

Сводная таблица предложений заинтересованных организаций на предварительную редакцию СНиП 20-02:2009, выполненного институтом ГИССиИП

Предварительная редакция СНиПа 20-02:2009 направленной организациям от ГИССиИП	Предложения
4.6 Каждое здание и сооружение должно иметь строительно-технический паспорт, составленный и утвержденный в установленном порядке уполномоченным государственным органа по разработке и реализации политики в сфере архитектурно-строительной деятельности. При перепланировке, перепрофилировании, реконструкции объекта все конструктивные изменения заносятся во все экземпляры строительно-технического паспорта за счет владельца объекта.	<u>Союз строителей КР от 21.10.2017</u> Пунктом 4.6 предусмотрена строительно-техническая паспортизация зданий и сооружений. Однако, на сегодняшний день такой документ уже существует - Технический паспорт, оформляемый Госрегистром. Необходимо только внести соответствующие коррективы в форму технического паспорта.
5.1.5 Определение сейсмичности площадки строительства в баллах, при отсутствии карт сейсмического микрорайонирования и норм по застройке территорий, производится в соответствии с данными таблицы 5.1, исходя из сейсмичности района строительства и категории грунта по сейсмическим свойствам. Для определения бальности конкретного участка существующие карты сейсмического микрорайонирования, выполненные более 20 лет назад от начала проектирования, должны уточняться по результатам инженерно-геологических изысканий.	<u>ПФ Гарантпроект от 21.10.2017</u> Пункт 5.14-убрать так как идет повтор п.5.15; <u>Союз строителей КР от 21.10.2017</u> Первый абзац п.5.1.5 полностью повторяет п.5.1.4.
5.1.6 В отчете об инженерно-геологических изысканиях на площадке строительства следует указывать сейсмичность района строительства, категорию грунтов по сейсмическим свойствам и уточненную сейсмичность площадки строительства.	<u>Союз строителей КР от 21.10.2017</u> Пунктом 5.1.6 вводятся требования к отчету об инженерно-геологических изысканиях, которые регламентированы целым рядом НТД, в т.ч. СНиП КР 11-01-98, различными РСН и СП.
5.1.7 Сейсмичность площадки строительства не допускается изменять, исходя из: 1) конструктивных особенностей фундаментов и глубины их заложения; 2) изменения характеристик грунтов в результате.	<u>Союз строителей КР от 21.10.2017</u> В подпункте 2 пункта 5.17 не ясно в результате чего изменяются характеристики грунта. <u>ПФ Гарантпроект от 21.10.2017</u> Пункт 5.1.7. абзац 2 - необходимо закончить мысль - в результате чего?

5.2.6 Вертикальные составляющие сейсмических воздействий должны учитываться при расчете: а) вертикальных несущих конструкций в виде «гибких» каркасных этажей, опор большепролетных строений; б) зданий и сооружений на устойчивость против опрокидывания или скольжения; в) несущих и самонесущих каменных конструкций; г) каркасов зданий; д) горизонтальных и наклонных консольных конструкций; е) зданий с новыми конструктивными решениями и активными системами сейсмозащиты; ж) свайных конструкций; з) подвесных конструкций и их креплений; и) балок, рам, арок, ферм, пространственных покрытий сооружений пролетом 18 м и более.	<u>Мидин Исмаилов от 26.10.2017</u> Предлагаемая редакция СНиП КР 20-02:2017. П.п 5.2.6 убрать. 5.2.6 Вертикальные составляющие сейсмических воздействий должны учитываться (всегда) при расчете: Следовательно, п.п. 5.2.6 себя изжил, и его следует убрать.
5.2.7 Расчеты зданий и сооружений следует выполнять на горизонтальные и вертикальные сейсмические нагрузки. Действия вертикально и горизонтально направленных сейсмических сил должны учитываться одновременно.	<u>Мидин Исмаилов от 26.10.2017</u> _Расчеты зданий и сооружений следует выполнять на горизонтальные и вертикальные сейсмические нагрузки. Действия вертикально направленной сейсмической силы и одно из горизонтально направленных сейсмических сил должны учитываться одновременно. Вертикально направленные сейсмические силы составляют сочетание одним из горизонтально направленных сейсмических сил. Для зданий имеющего несимметричные формы в плане, горизонтальные сейсмические силы могут иметь несколько отличающихся направлений действующие в разных сочетаниях. Сейсмические воздействия генерируют преобладающие колебание на поверхности земли горизонтальные колебания перпендикулярные к направлению распространения волн и вертикальные колебания одновременно. Это волны Лява или волны Рэлея.
5.2.8 В расчетах следует учитывать знакопеременный характер сейсмических нагрузок и принимать их направления наиболее невыгодными для напряженного состояния рассматриваемого элемента.	<u>Мидин Исмаилов 26.10.2017</u> Расчеты зданий и сооружений следует выполнять на горизонтальные и вертикальные сейсмические нагрузки. Действия вертикально направленной сейсмической силы и одно из горизонтально направленных сейсмических сил должны учитываться одновременно. Вертикально направленные сейсмические силы составляют сочетание одним из горизонтально направленных сейсмических сил. Для зданий имеющего несимметричные формы в плане, горизонтальные сейсмические силы могут иметь несколько отличающихся направлений действующие в разных сочетаниях. Сейсмические воздействия генерируют преобладающие колебание на поверхности земли горизонтальные колебания перпендикулярные к направлению распространения волн и вертикальные колебания одновременно. Это волны Лява или волны Рэлея.
5.2.9 Расчетные значения сейсмических нагрузок на здания или сооружения следует определять: а) по спектральному методу;	<u>Мидин Исмаилов от 26.10.2017</u> 5.2.9 по методу расчёта нелинейного анализа. Этот пункт убрать (она не выполняема). 5.2.9 Предлагаемая редакция СНиП КР 20-02:2017. 5.2.9 Расчетные значения сейсмических нагрузок на здания или сооружения следует определять:

