центр	4596,5	2328,8	3064,3	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	9193,0	4657,6	6128,6
	Край	1935,3	Л.З.	1935,3	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	3870,7	Л.З.	3870,7
	Угол	1169,1	Л.З.	1169,1	$d12 \leq 140 \text{ A500}$	2338,3	Л.З.	2338,3
В30	Центр	5034,2	2550,7	3356,1	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	10068,5	5101,3	6712,3
	Край	2119,5	Л.З.	2119,5	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	4239,3	Л.З.	4239,3
	Угол	1280,6	Л.З.	1280,6	$d12 \leq 130 \text{ A500}$	2561,1	Л.З.	2561,1
В35	Центр	5690,9	2883,3	3793,9	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	11381,7	5766,6	7587,8
	Край	2396,1	Л.З.	2396,1	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	4792,3	Л.З.	4792,3
	Угол	1447,5	Л.З.	1447,5	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	2895,3	Л.З.	2895,3
В40	Центр	6128,6	3105,2	4085,7	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	12257,3	6210,3	8171,5
	Край	2580,3	Л.З.	2580,3	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	5160,9	Л.З.	5160,9
	Угол	1559,0	Л.З.	1559,0	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	3117,9	Л.З.	3117,9
В45	Центр	6566,4	3327,0	4377,6	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	13132,8	6654,0	8755,2
	Край	2764,8	Л.З.	2764,8	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	5529,6	Л.З.	5529,6
	Угол	1670,4	Л.З.	1670,4	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	3340,8	Л.З.	3340,8
В50	Центр	7004,2	3548,8	4669,4	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	14008,4	7097,7	9339,0
	Край	2949,1	Л.З.	2949,1	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	5898,2	Л.З.	5898,2
	Угол	1781,7	Л.З.	1781,7	$d12 \leq 110 \text{ A500}$	3563,5	Л.З.	3563,5
В60	Центр	7879,7	3992,3	5253,1	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	15759,4	7984,6	10506,3
	Край	3317,7	Л.З.	3317,7	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	6635,5	Л.З.	6635,5
	Угол	2004,3	Л.З.	2004,3	$d12 \leq 100 \text{ A500}$	4008,9	Л.З.	4008,9
В80	Центр	9193,0	4657,6	6128,6	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	18386,0	9315,2	12257,4
	Край	3870,7	Л.З.	3870,7	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	7736,5	Л.З.	7736,5
	Угол	2338,5	Л.З.	2338,5	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	4677,1	Л.З.	4677,1
В100	Центр	9630,7	4879,5	6420,5	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	19261,5	9758,9	12841,0
	Край	4055,0	Л.З.	4055,0	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	8110,1	Л.З.	8110,1
	Угол	2449,9	Л.З.	2449,9	$d14 \leq 110 \text{ A500}$	4899,8	Л.З.	4899,8

