

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА

ГОССТРОЙ СССР

**СНиП
II-A12-69***

СТРОИТЕЛЬНЫЕ НОРМЫ И ПРАВИЛА

Часть II

НОРМЫ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

Глава 12

**Строительство
в сейсмических районах**

*Заменен СНиП II-4-81 исч. N94 от 15.06.81 с
01.01.82 сн. БСТ N8, 1981 г. с. 22.*

Москва 1977

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА
(ГОССТРОЙ СССР)

СНиП
II-A. 12-69*

СТРОИТЕЛЬНЫЕ НОРМЫ И ПРАВИЛА

Часть II

НОРМЫ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

Глава 12

Строительство

в сейсмических районах

*Внесены изменения и
дополнения:
- БСТ N 8, 1976, е. 13
N 11, 1976 г. е. 11-12.*

*Утверждены
постановлением Государственного комитета Совета Министров
СССР по делам строительства от 2 октября 1969 г. № 117*

*Внесены изменения и дополнения:
- БСТ N 9, 1978 г. е. 19 (е. 1/20-78а)
- БСТ N 11, 1980 г. е. 12-13.*



МОСКВА, СТРОЙИЗДАТ, 1977

Издание главы СНиП II-A.12-69 * подготовлено на основе главы СНиП II-A.12-69 «Строительство в сейсмических районах. Нормы проектирования», а также изменений и дополнений, утвержденных постановлениями Госстроя СССР от 7 февраля 1972 г. № 21, от 27 июля 1973 г. № 149, от 29 мая 1974 г. № 109, разработанных ЦНИИ строительных конструкций (ЦНИИСК) им. В. А. Кучеренко Госстроя СССР, Институтом физики Земли им. Шмидта АН СССР, Институтом строительной механики и сейсмостойкости АН Грузинской ССР, Институтом механики и сейсмостойкости сооружений АН Узбекской ССР, Всесоюзным научно-исследовательским институтом транспортного строительства Минтрансстроя, институтами ВНИИГ им Б. Е. Веденеева, Гидропроект им. С. Я. Жука, ГрузНИИЭГС Минэнерго СССР, Ленинградским политехническим институтом им. М. И. Калинина Министерства высшего и среднего специального образования РСФСР с участием НИИ оснований и подземных сооружений им. Н. М. Герсеванова ЦНИИпроектстальконструкций, ЦНИИпромзданий Госстроя СССР, ЦНИИЭП жилища и ЛенЗНИИЭП Госгражданстроя, Грузинского политехнического института имени В. И. Ленина Министерства высшего и среднего специального образования Грузинской ССР, Красноярского Промстройинжпроекта Минтяжстроя СССР.

Новая карта сейсмического районирования территории СССР составлена научными учреждениями Академии наук СССР и академиями наук союзных республик (ведущий — Институт физики Земли им. Шмидта АН СССР) и одобрена Междуведомственным советом по сейсмологии и сейсмостойкому строительству (МССС) при Президиуме АН СССР.

Редакторы: инж. Дузинкевич С. Ю. (Госстрой СССР),
д-р техн. наук Я. М. Айзенберг (ЦНИИСК им. В. А. Кучеренко),
д-р техн. наук С. В. Медведев (ИФЗ АН СССР), д-р техн. наук
О. А. Савинов (ВНИИГ), д-р техн. наук Ш. Г. Напетваридзе
(ИСМиС), канд. техн. наук Н. Д. Красников (ВНИИГ), инж.
В. Ф. Иванищев, инж. Я. И. Натариус (Гидропроект).

Государственный комитет Совета Министров СССР по делам строительства (Госстрой СССР)	Строительные нормы и правила Строительство в сейсмических районах. Нормы проектирования	СНиП II-A.12-69 *
		Взамен главы СНиП II-A.12-62

1. ОСНОВНЫЕ ПОЛОЖЕНИЯ

1.1. Нормы устанавливают специальные требования к проектированию зданий и сооружений, возводимых на участках сейсмичностью 7, 8 и 9 баллов (см. пп. 1.4 и 1.5).

Примечание. Настоящие нормы предусматривают обеспечение сохранности конструкций, выход из строя которых угрожает обрушением здания или его частей. При этом возможны повреждения элементов конструкций, не угрожающие безопасности людей или сохранности ценного оборудования.

1.2. Сейсмостойкость здания и сооружения обеспечивается:

выбором благоприятной в сейсмическом отношении площадки строительства, конструктивно-планировочной схемы и материалов;

применением специальных конструктивных мероприятий;

соответствующим расчетом конструкций; качественностью выполнения строительно-монтажных работ.

1.3. Проектирование зданий и сооружений для сейсмических районов должно производиться с соблюдением следующих принципов:

а) снижение сейсмических нагрузок путем применения рациональных конструктивных схем, а также облегченных несущих и ограждающих конструкций, обеспечивающих максимальное снижение веса проектируемых зданий и сооружений;

б) объемно-планировочное и конструктивное решение зданий и сооружений должно удовлетворять условиям симметрии и равномерного распределения масс и жесткостей;

в) основные несущие конструкции должны быть по возможности монолитными и однородными, в сборных железобетонных конструкциях следует стремиться к укрупнению размеров элементов, обращая внимание на надежность и простоту стыков; при выборе места расположения стыков следует отдавать предпочтение решениям с расположением стыков вне зоны максимальных усилий;

*Переиздание с изменениями, принятыми ка
июль 1974 г.

г) при проектировании металлических и железобетонных конструкций следует предусматривать мероприятия, облегчающие (или обеспечивающие) возможность развития в узлах и элементах конструкций пластических деформаций, значительно повышающих сопротивление их действию кратковременных сил. При этом должна быть обеспечена общая устойчивость сооружения.

1.4. Сила землетрясения в районе или пункте строительства оценивается по картам сейсмического районирования территории СССР (см. приложение 1) или по списку основных населенных пунктов СССР, расположенных в сейсмических районах (см. приложение 2). Указанная на картах сейсмичность относится к участкам со средними геологическими условиями, характеризуемыми песчано-глинистыми грунтами и низким (на глубине 6 м и более от поверхности земли) уровнем грунтовых вод.

1.5*. Уточнение сейсмичности площадки строительства в зависимости от геологических условий производится на основании карт сейсмического микрорайонирования, осуществляющегося согласно специальной инструкции.

Для столиц союзных республик и крупных городов, а также при строительстве особо ответственных объектов или при строительстве в районах распространения вечномерзлых грунтов сейсмическое микрорайонирование должно проводиться с помощью инструментальных наблюдений.

Допускается уточнять сейсмичность площадки строительства на основании общих инженерно-геологических и гидрогеологических изысканий согласно табл. 1 (по согласованию с утверждающей проект инстанцией).

1.6*. Следует учитывать, что сильная выветренность и нарушенность пород физико-геологическими процессами, высокая просадочность грунтов, районы осипей, отвалов, плытунов, горных выработок являются неблагоприятными условиями в сейсмическом отношении. При необходимости строительства зданий и сооружений в этих условиях следует прини-

Внесены ЦНИИСК им. В. А. Кучеренко Госстроя СССР, Минэнерго СССР, Академией наук Грузинской ССР и МССС при Президиуме АН СССР	Утверждены Государственным комитетом Совета Министров СССР по делам строительства 2 октября 1969 г.	Срок введения 1 июля 1970 г.
---	---	---------------------------------

Таблица 1*

**Сейсмичность площадки строительства в баллах
в зависимости от инженерно-геологических
и гидрогеологических условий**

Категория грунтов по сейсмическим свойствам	Грунты	Сейсмичность района в баллах		
		7	8	9
I	1. Скальные грунты всех видов (в том числе вечномерзлые), кроме выветрелых	6	7	8
	2. Крупнообломочные грунты при глубине уровня грунтовых вод $h \geq 15$ м	6	7	8
	3. Вечномерзлые нескользкие грунты при строительстве с сохранением грунтов основания в мерзлом состоянии в течение всего периода эксплуатации здания или сооружения (принцип I) и при температуре грунтов минус 2°C и ниже	6	7	8
II	4. Скальные грунты выветрелые и крупнообломочные грунты при глубине уровня грунтовых вод $6 \leq h \leq 10$ м	7	8	9
	5. Песчаные и глинистые грунты при $h \geq 8$ м	7	8	9
	6. Вечномерзлые нескользкие грунты при строительстве с сохранением грунтов основания в мерзлом состоянии в течение всего периода эксплуатации здания или сооружения (принцип I) и при температуре грунтов выше минус 2°C	7	8	9
III	7. Скальные грунты выветрелые и крупнообломочные грунты при глубине уровня грунтовых вод $h \leq 3$ м	8	9	>9
	8. Песчаные и глинистые грунты при $h \leq 4$ м	8	9	>9
	9. Вечномерзлые нескользкие грунты при строительстве с допущением оттаивания грунтов основания (принцип II)	8	9	>9

Примечания: 1. Уровень грунтовых вод h определяется от планировочной отметки.

2. При положении уровня грунтовых вод h , соответствующем промежуточным значениям, указанным в табл. 1, грунты должны приводиться к категориям сейсмических свойств (I или II или III) в зависимости от особенностей рельефа местности, условий залегания пластов грунта, степени выветрелости грунтов, близости плоскостей сброса и тому подобных факторов.

Продолжение табл. 1

3. Если строительство на вечномерзлых нескользких грунтах предусматривается по принципу II с предварительным оттаиванием грунтов и зона оттаивания соединяется с подстилающим талым грунтом, грунты основания рассматриваются как невечномерзлые (по фактическому состоянию их после оттаивания).

4. Уточнение сейсмичности площадки, предназначенной для возведения особо ответственных объектов, произведенное на основании общих инженерно-геологических и гидрогеологических изысканий, должно быть согласовано с госстроем союзной республики.

мать дополнительные меры по укреплению оснований и усилию конструкций.

При проектировании оснований и фундаментов для условий строительства на вечномерзлых грунтах в сейсмических районах должно предусматриваться сохранение мерзлого состояния грунтов на весь период эксплуатации зданий или сооружений (строительство по принципу I). Допускается строительство на оттаивающих вечномерзлых грунтах (т. е. строительство по принципу II). В этом случае при проектировании оснований и фундаментов, кроме требований, предусмотренных нормами проектирования оснований и фундаментов зданий и сооружений на вечномерзлых грунтах, должны также учитываться требования, указанные в п. 3.8.

1.7. На строительных площадках, сейсмичность которых превышает 9 баллов, возводить здания и сооружения, как правило, не допускается (кроме зданий и сооружений, указанных в п. 3 табл. 4, для которых расчетная сейсмичность должна приниматься равной 9 баллам). В случае крайней необходимости строительство на таких площадках может быть допущено по согласованию с госстройми союзных республик. При этом должны быть предусмотрены дополнительные антисейсмические мероприятия.

1.8. Мероприятия по обеспечению сейсмостойкости зданий и сооружений принимаются в зависимости от их расчетной сейсмичности, определяемой с учетом сейсмичности участка строительства и назначения зданий и сооружений.

2. РАСЧЕТНЫЕ СЕЙСМИЧЕСКИЕ ВОЗДЕЙСТВИЯ

2.1. Расчет зданий и сооружений с учетом сейсмического воздействия производится по

первому предельному состоянию (по несущей способности).

2.2*. Конструкции зданий и сооружений, проектируемых для строительства в сейсмических районах, должны удовлетворять расчетам:

на основное сочетание нагрузок в соответствии с требованиями главы СНиП на нагрузки и воздействия;

на особое сочетание нагрузок с учетом сейсмического воздействия.

В особое сочетание входят расчетные величины постоянных, временных длительных и кратковременных нагрузок и сейсмических нагрузок. В случаях, когда предусматривается оттаивание вечномерзлых грунтов основания в процессе эксплуатации сооружений (т. е. строительство по принципу II), в особое сочетание должны включаться также расчетные величины воздействия от неравномерных осадок (просадок) основания при оттаивании.

Классификация нагрузок и значения коэффициентов перегрузки принимаются в соответствии с главой СНиП на нагрузки и воздействия. При расчете с учетом сейсмических воздействий к величинам расчетных нагрузок вводятся коэффициенты сочетания:

для постоянных нагрузок — 0,9;

для временных длительных нагрузок — 0,8;

для кратковременных нагрузок на перекрытия и сугробовых нагрузок — 0,5.

Примечания: 1. При расчете на сейсмические воздействия снижение нагрузок на перекрытия, предусмотренное пп. 3.8, 3.9 главы СНиП II-6-74, не учитывается.

2. Кратковременными нагрузками, которые необходимо учитывать в особом сочетании, являются нагрузки на перекрытия (по п 18 «а» и «д» главы СНиП II-6-74), сугробовые нагрузки, нагрузки от веса мостовых и подвесных кранов.

При расчете конструкций на сейсмическое воздействие нагрузки от ветра, динамическое воздействие от оборудования, горизонтальные инерционные силы от масс на гибких подвесках, тормозные и боковые усилия от движения кранов и температурные климатические воздействия не учитываются. Грузоподъемность крана и вес тележки учитываются только при определении вертикальной сейсмической силы. При этом грузоподъемность учитывается с коэффициентом 0,3.

2.3. При проектировании конструкций следует учитывать, что сейсмические силы могут иметь любое направление в пространстве.

Сейсмические силы при расчете зданий, сооружений и их отдельных конструкций прини-

мают, как правило, действующими горизонтально в направлениях продольной и поперечной осей (за исключением конструкций, упомянутых в пп. 2.10 и 3.30). Действие сейсмической нагрузки в обоих направлениях учитывается раздельно.

2.4. Расчетное значение сейсмической нагрузки S_{ik} , соответствующее i -му тону собственных колебаний сооружения, определяется по формуле

$$S_{ik} = Q_k K_c \beta_i \eta_{ik}, \quad (1)$$

где Q_k — нагрузка, вызывающая инерционную силу, принятая сосредоточенной в точке k , определяется по п. 2.2;

K_c — коэффициент сейсмичности, значение которого принимается по табл. 2;

Таблица 2
Значение коэффициента сейсмичности K_c

Расчетная сейсмичность в баллах	7	8	9
Значение коэффициента сейсмичности	0,025	0,05	0,1

β_i — коэффициент динамичности, соответствующий i -той форме собственных колебаний рассчитываемого сооружения;

η_{ik} — коэффициент, зависящий от формы деформации сооружения при его собственных колебаниях по i -той форме и от места расположения нагрузки Q_k (рис. 1).

Значения β_i определяются по графику на рис. 2 или по формуле

$$\beta_i = \frac{1}{T_i}, \quad (2)$$

в которой T_i — численное значение периода собственных колебаний сооружения.

Величина β_i принимается не менее 0,8 и не более 3.

Значение η_{ik} определяется по формуле

$$\eta_{ik} = \frac{X_i(x_k) \sum_{i=1}^n Q_i X_i(x_i)}{\sum_{i=1}^n Q_i X_i^2(x_i)}. \quad (3)$$

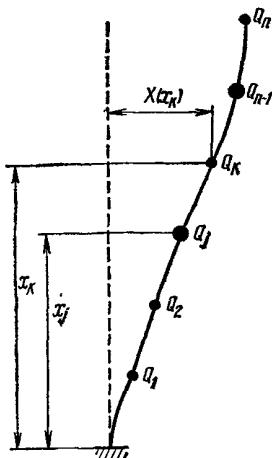


Рис. 1

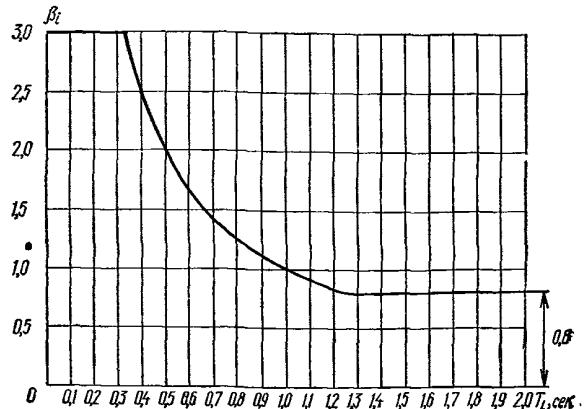


Рис. 2

где $X_i(x_k)$ и $X_i(x_j)$ — смещения сооружения при собственных колебаниях в рассматриваемой точке k и во всех точках j , где в соответствии с расчетной схемой принята сосредоточенной его масса.

Примечание. При проектировании особо ответственных сооружений и высоких зданий допускается проведение динамического расчета с использованием акселерограмм.

2.5. При расчете высоких сооружений с небольшими размерами в плане (башни, мачты, дымовые трубы и тому подобные сооружения) коэффициент β_i вследствие сравнительно малого затухания колебаний увеличивается в 1,5 раза.

При расчете каркасов зданий, в которых стеновое заполнение не оказывает существенного влияния на деформативность сооружения, и при отношении высоты стоек к их поперечному размеру, равном или более 25, коэффициент β_i увеличивается в 1,5 раза. Если отношение высоты стоек к поперечному размеру равно или менее 15, коэффициент β_i не увеличивается. При промежуточных значениях отношения высоты стоек к их поперечному размеру увеличение коэффициента β_i принимается по интерполяции.

Примечание. Величину, на которую увеличивается коэффициент β_i , допускается уточнять на основании результатов экспериментальных исследований.

2.6. Для зданий с числом этажей $n > 5$ сейсмическая нагрузка умножается на коэффициент, равный $1 + 0,1(n - 5)$, но не более 1,4,

а для крупнопанельных зданий и зданий со стенами из монолитного железобетона умножается на коэффициент, равный $1 + 0,06(n - 5)$, но не более 1,3.

Из коэффициентов, введенных в настоящем пункте и в п. 2.5, при расчете следует принимать один — больший.

2.7. Расчетная сейсмическая нагрузка для каркасных одноэтажных производственных зданий, высота которых до низа балок или ферм не более 8 м и с пролетами не более 18 м, определяется с дополнительным коэффициентом 0,8.

2.8. Здания и сооружения, имеющие период первого (основного) тона собственных колебаний больше 0,5 с, следует рассчитывать с учетом высших форм колебаний, как правило, не более трех.

Расчет зданий и сооружений с периодом колебаний основного тона менее 0,5 с, у которых жесткость и масса незначительно изменяются по высоте, допускается производить с учетом только первой формы колебаний.

При расчете таких зданий со сложной конструктивной схемой высотой до 5 этажей включительно допускается принимать коэффициент $\beta_i = 3$, а $\eta_{ik} = 1$ вычислять по упрощенной формуле

$$\eta_{ik} = \frac{x_k \sum_{j=1}^n Q_j x_j}{\sum_{j=1}^n Q_j x_j^2}, \quad (4)$$

где x_k и x_j — расстояния между k -й и j -той

точками, в которых приняты сосредоточенными массы сооружения, и верхним обрезом фундаментов.