б) по динамическому методу с использованием инструментальных записей ускорений основания при землетрясениях или синтезированных акселерограмм. Требования к прямому динамическому расчету приведены в приложении Г. в) по методу расчета нелинейного анализа (надо изложить область применения).	а) по спектральному методу; б) по динамическому методу с использованием инструментальных записей ускорений основания при землетрясениях или синтезированных акселерограмм. Требования к прямому динамическому расчету приведены в приложении Г. Акселерограмму представляет специализированное научно-исследовательское организация по сейсмостойкому строительству в зависимости грунтовых условий.																																																															
5.2.10 Расчет по 5.2.9.а следует выполнять для всех зданий и сооружений. Расчет по 5.2.9.б следует выполнять: – для особо ответственных зданий, где повреждения строительных конструкций недопустимы при землетрясениях; – для зданий, имеющих новые конструктивные решения и активные системы сейсмозащиты;	Мидин Исмаилов от 26.10.2017 г Расчет по 5.2.9.а следует выполнять для всех зданий и сооружений. Расчет по 5.2.9.б следует выполнять: - для особо ответственных зданий, где повреждения строительных конструкций недопустимы при землетрясениях; - для зданий, имеющих новые конструктивные решения и активные системы сейсмозащиты; - в случаях, оговоренных в технических условиях на проектирование зданий и сооружений.																																																															
6.1.3 Размеры отсеков между антисейсмическими швами зданий в плане не должны превышать значений, указанных в таблице 6.1. В зданиях каркасных или железобетонных стеновых конструктивных систем: а) размеры выступающих или западающих в плане частей здания не должны превышать 25 % от наименьшего линейного размера здания в плане; б) суммарная площадь всех выступающих или западающих частей не должна превышать 20% площади этажа в плане;»	Союз строителей КР 21.10.2017 Дополнение п.6.1.3 принципиально относится к п.6.1.4. Кроме того, не ясно понятие «железобетонные стеновые конструктивные системы».																																																															
Т а б л и ц а 6.2 – Предельная высота здания <table><tr><th rowspan="2">Конструктивная схема</th><th colspan="4">Сейсмичность площадки, балл</th></tr><tr><th>7</th><th>8</th><th>9</th><th>> 9</th></tr><tr><td>1 Стальные каркасы рамно-связевые и связевые</td><td>66 / 20</td><td>54/16 6</td><td>42 / 12</td><td>16 / 4</td></tr><tr><td>2 Железобетонные каркасы:</td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>- рамные</td><td>54 / 16</td><td>42 / 12</td><td>30 / 9</td><td>16 / 2</td></tr><tr><td>- рамно-связевые и связевые</td><td>51 / 16</td><td>41 / 12</td><td>30 / 9</td><td>16 / 4</td></tr><tr><td>- рамные без заполнения</td><td>51 / 16</td><td>41 / 12</td><td>16 / 4</td><td>16 / 4</td></tr></table>	Конструктивная схема	Сейсмичность площадки, балл				7	8	9	> 9	1 Стальные каркасы рамно-связевые и связевые	66 / 20	54/16 6	42 / 12	16 / 4	2 Железобетонные каркасы:					- рамные	54 / 16	42 / 12	30 / 9	16 / 2	- рамно-связевые и связевые	51 / 16	41 / 12	30 / 9	16 / 4	- рамные без заполнения	51 / 16	41 / 12	16 / 4	16 / 4	ПФ Гарантпроект 21.10.2017 Таблица 6.2 - предельная высота здания: <table><tr><th rowspan="2"></th><th colspan="4">Сейсмичность площадки балл.</th></tr><tr><th>7</th><th>8</th><th>9</th><th>9></th></tr><tr><td>1. Стальные каркасы рамно-связевые и</td><td>66/20</td><td>54/16</td><td>42/12</td><td>16/4</td></tr><tr><td>2, Железобетонные каркасы - рамные.</td><td>30/9</td><td>24/7</td><td>18/5</td><td>7/2</td></tr><tr><td>3. -рамно-связевые и связевые</td><td>51/16</td><td>42/12</td><td>33/9</td><td>16/2</td></tr><tr><td>4. Рамные без заполнения</td><td>21/6</td><td>18/5</td><td>16/4</td><td>7/2</td></tr></table> Остальные позиции оставить согласно предложен: я СНиП КР 20.02.2017 г.		Сейсмичность площадки балл.				7	8	9	9>	1. Стальные каркасы рамно-связевые и	66/20	54/16	42/12	16/4	2, Железобетонные каркасы - рамные.	30/9	24/7	18/5	7/2	3. -рамно-связевые и связевые	51/16	42/12	33/9	16/2	4. Рамные без заполнения	21/6	18/5	16/4	7/2
Конструктивная схема		Сейсмичность площадки, балл																																																														
	7	8	9	> 9																																																												
1 Стальные каркасы рамно-связевые и связевые	66 / 20	54/16 6	42 / 12	16 / 4																																																												
2 Железобетонные каркасы:																																																																
- рамные	54 / 16	42 / 12	30 / 9	16 / 2																																																												
- рамно-связевые и связевые	51 / 16	41 / 12	30 / 9	16 / 4																																																												
- рамные без заполнения	51 / 16	41 / 12	16 / 4	16 / 4																																																												
	Сейсмичность площадки балл.																																																															
	7	8	9	9>																																																												
1. Стальные каркасы рамно-связевые и	66/20	54/16	42/12	16/4																																																												
2, Железобетонные каркасы - рамные.	30/9	24/7	18/5	7/2																																																												
3. -рамно-связевые и связевые	51/16	42/12	33/9	16/2																																																												
4. Рамные без заполнения	21/6	18/5	16/4	7/2																																																												