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 86. Толщина плиты ($t = 1000\text{мм}$, $h_0 = 900\text{мм}$). Опираение на колонну $80 \times 80\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			N, кН	M, кНм			N, кН	M, кНм
B15	Центр	4590,0	2601,0	3060,0	d16 s210 A500	9180,0	5202,0	6120,0
	Край	1890,0	Л.З.	1890,0	d16 s210 A500	3780,0	Л.З.	3780,0
	Угол	1125,0	Л.З.	1125,0	d16 s210 A500	2250,0	Л.З.	2250,0
B20	Центр	5508,0	3114,8	3672,0	d16 s180 A500	11016,0	6229,6	7344,0
	Край	2268,0	Л.З.	2268,0	d16 s180 A500	4536,0	Л.З.	4536,0
	Угол	1350,0	Л.З.	1350,0	d16 s190 A500	2700,0	Л.З.	2700,0
B25	Центр	6426,0	3641,4	4284,0	d16 s180 A500	12852,0	7282,8	8568,0
	Край	2646,0	Л.З.	2646,0	d16 s180 A500	5292,0	Л.З.	5292,0
	Угол	1575,0	Л.З.	1575,0	d16 s190 A500	3150,0	Л.З.	3150,0
B30	Центр	7038,0	3988,2	4692,0	d16 s180 A500	14076,0	7976,4	9384,0
	Край	2898,0	Л.З.	2898,0	d16 s180 A500	5796,0	Л.З.	5796,0
	Угол	1725,0	Л.З.	1725,0	d16 s180 A500	3450,0	Л.З.	3450,0
B35	Центр	7956,0	4508,4	5304,0	d16 s160 A500	15912,1	9016,8	10608,0
	Край	3276,0	Л.З.	3276,0	d16 s160 A500	6552,0	Л.З.	6552,0
	Угол	1950,0	Л.З.	1950,0	d16 s160 A500	3900,0	Л.З.	3900,0
B40	Центр	8568,0	4855,2	5712,0	d16 s150 A500	17136,1	9710,4	11424,0
	Край	3528,0	Л.З.	3528,0	d16 s150 A500	7056,0	Л.З.	7056,0
	Угол	2100,0	Л.З.	2100,0	d16 s150 A500	4200,0	Л.З.	4200,0
B45	Центр	9180,0	5202,0	6120,0	d16 s140 A500	18360,1	10404,0	12240,0
	Край	3780,0	Л.З.	3780,0	d16 s140 A500	7560,0	Л.З.	7560,0
	Угол	2250,0	Л.З.	2250,0	d16 s140 A500	4500,0	Л.З.	4500,0
B50	Центр	9792,0	5548,8	6528,0	d16 s140 A500	19584,1	11097,6	13056,0
	Край	4032,0	Л.З.	4032,0	d16 s140 A500	8064,0	Л.З.	8064,0
	Угол	2400,0	Л.З.	2400,0	d16 s140 A500	4800,0	Л.З.	4800,0
B60	Центр	11016,0	6242,4	7344,0	d16 s140 A500	22032,1	12484,8	14688,1
	Край	4536,0	Л.З.	4536,0	d16 s140 A500	9072,0	Л.З.	9072,0
	Угол	2700,0	Л.З.	2700,0	d16 s140 A500	5400,0	Л.З.	5400,0
B80	Центр	12852,0	7282,8	8568,0	d16 s120 A500	25704,1	14565,6	17136,1
	Край	5292,0	Л.З.	5292,0	d16 s120 A500	10584,0	Л.З.	10584,0
	Угол	3150,0	Л.З.	3150,0	d16 s120 A500	6300,0	Л.З.	6300,0
B100	Центр	13464,0	7629,6	8976,0	d16 s120 A500	26928,1	15259,2	17952,1
	Край	5544,0	Л.З.	5544,0	d16 s120 A500	11088,0	Л.З.	11088,0
	Угол	3300,0	Л.З.	3300,0	d16 s120 A500	6600,0	Л.З.	6600,0

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 87. Толщина плиты ($t = 1200\text{мм}$, $h_0 = 1080\text{мм}$). Опираение на колонну $80 \times 80\text{см}$.

Класс бетона	Располо- жение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточен ной нагрузки N	Минимальные моменты М в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте М.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточен ной нагрузки N	Минимальные моменты М в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте М.	