Для зданий с несущими стенами высотой до 5 этажей включительно допускается использование величин произведений $\beta\eta_k$, приведенных в табл. 3.

Таблица 3

Величины произведений коэффициентов $\beta\eta_k$

Этажи	Число этажей в здании				
	1	2	3	4	5
Первый	3	1,8	1,3	1	0,8
Второй	—	3,6	2,6	2	1,6
Третий	—	—	3,9	3	2,5
Четвертый	—	—	—	4	3,3
Пятый	—	—	—	—	4,1

При наличии в зданиях подвалов горизонтальную сейсмическую силу в уровне перекрытия подвала допускается определять, приняв произведение $\beta\eta_k=1$.

2.9. Расчетные усилия N_p (поперечная или нормальная сила, изгибающий момент) в рассматриваемом сечении конструкции от действия сейсмической нагрузки при учете высших форм колебаний определяются по формуле

$$N_p = \sqrt{N_{\max}^2 + 0,5 \sum_{i=1}^n N_i^2}, \quad (5)$$

где N_p — расчетное значение усилий (поперечной силы, изгибающего момента или других усилий) в рассматриваемом сечении от действия сейсмической нагрузки;

N_{\max} — наибольшее значение данного вида усилия в рассматриваемом сечении, определяемое из сопоставления эпюор усилий, вызываемых сейсмическими силами, отвечающими отдельным формам колебаний сооружения;

N_i — значения усилия в том же сечении по другим эпюрам (кроме значения N_{\max}), суммирование производится по всем эпюрам данного усилия, кроме эпюры, которой отвечает максимальное значение усилия N_{\max} .

Усилия в конструкциях N_i (N_{\max}), соответствующие учитываемым формам собственных колебаний, определяются при условии статического действия на сооружение сейсмических сил S_i , вычисленных по формуле (1).

2*

2.10. Консольные конструкции с незначительными массами по сравнению со зданием (балконы, козырьки и т. п.) должны быть рассчитаны на вертикальную сейсмическую нагрузку при значении $\beta\eta_k=5$.

Определение вертикальной сейсмической нагрузки производится по формуле (1) в зависимости от частоты и формы собственных вертикальных колебаний конструкции.

Расчет конструкций, возвышающихся над зданием и имеющих по сравнению с ним незначительные сечение и массы (паралепты, фронтоны и т. п.), а также жестких конструкций небольших размеров (памятники, тяжелое оборудование и т. п.) следует производить с учетом сейсмической нагрузки, вычисленной при $\beta\eta_k=5$.

2.11. Расчет стен, панелей и их креплений к каркасу на местную сейсмическую нагрузку производится при значении произведения $\beta\eta_k$, соответствующем рассматриваемому уровню сооружений, но не меньшем 2.

2.12. Анкерные и другие соединения, связывающие между собой отдельные конструкции и части сооружений, рассчитываются на усилия, возникающие в них от действия расчетной сейсмической нагрузки. Силы трения при этом не учитываются.

2.13 *. При расчете на прочность стальных и деревянных конструкций помимо коэффициентов условий работы, принимаемых в соответствии с другими главами СНиП, ввиду кратковременности действия сейсмической нагрузки, учитывается дополнительный коэффициент условий работы $m_{kp}=1,4$.

Для бетонных и железобетонных (обычных и преднапряженных) конструкций, а также для каменных конструкций (при расчете на внецентренное сжатие) указанный дополнительный коэффициент принимается равным $m_{kp}=1,2$.

При расчете на сдвиг и растяжение каменных конструкций, а также при расчете сварных соединений принимается коэффициент $m_{kp}=1$. При расчете на устойчивость сжатых и скато-изогнутых элементов гибкостью более 100 принимается коэффициент $m_{kp}=1$, а для элементов гибкостью от 20 до 100 — по интерполяции между $m_{kp}=1,25$ и $m_{kp}=1$. При расчете стальных и железобетонных несущих конструкций, находящихся в неотапливаемых помещениях или на открытом воздухе при расчетной температуре ниже минус 40°С, принимается коэффициент $m_{kp}=1$.

3. ЖИЛЫЕ, ОБЩЕСТВЕННЫЕ И ПРОИЗВОДСТВЕННЫЕ ЗДАНИЯ И СООРУЖЕНИЯ

3.1*. Расчетная сейсмичность зданий и сооружений устанавливается утверждающей проект организацией на стадии задания на проектирование в соответствии с табл. 4.

Таблица 4*
Расчетная сейсмичность зданий и сооружений в баллах

Характеристика зданий и сооружений по назначению и ответственности	Расчетная сейсмичность при сейсмичности площадки строительства в баллах		
	7	8	9
1. Жилые, общественные и производственные здания и сооружения, за исключением указанных в пп. 2, 3 и 4 настоящей таблицы	7	8	9
2. Особо ответственные здания и сооружения союзного и республиканского значения ¹	8	9	9 ²
3. Производственные и сельскохозяйственные одноэтажные здания с числом одновременно работающих не более 50 человек и не содержащие особо ценного оборудования	7 ³	7	8
4. Здания и сооружения, разрушение которых не связано с гибелью людей, порчей ценностного оборудования и не вызывает прекращение непрерывных производственных процессов (небольшие мастерские, склады, открытые крановые эстакады, ремонтные эстакады, временные постройки и др.), кроме зданий и сооружений, непрерывное функционирование которых необходимо для ликвидации последствий землетрясений (системы электро- и водоснабжения и др.)	Без учета сейсмических воздействий		
Примечания: 1. Отнесение зданий и сооружений к числу особо ответственных утверждается Госстроем СССР или госстроем союзной республики.			
2. Здания и сооружения рассчитываются на нагрузку, соответствующую расчетной сейсмичности, умноженную на дополнительный коэффициент 1,5.			
3. То же, с коэффициентом 0,5.			

3.2. Здания и сооружения сложной формы в плане или с размерами, превышающими указанные в табл. 5, а также с резко отличающи-

Таблица 5
Предельные размеры зданий (отсеков), м

Характер несущих конструкций зданий	Размер в плане			Высота (этажность)		
	Расчетная сейсмичность в баллах			7	8	9
Металлический или железобетонный каркас, железобетонные монолитные бескаркасные стены	По требованиям для несейсмических районов, но не более 150 м	—	—	—	—	—
Крупнопанельные бескаркасные стены	60	60	60	39(12)	30(9)	24(7)
Стены комплексной конструкции при кладке:						
1-й категория	—	80	60	30(9)	24(7)	18(5)
2-й »	—	80	60	24(7)	18(5)	15(4)
Стены каменные при кладке:						
1-й категория	—	80	60	18(5)	15(4)	12(3)
2-й »	—	70	40	15(4)	12(3)	7(2)
3-й »	—	60	—	12(3)	7(2)	—

Примечания: 1. Прочерк в таблице означает отсутствие ограничений размеров с точки зрения сейсмостойкости.

2. Высота зданий отсчитывается от уровня спланированной площадки до верха кладки наружных стен. В случае переменной планировочной отметки высота здания принимается наибольшей.

3. Высота зданий больниц и школ при расчетной сейсмичности 8 и 9 баллов ограничивается тремя этажами.

4. Рассчитывать конструкции как комплексные допускается при кладке не ниже 2-й категории.

5. В проектах зданий с каменными стенами и со стенами комплексной конструкции должно быть приведено указание о необходимости систематического контроля соответствия фактической величины сцепления в кладке возводимого здания величине сцепления, принятой в проекте в соответствии с требованиями «Указаний по определению прочности сцепления в каменной кладке» (СН 434-71).

мися конструкциями или высотами отдельных участков должны разделяться антисейсмическими швами на отдельные отсеки прямоугольной формы.

В зданиях с несущими каменными стенами антисейсмические швы следует устраивать при перепаде высот на 4 м и более.

В одноэтажных зданиях при расчетной сейсмичности 7 баллов антисейсмические швы допускается не устраивать.

3.3. Размеры зданий (отсеков) не должны превышать указанных в табл. 5.

3.4. Антисейсмические швы должны разделять смежные отсеки по всей высоте зданий и сооружений. Допускается не устраивать шов в фундаменте, за исключением случаев, когда антисейсмический шов совпадает с осадочным.

Температурные и осадочные швы следует выполнять как антисейсмические швы.

3.5. Антисейсмические швы выполняются путем постановки парных стен, рам или их сочетанием.

Ширина антисейсмического шва определяется расчетом или назначается в зависимости от высоты сооружения. При высоте зданий до 5 м ширина шва должна быть не менее 3 см. Для зданий большей высоты минимальную ширину шва следует увеличивать на 2 см на каждые 5 м высоты.

Основания, фундаменты и стены подвалов

3.6*. Расчет оснований и фундаментов зданий и сооружений с учетом сейсмических воздействий должен производиться по несущей способности. Коэффициенты условий работы принимаются равными:

$m=1,2$ — для скальных и твердомерзлых (при строительстве по принципу I) оснований, а также сложенных маловлажными крупнообломочными, плотными песчаными и глинистыми грунтами с показателем консистенции $I_L=0,5$ и менее;

$m=0,7$ — для рыхлых водонасыщенных песков и глинистых грунтов с показателем консистенции $I_L>0,75$, а также для вечномерзлых грунтов при строительстве по принципу II с оттаиванием в процессе эксплуатации;

$m=1$ — для всех остальных грунтов, в том числе и для пластично-мерзлых при строительстве по принципу I.

3.7. При расчете фундаментов с учетом сейсмических воздействий в необходимых случаях следует производить дополнительную проверку здания на опрокидывание и сдвиг по подошве фундамента. В последнем случае учитывается трение подошвы фундамента о грунт.

3.8. Глубина заложения фундаментов принимается такой же, как и в несейсмических районах.

При неблагоприятных грунтах рекомендуется применять специальные меры по устройству надежного основания, в том числе водопонижение и искусственное упрочнение грунтов (уплотнение, химическое закрепление и пр.).

3.9. Фундаменты здания или его отсека, как правило, должны закладываться на одном уровне.

В случае заложения фундаментов смежных отсеков на разных отметках переход от более углубленной части к менее углубленной делается уступами. Уступы должны быть не круче 1:2, а высота уступа — не более 60 см.

3.10. В зданиях повышенной этажности глубину заложения фундаментов рекомендуется увеличивать путем устройства подвальных этажей.

Подвалы следует располагать, как правило, под всем отсеком.

3.11*. При проектировании свайных фундаментов должно предусматриваться опирание нижних концов свай на скальные и крупнообломочные грунты с песчаным заполнением, плотные маловлажные песчаные, твердые и полутвердые глинистые грунты.

Ростверк рекомендуется заглублять в грунт. В пределах отсека его следует выполнять непрерывным и в одном уровне. Верхние концы свай должны быть жестко заделаны в ростверк на величину, определяемую расчетом, учитывающим сейсмические нагрузки.

При строительстве в районах распространения вечномерзлых грунтов должны предусматриваться свайные фундаменты.

Допускается предусматривать другие типы фундаментов при соответствующем технико-экономическом обосновании.

При расчете и конструировании цокольной части здания необходимо дополнительно учитывать температурные воздействия.

3.12. В случае если отдельные фундаменты колонн каркасных зданий не могут воспринимать сдвигающие усилия от сейсмической нагрузки, их необходимо соединять с соседними фундаментами.

Для зданий повышенной этажности фундаменты рекомендуется устраивать в виде перекрестных лент или сплошной плиты.

3.13. В фундаментах и стенах подвалов из крупных блоков должна быть обеспечена перевязка кладки на глубину не менее $\frac{1}{3}$ высоты блока. Фундаментные блоки следует укладывать в виде непрерывной ленты.

Для заполнения швов следует применять раствор марки не ниже 25.

В зданиях с расчетной сейсмичностью 9 баллов должно быть предусмотрено усиление углов и пересечений стен путем закладки в горизонтальные швы арматурных сеток.

3.14. При плотных глинистых, суглинистых, песчаных и супесчаных грунтах по верху сборных фундаментов следует укладывать слой раствора марки 50 толщиной не менее 4 см с непрерывным армированием четырьмя продольными стержнями диаметром 8 мм при расчетной сейсмичности 7 и 8 баллов и диаметром 10 мм при расчетной сейсмичности 9 баллов.

3.15. При скальных и сцепментированных грунтах дополнительных конструктивных мероприятий по увеличению сейсмостойкости сборных ленточных фундаментов и стен подвалов зданий с расчетной сейсмичностью 7 и 8 баллов не требуется, за исключением случаев, когда эти мероприятия необходимы по расчету.

3.16*. При просадочных и набухающих грунтах должны предусматриваться мероприятия по укреплению оснований в соответствии с нормами проектирования оснований и фундаментов на просадочных и набухающих грунтах и конструктивные мероприятия, обеспечивающие совместную работу фундаментных блоков и коробки здания.

3.17. Гидроизоляционные слои в стенах зданий следует выполнять из цементного раствора.

Каркасные здания

3.18. В каркасных зданиях и сооружениях конструкцией, воспринимающей горизонтальную сейсмическую нагрузку, могут служить: каркас, каркас с заполнением, каркас с вертикальными связями или диафрагмами жесткости.

3.19. В несущих элементах железобетонного каркаса следует применять арматуру из сталей, обладающих более высокими пластическими свойствами.

3.20. Узлы железобетонных каркасов следует усиливать путем установки арматурных сеток или замкнутой поперечной арматурой.

3.21. Диафрагмы и связи, воспринимающие горизонтальную нагрузку, следует устраивать на всю высоту здания, располагая их симметрично и равномерно.

3.22. Для ограждающих стеновых конст-

рукций каркасных зданий рекомендуется применять легкие навесные панели.

3.23. Для кладки заполнения каркаса должен применяться раствор марки не ниже 25.

Заполнение должно быть связано со стойками каркаса арматурными выпусками длиной не менее 70 см, располагаемыми по высоте через 50 см. Следует предусматривать мероприятия, обеспечивающие плотное примыкание заполнения к верхнему ригелю.

При расчетной сейсмичности 9 баллов кроме выпусков из колонн следует укладывать стержни арматуры Ø 6 мм по всей длине заполнения и связывать его выпусками арматуры с верхними и нижними ригелями.

3.24. Кладка самонесущих стен в каркасных зданиях должна быть не ниже 2-й категории и иметь гибкие связи с каркасом. Высота самонесущих стен в районах сейсмичностью 7, 8 и 9 баллов не должна превышать соответственно 18,16 и 9 м.

Крупнопанельные здания

3.25. Крупнопанельные здания следует проектировать преимущественно с продольными и поперечными стенами, воспринимающими сейсмические нагрузки. Их конструктивное решение должно обеспечивать совместную пространственную работу всех стен и перекрытий. С этой целью рекомендуется:

панели стен и перекрытий проектировать по возможности более крупными, применять панели перекрытий размером на комнату;

предусматривать соединение панелей стен и перекрытий путем устройства уширенных армированных швов, замоноличиваемых бетоном с пониженной усадкой и другими способами;

предусматривать одинаковую по возможности жесткость стен, воспринимающих сейсмическую нагрузку;

здания проектировать с наружными стенами, воспринимающими горизонтальную нагрузку.

Расстояние между поперечными стенами должно быть не более 6,5 м.

3.26. Стеновые панели должны быть армированы двойной арматурой, которая должна выполняться в виде пространственных каркасов или сварных арматурных сеток. При расчетной сейсмичности 7 баллов в зданиях высотой не более 5 этажей допускается применение панелей стен с одинарной арматурой при соблюдении соответствующих требований

«Указаний по проектированию конструкций крупнопанельных жилых домов, строящихся в сейсмических районах» (СН 328-65). В случае применения трехслойных панелей толщину внутреннего несущего бетонного слоя следует делать не меньше 8 см. Бетон внутренних и наружных панелей должен быть близким по деформативности.

Перемычки панелей необходимо проектировать как элементы, воспринимающие усилия сдвига и изгиба.

Панели сборных перекрытий по граням замоноличивания должны иметь рифленую поверхность.

3.27. Соединение панелей рекомендуется выполнять путем сварки выпусков из рабочей арматуры или специально заделанных анкерных стержней с последующим нанесением слоя анткоррозионной защиты и замоноличиванием всех стыков бетоном.

3.28. Необходимое сечение металлических связей в швах между панелями определяется расчетом, но не должно быть меньше 1 см² на 1 м шва.

Здания со стенами из каменной кладки и деревянные здания

3.29.* В зданиях с несущими стенами из каменной кладки в пределах отсека конструкция стен, а также материал стен должны приниматься одинаковыми; простенки, а также проемы должны предусматриваться одинаковой ширины.

Допускается применение простенков и проемов разной ширины в случаях, вызванных архитектурно-планировочными требованиями.

Кирпичные и каменные стены должны воздвигаться из кирпичных или каменных панелей и блоков, изготавливаемых с применением вибрации, а также из панелей, кирпича и камня на растворах со специальными добавками, повышающими прочность их сцепления с кирпичом и камнем.

3.30. Расчет каменных конструкций производится на одновременное действие горизонтально и вертикально направленных сейсмических сил. При этом величину вертикальной сейсмической нагрузки в случае расчетной сейсмичности 7—8 баллов допускается принимать равной 15%, а при сейсмичности 9 баллов — равной 30% соответствующей вертикальной статической нагрузки. Направление действия

вертикальной сейсмической нагрузки (вверх или вниз) принимается более невыгодным для напряженного состояния рассматриваемого элемента.

3.31. Кладки в зависимости от их сопротивляемости сейсмическим воздействиям подразделяются на категории согласно табл. 6 и 7.

Таблица 6
Категории кладок по сейсмостойкости

Кладка	На смешанных растворах с цементными вяжущими марки		
	50	25	10
Из крупных блоков			
1. Из бетонных блоков марки 50 и выше	1	—	—
2 Из ракушечников и известняков марки 35 и выше	2	3	—
Из камней правильной формы			
3. Из бетонных камней марки 50 и выше:			
а) сплошных	1	2	3
б) пустотелых	2	3	—
4 Из бетонных камней марок 25—35:			
а) сплошных	—	3	3
б) пустотелых	—	3	—
5 Из кирпича глиняного обожженного	1	2	3
6. Из силикатного кирпича	2	3	—
7. Из ракушечников и известняков марки 50 и выше, туфа артикского или ереванского	1	2	3
8. Из ракушечников и известняков марок 25—35	2	2	3
9. Типа «Мидис» из природных камней марки 75 и выше	2	3	—
Из камней неправильной формы			
10 Из плитняка, постелистого камня при кладке под скобу	3	3	—

Примечание. Категория кладок из камней объемным весом более 1800 кг/м³ снижается на одну ступень.

