

Изменение № 1 главы СНиП II-A.12-62

Приказом Госстроя СССР от 30 июля 1966 г. № 131 утверждено и с 10 августа 1966 г. введено в действие приведенное ниже изменение № 1 главы СНиП II-A.12-62 «Строительство в сейсмических районах. Нормы проектирования».

К п. 2.2. Пункт дополнен следующим абзацем:

«При расчете конструкций пролетом 24 м и более следует учитывать сейсмические силы, действующие вертикально. При этом сейсмическая нагрузка определяется по формуле (1'), где коэффициенты β_i и η_{ik} принимаются в соответствии с периодом и формой вертикальных колебаний рассчитываемых конструкций».

лестничных клеток следует устраивать на обе стороны здания».

К п. 3.8. Пункт изложен в следующей редакции:

«3.8. Размеры жилых и общественных зданий или отсеков в плане и по высоте не должны превышать приведенные в табл. 5. Предельные размеры промышленных зданий и сооружений и их отсеков не устанавливаются и ограничиваются только требованиями расчета на сейсмические нагрузки».

Таблица 5

Предельные размеры жилых и общественных зданий

Характер конструкций зданий	Предельные размеры в м			Высота здания в м*		
	расчетная сейсмичность					
	7	8	9	7	8	9
Здания:	По требованиям для несейсмических районов			По требованиям для несейсмических районов		
а) с металлическим или железобетонным каркасом	Не более 60 м			По требованиям СН 328-65		
б) крупнопанельные бескаркасные	По требованиям для несейсмических районов			22/7	16/5	13/4
в) со стенами комплексной конструкции	По требованиям для несейсмических районов			По требованиям для несейсмических районов, но не более 80 м		
г) с несущими каменными стенами при кладке:	То же			16/5	13/4	10/3
1-й категории	То же			13/4	10/3	7/2
2-й категории	То же, но не более 60 м			10/3	7/2	—
3-й категории	То же, но не более 40 м			7/2	—	—
4-й категории	То же			Не ограничиваются		
д) деревянные	То же			16		

* В знаменателе указана предельная этажность.

Примечания: 1. Высота зданий принимается равной расстоянию от отметки спланированной площадки до верхнего уровня кладки наружных стен. В случае переменной высоты здания за высоту здания принимается наибольшая. При этом не учитываются возвышающиеся над чердачным перекрытием части здания, имеющие малые размеры в плане по сравнению со зданием (парапеты, фронтоны, башни и т. п.).

2. Высота зданий с несущими стенами из сырцовых материалов или из природных камней неправильной формы должна быть не более 4 м.

3. Этажность зданий больниц, школ, детских садов и ясель при расчетной сейсмичности 8 и 9 баллов ограничивается тремя этажами».

К п. 2.5. Пункт дополнен следующей фразой:

«При расчете зданий величина β_i принимается не менее 0,8».

К п. 2.5. Пункт дополнен следующим абзацем:

«Для зданий с числом этажей $n > 5$ сейсмическая нагрузка увеличивается на коэффициент, равный $1+0.1(n-5)$, но не более 1,5».

В подпункте 3 таблицы 4 исключены слова:

«... и жилые квартирные».

К п. 3.5. Пункт изложен в следующей редакции:

«3.5. При расчетной сейсмичности 9 баллов в трехэтажных зданиях с каменными стенами выходы из

-12-

Таблица 7 изложена в следующей редакции:

Таблица 7

Предельные расстояния l , между осями стен или заменяющих стены рам и контрфорсов в м

Категория кладки (по табл. 8)	Расчетная сейсмичность		
	7	8	9
1	16	12	10
2	12	10	8
3	10	8	—
4	8	—	—

К п. 3.29. Пункт дополнен следующим абзацем:

«В зданиях с несущими каменными стенами высотой 4 этажа и более при расчетной сейсмичности 8 баллов, а также высотой 3 этажа и более при расчетной сейсмичности 9 баллов следует применять вертикальное армирование, осуществляя его в виде монолитных железобетонных включений (комплексные конструкции и т. п.). Комплексные конструкции при кладке не выше 3-й категории следует проектировать и рассчитывать на горизонтальные сейсмические нагрузки как каркасные, с учетом работы заполнения».

Примечание 2 к табл. 10 изложено в следующей редакции:

«В городах и поселках городского типа строительство жилых домов со стенами из сырцового кирпича, самана и грунтоблоков запрещается. В сельской местности строительство из этих материалов допускается при условии усиления стен деревянным каркасом с диагональными связями».

Последний абзац правой колонки на стр. 14 изложен в следующей редакции:

«Требуемая величина R_p^H должна быть указана в проекте. При расчете каменных конструкций (в том числе комплексных) величину R_p^H следует принимать по фактическим результатам испытаний, проводимых при возведении зданий в данном районе строительства. При отсутствии опытных данных, подтверждающих возможность получения в конкретных условиях строительства величины R_p^H , соответствующей 1-й или 2-й категории кладки, при расчетах следует принимать величину нормативного сцепления в кладке R_p^H не более $0,6 \text{ кг/см}^2$ ».

-13-