			N, кН	М, кНм			N, кН	N, кН
В15	Центр	6091,2	3817,2	4060,8	d16 s220 A500	12182,4	7634,4	8121,6
	Край	2462,4	Л.З.	2462,4	d16 s220 A500	4924,8	Л.З.	4924,8
	Угол	1447,2	Л.З.	1447,2	d16 s230 A500	2894,4	Л.З.	2894,4
В20	Центр	7309,4	4580,5	4872,9	d16 s190 A500	14618,9	9161,1	9745,9
	Край	2954,8	Л.З.	2954,8	d16 s190 A500	5909,7	Л.З.	5909,7
	Угол	1736,6	Л.З.	1736,6	d16 s190 A500	3473,3	Л.З.	3473,3
В25	Центр	8527,7	5344,0	5685,1	d16 s170 A500	17055,4	10688,1	11370,3
	Край	3447,3	Л.З.	3447,3	d16 s170 A500	6894,7	Л.З.	6894,7
	Угол	2026,0	Л.З.	2026,0	d16 s170 A500	4052,1	Л.З.	4052,1
В30	Центр	9339,8	5852,9	6226,6	d16 s170 A500	18679,8	11705,9	12453,2
	Край	3775,7	Л.З.	3775,7	d16 s170 A500	7551,4	Л.З.	7551,4
	Угол	2219,0	Л.З.	2219,0	d16 s170 A500	4438,1	Л.З.	4438,1
В35	Центр	10558,1	6616,3	7038,7	d16 s170 A500	21116,4	13232,5	14077,6
	Край	4268,1	Л.З.	4268,1	d16 s170 A500	8536,3	Л.З.	8536,3
	Угол	2508,4	Л.З.	2508,4	d16 s170 A500	5016,9	Л.З.	5016,9
В40	Центр	11370,2	7125,3	7580,2	d16 s150 A500	22740,6	14250,7	15160,4
	Край	4596,5	Л.З.	4596,5	d16 s150 A500	9193,0	Л.З.	9193,0
	Угол	2701,4	Л.З.	2701,4	d16 s150 A500	5402,9	Л.З.	5402,9
В45	Центр	12182,4	7634,2	8121,6	d16 s140 A500	24364,9	15268,4	16243,3
	Край	4924,8	Л.З.	4924,8	d16 s140 A500	9849,6	Л.З.	9849,6
	Угол	2894,4	Л.З.	2894,4	d16 s140 A500	5788,8	Л.З.	5788,8
В50	Центр	12994,6	8143,3	8663,1	d16 s140 A500	25989,4	16286,6	17326,2
	Край	5253,1	Л.З.	5253,1	d16 s140 A500	10506,3	Л.З.	10506,3
	Угол	3087,3	Л.З.	3087,3	d16 s140 A500	6174,7	Л.З.	6174,7
В60	Центр	14618,9	9161,1	9745,9	d16 s140 A500	29238,0	18322,1	19492,0
	Край	5909,7	Л.З.	5909,7	d16 s140 A500	11819,5	Л.З.	11819,5
	Угол	3473,3	Л.З.	3473,3	d16 s140 A500	6946,6	Л.З.	6946,6
В80	Центр	17055,4	10687,9	11370,3	d16 s120 A500	34111,0	21375,8	22740,6
	Край	6894,7	Л.З.	6894,7	d16 s120 A500	13789,5	Л.З.	13789,5
	Угол	4052,1	Л.З.	4052,1	d16 s120 A500	8104,3	Л.З.	8104,3
В100	Центр	17867,5	11196,8	11911,7	d16 s120 A500	35735,4	22393,6	23823,6
	Край	7223,0	Л.З.	7223,0	d16 s120 A500	14446,1	Л.З.	14446,1
	Угол	4245,1	Л.З.	4245,1	d16 s120 A500	8490,2	Л.З.	8490,2

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 88. Толщина плиты ($t = 1500\text{мм}$, $h_0 = 1350\text{мм}$). Опираение на колонну $80 \times 80\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			N, кН	M, кНм			N, кН	M, кНм