Категория каменной кладки, кроме характеристик, указанных в табл. 6, определяется нормативным сопротивлением осевому растяжению по неперевязанным швам R_p^h (нормаль-

Таблица 7

Категории несущих бетонных кладок по их сопротивляемости сейсмическим воздействиям

Тип кладки	Категория кладки при марке бетона		
	100—75	50	35
1. Монолитный бетон, $\gamma \geq 1800 \text{ кг}/\text{м}^3$	1	2	—
2. То же, $\gamma < 1800 \text{ кг}/\text{м}^3$	1	1	2

ное сцепление), величина которого должна быть в пределах, kgs/cm^2 :

$$\text{для кладки 1-й категории} \quad R_p^h \geq 1,8$$

$$\text{для кладки 2-й категории} \quad 1,8 \geq R_p^h \geq 1,2$$

$$\text{для кладки 3-й категории} \quad 1,2 \geq R_p^h \geq 0,6$$

Требуемую величину R_p^h необходимо указывать в проекте. При проектировании величину R_p^h следует определять в соответствии с результатами испытаний, проводимых в данном районе строительства, согласно «Указаниям по определению прочности сцепления в каменной кладке» (СН 434-71).

В случае отсутствия опытных данных, подтверждающих возможность получения величины R_p^h , соответствующей кладке 1-й или 2-й категории, при проектировании следует принимать кладку 3-й категории.

Величины расчетных сопротивлений кладки R_{tg} и R_{cp} следует определять по главе СНиП на проектирование каменных и армокаменных конструкций, принимая величину $R_p = 0,45 R_p^h$.

3.32. Категория крупноблочной кладки из бетонных блоков (п. 1, табл. 6) без усиления швов путем сварки закладных деталей, бетонными шпонками и т. п. понижается на одну ступень.

3.33. Категория кладок из природных камней, не указанных в табл. 6, устанавливается в зависимости от марки камня и раствора, а также от прочности сцепления раствора с камнем на основании специальных исследований.

Область применения кладок различных категорий определяется табл. 8.

Таблица 8
Область применения каменных и бетонных кладок

Расчетная сейсмичность в баллах	Категория кладки (по табл. 6 и 7)
7,8 9	1,2,3 1,2

Примечание. Указания табл. 8 не распространяются на кладку фундаментов и стен подвалов.

3.34. В проектах следует указывать, что для кирпичной кладки 1-й и 2-й категории должен применяться кирпич марки не ниже 75. Применение многорядной системы перевязки в кирпичной кладке возможно только при устройстве тычковых рядов не реже чем через три ложковых. Кладка в пустошовку не допускается.

3.35. Применение в сейсмических районах для кладки стен цементных растворов без пластификаторов не допускается.

Марка раствора для зимней кладки назначается в соответствии с указанием главы СНиП по проектированию каменных и армокаменных конструкций. В зданиях с расчетной сейсмичностью 9 баллов кладка способом замораживания не допускается.

3.36. Высота этажа зданий с несущими каменными стенами не должна превышать в районах сейсмичностью 7, 8 и 9 баллов соответственно 6, 5 и 4 м. При этом отношение высоты этажа к толщине стены должно быть не больше 12.

3.37. Расстояния между осями стен или заменяющих их рам проверяются расчетом и должны быть не более приведенных в табл. 9.

Таблица 9
Предельные расстояния между осями стен или заменяющих их рам, м

Категория кладки	Расчетная сейсмичность в баллах		
	7	8	9
1-я	18	15	12
2-я	15	12	9
3-я	12	9	—

Примечание. Для зданий со стенами комплексной конструкции допускается увеличивать расстояние между стенами на 30% против указанных в таблице.

3.38. Размеры элементов стен каменных зданий назначаются по расчету и должны отвечать требованиям табл. 10.

Таблица 10
Предельные размеры элементов стен
каменных зданий, м

Элемент стены	Расчетная сейсмичность в баллах			Примечание
	7	8	9	
1. Ширина простенков не менее при кладке:				1. Ширину угловых простенков следует принимать на 25 см больше указанной в таблице.
1-й категории	0,64	0,9	1,16	
2-й »	0,77	1,16	1,55	
3-й »	0,9	1,55	—	
2. Ширина проемов не более при кладке:				2. Простенки меньшей ширины необходимо усиливать железобетонным обрамлением и армированием
1-й и 2-й категории	3,5	3	2,5	
3-й категории	2,5	2	—	
3. Отношение ширины простенка к ширине проема, не менее	0,33	0,5	0,75	—
4. Выступ стен в плане не более	2	1	—	—
5. Вынос карнизов не более:				
из материала стен	0,2	0,2	0,2	—
с железобетонным элементом, связанным с антисейсмическим поясом	0,4	0,4	0,4	—
деревянных, оштукатуренных по металлической сетке	0,75	0,75	0,75	Вынос деревянных неоштукатуренных карнизов допускается до 1 м

3.39. В уровне перекрытий должны устраиваться антисейсмические пояса по всем продольным и поперечным стенам. Как правило, их следует выполнять в монолитном железобетоне с непрерывным армированием. Анти-

сейсмический пояс верхнего этажа должен быть связан с нижележащей кладкой вертикальными выпусками арматуры.

При заделанных по контуру в стены монолитных железобетонных перекрытиях антисейсмические пояса в уровне этих перекрытий не устраиваются.

3.40. Антисейсмический пояс (с опорным участком перекрытия) должен устраиваться, как правило, на всю ширину стены; в наружных стенах толщиной 50 см и более ширина пояса может быть меньше на 10—15 см. Высота пояса должна быть не менее 15 см, марка бетона — не ниже 150.

Антисейсмические пояса должны иметь продольную арматуру 4 Ø 10 при расчетной сейсмичности 7—8 баллов и 4 Ø 12 при 9 баллах.

3.41. В сопряжениях стен независимо от расчета в кладку должны укладываться арматурные сетки длиной 1,5—2 м через 70 см по высоте при расчетной сейсмичности 7—8 баллов и через 50 см при 9 баллах.

Участки стен и столбы над чердачным перекрытием, имеющие высоту более 40 см, должны быть армированы или усилены монолитными железобетонными включениями, заанкеренными в антисейсмический пояс.

3.42. Кирпичные столбы, кладка которых должна выполняться на растворе марки не ниже 50, допускаются только при расчетной сейсмичности 7 баллов и высотой до 4 м. В двух направлениях столбы следует связывать заанкеренными в стены балками.

3.43. Сейсмостойкость каменных стен зданий следует повышать включениями в кладку монолитных железобетонных элементов, созданием комплексной конструкции.

Вертикальные железобетонные элементы (сердечники) должны соединяться с антисейсмическими поясами или обвязками.

Железобетонные включения в кладку следует устраивать открытыми не менее чем с одной стороны.

3.44. В каменных зданиях высотой три этажа и более при расчетной сейсмичности 9 баллов выходы из лестничных клеток следует устраивать на обе стороны здания.

Лоджии допускается устраивать при расчетной сейсмичности 7—8 баллов. Их боковые стены должны являться поперечными стенами здания. Проем лоджий должен иметь железобетонное обрамление.

Устройство проездов в зданиях с несущими стенами не рекомендуется, а для зданий

с расчетной сейсмичностью 9 баллов не допускается.

Первые этажи зданий с несущими стенами, используемые под магазины и другие помещения, требующие большой свободной площади, рекомендуется выполнять в железобетонных конструкциях.

3.45. В крупноблочных зданиях с расчетной сейсмичностью 8—9 баллов следует предусматривать надежное соединение блоков с помощью армированных стыков или сваркой закладных деталей.

Горизонтальные швы между блоками должны выполняться на растворе, а вертикальные — на бетоне марки не ниже М 100. Конструкция блоков должна обеспечивать возможность плотного заполнения швов.

При многорядной разрезке стен кладку следует выполнять с перевязкой вертикальных швов в каждом ряду на глубину не менее 30 см. В пересечениях стен рекомендуется применять угловые армированные блоки.

В качестве антисейсмических поясов в крупноблочных зданиях рекомендуется использовать армированные блоки-перемычки, укладываемые по всем стенам и соединяемые путем сварки верхней и нижней арматуры с последующим замоноличиванием.

3.46. 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.

При расчетной сейсмичности 7 баллов в одноэтажных каменных постройках антисейсмическим поясом может служить заанкеренный в кладку мауэрлат, усиленный по углам элементами жесткости.

В постройках со стенами из грунтовых материалов деревянный антисейсмический пояс следует укладывать под балками перекрытия.

Устройство парапетов из сырцовых и грунтовых материалов не допускается.

3.47. В каркасных деревянных домах жесткость стен должна обеспечиваться раскосами или косой обшивкой, необходимо предусматривать надежную связь между этажами. Брусчатые и бревенчатые стены следует собирать на нагелях. Высота деревянных щитовых домов ограничивается одним этажом.

Перекрытия и покрытия

3.48. При проектировании покрытий зданий следует предусматривать максимальное снижение их веса.

В покрытиях производственных и общественных зданий с расчетной сейсмичностью 8 и 9 баллов при пролетах 18 м и более рекомендуется применять, как правило, металлические фермы и алюминиевые панели или профилированный стальной настил. В покрытиях производственных зданий могут также применяться асбестоцементные волнистые листы усиленного профиля. В качестве утеплителя следует применять пенополистирол и другие эффективные материалы.

3.49. Перекрытия и покрытия зданий должны быть жесткими в горизонтальной плоскости и связаны с вертикальными несущими конструкциями.

3.50. Сборные железобетонные перекрытия и покрытия необходимо замоноличивать одним из следующих способов:

устройством железобетонных антисейсмических поясов с заанкериванием в них панелей перекрытий и заливкой швов между панелями цементным раствором;

устройством монолитных обвязок с заанкериванием панелей перекрытия в обвязке и применением связей между панелями, воспринимающих сдвигающие усилия;

без устройства антисейсмических поясов с применением между панелями, а также между панелями и элементами каркаса связей, воспринимающих усилия растяжения и сдвига, возникающие в швах. Связи могут осуществляться путем устройства армированных бетонных шпонок, выпусков петель, установки закладных частей, анкеров и т. п.

Боковые грани панелей перекрытий должны иметь шпоночную или рифленую поверхность. Для заанкеривания в антисейсмическом поясе в панелях следует предусматривать выпуски арматуры.

Глубина опирания панелей перекрытий на несущие стены каменных зданий должна быть не менее 12 см при обязательной связи с антисейсмическим поясом.

Балки деревянных перекрытий следует заанкеривать в антисейсмическом поясе и устраивать по ним диагональный настил (черный пол).

Предварительно-напряженные конструкции

3.51. При применении в зданиях и сооружениях предварительно-напряженных железобетонных конструкций предельное усилие, отвечающее расчетным характеристикам материалов, должно быть больше усилия, вызывающего образование трещин не менее чем на 25 %.

В предварительно-напряженных конструкциях не допускается применять арматуру, для которой браковочный минимум величины относительного удлинения при разрыве ниже 4 %.

Круглую гладкую высокопрочную проволоку без свивки в канаты (тросы) разрешается применять только при устройстве специальных анкеров на концах.

При расчетной сейсмичности 9 баллов без специальных анкеров на концах не допускается применять проволочные пряди, двухрядевые канаты и стержневую арматуру периодического профиля диаметром более 25 мм.

Применение указанных видов арматуры без анкеров допускается лишь при специальному обоснованию.

Предварительно-напряженные конструкции, в которых арматура не имеет сцепления с бетоном, применять не допускается.

Перемычки, лестницы, перегородки, балконы, печи, отделка зданий

3.52. Перемычки должны устраиваться, как правило, на всю толщину стены и заделываться в кладку на глубину не менее 35 см. При ширине проема до 1,5 м заделка перемычек допускается на 25 см.

В качестве перемычек рекомендуется использование монолитных железобетонных поясов.

3.53. Рекомендуется применение сборных железобетонных лестниц из укрупненных элементов. Балки лестничных площадок следует заделывать в кладку на глубину не менее 25 см и заанкеривать. Необходимо предусматривать крепление ступеней, косуров, сборных маршей, связь лестничных площадок с перекрытиями. Устройство консольных ступеней, заделанных в кладку, не допускается. Дверные и оконные проемы в каменных стенах лестничных клеток при расчетной сейсмичности 8—9 баллов должны иметь, как правило, железобетонное обрамление.

Лестничные клетки каркасных зданий мо-

гут устраиваться как встроенные конструкции с поэтажной разрезкой, не влияющей на жесткость каркаса или как жесткое ядро, воспринимающее сейсмическую нагрузку; для зданий высотой до 5 этажей допускается устраивать лестницы в виде самостоятельных конструкций, отделенных от каркаса здания.

3.54. Перегородки следует, как правило, применять крупнопанельные или каркасной конструкции. Они должны быть связаны со стенами и колоннами, а при длине более 3 м — с перекрытиями.

Перегородки из кладки следует, кроме того, армировать на всю длину не реже чем через 70 см по высоте стержнями общим сечением не менее 0,2 см² в каждом шве.

3.55. Балконы должны являться консольным элементом перекрытий или надежно соединяться с ними.

Вынос балконов в зданиях с каменными стенами при расчетной сейсмичности 7 баллов не должен превышать 1,5 м, а при расчетной сейсмичности 8 и 9 баллов — 1,25 м.

3.56. Печи следует применять легкие и низкие. Кладка печей и дымовых труб должна быть укреплена металлическим каркасом или заключаться в кожух из кровельного железа. Между дымовой трубой и несущими конструкциями крыши следует оставлять зазор не менее 10 см.

В деревянных зданиях печи могут быть двухъярусными, при этом они должны устраиваться с металлическим каркасом как самостоятельная конструкция.

3.57. Отделку помещений, предназначенных для пребывания в них людей, рекомендуется производить легким листовым материалом типа сухой штукатурки, фанеры, древесноволокнистых плит и т. п. Штукатурка потолков может производиться только по дранки или металлической сетке.

Применение для облицовки стен естественных и искусственных камней и плит допускается при условии крепления облицовки к кладке стен перевязкой или стальными анкерами.

4. ДОРОЖНЫЕ СООРУЖЕНИЯ

4.1. Указания настоящего раздела распространяются на проектирование железных и автомобильных дорог общей сети I, II, III и IV категорий, железных и автомобильных дорог промышленных предприятий I и II категорий, скоростных городских дорог и магистральных улиц общегородского и районного,

Таблица 11
Расчетная сейсмичность мостов и труб

Сооружение	Расчетная сейсмичность сооружения при сейсмичности площадки строительства в баллах			
	6	7	8	9
1. Большие мосты на железных и автомобильных дорогах общей сети I и II категорий, скоростных городских дорогах и магистральных улицах общегородского значения	7	8	9	—
2. Большие мосты на железных и автомобильных дорогах общей сети III, IV категорий и магистральных улицах районного значения, а также средние мосты на железных и автомобильных дорогах общей сети I и II категорий, скоростных городских дорогах и магистральных улицах общегородского значения	6	7	8	9
3. Средние мосты на железных и автомобильных дорогах общей сети III, IV категорий, магистральных улицах районного значения и на дорогах промышленных предприятий, малые мосты, трубы, подпорные стены и деревянные мосты на дорогах всех категорий	6	6	7	7

Примечания: 1. Указанные в п. 1 табл. 11 большие мосты в районах с сейсмичностью 9 баллов и особо ответственные большие мосты на дорогах прочих категорий, в районах с сейсмичностью 8 и 9 баллов должны возводиться с дополнительными антисейсмическими мероприятиями по специальным проектам.

2. В тех случаях, когда разрушение перечисленных в п. 3 табл. 11 сооружений может быть сопряжено с длительным перерывом движения, расчетная сейсмичность этих сооружений (кроме деревянных мостов) должна назначаться по п. 2 табл. 11.

значения, пролегающих в районах с сейсмичностью 7, 8 и 9 баллов, а также дорожных искусственных сооружений с расчетной сейсмичностью 7, 8 и 9 баллов.

Примечание. Станционные здания, здания локомотивного и вагонного хозяйства и другие вспомогательные здания и сооружения железных и автомобильных дорог проектируются согласно указаниям разделов 2 и 3 настоящей главы.

4.2. Расчетная сейсмичность дорожных искусственных сооружений назначается согласно табл. 11.

4.3. При трассировании дорог рекомендуется обходить особо неблагоприятные в сейсмическом отношении участки (в частности, например, трассу дороги следует удалять от обрывов и районов обвалов, осипей, заболоченных мест и т. д.).

4.4. По нескальным косогорам при крутизне откоса более 1 : 1,5 трассирование дорог в районах с сейсмичностью 8 и 9 баллов допускается только на основании специальных инженерно-геологических изысканий. Трассирование железных дорог по не скальным косогорам крутизной 1 : 1 и более не допускается.

Земляное полотно и верхнее строение пути

4.5. В районах с сейсмичностью 9 баллов крутизну откосов земляного полотна из не скальных грунтов для дорог I и II категорий при высоте насыпей и глубине выемок более 4 м следует принимать на 1 : 0,25 положе крутизны откосов земляного полотна в несейсмических районах.

Откосы крутизной 1 : 2,25 и менее уположивать не требуется.

4.6. При устройстве насыпей под железнодорожную дорогу или под автомобильную дорогу I категории на мокрых водонасыщенных грунтах в районах с сейсмичностью 7, 8 и 9 баллов основание насыпи следует, как правило, осушать.

4.7. В случае прохождения железнодорожного земляного полотна по осыпному (скальнообвалильному) косогору рекомендуется предусматривать мероприятия для предотвращения попадания на путь осыпного грунта и отдельных обломков как с косогора, так и с верхового откоса (в выемках и полувыемках). В качестве защитных мероприятий, называемых на основании технико-экономических расчетов, рекомендуется устройство между верховым откосом (склоном) и основной площадкой уширенной и заглубленной улавливающей полки (траншеи), сооружение улавливающих стен и др.

4.8. В случае применения для устройства насыпи разных грунтов отсыпку следует производить с постепенным переходом от тяжелых грунтов в основании к грунтам более легким вверху.

4.9. В районах с сейсмичностью 8—9 баллов на косогорах круче 1:2 железнодорожные насыпи следует укреплять подпорными стенками или сборными железобетонными ряжами с заполнением камнем или заменять насыпи эстакадами.

4.10. При устройстве земляного полотна железных и автомобильных дорог на косогорах основную площадку его, как правило, следует размещать или полностью на полке, врезанной в склон (в полувыемках), или же полностью на насыпи (полунасыпи).

4.11. В районах с сейсмичностью 8 и 9 баллов железнодорожный путь рекомендуется укладывать на щебеноочном (гравелистом) балласте.

Сейсмические нагрузки

4.12. При расчете дорожных искусственных сооружений с расчетной сейсмичностью 7 баллов и выше следует учитывать указания, приведенные в п. 2.1 настоящей главы.

4.13. При расчете на сейсмическое воздействие искусственных сооружений в целом или отдельных их частей (опоры, пролетные строения и их элементы) сейсмические силы, как правило, принимаются действующими горизонтально.