		21 / 6	18 / 5		7 / 2		
	3 Здания с монолитными стенами	66 / 20	57 / 18	39 / 12	16 / 4		
	4 Крупнопанельные здания	51 / 16	39 / 12	30 / 9	16 / 4		
	5 Здания в комплексных конструкциях	21 / 6	18 / 5	16 / 4	7 / 2		
	6 Стены деревянные щитовые, брусчатые, бревенчатые, сынчевые	13 / 3	8 / 2	8 / 2	4 / 1		
	Пр и м е ч а н и е – В числителе дана высота здания в метрах, в знаменателе - количество этажей. За высоту здания принимается разность отметок среднего уровня спланированной поверхности земли, примыкающей к зданию, и низа верхнего покрытия здания или низа стропильных конструкций.						

Т а б л и ц а 6.2 – Предельная высота здания

Мидин Исмаилов 26.102017

	Конструктивная схема	Сейсмичность площадки, балл			
		7	8	9	>9
Каркасы рамно-связевые и связевые		66 / 20	54/16	42 / 12	16 / 4
Бетонные каркасы:					
Связевые		54 / 16	42 / 12	30 / 9	16 / 2
Рамно-связевые и связевые		51 / 16	41 / 12	30 / 9	16 / 4
Каркасы без заполнения		21 / 6	18 / 5	16 / 4	7 / 2
Здания с монолитными стенами		66 / 20	57 / 18	39 / 12	16 / 4
Крупнопанельные здания		51 / 16	39 / 12	30 / 9	16 / 4

ия в комплексных конструкциях	21 / 6	18 / 5	16 / 4	
ы деревянные щитовые, брусчатые, бревенчатые, вые	13 / 3	8 / 2	8 / 2	
м е ч а н и е – В числителе дана высота здания в метрах, в знаменателе - количество этажей. и принимается разность отметок среднего уровня спланированной поверхности земли, примы о, и низа верхнего покрытия здания или низа стропильных конструкций.				

Предлагаемая редакция СНиП КР 20-02:2017. Таблица 6.2. Предельная высота здания.				
	Конструктивная схема	Сейсмичность площади		
		7	8	9
1	а) Стальные каркасы рамно-связевые и связевые	66/20	54/16	42/12
	б) Рамные	54/16	42/12	32/9
2	Железобетонные каркасы			
	а) Рамно-связевые и связевые	66/20	54/16	42/12
	б) Рамные и рамные без заполнения	32/9	25/7	19/5
	в) Безригельные	19/5	16/4	8/2
3	Здания с монолитными стенами	66/20	57/18	39/12
4	Крупнопанельные здания	51/16	39/12	30/9
5	Здания в комплексных конструкциях	21/6	19/5	16/4
6	6 Стены деревянные щитовые, брусчатые, бревенчатые, сынчевые	13 / 3	8 / 2	8 / 2

ОАО ПИ Кыргызгипрострой 18.10.2017

Добавить –Стены из кирпичной (каменной кладки) из кирпича, ж/б включения не образуют четкий каракс.

- Стены из легкого бетона

ГПИ градостроительства и архитектуры от 24.10.2017

В таблице 6.2 п.2-почему высота зданий в рамной схеме больше чем в рамно-связевой?

Считаем необходимым увеличить высоту зданий повышенной этажности на 2,0-2,5м. Это связано с тем, что в основном на первых этажах располагаются торговые залы с повышенной высотой этажей.

МАЭСС от 30.10.2017г

По требованиям предельной высотности зданий и сооружений, регламентирующий СНиП КР 20-02:2009 сообщая следующее.

Изменение высотности зданий тесно связано с особенностями конструктивных схем, определения расчетных сейсмических нагрузок и введения разных коэффициентов.

Внести изменения в предельную высотность зданий в сторону повышения не рекомендуем.

ОсОО проектный институт Ак-Башат от 06.12.2017г.

Существующий текст

Конструктивная схема	Сейсмичность площадки, балл			
	7	8	9	>9
3. Здания монолитными стенами	66/20	57/18	39/12	16/4