B15	Центр	8707,5	6240,4	5805,0	d16 s200 A500	17415,0	12480,8	11610,0
	Край	3442,5	Л.З.	3442,5	d16 s200 A500	6885,0	Л.З.	6885,0
	Угол	1991,2	Л.З.	1991,2	d16 s220 A500	3982,4	Л.З.	3982,4
B20	Центр	10449,0	7488,3	6966,0	d16 s190 A500	20898,0	14976,7	13932,0
	Край	4131,0	Л.З.	4131,0	d16 s190 A500	8262,0	Л.З.	8262,0
	Угол	2389,5	Л.З.	2389,5	d16 s190 A500	4778,9	Л.З.	4778,9
B25	Центр	12190,5	8736,5	8127,0	d16 s170 A500	24380,9	17472,9	16254,0
	Край	4819,5	Л.З.	4819,5	d16 s170 A500	9639,0	Л.З.	9639,0
	Угол	2787,7	Л.З.	2787,7	d16 s170 A500	5575,4	Л.З.	5575,4
B30	Центр	13351,5	9568,6	8901,0	d16 s170 A500	26703,1	19137,2	17802,0
	Край	5278,5	Л.З.	5278,5	d16 s170 A500	10557,0	Л.З.	10557,0
	Угол	3053,2	Л.З.	3053,2	d16 s170 A500	6106,3	Л.З.	6106,3
B35	Центр	15093,0	10816,7	10062,0	d16 s160 A500	30186,0	21633,4	20124,0
	Край	5967,0	Л.З.	5967,0	d16 s160 A500	11934,0	Л.З.	11934,0
	Угол	3451,5	Л.З.	3451,5	d16 s160 A500	6902,8	Л.З.	6902,8
B40	Центр	16254,0	11648,7	10836,0	d16 s150 A500	32508,0	23297,3	21672,0
	Край	6426,0	Л.З.	6426,0	d16 s150 A500	12852,0	Л.З.	12852,0
	Угол	3717,0	Л.З.	3717,0	d16 s150 A500	7433,8	Л.З.	7433,8
B45	Центр	17415,0	12480,8	11610,0	d18 s170 A500	34830,0	24961,6	23220,0
	Край	6885,0	Л.З.	6885,0	d18 s170 A500	13770,0	Л.З.	13770,0
	Угол	3982,6	Л.З.	3982,6	d18 s170 A500	7964,8	Л.З.	7964,8
B50	Центр	18576,0	13312,8	12384,0	d18 s160 A500	37152,0	26625,5	24768,0
	Край	7344,0	Л.З.	7344,0	d18 s160 A500	14688,1	Л.З.	14688,1
	Угол	4248,1	Л.З.	4248,1	d18 s160 A500	8495,8	Л.З.	8495,8
B60	Центр	20898,0	14976,9	13932,1	d18 s150 A500	41796,1	29953,7	27864,1
	Край	8262,0	Л.З.	8262,0	d18 s150 A500	16524,1	Л.З.	16524,1
	Угол	4779,1	Л.З.	4779,1	d18 s150 A500	9557,8	Л.З.	9557,8
B80	Центр	24381,0	17473,1	16254,1	d20 s150 A500	48762,0	34946,2	32508,0
	Край	9639,0	Л.З.	9639,0	d20 s150 A500	19278,1	Л.З.	19278,1
	Угол	5575,6	Л.З.	5575,6	d20 s150 A500	11150,7	Л.З.	11150,7
B100	Центр	25542,0	18305,0	13509,9	d20 s150 A500	51084,0	36610,1	34056,0
	Край	10098,0	Л.З.	10098,0	d20 s150 A500	20196,1	Л.З.	20196,1
	Угол	5841,1	Л.З.	5841,1	d20 s150 A500	11681,7	Л.З.	11681,7

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 89. Толщина плиты ($t = 1800\text{мм}$, $h_0 = 1620\text{мм}$). Опираение на колонну $80 \times 80\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N, кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M.	