При расчете жестких соединений, связывающих между собой отдельные части сооружения (анкерные болты, крепления опорных частей и т. п.), принимается невыгодное направление сейсмических сил, вызывающее растяжение или срез этих соединений.

4.14*. Расчетные сейсмические нагрузки, действующие на дорожные искусственные сооружения, следует определять согласно пп. 2.4—2.7 настоящей главы и включать их в особые сочетания нагрузок.

При этом в качестве нагрузок Q_s следует принимать вертикальные постоянные нагрузки (без учета гидростатического давления), а также вертикальные временные подвижные нагрузки без динамического коэффициента, но с коэффициентами перегрузки и с дополнительным коэффициентом 0,7.

Сейсмические нагрузки учитываются совместно со всеми постоянными нагрузками и воздействиями (нормативные величины), а

также с временными подвижными вертикальными нагрузками и горизонтальным давлением от них (с указанными выше коэффициентами). Величина горизонтального давления грунта определяется так же, как и при расчете подпорных стен гидroteхнических сооружений.

Примечания. 1. Расчеты с учетом сейсмических воздействий производятся как при наличии, так и без подвижной временной вертикальной нагрузки на сооружения. Для сооружений на дорогах промышленных предприятий расчета с учетом временных подвижных нагрузок не требуется.

2. При расчете креплений опорных частей согласно п. 2.12 настоящей главы временная подвижная нагрузка не учитывается.

4.15. Расчет дорожных искусственных сооружений с учетом сейсмических воздействий следует производить на прочность и устойчивость формы и положения.

При расчетах на прочность с учетом сейсмических воздействий вводится дополнительный коэффициент условий работы m_{kp} согласно п. 2.13 настоящей главы.

При расчетах на устойчивость положения против опрокидывания и скольжения коэффициент условий работы принимается $m_{kp}=1$.

4.16. Положение равнодействующей активных сил при учете сейсмических воздействий для бетонных и каменных конструкций и оснований фундаментов дорожных искусственных сооружений ограничивается следующими пределами:

в сечениях каменных и бетонных конструкций $e_0 \leqslant 0,9y$;

в сечениях по подошве фундаментов опор мостов $e_0 \leqslant 1,5\rho$;

в сечениях по подошве фундаментов подпорных стен

$$e_0 \leqslant 2\rho,$$

где e_0 — эксцентриситет нормального усилия относительно центра тяжести сечения;

y — расстояние от центра тяжести сечения до наиболее напряженной его грани, измеряемое по перпендикуляру к последней;

ρ — радиус ядра сечения со стороны более нагруженной грани.

Мосты

4.17. При выборе места мостового перехода следует избегать участков, не благоприятных в сейсмическом отношении (обрывистые берега; овраги, ущелья и др.).

4.18. При проектировании сопряжения моста с насыпью откосы конусов следует делать более пологими по сравнению с нормированными для несейсмических районов согласно табл. 12.

Таблица 12
Крутизна откосов конусов для сейсмических районов

Районы	Крутизна откосов		
Несейсмические	1:1,25	1:1,5	1:1,75
Сейсмические	1:1,5	1:1,75	1:2

4.19. При выборе конструктивной схемы мостов следует отдавать предпочтение конструкциям, однородным как вдоль, так и по перек оси моста, а также по высоте опор.

4.20. Сборные железобетонные, мосты могут применяться наравне с монолитными при обеспечении надлежащей прочности стыков на восприятие сейсмических сил.

4.21. При проектировании балочных мостов предпочтение следует отдавать разрезным и неразрезным пролетным строениям. Применение шарнирно-консольных пролетных строений при расчетной сейсмичности 9 баллов не допускается.

4.22. В случае устройства железобетонных мостов рекомендуется применение рамных систем.

4.23. Деревянные, металлические и железобетонные балочные пролетные строения должны быть предохранены от возможности соскачивания с опорных частей при землетрясениях.

При балочной системе опорные части должны быть надежно закреплены на подферменной плите опор при помощи специальных анкеров или иных связей, устрашающих возможность их сдвига или срыва как в продольном, так и в поперечном направлениях.

4.24. Применение арочных мостов допускается только при наличии надежного основания под опорами. Пяты сводов и арок следует опирать на массивные опоры и располагать на возможно более низком уровне. Предпочтение следует отдавать арочным системам со сквозным надарочным строением.

4.25. Сплошные своды арочных мостов следует предпочитать раздельным. Горизонтальная жесткость железобетонных арочных мостов с раздельными сводами или отдельными арками должна быть обеспечена постановкой армированных распорок согласно расчету.

4.26. При устройстве в железобетонных арочных мостах деформационных швов, разделяющих надарочные строения на отдельные участки, необходимо надлежащими конструктивными мероприятиями обеспечить горизонтальную устойчивость и жесткость каждого участка в обоих направлениях.

4.27. В каменных арочных мостах заполнение надсводовых пазух засыпкой, дающей распор на щековые стены, при расчетной сейсмичности 8 и 9 баллов не допускается. При расчетной сейсмичности 7 баллов возможно применение засыпки с обязательной проверкой прочности и устойчивости щековых стен на воздействие сейсмических сил.

4.28. При расчетной сейсмичности 9 баллов рекомендуется связывать щековые стены каменных арочных мостов с кладкой заполнения при помощи горизонтальной арматуры, расположенной у верха стены и в середине высоты.

4.29. Крупнобlockные цельноперевозимые двухсекционные балочные железобетонные пролетные строения при соблюдении требований п. 4.23 могут применяться в сейсмических районах без осуществления дополнительных мероприятий.

4.30. Конструкция стыков элементов сборных железобетонных балочных пролетных строений, состоящих из отдельных блоков с поперечным сечением Т-образной формы, должна обеспечить сопротивления пролетного строения растяжению поперек моста, а также сдвигу как в горизонтальном, так и в вертикальном направлениях.

Разрешается осуществлять соединения путем сварки металлических закладных частей, устанавливаемых в диафрагмах, с последующим замоноличиванием бетоном. При этом в каждой диафрагме с обеих сторон ее следует устраивать два стыка по высоте, воспринимающих растяжение поперек моста и сдвиг в вертикальной плоскости. Кроме того, по верху диафрагмы следует устраивать стыки, работающие на сдвиг в горизонтальной плоскости. Закладные части стыков следует закреплять в теле диафрагмы поперечными к оси моста и косыми анкерами.

4.31. Сборные железобетонные мосты малых пролетов свайно-эстакадного типа могут применяться при расчетной сейсмичности 7 баллов без ограничений. При расчетной сейсмичности 8 и 9 баллов высота свайно-эстакадного моста от грунта до насадки должна быть не более 4 м.

4.32. Соединения конструктивных элементов сборных арочных или рамных железобетонных строений необходимо устраивать жесткими как в плоскости, так и из плоскости арки.

4.33. Железобетонную проезжую часть металлических мостов для уменьшения веса допускается делать с применением легких бетонов. Сборные конструкции проезжей части должны быть замоноличены для создания жесткой горизонтальной диафрагмы, воспринимающей сейсмические силы.

4.34. Высота деревянных мостов (на деревянных опорах) от поверхности грунта до низа проезжей части должна быть не более 12 м для районов с сейсмичностью 8 баллов и не более 10 м для районов с сейсмичностью 9 баллов. На автомобильных дорогах в отдельных обоснованных случаях высота деревянных мостов может быть повышена.

При расчетной сейсмичности 8 и 9 баллов применение щебеночного или грунтового покрытия проезжей части на деревянных мостах не допускается.

Опоры мостов

4.35. Основанием для мостов, как правило, должны служить коренные породы. Мощность слоя грунта основания должна удовлетворять требованиям, установленным для несейсмических районов. Естественные основания следует предпочитать свайным.

Подошва фундаментов мостовых опор должна быть, как правило, горизонтальной. Уступчатые фундаменты допускаются только при скальных грунтах.

4.36. Устройство высоких свайных ростверков под опоры средних и больших мостов разрешается только с применением наклонных свай как вдоль, так и поперек моста.

4.37. Мостовые устои должны проектироваться, как правило, наиболее простых форм. Применение каменных устоев с проемами, обратными стенками и подрезанной задней гранью при расчетной сейсмичности 9 баллов не допускается, а при 7 и 8 баллах не рекомендуется.

4.38. Применение бетонных и каменных опор в виде отдельно стоящих столбов при расчетной сейсмичности 7 и 8 баллов не рекомендуется, а при 9 баллах не допускается.

Стойки опорных поперечных рам железобетонных мостов на нескальных основаниях должны иметь общий фундамент.

4.39. Допускается применение промежуточных опор с облегченной надводной частью в виде железобетонной рамной надстройки или отдельных столбов, связанных распоркой, и т. п.

4.40. Для промежуточных бетонных опор мостов рекомендуется применение армирования в виде облицовочной сетки, повышающей сейсмостойкость опор. Вертикальные стержни сетки следует задельывать в тело фундамента и в подферменник (оголовник) опоры.

4.41. При проектировании опор следует указывать мероприятия, обеспечивающие надлежащую прочность шва бетонирования в пределах высоты тела опоры. При расчетной сейсмичности 9 баллов рекомендуется усиливать проектные швы бетонирования, а также места резкого изменения сечения опоры (обрывы, перелом граней и т. п.) постановкой по периметру сечений вертикальных и косых коротышей, работающих на растяжение и сдвиг.

4.42. При проектировании подферменников (оголовников) опор следует учитывать усилия, передаваемые анкерами, устанавливаемыми для закрепления опорных частей.

4.43. Сборные опоры из крупных блоков при крупноразмерных железобетонных элементах допускаются к применению при надлежащем замоноличивании, обеспечивающем восприятие растягивающих и сдвигающих усилий.

4.44. Деревянные опоры мостов, находящиеся в русле рек, при значительной глубине воды рекомендуется укреплять подводными связями, установленными между сваями или каркасами.

Трубы под насыпями

4.45. При выборе конструкций труб следует отдавать предпочтение железобетонным трубам замкнутого контура, а при устройстве бетонных труб — прямоугольным с плитным железобетонным перекрытием.

4.46. Оголовки труб должны устраиваться на сплошном фундаменте. При сейсмичности 8 и 9 баллов оголовки должны быть железобетонными.

4.47. Косогорные трубы со ступенчатыми перепадами, быстротоками и колодцами при сейсмичности 8 и 9 баллов устраиваются на железных дорогах железобетонными, а на автомобильных дорогах — железобетонными, бетонными или каменными.

4.48. Разделение труб по длине на звенья производится с учетом размещения подошвы каждого звена на однородных грунтах.

Подпорные стены

4.49. Подпорные стены могут выполняться из железобетона, бетона, бутобетона и каменной кладки на растворе.

Применение каменной кладки насухо допускается для стен протяжением не более 50 м (за исключением подпорных стен на железных дорогах при сейсмичности 8 и 9 баллов и на автомобильных дорогах при сейсмичности 9 баллов, где кладка насухо не допускается).

В подпорных стенах высотой 5 м и более, выполняемых из камней неправильной формы, рекомендуется через каждые 2 м по высоте устраивать прокладные ряды из камней правильной формы.

4.50. Высота подпорных стен, считая от подошвы фундаментов, должна быть, не более:

- а) для стен из бетона:
при сейсмичности 8 баллов — 12 м;
то же, 9 баллов — 10 м;
- б) для стен из бутобетона и каменной кладки на растворе:
при сейсмичности 8 баллов — 12 м;
то же, 9 баллов:
на железных дорогах — 8 м;
на автомобильных дорогах — 10 м;
- в) для стен из кладки насухо — 3 м.

4.51. Подпорные стены следует разделять по длине сквозными вертикальными швами на секции с учетом размещения подошвы каждой секции на однородных грунтах. Длина секции должна быть не более 15 м.

4.52. При расположении оснований смежных секций подпорной стены в разных уровнях переход от одной отметки основания к другой должен производиться уступами с отношением высоты к длине уступа 1 : 2.

4.53. Применение подпорных стен в виде обратных сводов не допускается.

Тоннели

4.54. Величина сейсмического горного давления на обделку тоннеля в случае несkalьных пород устанавливается по формулам, приведенным в разделе «Гидротехнические сооружения».

4.55. В районах с сейсмичностью 9 баллов тоннели, заложенные на глубине до 50 м, в случае возможных смещений и обвалов грунта

надлежит устраивать с железобетонной обделкой.

В районах с сейсмичностью 8 и 9 баллов припортальные обделки железнодорожных тоннелей в пределах длины, где налегающая толща меньше 15 м, должны выполняться из железобетона.

Для тоннелей автомобильных дорог припортальные обделки в районах с сейсмичностью 9 баллов должны выполняться из железобетона. Допускается применение крупных блоков, но с обязательным их замоноличиванием.

4.56. Конструкция порталов железнодорожных тоннелей должна выполняться из железобетона.

4.57. Для предотвращения завалов входов в тоннели склоны над тоннельными порталами и откосы притоннельных выемок должны быть предохранены от насыщения водой и надлежащим образом укреплены.

5. ГИДРОТЕХНИЧЕСКИЕ СООРУЖЕНИЯ

5.1. Указания настоящего раздела распространяются на проектирование гидротехнических сооружений гидроэлектрических станций, водного (речного и морского) транспорта, мелиоративных систем и тому подобных сооружений.

П р и м е ч а н и е. Надводные части гидротехнических сооружений следует проектировать с учетом требований соответствующих разделов настоящей главы СНиП.

5.2. Основной задачей обеспечения сейсмостойкости гидротехнических сооружений является предупреждение возможности их разрушений или таких повреждений при землетрясениях, которые могут вызвать катастрофические последствия, заключающиеся в затоплении населенных пунктов, промышленных и других объектов, или привести к затруднению аварийно-восстановительных работ по ликвидации последствий землетрясений.

5.3. При проектировании подпорных гидротехнических сооружений III и IV классов, разрушение которых не приводит к катастрофическим последствиям, и безнапорных сооружений всех классов, оценка сейсмичности площадок строительства производится по приложениям 1 и 2 к настоящей главе СНиП с учетом инженерно-геологических данных согласно табл. 13 (по согласованию с утверждающей проект инстанцией).

Таблица 13

Изменение интенсивности землетрясения в баллах на основании инженерно-геологических данных

Категория грунта по сейсмическим свойствам	Грунты основания	Уточненная интенсивность в баллах при сейсмичности района		
		7	8	9
I	Скальные и полускальные породы и крупнообломочные особо плотные грунты	6	7	8
II	Глины и суглинки твердые, крупнообломочные грунты, гравийно-галечные и крупнозернистые песчаные грунты	7	8	9
III	Глины и суглинки мягко- и текучепластичные, пески средней крупности и мелкие	8	9	>9

Примечания: 1. В районах сейсмичностью 6 баллов уточненную сейсмичность площадок строительства подпорных гидротехнических сооружений, возводимых на грунтах III категории, следует принимать равной 7 баллам.
2. Строительство гидротехнических сооружений на грунтах III категории в районах сейсмичностью 9 баллов разрешается только при специальном обосновании.

5.4. При технико-экономическом обосновании целесообразности проектирования и строительства подпорных сооружений всех классов определение сейсмичности площадок строительства производится согласно п. 5.3; при этом сейсмичность площадок строительства сооружений I класса повышается на один балл.

Технический и техно-рабочий проекты подпорных сооружений, кроме указанных в п. 5.3, следует разрабатывать исходя из уточненной сейсмичности площадок строительства, устанавливаемой с учетом результатов специальных исследований, включающих:

а) изучение сейсмического режима площадки строительства и получение данных для расчета и проектирования сейсмостойких сооружений, их оснований и береговых склонов;

б) выявление возможных зон возникновения остаточных деформаций оснований и оценку их величин для каждой зоны;

в) выявление других видов сейсмической опасности, например возможности обрушения в водохранилище больших масс горных пород, падения непосредственно на сооружение неустойчивых скальных массивов и др.;

г) определение динамических деформационных и прочностных характеристик материалов сооружений и грунтов оснований с учетом изменения их свойств при обводнении;

д) оценку возможных изменений сейсмичности площадки строительства после наполнения водохранилища.

5.5. Расчетная сейсмичность площадок строительства гидротехнических сооружений на период строительства снижается на один балл.

5.6. При расчете гидротехнических сооружений на сейсмические воздействия следует производить проверку прочности и устойчивости гидросооружений и их частей, оснований и береговых склонов как в створе сооружений, так и в зоне водохранилищ. В расчетах учитывается действие сейсмических нагрузок от масс сооружений, от присоединенных масс воды (или гидродинамического давления), от волн в водохранилище, вызванных землетрясением, и от динамического давления грунта.

Примечание. При проектировании подпорных сооружений I и II классов допускается проведение динамических расчетов с использованием акселерограмм. При этом динамические характеристики грунтов оснований и строительных материалов следует определять экспериментально.

5.7. Скальные массивы, образующие береговые склоны, падение которых при землетрясении может вызвать повреждение основных сооружений гидроузла или образование волны перелива, повлечь за собой затопление населенных пунктов или промышленных предприятий, следует проверять на устойчивость.

5.8. Наряду с расчетом гидротехнических сооружений I и II класса на сейсмические воздействия следует производить модельные исследования с целью уточнения частот и форм собственных колебаний, напряженного состояния и изучения возможных видов и условий разрушения сооружений и их оснований.

5.9. При расчете гидротехнических сооружений допускается учитывать возможность появления остаточных деформаций и повреждений (осадок и смещений, трещин), не приводящих к катастрофическим последствиям, при условии, что эти деформации и повреждения могут быть устранены после землетрясения соответствующим ремонтом сооружений.

5.10. В проектах гидротехнических сооружений I и II класса, возводимых в районах с сейсмичностью 8 и 9 баллов, следует предусматривать организацию постоянных инструментальных сейсмометрических наблюдений за сооружениями и их основаниями при землетрясениях.

Расчетные сейсмические воздействия.
Сейсмическое воздействие от масс сооружения

5.11. В расчетах прочности гидротехнических сооружений (за исключением сооружений, напряженное состояние которых зависит от вертикальных смещений, например арочных плотин двойкой кривизны) учитываются только горизонтальные составляющие сейсмического воздействия.

В расчетах устойчивости гидротехнических сооружений учитывается также вертикальная составляющая сейсмического воздействия, причем горизонтальная и вертикальная составляющие принимаются действующими одновременно (в соответствии с п. 5.18).