Текст изменения

	<table><tr><td rowspan="2">Конструктивная схема</td><td colspan="4">Сейсмичность площадки, балл</td></tr><tr><td>7</td><td>8</td><td>9</td><td>>9</td></tr><tr><td>3. Здания монолитными стенами</td><td>87/27</td><td>72/23</td><td>57/18</td><td>24/7</td></tr></table> Обоснование Современные технологии возведения зданий с монолитными стенами дают возможность для обеспечения достаточного запаса по прочности и жесткости для повышения этажности при обосновании расчетом. Существующий текст <table><tr><td rowspan="2">Конструктивная схема</td><td colspan="4">Сейсмичность площадки, балл</td></tr><tr><td>7</td><td>8</td><td>9</td><td>>9</td></tr><tr><td>2. железобетонные каркасы: - рамно-связевые и связевые</td><td>51/16</td><td>39/12</td><td>30/9</td><td>16/4</td></tr></table> Текст изменения <table><tr><td rowspan="2">Конструктивная схема</td><td colspan="4">Сейсмичность площадки, балл</td></tr><tr><td>7</td><td>8</td><td>9</td><td>>9</td></tr><tr><td>2. железобетонные каркасы: - рамно-связевые и связевые</td><td>51/16</td><td>42/12</td><td>30/9</td><td>16/4</td></tr></table> Обоснование По казахскому СНИП РК2.03-30-2006 «сейсмостойкое строительство. Нормы проектирования» в таблице 6.2 –Предельная высота здания, в конструктивной схеме - рамно-связевые и связевые при сейсмичности площадки 9баллов указано 42/12 что обосновано испытаниями и расчетом.	Конструктивная схема	Сейсмичность площадки, балл				7	8	9	>9	3. Здания монолитными стенами	87/27	72/23	57/18	24/7	Конструктивная схема	Сейсмичность площадки, балл				7	8	9	>9	2. железобетонные каркасы: - рамно-связевые и связевые	51/16	39/12	30/9	16/4	Конструктивная схема	Сейсмичность площадки, балл				7	8	9	>9	2. железобетонные каркасы: - рамно-связевые и связевые	51/16	42/12	30/9	16/4
Конструктивная схема	Сейсмичность площадки, балл																																										
	7	8	9	>9																																							
3. Здания монолитными стенами	87/27	72/23	57/18	24/7																																							
Конструктивная схема	Сейсмичность площадки, балл																																										
	7	8	9	>9																																							
2. железобетонные каркасы: - рамно-связевые и связевые	51/16	39/12	30/9	16/4																																							
Конструктивная схема	Сейсмичность площадки, балл																																										
	7	8	9	>9																																							
2. железобетонные каркасы: - рамно-связевые и связевые	51/16	42/12	30/9	16/4																																							
6.2.2 Глубину заложения подошвы фундаментов относительно дневной поверхности следует принимать не менее 10% высоты надземной части здания и не менее 1 м. Для одноэтажных зданий допускается глубину заложения подошвы фундамента принимать не менее глубины замерзания фундамента.	<u>Союз строителей КР 13.10.2017</u> В п.6.2.2 не ясно понятие «глубина замерзания фундамента»																																										
6.2.6 Гидроизоляционные слои в зданиях следует выполнять из цементно-песчаного раствора, состава не менее 1:2.	<u>Союз строителей КР 13.10.2017</u> В п.6.2.6 не ясно понятие «гидроизоляционный слой в здании» <u>ОАО ПИ Кыргызгипрострой 18.10.2017</u> Горизонтальные слои (каменной кладки) или между бетонными сборными блоками указать их толщину и марку раствора.																																										
6.4.1 Лестничные клетки следует располагать в пределах плана здания. Лестничные клетки должны иметь естественное освещение. В каждом блоке здания должно быть не менее одной лестничной клетки. Должно быть предусмотрено крепление ступеней, косоуров, сборных маршей, связь лестничных площадок с перекрытиями. При выборе конструкций лестничных клеток предпочтение следует отдавать укрупненным элементам, совмещению маршей и площадок. Применение лестниц с металлическими косоурами и уложенными по ним штучными ступенями допускается только при условии закрепления ступеней и косоуров.	<u>Союз строителей КР13.10.2017</u> Почти все вновь добавленные пункты 6.4.-^6.4.11 в той или иной степени дублируют ранее действующие требования.																																										