			N, кН	M, кНм			N, кН	M, кНм
B15	Центр	11761,2	9487,4	7840,8	d16 s210 A500	23522,4	18974,8	15681,6
	Край	4568,4	Л.З.	4568,4	d16 s210 A500	9136,8	Л.З.	9136,8
	Угол	2608,2	Л.З.	2608,2	d16 s210 A500	5216,4	Л.З.	5216,4
B20	Центр	14113,4	11384,9	9409,0	d16 s190 A500	28227,0	22769,8	18817,9
	Край	5482,1	Л.З.	5482,1	d16 s190 A500	10964,2	Л.З.	10964,2
	Угол	3129,8	Л.З.	3129,8	d16 s190 A500	6259,7	Л.З.	6259,7
B25	Центр	16465,7	13282,4	10977,2	d16 s170 A500	32931,5	26564,7	21954,3
	Край	6395,8	Л.З.	6395,8	d16 s170 A500	12791,6	Л.З.	12791,6
	Угол	3651,5	Л.З.	3651,5	d16 s170 A500	7303,0	Л.З.	7303,0
B30	Центр	18033,8	14547,2	12022,6	d16 s160 A500	36067,8	29094,5	24045,2
	Край	7004,9	Л.З.	7004,9	d16 s160 A500	14009,8	Л.З.	14009,8
	Угол	3999,2	Л.З.	3999,2	d16 s170 A500	7998,5	Л.З.	7998,5
B35	Центр	20386,1	16444,7	13590,8	d16 s160 A500	40772,2	32889,4	27181,5
	Край	7918,6	Л.З.	7918,6	d16 s160 A500	15837,2	Л.З.	15837,2
	Угол	4520,9	Л.З.	4520,9	d16 s160 A500	9041,8	Л.З.	9041,8
B40	Центр	21954,2	17709,8	14636,2	d18 s160 A500	43908,6	35419,5	29272,4
	Край	8527,7	Л.З.	8527,7	d18 s160 A500	17055,4	Л.З.	17055,4
	Угол	4868,6	Л.З.	4868,6	d16 s150 A500	9737,3	Л.З.	9737,3
B45	Центр	23522,4	18974,6	15681,7	d18 s160 A500	47044,9	37949,3	31363,3
	Край	9136,8	Л.З.	9136,8	d18 s160 A500	18273,7	Л.З.	18273,7
	Угол	5216,4	Л.З.	5216,4	d16 s150 A500	10432,8	Л.З.	10432,8
B50	Центр	25090,6	20239,7	16727,1	d18 s160 A500	50181,3	40479,4	33454,2
	Край	9745,9	Л.З.	9745,9	d18 s160 A500	19491,9	Л.З.	19491,9
	Угол	5564,1	Л.З.	5564,1	d18 s160 A500	11128,3	Л.З.	11128,3
B60	Центр	28226,9	22769,6	18818,0	d20 s160 A500	56454,0	45539,2	37636,0
	Край	10964,2	Л.З.	10964,2	d20 s160 A500	21928,4	Л.З.	21928,4
	Угол	6259,7	Л.З.	6259,7	d18 s150 A500	12519,4	Л.З.	12519,4
B80	Центр	32931,4	26564,6	21954,4	d20 s150 A500	65863,0	53129,1	43908,6
	Край	12791,6	Л.З.	12791,6	d20 s150 A500	25583,3	Л.З.	25583,3
	Угол	7303,0	Л.З.	7303,0	d20 s150 A500	14606,0	Л.З.	14606,0
B100	Центр	34499,5	27829,6	22999,8	d22 s160 A500	68998,6	55659,2	45999,1
	Край	13400,7	Л.З.	13400,7	d22 s160 A500	26801,4	Л.З.	26801,4
	Угол	7650,7	Л.З.	7650,7	d20 s150 A500	15301,5	Л.З.	15301,5

ДОПОЛНЕНИЕ.
РЕЗУЛЬТАТЫ РАСЧЕТА ПРОДАВЛИВАНИЯ ПЛИТ

Таблица 90. Толщина плиты ($t = 2000\text{мм}$, $h_0 = 1800\text{мм}$). Опираение на колонну $80 \times 80\text{см}$.

Класс бетона	Расположение колонны	Без поперечной арматуры			С поперечной арматурой			
		Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N , кН	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .		Шаг и диаметр поперечной арматуры при которой максимально увеличивается несущая способность. N , кН	Предельная несущая способность при отсутствии моментов при действии только сосредоточенной нагрузки N	Минимальные моменты M в двух направлениях при которых максимально снижается несущая способность. При дальнейшем росте моментов несущая способность не снижается. Указана предельная сосредоточенная нагрузка N при этом моменте M .	