5.12. Горизонтальная составляющая сейсмической нагрузки S_{ik} в точке k сооружения, соответствующая i -му тону его собственных колебаний, определяется по формуле

$$S_{ik} = Q_k m K_c \beta_i^0 \eta_{ik}, \quad (6)$$

где Q_k — вес элемента сооружения, отнесеный к точке k ;

K_c — коэффициент сейсмичности, принимаемый по табл. 2 настоящей главы СНиП;

m — коэффициент, учитывающий особые условия работы гидро сооружений и принимаемый в расчетах подпорных сооружений I класса: для бетонных плотин равным 1,5; для плотин из грунтовых материалов равным 1,3; для остальных сооружений I класса и всех сооружений II, III и IV классов равным 1;

β_i^0 — коэффициент динамичности, соответствующий i -той форме собственных колебаний сооружения, определяемый по п. 5.14;

η_{ik} — коэффициент, зависящий от i -той формы собственных колебаний и от места расположения точки k , определяемый с учетом п. 5.13.

П р и м е ч а н и я: 1. Вес погруженного в воду элемента сооружения Q_k определяется без учета взвешивающего действия воды. Вес воды в объеме этого элемента учитывается в качестве дополнительного веса.

2. При учете инерционного влияния воды к величине Q_k прибавляется вес присоединенной массы воды, равной $m_w g$, где m_w — присоединенная масса воды, определяемая согласно пп. 5.23 и 5.24, а g — ускорение силы тяжести

3. При технико-экономическом обосновании строительства подпорных сооружений I класса коэффициент m принимается равным 1.

5.13. Для сооружений, при расчетах которых можно ограничиваться учетом только горизонтальной составляющей смещения, сейсмическая нагрузка определяется по формуле (6), а коэффициент η_{ik} — по формуле (3).

Для сооружений, в расчетах которых необходимо учитывать две или три составляющие смещения точек при колебаниях, коэффициент η_{ik} определяется с учетом всех составляющих смещения.

5.14. Величина β_i^0 определяется по формуле

$$\beta_i^0 = m^0 \beta_i, \quad (7)$$

где β_i — коэффициент динамичности, определяемый согласно п. 2.4 настоящей главы СНиП;

m^0 — коэффициент, зависящий от вида материала и конструкций сооружения и принимаемый по табл. 14.

Таблица 14

Значения коэффициента m^0

Материал, тип и конструктивные особенности сооружений	m^0
1. Железобетонные и бетонные сооружения, работающие при колебаниях без раскрытия швов	1
2. Бетонные сооружения, свободно деформирующиеся при колебаниях с частичным раскрытием швов	0,8
3. Земляные и камненабросные сооружения	0,7

Величина β_i^0 принимается не менее 0,8.

5.15. Для определения сейсмических нагрузок при технико-экономическом обосновании строительства гидротехнических сооружений I и II классов и на всех стадиях проектирования сооружений III и IV классов разрешается использование приближенных зависимостей, базирующихся на учете только первого (основного) тона колебаний и приближенной формы деформации сооружения, отвечающей этому тону.

Для сооружений, расчет которых производится по консольной схеме, допускается вычислять коэффициенты η_{ik} по формуле (4).

5.16. Сейсмическую нагрузку на подземные сооружения, а также на скальные массивы, образующие основания сооружений и естественные береговые склоны, следует определять по формуле (6) при значениях $\beta_i^0 \eta_{ik} = 1$, а на подпорные стенки — при $\beta_i^0 \eta_{ik} = 1,5$.

5.17. Сейсмические нагрузки на жесткие массивные сооружения типа оградительных портовых сооружений, бетонных водосливных плотин на нескальных основаниях и т. п. определяются как для твердого тела на упругом основании с учетом влияния инерции вращения.

5.18. Вертикальная составляющая S_k^v сейсмической нагрузки, действующая на k -й элемент сооружения, определяется по формуле

$$S_k^v = Q_k m K_c \sin \alpha, \quad (8)$$

где α — угол между горизонталью и направлением сейсмического воздействия, принимаемый не более 30° .

При одновременном учете вертикальной и горизонтальной составляющих сейсмических сил величина K_c в формуле (6) умножается на $\cos \alpha$.

5.19. Расчетные усилия N_p в рассматриваемом сечении конструкции,ываемые при оценке прочности сооружений и их оснований, определяются:

а) при периоде первого (основного) тона собственных колебаний более 0,3 с по формуле

$$N_p = \sqrt{\sum_{i=1}^n N_i^2}, \quad (9)$$

где N_i — усилие в рассматриваемом сечении для i -го тона колебаний;

n — число учитываемых тонов колебаний;

б) при периоде первого тона собственных колебаний, равном 0,3 с или менее, по формуле (5) настоящей главы СНиП.

5.20. В расчетах устойчивости сооружений и их частей расчетная горизонтальная сейсмическая нагрузка S_p в рассматриваемом сечении определяется по формуле

$$S_p = \sqrt{\sum_{i=1}^n S_i^2}, \quad (10)$$

где S_i — сейсмическая нагрузка в том же сечении, определяемая по формуле (6).

5.21. Для сооружений, расчет которых производится по консольной схеме, следует учитывать не более 5 форм собственных колебаний. Если расчетная схема сооружения составлена с учетом пространственной работы, число форм собственных колебаний, учитываемых в расчете, принимается таким, чтобы приращение усилий, определяемых по формуле

4*

ле (9), или приращение нагрузок, определяемых по формуле (10), от учета двух последующих форм, не превышало 10%.

Присоединенная масса воды и гидродинамическое давление

5.22. В расчетах гидротехнических сооружений на сейсмическое воздействие при определении периодов собственных колебаний и сейсмических нагрузок следует учитывать инерционное влияние воды.

5.23. Присоединенная масса воды m_b для гидротехнических сооружений (кроме перечисленных в п. 5.24), приходящаяся на единицу площади их поверхности, определяется по формуле

$$m_b = \frac{\gamma}{g} h \mu \phi, \quad (11)$$

где γ — объемный вес воды, t/m^3 ;

h — глубина воды у сооружения, м;

μ — безразмерный коэффициент присоединенной массы воды, определяемый по табл. 15;

ϕ — безразмерный коэффициент, учитывающий ограниченность длины водоема и принимаемый для $l/h \geq 3$ равным 1, а для $l/h < 3$ — по табл. 16;

l — расстояние между сооружением и противоположным ему берегом водоема (для шлюзов и аналогичных сооружений — между противоположными стенками конструкции) на глубине $\frac{2}{3} h$ от свободной поверхности воды.

П р и м е ч а н и е. Если вода находится с двух сторон сооружения, присоединенная масса воды принимается равной сумме присоединенных масс воды, определяемых для каждой из сторон сооружения.

5.24. Для отдельно стоящих сооружений типа водозаборных башен, опор мостов и свай присоединенная масса воды m_b , приходящаяся на единицу длины конструкции, определяется по формуле

$$m_b = \frac{\gamma}{g} d^2 \mu, \quad (12)$$

где d — диаметр круглого или размер стороны квадратного поперечного сечения сооружения, м;

μ — безразмерный коэффициент, определяемый по табл. 15.

П р и м е ч а н и е. Погонную присоединенную массу воды m_b при поперечных колебаниях свай можно приближенно принимать равной массе воды в объеме единицы длины свай.

Таблица 15

Расчетные формулы для определения безразмерных коэффициентов присоединенных масс μ воды, ординат эпюра гидродинамических давлений D , равнодействующей гидродинамического давления Ω , глубин погружения точки приложения равнодействующей χ

Характер движения	Коэффициенты			
	μ	D	Ω	χ
1. Колебания вращения недеформируемого сооружения с вертикальной напорной гранью на податливом основании при $z_c \neq h$	$\frac{z_c R - \frac{2h}{\pi} G}{z_c - z}$	$\frac{z_c R - \frac{2h}{\pi} G}{z_c - h}$	$\frac{0,543 z_c - 0,325 h}{z_c - h}$	$\frac{0,325 z_c - 0,210 h}{0,543 z_c - 0,325 h}$
2. Горизонтальные поступательные перемещения недеформируемых сооружений: с вертикальной напорной гранью с наклонной напорной гранью	R $R \sin^2 \theta$	R $R \sin^2 \theta$	0,543 $0,543 \sin \theta$	0,6 0,6
3. Горизонтальные поступательные перемещения недеформируемых сооружений с вертикальной напорной гранью в V-образном ущелье	μ_1	$D = \mu_1$	—	—
4. Горизонтальные изгибные колебания сооружений консольного типа с вертикальной напорной гранью	$\frac{R + C_1 (a - 1)}{1 + C_3 (a - 1)}$	$R + C_1 (a - 1)$	—	—
5. Горизонтальные сдвиговые колебания сооружений консольного типа с вертикальной напорной гранью	$\frac{aR - C_2 (a - 1)}{a - (a - 1) \frac{z^2}{h^2}}$	$aR - C_2 (a - 1)$	—	—
6. Горизонтальные колебания отдельно стоящих вертикальных сооружений типа водозаборных башен, опор мостов, свай с круглой формой поперечного сечения	$\frac{\pi}{4} \left(\frac{z}{h} \right)^{d_1/2h}$	$\frac{\pi}{4} \left(\frac{z}{h} \right)^{d_1/2h}$	$\frac{\pi}{4 \left(1 + \frac{d_1}{2h} \right)}$	$\frac{2h + d_1}{4h + d_1}$
7. То же, с квадратной формой поперечного сечения	$\left(\frac{z}{h} \right)^{d_2/2h}$	$\left(\frac{z}{h} \right)^{d_2/2h}$	$\frac{1}{1 + \frac{d_2}{2h}}$	$\frac{2h + d_2}{4h + d_2}$

Примечания: 1. Коэффициенты R , G , μ_1 , C_1 , C_2 , C_3 — принимаются по табл. 17;
 z_c , z — координаты соответственно центра колебаний и точки напорной грани, для которой определяется величина присоединенной массы (начало координат принимается на уровне водной поверхности);
 θ — угол наклона напорной грани к горизонту;

d_1 — диаметр поперечного сечения, м;

d_2 — сторона квадрата поперечного сечения, м;

a — отношение ускорения на гребне плотины к величине K_{cg} .

2. В случае, когда угол наклона напорной грани $\theta \geq 75^\circ$, значения безразмерных коэффициентов принимаются как для вертикальной напорной грани.

3. Значение безразмерного коэффициента μ_1 для ключевого сечения симметричных арочных плотин принимается по табл. 17. Для остальных сечений арочной плотины значения этого коэффициента увеличиваются линейно до 1,3 μ_1 в пятах.

Таблица 16

Значения безразмерного коэффициента Φ в зависимости от отношения l/h

l/h	0,2	0,4	0,6	0,8	1	1,2	1,4	1,6	1,8	2	2,5	3
Ψ	0,26	0,41	0,53	0,63	0,72	0,78	0,83	0,88	0,9	0,93	0,96	1

Таблица 17

Значения безразмерных коэффициентов R , G , μ_1 , C_1 , C_2 , C_3 в зависимости от отношения z/h

Безразмерные коэффициенты	z/h									
	0,1	0,2	0,3	0,4	0,5	0,6	0,7	0,8	0,9	1
R	0,23	0,36	0,47	0,55	0,61	0,66	0,7	0,72	0,74	0,74
G	0,12	0,23	0,34	0,45	0,55	0,64	0,72	0,79	0,83	0,85
μ_1	$\left\{ \begin{array}{l} b:h=3:1 \\ b:h=2:1 \\ b:h=1:1 \end{array} \right.$	0,22	0,38	0,47	0,53	0,57	0,59	0,61	0,62	0,63
	$\theta=90^\circ$	0,22	0,35	0,41	0,46	0,49	0,52	0,53	0,54	0,55
	$\theta=30^\circ$ для всех отношений $b:h$	0,21	0,29	0,35	0,38	0,41	0,43	0,44	0,45	0,44
C_1	0,08	0,15	0,18	0,22	0,23	0,23	0,22	0,2	0,18	0,15
C_2	0,07	0,09	0,1	0,1	0,09	0,08	0,07	0,07	0,06	0,06
C_3	0,04	0,09	0,13	0,18	0,23	0,28	0,34	0,38	0,42	0,43
	0,86	0,73	0,59	0,46	0,34	0,23	0,14	0,06	0,02	0

Примечание. b — ширина ущелья на уровне водной поверхности.

5.25. В расчетах прочности и устойчивости сооружений, указанных в пп. 5.15—5.17, допускается учитывать сейсмическое давление воды, определяемое по формулам:

а) для всех сооружений, кроме отдельно стоящих:

$$\left. \begin{aligned} p &= K_c \gamma h D \Phi, \\ P &= K_c \gamma h^2 \Omega \Phi, \\ h_0 &= h \chi; \end{aligned} \right\} \quad (13)$$

б) для отдельно стоящих сооружений:

$$\left. \begin{aligned} p_0 &= K_c \gamma d^2 D, \\ P_0 &= K_c \gamma d^2 \Omega h, \\ h_0 &= h \chi, \end{aligned} \right\} \quad (14)$$

где p — ординаты эпюры гидродинамического давления, отнесенного к единице площади поверхности сооружения;
 p_0 — то же, отнесенного к единице высоты отдельно стоящего сооружения;
 P — суммарное гидродинамическое давление на единицу длины сооружения;

P_0 — то же, на отдельно стоящее сооружение;

h_0 — глубина погружения точки приложения равнодействующей гидродинамического давления;

D , Ω , χ — безразмерные коэффициенты, определяемые по табл. 15.

Примечание. Если вода находится с двух сторон сооружения, гидродинамическое давление принимается равным сумме абсолютных значений гидродинамических давлений, определенных для каждой из сторон сооружения.

5.26. В напорных водоводах гидродинамическое давление P_{\max} , $\text{тс}/\text{м}^2$, определяется по формуле

$$P_{\max} = \frac{K_c}{2\pi} \gamma C_b T_0 \quad (15)$$

где C_b — скорость звука в воде, равная 1300 м/с;

T_0 — преобладающий период сейсмических колебаний грунта, величина которого принимается равной 0,5 с.

5.27. При расчете гидротехнических сооружений на вертикальную составляющую сей-

смического воздействия следует учитывать дополнительное сейсмическое давление воды p_d (ординаты давления) по формуле

$$p_d = \gamma z K_c \sin \alpha, \quad (16)$$

где z — расстояние от рассматриваемого сечения до водной поверхности.

5.28. Высота гравитационной волны в водохранилище, возникающей от сейсмического воздействия, учитываемая при назначении превышения гребня плотины над расчетным горизонтом воды, при условии, что отношение длины водохранилища l к глубине воды h более 3, определяется по формуле

$$\Delta h = 0,5 K_c T_1 \sqrt{gh}, \quad (17)$$

где T_1 — преобладающий период сейсмических колебаний ложа водохранилища, принимаемый равным 1 с.

5.29. При расчете гидротехнических сооружений с учетом сейсмического воздействия, направленного вдоль напорного фронта сооружения, влияние водной среды допускается не учитывать.

Сейсмическое давление грунта

5.30. При расчетах подпорных стенок, а также тоннелей и других подземных гидротехнических сооружений следует учитывать раздельно инерционное сейсмическое давление грунта и давление, вызванное изменением напряженного состояния среды при прохождении в ней сейсмических волн.

5.31. Давление несвязанного грунта на подпорные стеки с учетом сейсмического воздействия определяется по формулам:

$$q_c = \left[1 + K_c \operatorname{tg} \left(45^\circ + \frac{\Phi}{2} \right) \right] p; \quad (18)$$

$$q_c^* = \left[1 - K_c \operatorname{tg} \left(45^\circ - \frac{\Phi}{2} \right) \right] p^*, \quad (19)$$

где q_c и q_c^* — соответственно активное и пассивное давление грунта при учете сейсмического воздействия;

p и p^* — соответственно активное и пассивное статические давления грунта;

Φ — расчетное значение угла внутреннего трения грунта.

Сейсмическое инерционное горное давление определяется по формуле (8), где Q_h следует принимать равным весу соответствующего породного свода.

5.32. Сейсмические нормальные и касательные напряжения, возникающие в грунтовой среде при прохождении сейсмических волн, определяются по формулам:

$$\sigma_r = \pm \frac{1}{2\pi} K_c \gamma_r C_p T_0; \quad (20)$$

$$\tau_r = \pm \frac{1}{2\pi} K_c \gamma_r C_s T_0,$$

где σ_r и τ_r — соответственно нормальные и касательные сейсмические напряжения в грунтовой среде, $\text{тс}/\text{м}^2$;

γ_r — объемный вес грунта, $\text{т}/\text{м}^3$;

T_0 — преобладающий период скорости сейсмических колебаний, определяемый по данным инженерно-сейсмологических исследований, проводимых согласно п. 5.4, а при отсутствии этих данных величину T_0 допускается принимать равной 0,5 с;

C_p , C_s — скорости распространения продольных и поперечных сейсмических волн в грунте, $\text{м}/\text{с}$, определяемые экспериментально.

Размещение гидротехнических сооружений и конструктивные мероприятия

5.33. Подпорные гидротехнические сооружения, возводимые в сейсмических районах, следует располагать на участках, удаленных от тектонических разломов, по которым могут возникнуть дифференциальные подвижки скальных массивов, образующих основание сооружения.

Основные сооружения гидроузлов (плотина, здание ГЭС, водосброс) следует размещать на скальном массиве, в пределах которого возможность возникновения таких подвижек исключена.

5.34. Возведение подпорных гидросооружений на участках, в пределах которых противоположные береговые склоны сложены породами, резко отличающимися по механическим свойствам, не допускается.

5.35. При наличии в основании сооружений слоя слабых грунтов (илов, мягкопластичных глин и др.) рекомендуется удалять их, либо предусматривать специальные меры по их уплотнению или закреплению.

При строительстве гидросооружений на скальных породах рекомендуется обращать

особое внимание на тщательное выполнение мероприятий по укреплению пород и улучшению контакта сооружений с основанием.

5.36. При наличии в основании или теле сооружения водонасыщенных несвязанных грунтов следует производить оценку возможности их разжижения при сейсмическом воздействии.

При возможности разжижения грунтов в теле сооружения или в основании следует предусматривать искусственное уплотнение или укрепление грунтов, выполняемое на основе экспериментальных исследований.

5.37. В качестве водоупорных элементов плотин из местных материалов следует применять пластичные или полужесткие ядра и экраны, гибкие железобетонные экраны из плит или пакетов плит, соединенных между собой металлическими компенсаторами, а также гибкое шарнирное сопряжение экрана с противофильтрационным зубом.