Лестничные и лифтовые шахты каркасных зданий допускается устраивать как встроенные конструкции с поэтажной разрезкой, не влияющие на жесткость каркаса, или как жесткое ядро, воспринимающее сейсмическую нагрузку <i>при этом учесть в расчетной схеме здания конструкцию лестничного марша и площадки.</i> Балки лестничных клеток следует заделывать на глубину не менее 250 мм и заанкеривать. Устройство консольных ступеней, заделанных в кладку, не допускается.	
6.4.2 В качестве ограждающих конструкций рекомендуется использование легких конструкций - навесных панелей или стального фахверка с легким теплоизоляционным материалом а также кладки блоков из легких (ячеистых) бетонов, не препятствующих горизонтальным перемещениям каркаса. Самонесущие стены и прергородки должны иметь гибкие связи с каркасом, не препятствующие горизонтальным смещениям каркаса вдоль стен. Между поверхностями самонесущих стен и несущих конструкций колонн каркаса должен быть предусмотрен зазор не менее 20 мм. Вертикальные и горизонтальные зазоры между поверхностями самонесущих и несущих конструкций необходимо заполнять эластичными прокладками из пороизола, пенополистерола, пенополиуретана и др. Крепления, обеспечивающие устойчивость несущих конструкций из плоскости должны быть жесткими. Соединения, не обеспечивающие раздельную работу ненесущих конструкций с каркасом, допускается применять в случаях, когда расчетные значения горизонтальных перекосов этажей здания не превышают значений Δ_k, определенных по формуле (5.8) при $\epsilon=0,01$ и не более 10 мм.	<u>ПФ Гарантпроект 13.10.2017</u> Пункт 6.4.2 - орфографическая ошибка «Самонесущие стены и перегородки (перегородки) ... добавить... предусмотрен зазор не менее расчетного перекоса; <u>Союз строителей КР 13.10.2017</u> о п.6.4.2 — использование пенополистирола и пенополеуретана <u>ОАО ПИ Кыргызгипрострой 18.10.2017</u> Пункт добавить: Материалы и изделия для кирпичной (каменной) кладки несущих стеновых конструкций (см.п. 7.38.1 СНиП РК 3.03.30-2006) Республика Казахстан. Особенно пункт: Устройство перегородок на площадках строительства 8 и более баллов в дополнении к горизонтальному армированию следует усиливать вертикальными железобетонными включениями (с шагом не менее 3-х метров) тили 2-х сторонним армированием арматурными сетками (Ø4BrI сеч. 150x150 мм) в слоях цементно-песчаного раствора марки не ниже М75 толщиной 25 мм с каждой стороны.
6.4.5. Парапеты кирпичных стен <i>из каменной кладки</i> высотой более 400 мм должны быть усилены железобетонными <i>или металлическими прокатными</i> элементами с шагом не более 1,5 м. <i>По верху парапетов из каменной кладки устраивается горизонтальная железобетонная или прокатная металлическая обвязка.</i>	<u>Мидин Исмаилов 24.10.2017</u> Убрать слово «кирпичных»
6.4.6 Крепление самонесущих стеновых конструкций к несущим железобетонным элементам следует выполнять соединительными элементами, привариваемым к закладным деталям, а также анкерными болтами или стержнями. К стальным конструкциям соединительные элементы крепятся, как правило, на сварке.	<u>ПФ Гарантпроект 13.10.2017</u> Пункт 6.4.6. подправить... к закладным деталям, анкерными болтами... либо
6.4.9 Допускается кладка блоков из легких (ячеистых) бетонов на специальных клеях, обеспечивающих соблюдение требование пункта 6.9.5 существующего СНиП.	<u>ПФ Гарантпроект 13.10.2017</u> данного СНиПа