			M , кНм	N , кН			M , кНм	N , кН
В15	Центр	14040,0	12168,0	9360,0	$d16 \leq 210 \text{ A500}$	28080,0	24336,0	18720,0
	Край	5400,0	Л.З.	5400,0	$d16 \leq 210 \text{ A500}$	10800,0	Л.З.	10800,0
	Угол	3060,0	Л.З.	3060,0	$d16 \leq 210 \text{ A500}$	6120,0	Л.З.	6120,0
В20	Центр	16848,0	14603,1	11232,0	$d16 \leq 190 \text{ A500}$	33696,0	29206,3	22464,0
	Край	6480,0	Л.З.	6480,0	$d16 \leq 190 \text{ A500}$	12960,0	Л.З.	12960,0
	Угол	3672,0	Л.З.	3672,0	$d16 \leq 190 \text{ A500}$	7344,0	Л.З.	7344,0
В25	Центр	19656,0	17035,2	13104,1	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	39311,7	34070,4	26207,8
	Край	7560,0	Л.З.	7560,0	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	15120,1	Л.З.	15120,1
	Угол	4284,0	Л.З.	4284,0	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	8568,0	Л.З.	8568,0
В30	Центр	21528,0	18657,6	14352,1	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	43056,0	37315,2	28704,0
	Край	8280,0	Л.З.	8280,0	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	16560,1	Л.З.	16560,1
	Угол	4692,0	Л.З.	4692,0	$d16 \leq 170 \text{ A500}$	9384,0	Л.З.	9384,0
В35	Центр	24336,0	21091,2	16224,1	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	48671,9	42182,4	32448,0
	Край	9360,0	Л.З.	9360,0	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	18720,1	Л.З.	18720,1
	Угол	5304,0	Л.З.	5304,0	$d16 \leq 160 \text{ A500}$	10608,0	Л.З.	10608,0
В40	Центр	26208,0	22713,6	17472,1	$d16 \leq 150 \text{ A500}$	52416,0	45427,2	34943,9
	Край	10080,0	Л.З.	10080,0	$d16 \leq 150 \text{ A500}$	20160,1	Л.З.	20160,1
	Угол	5712,0	Л.З.	5712,0	$d16 \leq 150 \text{ A500}$	11424,0	Л.З.	11424,0
В45	Центр	28080,0	24336,0	18720,1	$d18 \leq 160 \text{ A500}$	56160,0	48672,0	37440,0
	Край	10800,0	Л.З.	10800,0	$d18 \leq 160 \text{ A500}$	21600,1	Л.З.	21600,1
	Угол	6120,0	Л.З.	6120,0	$d18 \leq 170 \text{ A500}$	12240,0	Л.З.	12240,0
В50	Центр	29952,0	25958,4	19968,1	$d18 \leq 160 \text{ A500}$	59904,0	51916,8	39936,0
	Край	11520,0	Л.З.	11520,0	$d18 \leq 160 \text{ A500}$	23040,1	Л.З.	23040,1
	Угол	6528,0	Л.З.	6528,0	$d18 \leq 160 \text{ A500}$	13056,0	Л.З.	13056,0
В60	Центр	33696,0	29203,2	22464,1	$d18 \leq 150 \text{ A500}$	67392,0	58406,4	44928,0
	Край	12960,0	Л.З.	12960,0	$d18 \leq 150 \text{ A500}$	25920,1	Л.З.	25920,1
	Угол	7344,0	Л.З.	7344,0	$d18 \leq 150 \text{ A500}$	14688,1	Л.З.	14688,1
В80	Центр	39312,0	34070,4	26208,2	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	78624,0	68140,8	52416,0
	Край	15120,1	Л.З.	15120,1	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	30240,3	Л.З.	30240,3
	Угол	8568,0	Л.З.	8568,0	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	17136,1	Л.З.	17136,1
В100	Центр	41184,0	35692,8	27456,2	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	82368,0	71385,6	54912,0
	Край	15840,1	Л.З.	15840,1	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	31680,3	Л.З.	31680,3
	Угол	8976,0	Л.З.	8976,0	$d20 \leq 150 \text{ A500}$	17952,1	Л.З.	17952,1