5.38. Для плотин из грунтовых материалов должна проводиться проверка устойчивости откосов:

а) на сдвиг по круглоцилиндрическим, ломанным или другим поверхностям скольжения — согласно нормам проектирования плотин из местных материалов, причем сейсмические нагрузки, определяемые по формуле (10), учитываются как дополнительные силы;

б) на поверхностное осыпание материала откоса из несвязанных материалов и его выполнаживание. Требуемый угол наклона откоса к горизонту θ определяется по формулам:

для сухого откоса:

$$\operatorname{tg} \theta < \frac{\operatorname{tg} \varphi - m K_c k_y^{(c)} \sqrt{\sum_{i=1}^n [\beta_i^0 \eta_i(z)]^2}}{k_y^{(c)} + m K_c \operatorname{tg} \varphi \sqrt{\sum_{i=1}^n [\beta_i^0 \eta_i(z)]^2}}; \quad (21)$$

для верхового откоса ниже уровня водной поверхности в водохранилище и низового откоса ниже кривой депрессии:

$$\operatorname{tg} \theta < \frac{(\gamma - 1) \operatorname{tg} \varphi - m K_c k_y^{(c)} \gamma \sqrt{\sum_{i=1}^n [\beta_i^0 \eta_i(z)]^2}}{(\gamma - 1) k_y^{(c)} + m K_c \gamma \operatorname{tg} \varphi \sqrt{\sum_{i=1}^n [\beta_i^0 \eta_i(z)]^2}}, \quad (22)$$

где φ — расчетное значение угла внутреннего трения материала откоса, град;

γ — объемный вес водонасыщенного материала откоса, $\text{т}/\text{м}^3$;

m — коэффициент, определяемый по п. 5.12;

$k_y^{(c)}$ — коэффициент запаса устойчивости откоса с учетом сейсмического воздействия;

$\eta_i(z)$ — коэффициент для i -й формы собственных колебаний на расстоянии z от гребня сооружения;

β_i^0 — коэффициент динамичности, определяемый по п. 5.14.

В расчетах устойчивости откосов на сдвиг, на поверхностное осыпание и выполнаживание допускается учитывать только горизонтальную составляющую сейсмического воздействия.

5.39. С целью повышения устойчивости откосов в плотинах из грунтовых материалов при сейсмических воздействиях следует предусматривать максимальное уплотнение наружных призм, особенно в зоне, расположенной близко к гребню плотины, а также пригрузку откосов каменной наброской или железобетонными плитами и др.

5.40. При выборе схемы разрезки бетонных плотин температурными и конструкционными швами следует учитывать наличие ослабленных зон в основании плотины или в береговых склонах, предусматривая конструкции, допускающие деформации частей сооружения без нарушений водонепроницаемости напорного фронта.

5.41. Портовые оградительные сооружения (молы, волноломы и т. п.) при расчетной сейсмичности 8 и 9 баллов рекомендуется возводить из наброски камня, обыкновенных и фасонных массивов или из массивов-гигантов. При этом углы наклона откосов в этих сооружениях при сейсмичности 8 и 9 баллов следует уменьшать соответственно на 10—20% против допускаемых в несейсмических районах.

5.42. Причальные сооружения следует, как правило, возводить в виде конструкций, че подверженных одностороннему давлению грунта. При невозможности выполнения этого условия надлежит применять заанкеренные стальные шпунтовые стенки при скальных основаниях и стенки из массивов-гигантов при скальных основаниях. При сейсмичности 7 и 8 баллов допускается также применение сборных конструкций из кладки обыкновенных массивов и других с выполнением специальных конструктивных мероприятий по усиливанию монолитности сооружений.

5.43. При выборе трасс каналов в районах сейсмичностью 8 и 9 баллов следует по возможности избегать неблагоприятных в сейсмическом отношении зон с осыпями, оползнями, грунтами рыхлого сложения и т. п. При невозможности выполнения этого условия следует применять гибкие противофильтрационные облицовки каналов — сборные бетонные или железобетонные плиты с податливыми связями, а также покрытия из асфальтобетона и асфальтовых матов, синтетических пленок и т. п.

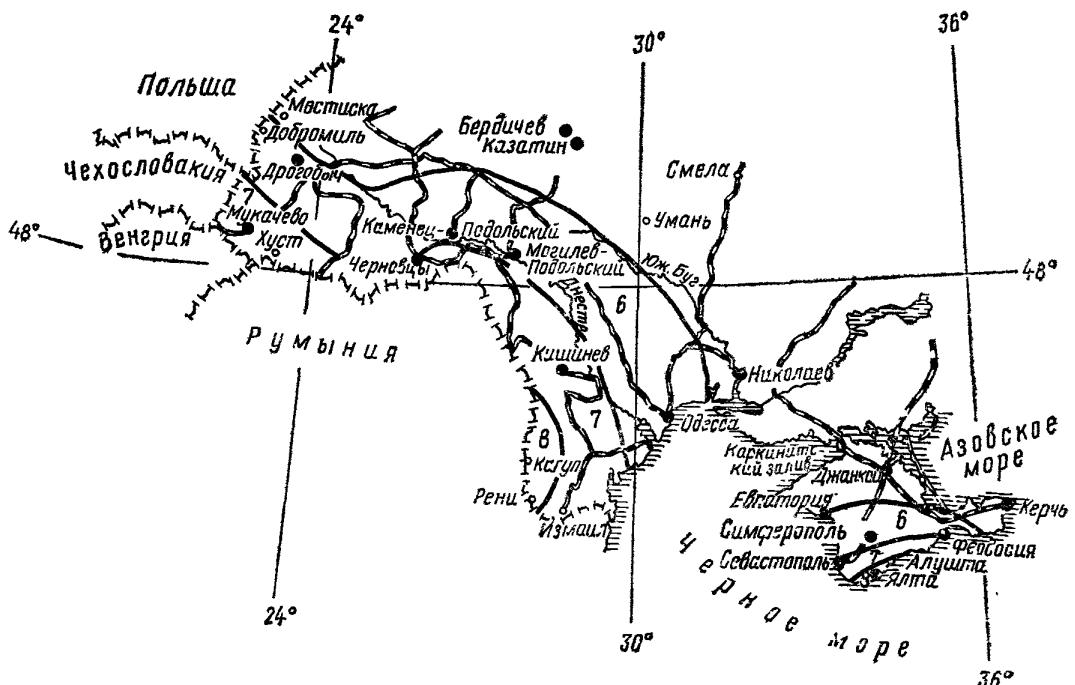
5.44. При проектировании тоннелей и дру-

гих подземных сооружений в районах сейсмичностью 8 и 9 баллов следует избегать участков, сложенных породами с большим горным давлением, зон с тектоническими нарушениями, а также зон, в которых, вероятно, возникновение оползнеевых явлений.

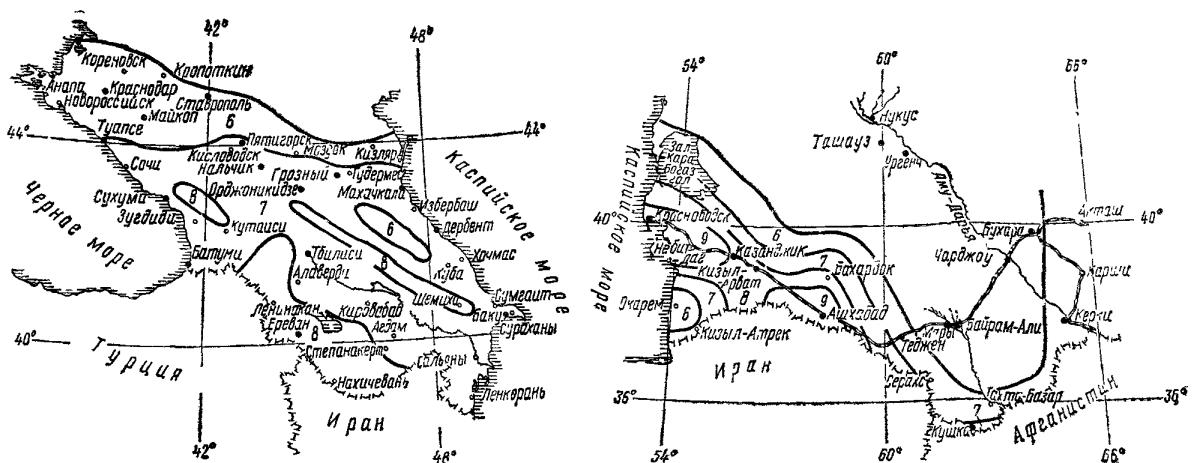
При необходимости строительства этих сооружений в указанных условиях следует предусматривать специальное армирование бетонных и железобетонных обделок на неблагоприятных участках трассы.

ПРИЛОЖЕНИЕ 1

КАРТЫ СЕЙСМИЧЕСКОГО РАЙОНИРОВАНИЯ ТЕРРИТОРИИ СССР
(ЦИФРАМИ УКАЗАНА СЕЙСМИЧНОСТЬ РАЙОНОВ В БАЛЛАХ)

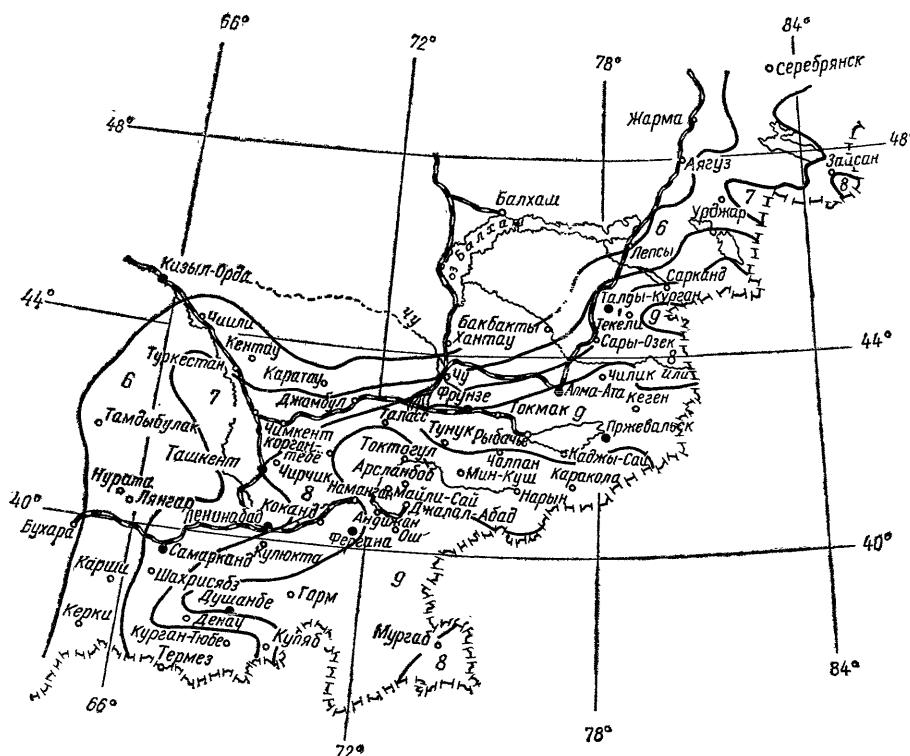


Украинская ССР, Молдавская ССР

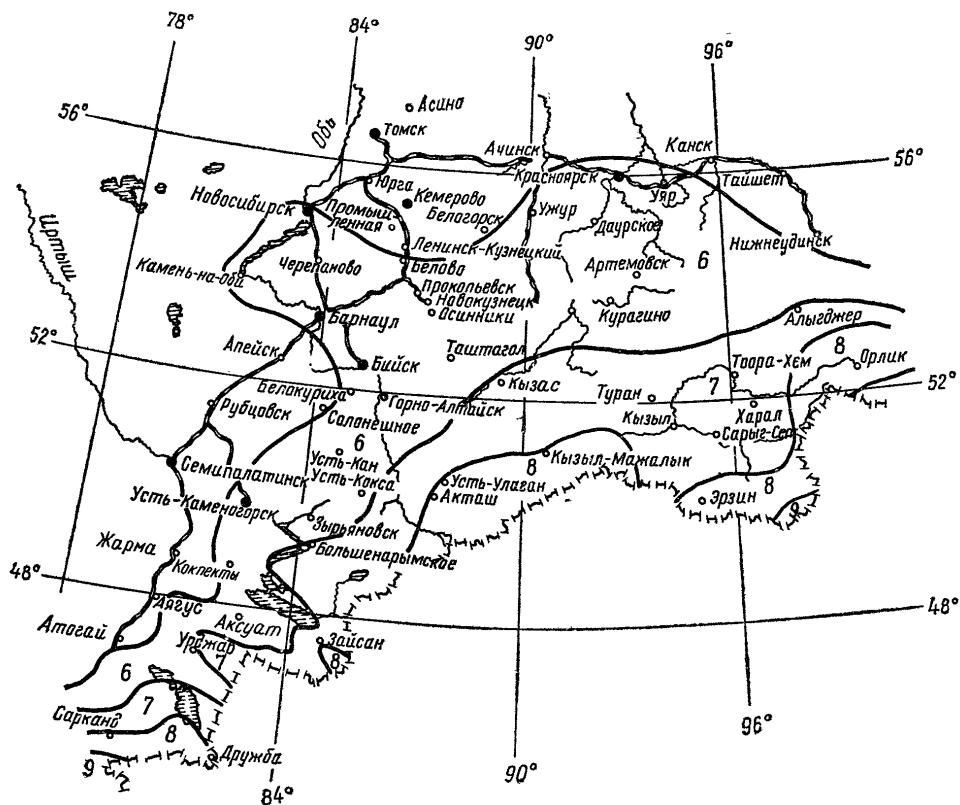


Краснодарский край, Ставропольский край, Кабардино-Балкарская АССР, Северо-Осетинская АССР, Чечено-Ингушская АССР, Дагестанская АССР, Азербайджанская ССР, Армянская ССР, Грузинская ССР

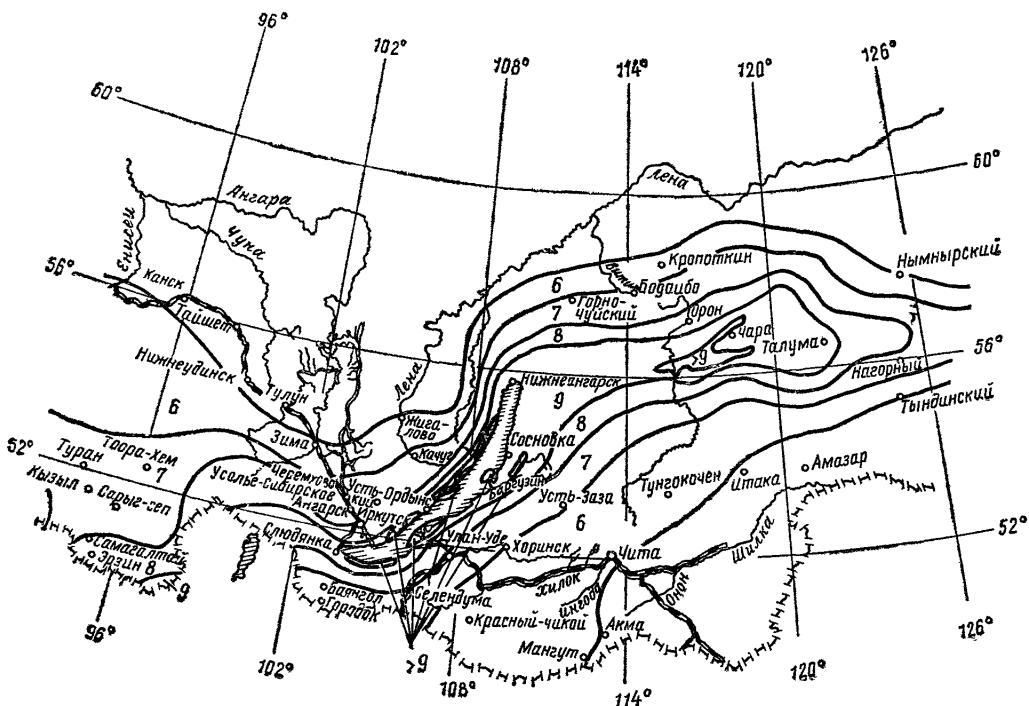
Туркменская ССР



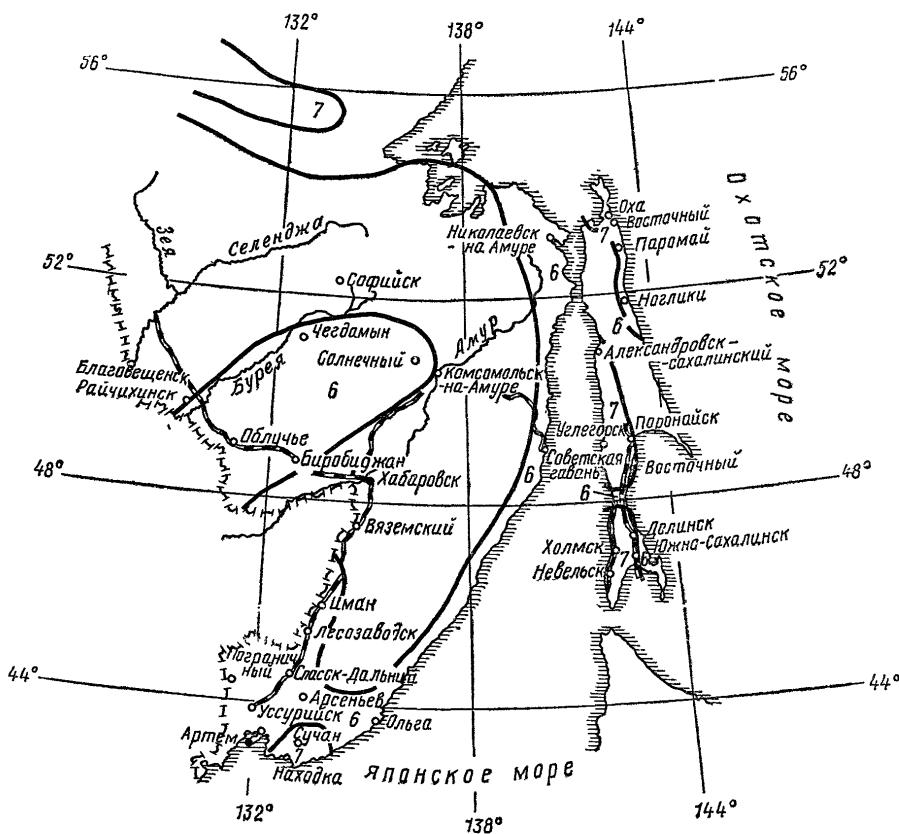
Узбекская ССР, Таджикская ССР, Киргизская ССР, Казахская ССР