6.4.10 Кирпичную (каменную) кладку самонесущих стен и перегородок необходимо усиливать вертикальными железобетонными или металлическими прокатными включениями. Шаг включений (горизонтальных и вертикальных) принимается не более 3 метров.	ПФ Гарантпроект_13.10.2017 Пункт 6.4.10 шаг включений (горизонтальных и вертикальных) принимается не более ? метров для строительной площадки 8 баллов и ? м для строительной площадки 9 баллов;
6.5 Особенности проектирования железобетонных конструкций	ОАО ПИ Кыргызгипрострой 18.10.2017 Добавить: При армировании монолитных ж/бетонных колонн с количеством вертикальных стержней более 3-х на одну сторону следует предусматривать кроме хомутов установку соединительных шпилек Ø6А (Ø8А) с шагом не более 200 мм в 2-х направлениях. . Раздел 6.5 добавить информацией о диафрагмах жесткости в монолитных каркасных зданиях (их расположение в плане, сечение. размеры).
6.5.1 Площадь сечения вертикальной и горизонтальной арматуры определяется расчетом и должна составлять: – в фундаментах, в балках, плитах перекрытий и покрытий не менее 0,1% и не более 4% от площади сечения бетона; – в железобетонных колоннах не менее 0,8% и не более 4% от площади поперечного сечения колонны; – в железобетонных стенах и диафрагм жесткости на периферийных участках не менее 0,2, полевых - не менее 0,1%, и не более 4% от площади сечения бетона; – в монолитных стенах не менее 0,05% от площади сечения бетона. Площадь сечения вертикальной и горизонтальной арматуры при проценте армирования более указанной добирать жесткой арматурой или переходить на увеличение площадей сечений ж/б конструкций. Минимальное сечение колонн ж/б каркасных зданий до 5-ти этажей – 400х400 мм, свыше 5-ти этажей – 500х500 мм и более в соответствии с результатами инженерных расчетов. Бетон класса В25. Сечение ж/б ригелей должно быть не менее 1/10÷1/12 от длины пролета. Минимальное армирование ж/б ригелей при пролете 6 метров в нижней зоне 2ф28АIII, в приопорных зонах верхняя арматура 3ф25АIII. При больших пролетах до 8-ми метров в нижней зоне 2ф32АIII, в приопорных зонах верхняя арматура 3ф28АIII.	Союз строителей КР 13.10.2017 Пункт 6.5.1 — неоправданно уменьшен процент армирования колонн, что несомненно приведет к увеличению сечения колонн или устройству дополнительных диафрагм, а это, в свою очередь, к увеличению массы здания. Бездоказательны указания к размерам сечений, классу бетона, армированию ригелей, минимальные требования к которым учтены в соответствующем СНиП. Мидин Исмаилов 24.10.2017 не менее 0,5% и не более 5% ОАО Промпроект 11.10.2017 п.6.5.1. Третий абзац; 1. в железобетонных колоннах не менее 0,8% и не более 6% от площади поперечного сечения колонны; Заменить на; 2. в железобетонных колоннах при сейсмичности площадки стрёительства 7 и 8 баллов - 0,8% и не более 4%, 9 и более баллов — 1,2% и не более 4% от площади поперечного сечения колонны. дополнение к п.6.5.1, касающееся конструктивных требований к минимальным сечениям конструктивных элементов и диаметров арматуры, предлагаем обсудить на заседании рабочей группы. Мидин Исмаилов 24.10.2017 Убрать <i>Площадь сечения вертикальной и горизонтальной арматуры при проценте армирования более указанной добирать жесткой арматурой или переходить на увеличение площадей сечений ж/б конструкций.