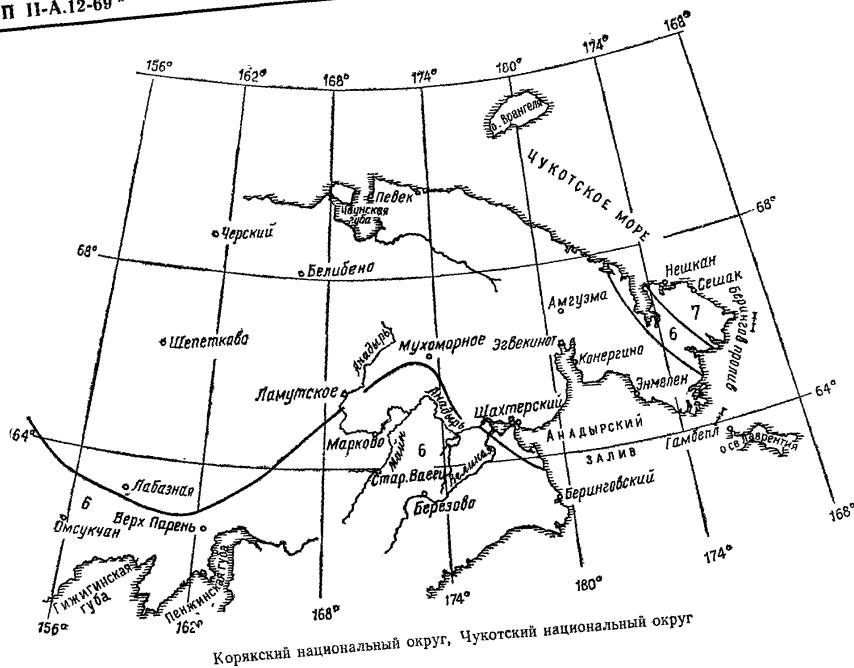
Алтайский край, Кемеровская область, Красноярский край, Новосибирская область, Тувинская АССР

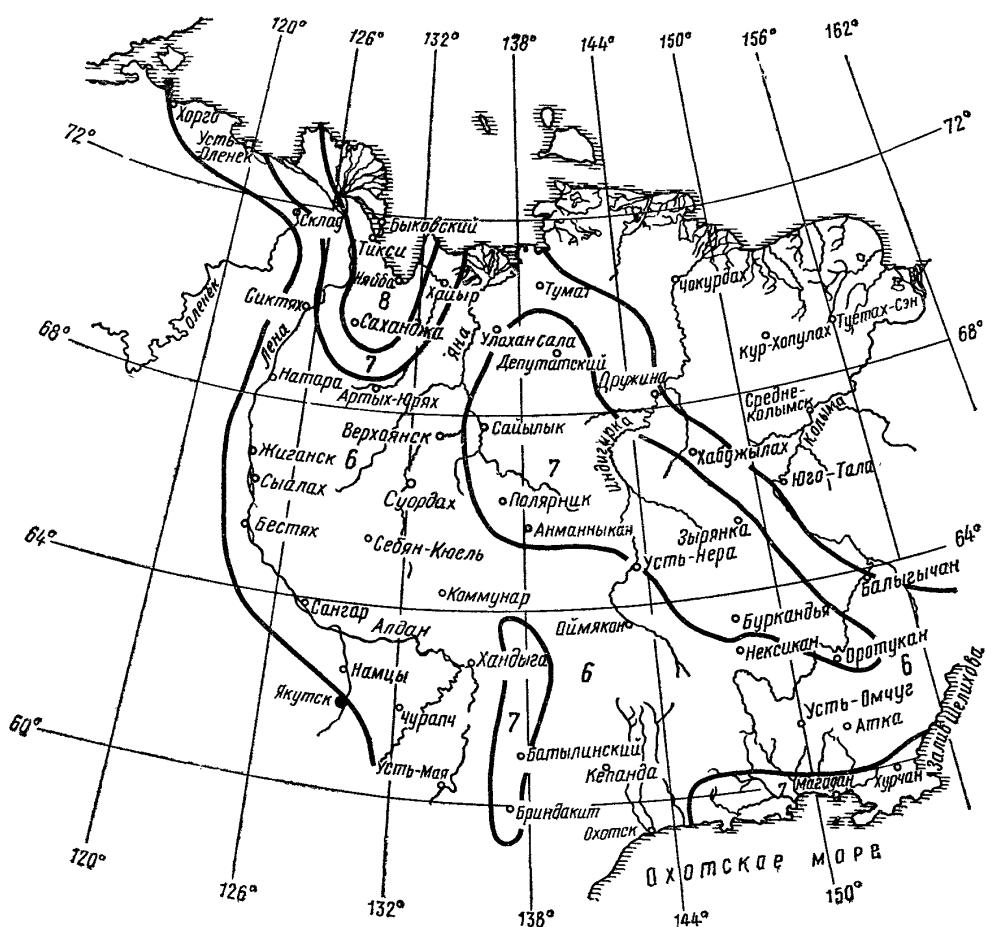


Иркутская область, Бурятская АССР, Читинская область

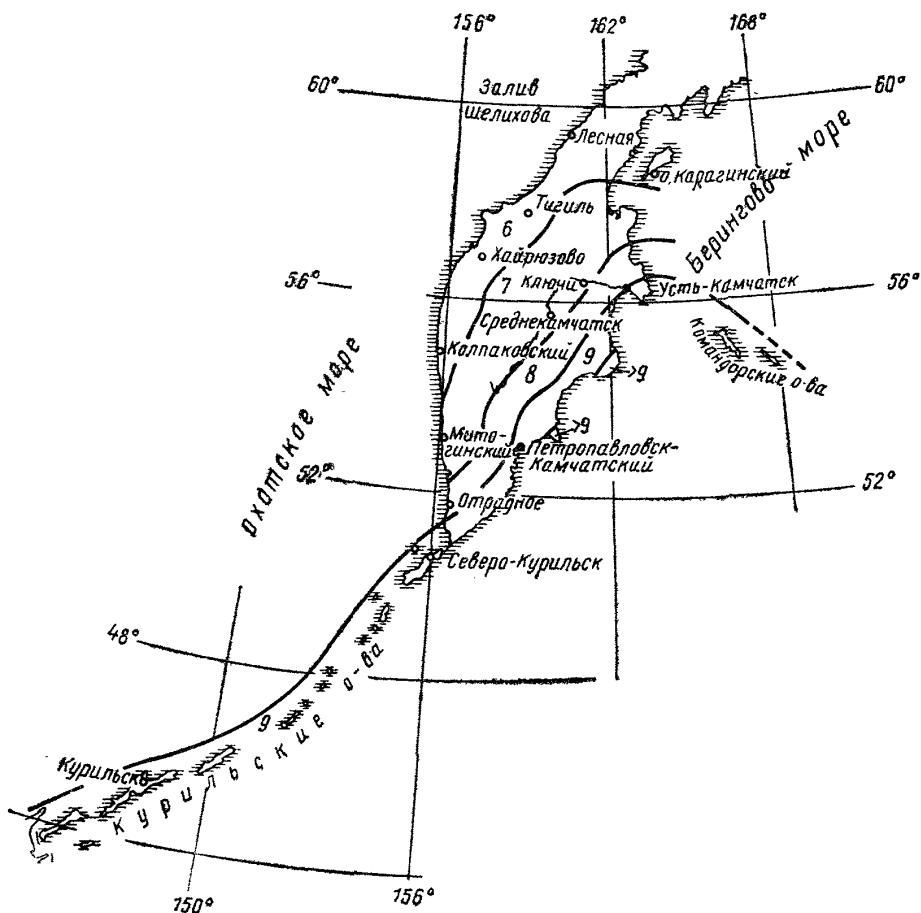


Амурская область, Приморский край, Сахалинская область, Хабаровский край





Магаданская область, Якутская АССР



Камчатская область, Курильские острова, Командорские острова

**СПИСОК НАСЕЛЕННЫХ ПУНКТОВ СССР, РАСПОЛОЖЕННЫХ
В СЕЙСМИЧЕСКИХ РАЙОНАХ, С УКАЗАНИЕМ ПРИНЯТОЙ ДЛЯ НИХ
СЕЙСМИЧНОСТИ В БАЛЛАХ**

Украинская ССР

Алупка	— 8	Залещики	— 6	Самбор	— 6
Алушта	— 8	Заставна	— 6	Сарата	— 7
Аланьев	— 6	Зуя	— 6	Сатанов	— 6
Андреево-Ивановка	— 6	Ивановка	— 6	Свалява	— 7
Ариз	— 7	Ивано-Франковск	— 6	Севастополь	— 7
Аэрофлотский	— 6	Измаил	— 7	Секиряны	— 6
Балта	— 6	Ильичевск	— 6	Селятин	— 7
Балаклава	— 7	Иршава	— 7	Серпневое	— 7
Бар	— 6	Калуш	— 6	Симеиз	— 8
Бахчисарай	— 7	Каменец-Подольский	— 6	Симферополь	— 6
Белгород-Днестровский	— 6	Кача	— 6	Скадар	— 6
Белогорск	— 6	Кельменцы	— 6	Славское	— 6
Беляевка	— 6	Кировское	— 6	Слободка	— 6
Берегово	— 7	Киilia	— 7	Смотрич	— 6
Берегомет	— 6	Кицмань	— 6	Снятый	— 6
Березино	— 7	Кодыма	— 6	Советский	— 6
Березовка	— 6	Коломыя	— 6	Солотвин	— 6
Бершадь	— 6	Копычинцы	— 6	Ставное	— 6
Болград	— 8	Коропец	— 6	Старый Самбор	— 6
Болехов	— 6	Косов	— 6	Старая Ушица	— 6
Борислав	— 6	Котовск	— 6	Старый Крым	— 6
Бородино	— 7	Красноильск	— 6	Сторожинец	— 7
Борщев	— 6	Красные Окны	— 6	Стрый	— 6
Брацлав	— 6	Крыжополь	— 6	Суворово	— 7
Буданов	— 6	Куйбышево	— 6	Судак	— 7
Бучач	— 6	Кути	— 6	Тарутино	— 7
Буштына	— 7	Копайгород	— 6	Татарбунары	— 7
Ванийка	— 6	Лисец	— 6	Тлумач	— 6
Владиславовка	— 6	Любашевка	— 6	Толстое	— 6
Вашковцы	— 6	Ланчин	— 6	Томашполь	— 6
Великий Бычков	— 7	Межгорье	— 7	Тростянец	— 6
Великая Михайловка	— 6	Мельница-Подольская	— 6	Трускавец	— 6
Великая Врадиевка	— 6	Могилев-Подольский	— 6	Тульчин	— 6
Верховина	— 6	Монастыриска	— 6	Турка	— 6
Вижница	— 6	Мукачево	— 7	Тячев	— 7
Винковцы	— 7	Мурованные Куриловцы	— 6	Ужгород	— 7
Виноградов	— 7	Надворная	— 6	Усть-Чорна	— 7
Виньковцы	— 6	Новая Ушица	— 6	Феодосия	— 7
Волковицы	— 6	Новоселица	— 7	Форос	— 8
Воловец	— 7	Обертин	— 6	Фрунзовка	— 6
Ворохта	— 6	Овидиополь	— 6	Хмельницкий	— 6
Выгода	— 6	Одесса	— 6	Хотин	— 6
Гайворон	— 6	Октябрьское	— 6	Хуст	— 7
Гвардейское	— 6	Ольгополь	— 6	Хыров	— 6
Герца	— 7	Орджоникидзе	— 7	Цебриково	— 6
Глыбокая	— 7	Отиня	— 6	Чечельник	— 6
Гнивань	— 6	Перегинское	— 6	Чемеровцы	— 6
Городенка	— 6	Переяня	— 7	Черневцы	— 6
Городок	— 6	Песчана	— 6	Чернелица	— 6
Гурзуф	— 6	Песчанка	— 6	Черновцы	— 7
Гусятин	— 6	Печенежин	— 6	Чоп	— 7
Дашава	— 6	Петровка	— 6	Чортков	— 6
Деражня	— 6	Почтовое	— 6	Шаргород	— 6
Делятин	— 6	Путила	— 6	Шипиков	— 6
Джулинка	— 6	Приморский	— 6	Щебетовка	— 7
Добромиль	— 6	Раздельная	— 6	Ямполь	— 6
Долина	— 6	Рахов	— 7	Яремча	— 6
Дрогобыч	— 6	Рени	— 8	Ярмолинцы	— 6
Дунаевцы	— 6	Рудница	— 6	Ясinya	— 6
Евпатория	— 6	Саврань	— 6	Ялта	— 8
Жмеринка	— 6	Садгора	— 7		
Заболотов	— 6	Саки	— 6		

Молдавская ССР

Баймакля	— 8	Каларааш	— 7	Резина	— 6
Бельцы	— 7	Каменка	— 6	Рыбница	— 6
Бендери	— 7	Карпинены	— 7	Рышканы	— 7
Бессарабка	— 7	Каушаны	— 7	Слободзея	— 6
Братушаны	— 7	Кишинев	— 7	Сороки	— 6
Бричаны	— 7	Комрат	— 8	Страшены	— 7
Быковец	— 7	Корнешты	— 7	Тараклия (Кайнарская)	— 7
Вишневка	— 8	Котовское	— 7	Тараклия (Болградская)	— 8
Вулканешты	— 8	Котюжаны	— 7	Теленешты	— 7
Глодяны	— 7	Красное	— 6	Тирасполь	— 6
Гидигич	— 7	Лазовск	— 7	Угнены	— 7
Григориополь	— 7	Леово	— 8	Флорешты	— 7
Дондюшаны	— 7	Липканы	— 7	Чадыр-Лунга	— 8
Дрокия	— 7	Окица	— 6	Чимишлия	— 7
Дубоссары	— 7	Олонешты	— 6	Яргара	— 8
Единцы	— 7	Оргеев	— 7		
Кагул	— 8	Приморское (восточное)	— 7		

Краснодарский край

Абинск	— 6	Калининская	— 6	Отрадная	— 6
Адлер	— 7	Калужская	— 6	Пашковский	— 6
Анаапа	— 6	Каменномостский	— 6	Петровская	— 6
Апшеронск	— 6	Кореновск	— 6	Понекукая	— 6
Армавир	— 6	Красноармейская	— 6	Псебай	— 6
Архангельская	— 6	Красногвардейское	— 6	Роговская	— 6
Архило-Осиповка	— 6	Красная Поляна	— 7	Северская	— 6
Афипский	— 6	Краснодар	— 6	Славянск-на-Кубани	— 6
Ахтырский	— 6	Кропоткин	— 6	Советская	— 6
Ачуево	— 6	Крымск	— 6	Сочи	— 7
Белореченск	— 6	Курганинск	— 6	Спокойная	— 6
Бескоровная	— 6	Кутаис	— 6	Тамань	— 6
Брюховецкая	— 6	Лабинск	— 6	Тбилисская	— 6
Варениковская	— 6	Ладожская	— 6	Темрюковская	— 6
Верхнебаканский	— 6	Лазаревское	— 7	Темрюк	— 6
Выселки	— 6	Лоо	— 7	Тимашевская	— 6
Гайдук	— 6	Майкоп	— 6	Туапсе	— 7
Геленджик	— 6	Марьяnsкая	— 6	Удобная	— 6
Гирей	— 6	Медведевская	— 6	Успенское	— 6
Горячий Ключ	— 6	Мостовской	— 6	Усть-Лабинск	— 6
Гривенская	— 6	Новомалороссийская	— 6	Хадыженск	— 6
Головинка	— 7	Новороссийск	— 6	Холмский	— 6
Гулькевичи	— 6	Новотитаровская	— 6	Хоста	— 7
Джугуба	— 6	Нефтекорск	— 6	Черноморский	— 6
Динская	— 6	Новокубанский	— 6	Шаумян	— 6
Ильский	— 6	Октябрьский	— 6	Шедок	— 6
Кавказская	— 6	Ольгинка	— 6	Шовгеновский	— 6

Ставропольский край

Александровское	— 6	Кочубеевское	— 6	Сергиевка	— 6
Бештау	— 6	Курджиново	— 7	Солдатово-Александровское	— 6
Благодарное	— 6	Курскава	— 6	Ставрополь	— 6
Верхний Архыз	— 7	Курская	— 6	Степное	— 6
Георгиевск	— 6	Лермонтов	— 7	Суворовская	— 6
Григориополисская	— 6	Минеральные Воды	— 6	Султанское	— 6
Горячеводский	— 7	Нагутское	— 6	Теберда	— 7
Ессентуки	— 7	Невинномысск	— 6	Усть-Джегутинская	— 6
Железноводск	— 7	Новый Карабай	— 7	Учкекен	— 7
Зеленчукская	— 7	Орджоникидзевский	— 7	Хабез	— 6
Иноземцево	— 7	Преградная	— 7	Черкесск	— 6
Исправная	— 6	Пятигорск	— 7	Эльбрусский	— 7
Карачаевск	— 7	Рожкао	— 7		
Кисловодск	— 7	Саблинское	— 6		

Кабардино-Балкарская АССР

Баксан	— 7	Прохладный	— 7	Тырныауз	— 7
Майский	— 7	Советское	— 7	Угольный	— 7
Нальчик	— 7	Старый Лескен	— 7	Эльбрус	— 7
Нарткала	— 7				

Северо-Осетинская АССР

Алагир	— 7	Карджин	— 7	Садон	— 7
Ардон	— 7	Мацута	— 7	Хумалаг	— 7
Беслан	— 7	Мизурский	— 7	Чикола	— 7
Виноградное	— 7	Моздок	— 6	Эльхотово	— 7
Гизель	— 7	Орджоникидзе	— 7		

Чечено-Ингушская АССР

Аргун	— 7	Каргалинская	— 6	Орджоникидзевская	— 7
Ачхой-Мартан	— 7	Малгобек	— 7	Первомайское	— 7
Ведено	— 7	Надтеречная	— 6	Советское	— 7
Гвардейское	— 6	Назрань	— 7	Урус-Мартан	— 7
Горагорский	— 7	Наурская	— 6	Червлений	— 6
Грозный	— 7	Новогрозненский	— 7	Шали	— 7
Гудермес	— 7	Ножай-Юрт	— 7	Щелковская	— 7
Карабулак	— 7				

Дагестанская АССР

Агвали	— 7	Карабудахкент	— 7	Рутул	— 7
Акуша	— 6	Каспийск	— 7	Сергокала	— 7
Ачису	— 7	Касумкент	— 7	Советское	— 6
Бабаорт	— 6	Каякент	— 7	Сулак	— 7
Бекта	— 7	Кизляр	— 6	Тляраты	— 7
Белиджи	— 7	Кизилорт	— 7	Тпиг	— 6
Бирючек	— 6	Крайновка	— 6	Тарки	— 7
Ботлих	— 6	Курах	— 6	Унцукуль	— 7
Буйнакск	— 7	Кумух	— 6	Уркарах	— 7
Гергебиль	— 7	Леваши	— 7	Усух-Чай	— 7
Гуниб	— 6	Лопатин	— 6	Хасавюрт	— 7
Дагестанские Огни	— 7	Магарамкент	— 7	Хив	— 6
Дербент	— 7	Махачкала	— 7	Хунзах	— 6
Дылым	— 7	Маджалис	— 7	Хучни	— 7
Избербаш	— 7	Мехельта	— 7	Цуриб	— 6