</i> <i>Минимальное сечение колонн ж/б каркасных зданий до 5-ти этажей — 400х400 мм, свыше 5-ти этажей — 500х500 мм и более в соответствии с результатами инженерных расчетов. Бетон класса В25. Сечение ж/б ригелей должно быть не менее 1/10÷1/12 от длины пролета. Минимальное армирование ж/б ригелей при пролете 6 метров в нижней зоне 2ф28АIII, в приопорных зонах верхняя арматура 3ф25АIII.</i> <i>При</i> ГПИ градостроительства и архитектуры от 24.10.2017г Предлагает оставить 6% армирования в колоннах.

6.6.18 Стальные каркасы многоэтажных зданий должны иметь следующие конструктивные схемы: – рамную с жесткими узлами; – рамно-связевые или связевую с диафрагмами или связями жесткости, воспринимающими значительную часть горизонтальной нагрузки. <i>-иные конструктивные схемы, имеющие экспериментальные обоснования</i>	<u>ПФ Гарантпроект 13.10.2017</u> Пункт 6.6.18 добавить класс стали не менее С255;
6.7.6 Связи, препятствующие взаимному сдвигу панелей по горизонтальным стыкам, следует размещать равномерно по длине стены с шагом не более 1,2 м. В качестве связей сдвига следует принимать бетонные шпонки или металлические жесткие выпуски.	<u>ПФ Гарантпроект 13.10.2017</u> Пункт 6.7.6, 6.7.10, 6.7.11 - требуют полного запрета строительства зданий 105 серии так как не отвечают данным требованиям — необходимы новые инженерные расчеты и замена существующей опалубки;
6.8.12 Наибольший диаметр стержневой арматуры, устанавливаемой в стенах зданий с несущими стенами их монолитного бетона, не должен превышать: - для тяжелого и легкого бетонов классов; - В 12,5 и ниже – 0,15 толщины стены и 25 мм; - В 15 и выше – 0,20 толщины стены и 32 мм; - для ячеистого бетона – 16 мм.	<u>Союз строителей КР 13.10.2017</u> П.6.8.12-опечатка???
9.1.8 Строительство гидротехнического сооружения на площадке с расчетной сейсмичностью 9 баллов при наличии грунта III категории по сейсмическим свойствам требует специального обоснования. Строительство гидротехнического сооружения на площадке с расчетной сейсмичностью более 9 баллов допускается по согласованию с государственным органом по архитектуре и строительству при обязательном научно-техническом сопровождении научно-исследовательской организацией по сейсмостойкому строительству и сейсмическому риску.	<u>Союз строителей КР 13.10.2017</u> П.9.1.8 - 2 абзац исключить. Решение о строительстве подобных сооружений при таких условиях принимается, как правило, на уровне правительства при наличии соответствующего ТЭО.