Азербайджанская ССР

Агдам	— 7	Гадрут	— 7	Истису	— 8
Агдаш	— 7	Геокчай	— 7	Казах	— 7
Агджабеди	— 7	Горадиз	— 7	Кази-Магомед	— 7
Акстафа	— 7	Гюргян	— 7	Карадаг	— 7
Али-Байрамлы	— 7	Дальмамедли	— 7	Карасу	— 7
Алтыагач	— 7	Дашкесан	— 7	Караачала	— 7
Алунитдаг	— 7	Джебраил	— 8	Караери	— 7
Алят-Пристань	— 7	Джульфа	— 8	Кахи	— 8
Артем-Остров	— 7	Дивичи	— 7	Касум-Исмаилов	— 7
Астара	— 7	Дуванный	— 7	Кедабек	— 7
Астраханка	— 7	Евлах	— 7	Кельбаджар	— 8
Астрахан-Базар	— 7	Ждановск	— 7	Кергез	— 7
Ахсу	— 8	Жилой	— 7	Кижаба	— 7
Баладжары	— 7	Зангалан	— 8	Киязи	— 7
Баку	— 7	Закаталы	— 8	Кировабад	— 7
Банк	— 7	Зардоб	— 7	Кировск	— 7
Барда	— 7	Зарнава	— 8	Красный Базар	— 7
Белоканы	— 8	Им. 26 Бакинских Комиссаров	— 7	Куба	— 8
Бендован	— 7	Имишли	— 7	Кубатлы	— 7
Бирмай	— 7	Исмаиллы	— 8	Кусары	— 7
Варташен	— 8			Куткашен	— 8

Конакенд	— 7	Нахичевань	— 8	Сырыглы	— 7
Кушинский	— 7	Нефтечала	— 7	Тауз	— 7
Кюрдамир	— 7	Норашен	— 8	Турианчай	— 7
Лагич	— 8	Орджоникидзе (Северный)	— 7	Уджары	— 7
Лачи	— 7	Орджоникидзе (Южный)	— 7	Физули	— 7
Ленкорань	— 7	Ордубад	— 8	Ханлар	— 7
Лерик	— 7	Парагачай	— 8	Хаммас	— 7
Локбатан	— 7	Пирсагат	— 7	Хиллы	— 7
Ленин	— 7	Порт-Ильич	— 7	Хок	— 8
Ляки	— 7	Приморск	— 7	Худат	— 7
Мадагиз	— 7	Пришиб	— 7	Хырдалан	— 7
Мардакян	— 7	Пушкино	— 7	Чеильдаг	— 7
Мартуни	— 7	Саатлы	— 7	Чирагидзор	— 7
Масаллы	— 7	Сабирабад	— 7	Шамхор	— 7
Маштага	— 7	Сабунчи	— 7	Шаумяновск	— 8
Мингечавур	— 7	Сарыглы	— 7	Шахбуз	— 8
Миндживан	— 8	Сальяны	— 7	Шеки	— 8
Мир-Башир	— 7	Сафаралиев	— 7	Шемаха	— 8
Мухтадир	— 7	Сназань	— 7	Шоллар	— 7
Нариманабад	— 7	Степанакерт	— 7	Шуша	— 7
Нафталан	— 7	Сумгаит	— 7	Ярдымлы	— 7
		Сураханы	— 7	Яшма	— 7

Армянская ССР

Агарак	— 8	Веди	— 8	Ленинакан	— 8
АЗизбеков	— 8	Веринталин	— 8	Лусаван	— 8
Айрум	— 7	Горис	— 8	Лусакерт	— 8
Алаверди	— 7	Гагарин	— 8	Маралик	— 8
Алагез	— 8	Дастакерт	— 8	Мартуни	— 8
Амасия	— 8	Дебеташен	— 7	Мерги	— 8
Анипемза	— 8	Джермук	— 8	Нор-Кянк	— 8
Апаран	— 8	Дилижан	— 7	Ноемберян	— 7
Арапат	— 8	Ереван	— 8	Октемберян	— 8
Арзни	— 8	Ехегнадзор	— 8	Пемзащен	— 8
Арагацаван	— 7	Иджеван	— 7	Раздан	— 8
Арташат	— 8	Им. Шаумяна	— 8	Севан	— 8
Артик	— 8	Каджаран	— 8	Сисиан	— 8
Ахтала	— 7	Калинино	— 8	Советашен	— 8
Ахта	— 8	Канакер	— 8	Спитак	— 8
Атарак	— 8	Камо	— 8	Степанаван	— 8
Аштарак	— 8	Кафан	— 8	Туманян	— 7
Базарчай	— 8	Кировакан	— 8	Узунтала	— 7
Басаргечар	— 8	Колагеран	— 7	Цахкадзор	— 8
Берд	— 7	Красносельск	— 7	Эчмиадзин	— 8

Грузинская ССР

Абастумани	— 7	Гагра	— 7	Кварели	— 8
Абаша	— 7	Гали	— 7	Кеда	— 7
Агара	— 8	Гардабани	— 7	Кобулети	— 7
Адигени	— 7	Гегечкори	— 7	Кутаиси	— 7
Амбролаури	— 7	Глола	— 7	Карели	— 8
Амткел	— 7	Гори	— 8	Лагодехи	— 8
Аспиндза	— 8	Гудаута	— 7	Ланджанургэс	— 7
Ахалцихе	— 7	Гурджаани	— 7	Ланчхути	— 7
Ахалкалаки	— 8	Дзэври	— 7	Ленгори	— 7
Ахалщени	— 7	Джава	— 7	Лентехи	— 7
Ахмета	— 7	Дманиси	— 8	Манглиси	— 7
Бакуриани	— 8	Дранда	— 7	Марнеули	— 7
Барисахо	— 8	Душети	— 7	Махарадзе	— 7
Батуми	— 7	Зестафони	— 7	Маяковский	— 7
Богдановка	— 8	Знаури	— 7	Местия	— 7
Болниси	— 7	Зугдиди	— 7	Мирзаани	— 7
Боржоми	— 8	Казбеги	— 8	Миха Цхакая	— 7
Бакурианский Андезит	— 8	Каспи	— 8	Мцхета	— 7
Вале	— 7	Качетви	— 7	Новый Афон	— 7
Вани	— 7	Кванси	— 7	Они	— 7

Орджоникидзе	— 7	Тбилиси	— 7	Цаленджиха	— 8
Очамчире	— 7	Телави	— 7	Цалка	— 8
Пасанаури	— 7	Ткварчели	— 8	Цители-Цкаро	— 7
Поти	— 7	Ткибули	— 7	Цнори	— 7
Патара-Шираки	— 7	Тетри-Цкаро	— 7	Цхалтубо	— 7
Рустави	— 7	Тианети	— 7	Цулукидзе	— 7
Сагареджо	— 7	Триалети	— 8	Цхинвали	— 7
Самгори	— 7	Уреки	— 7	Чаква	— 7
Самтредиа	— 7	Хаши	— 8	Чиатура	— 7
Сасани	— 7	Хашури	— 7	Чохатаури	— 7
Сачхере	— 7	Харистала	— 7	Чхороцку	— 7
Сигнахи	— 7	Хоби	— 7	Шаумяни	— 7
Сионишени	— 7	Хуло	— 7	Шорапани	— 7
Сурами	— 7	Цагвери	— 8	Шухеви	— 7
Сухуми	— 7	Цагери	— 7		

Туркменская ССР

Аджияп	— 7	Казы	— 7	Небит-Даг	— 9
Аладжа	— 9	Калаи-Мор	— 6	Огланлы	— 9
Аннау	— 9	Капланлы	— 8	Окарем	— 6
Аму-Дарья	— 6	Карагель	— 9	Пограничник	— 6
Артык	— 8	Карамет-Нияз	— 6	Правда	— 6
Арчман	— 9	Кара-Кала	— 8	Пулихатум	— 6
Ахча-Куйма	— 9	Карлюк	— 6	Свинцовый Рудник	— 7
Ашхабад	— 9	Кары-Чирла	— 6	Серахс	— 6
Ата	— 6	Кейкодоно	— 8	Союнали	— 6
Бами	— 8	Кёнекесыр	— 9	Суилин	— 8
Бахарден	— 9	Керки	— 6	Тахта-Базар	— 6
Бахардок	— 8	Кёши	— 9	Теджэн	— 6
Беземин	— 9	Кизиль-Арват	— 8	Теджэнстрой	— 6
Бекдаш	— 6	Кизиль-Атрек	— 7	Талимаджан	— 6
Бендесен	— 8	Кизиль-Аяк	— 6	Уфра	— 9
Бугдайлы	— 7	Кизиль-Су	— 9	Фирюза	— 9
Гасан-Кули	— 7	Кировск	— 6	Хаджакала	— 6
Гаурдак	— 6	Коммуна	— 6	Халач	— 6
Геок-Тепе	— 9	Котурдепе	— 9	Ходжамбас	— 6
Гудриолум	— 7	Кошба	— 8	Чаача	— 7
Дагаджик	— 9	Красноводск	— 9	Чагыл	— 6
Джанга	— 9	Кум-Даг	— 9	Чаршанга	— 6
Джебел	— 9	Куули-Маяк	— 9	Челекен	— 9
Душак	— 7	Кушка	— 6	Чемени-Бит	— 6
Им. 26 Бакинских Комиссаров	— 9	Кызылчарва	— 6	Чикишляр	— 6
Искандер	— 8	Мадау	— 7	Шарлаук	— 8
Каахка	— 7	Меана	— 7	Яраджа	— 9
Казанджик	— 8	Мукры	— 6	Янгикала	— 9

Узбекская ССР

Аккурган	— 7	Бешкент	— 6	Жетысай	— 7
Акъялшурча	— 6	Бустон	— 6	Заамин	— 7
Акташ	— 6	Варганди	— 7	Зарабаг	— 7
Алмазар	— 7	Вуадиль	— 9	Ильич	— 7
Алмалык	— 7	Гава	— 8	Им. Ҳамзы-Ҳакимзаде	— 8
Алтыарык	— 8	Газалкент	— 8	Ингичка	— 6
Алтынкуль	— 9	Галлярал	— 7	Искандер	— 8
Ангр	— 7	Гузар	— 6	Камаши	— 6
Ангрен	— 8	Гулистан	— 7	Кара-Қишлиқ	— 7
Акдарья	— 7	Джамашүй	— 8	Караулбазар	— 6
Андижан	— 9	Джаркурган	— 7	Карнаб	— 6
Араббанд	— 6	Джидалик	— 6	Карши	— 6
Ахангаран	— 7	Джизак	— 7	Ст. Карши	— 6
Аяккудук	— 6	Джума	— 7	Қасансай	— 9
Байсун	— 8	Денау	— 8	Қасан	— 6
Балыкчи	— 8	Дербент	— 8	Қаттакурган	— 6
Бахт	— 7	Дехканабад	— 7	Қаттакурганское водохранилище	— 6
Беговат	— 7	Дибадам	— 8		
Бектемир	— 8	Димитровское	— 7	Қаттакишилак	— 6

Кенимех	— 6	Нурата	— 6	Фариш	— 6
Келес	— 7	Обручево	— 7	Фергана	— 8
Кирда	— 7	Октябрьский	— 7	Федченко	— 8
Киргили	— 8	Орджоникидзе	— 8	Хаваст	— 6
Кирово	— 8	Пайарык	— 7	Хатырчи	— 7
Кировское	— 7	Пайток	— 9	Хаудаг	— 7
Китаб	— 7	Пайшанба	— 6	Хашдала	— 7
Койташ	— 7	Палванташ	— 9	Ходжиабад	— 9
Кокайты	— 7	Пап	— 8	Ходжикент	— 8
Коканд	— 8	Патагисар	— 7	Чадак	— 8
Коканкишлак	— 9	Пахтакор	— 6	Чиракчи	— 7
Красногвардейск	— 7	Пскент	— 7	Чартак	— 9
Красногорский	— 8	Русское Село	— 9	Чашма	— 6
Кува	— 8	Сайдроб	— 7	Чим	— 6
Кувасай	— 8	Самарканд	— 7	Чимион	— 8
Куйбышево	— 8	Сарысияя	— 8	Чиназ	— 7
Куйлюк	— 8	Сарыкуль	— 7	Чирчик	— 8
Кургантепа	— 9	Сергили	— 8	Чигирик	— 7
Кушрабат	— 6	Славинка	— 7	Чуст	— 8
Қызылзэмчак	— 7	Суперфосфатный	— 7	Шарыкты	— 6
Ленинск	— 9	Сырдарья	— 7	Шахрисабз	— 7
Лянгар (Сурхандарьинская обл.)	— 7	Тайляк	— 7	Ширабад	— 7
Лянгар (Самаркандская обл.)	— 6	Такчиян	— 9	Шорсу	— 8
Маргелан	— 8	Тамдыбулак	— 6	Шурши	— 7
Мирали	— 7	Ташкент	— 8	Южный Аламышик	— 9
Мирзаабад	— 7	Термез	— 7	Язъяван	— 8
Митан	— 7	Тойтепа	— 7	Яккабаг	— 7
Московский	— 9	Тюябугаз	— 7	Янгиабад	— 8
Ляльмикар	— 7	Узун	— 8	Янгикишлак	— 7
Наманган	— 8	Уйгурсай	— 8	Янгиер	— 7
Навои	— 6	Улус	— 6	Янгибазар	— 8
Нишин	— 6	Ургут	— 7	Янгиурган	— 8
		Улугбек	— 8	Янгиюль	— 7
		Учкурған	— 9	Яйпан	— 8

Таджикская ССР

Адресман	— 7	Тюбинской обл.)	— 8	Пильдинпоен	— 9
Айни	— 8	Канаски-Поён	— 9	Пролетарск	— 7
Алтын-Топкан	— 7	Канибадан	— 8	Пяндж	— 7
Ашт	— 8	Кансай	— 7	Рамит	— 9
Больджуан	— 8	Колхозабад	— 7	Регар	— 9
Варзоб	— 9	Комсомолабад	— 9	Руфигар	— 9
Вахшстрой	— 7	Куйбышевск	— 7	Сангвор	— 9
Ворух	— 8	Куйбышевский	— 7	Сары-Чашма	— 8
Ганчи	— 8	Куляб	— 8	Советабад	— 7
Гарм	— 9	Курган-Тюбе	— 7	Советский	— 8
Гиссар	— 8	Курсай	— 7	Таджикабад	— 9
Гусар	— 7	Ленинабад	— 7	Такели	— 7
Дагана-Киик	— 8	Матча	— 8	Такоб	— 9
Данара	— 7	Московский	— 8	Товиль-Дора	— 9
Дахана	— 8	Муминабад	— 8	Ўвак	— 7
Даштиджум	— 9	Назарийлок	— 9	Ура-Тюбе	— 8
Джаилган	— 9	Насруд	— 9	Устунг	— 8
Джиргаталь	— 9	Нау	— 7	Файзабад	— 9
Дубурса	— 9	Нефтеабад	— 8	Ховалинг	— 9
Дусти	— 7	Нижний Пяндж	— 7	Чарку	— 8
Душанбе	— 9	Новабад	— 9	Чорух-Дайрон	— 7
Зеравшан	— 8	Нульвано	— 9	Чубек	— 8
Исписар	— 7	Нурек	— 9	Шаартуз	— 7
Имени Восе	— 8	Оби-Гарм	— 9	Шахринау	— 9
Имени Кирова	— 7	Оксукон	— 8	Шахристан	— 8
Имени Сардара Каракана	— 8	Октябрьск	— 7	Шугноу	— 9
Исфара	— 8	Октябрьский	— 9	Шураб	— 8
Қабутиён	— 9	Орджоникидзеабад	— 9	Яван	— 8
Калининабад (Курган-Тюбинской обл.)	— 7	Пархар	— 7	Янтак	— 7
Калининабад (Ура-		Пастигов	— 8		
		Пенджикент	— 7		

Горно-Бадахшанская автономная область

Бартанг	— 9	Каракуль	— 9	Рушан	— 9
Ванч	— 9	Кудара	— 9	Тахтамыш	— 8
Вранг	— 9	Лянгаркишт	— 9	Хорог	— 9
Дех	— 9	Мургаб	— 8	Чадут	— 9
Джартизрабат	— 8	Нульванд	— 9	Шадзуд	— 9
Ишкашим	— 9	Рангкуль	— 8	Шаймак	— 8
Калаи-Хумб	— 9	Рошткала	— 9	Шитхарв	— 9

Киргизская ССР

Ак-Булак	— 9	Караджилга	— 9	Ош	— 9
Ак-Куль	— 8	Кара-Колка	— 8	Первомайский	— 9
Акмуз	— 8	Кара-Куль	— 9	Покровка (Таласского р-на)	— 7
Актюз	— 9	Кара-Кульда	— 9	Покровка (Пржевальского	
Ала-Бука	— 9	Карасай	— 8	р-на)	
Алайку	— 9	Кара-Су	— 9	Пржевальск	— 9
Анааньево	— 9	Караташ	— 9	Рават	— 8
Арал	— 9	Караултебё	— 9	Рыбачье	— 9
Актерек	— 9	Катта-Талдык	— 9	Сары	— 9
Арсланбоб	— 9	Кашкасу (Фрунзенской обл.)	— 9	Сары-Таш	— 9
Ат-Баши	— 8	Кашкасу (Ошской обл.)	— 9	Советский	— 8
Базар-Курган	— 9	западный)	— 9	Сулюкта	— 8
Бордобо	— 9	Кашкасу (Ошской обл.)	— 9	Сосновка	— 9
Баткен	— 8	восточный)	— 9	Сумсар	— 8
Бокомбаевское	— 9	Кёйайтыр	— 8	Суфи-Курган	— 9
Бордунский	— 9	Киргоское	— 8	Сусамыр	— 9
Бурулдай	— 9	Койсары	— 9	Талас	— 8
Быстровка	— 9	Кок-Таш	— 9	Таш-Кумыр	— 9
Григорьевка	— 9	Кок-Янгак	— 9	Теплоключенка	— 9
Грозное	— 7	Коргонтебё	— 8	Терек-Сай	— 9
Гульча	— 9	Кочкорка	— 9	Токмак	— 9
Дараут-Курган	— 9	Кочкор-Ата	— 9	Токтогул	— 9
Дёйтала	— 9	Коштебе	— 9	Толук	— 8
Дергочко	— 8	Кош-Тегирмен	— 9	Торуайгыр	— 9
Джалал-Абад	— 9	Краснооктябрьский	— 9	Тунук	— 8
Джанги-Джол	— 9	Куланак	— 8	Тюгельсай	— 8
Джангышаар	— 9	Кызарт	— 8	Тюп	— 9
Джетыгуз	— 9	Кызыл-Джар	— 9	Угут	— 8
Джилианды	— 9	Кызыл-Кия	— 9	Узген	— 9
Джиргала	— 9	Кызылой	— 8	Уч-Коргон	— 9
Дюрбельджин	— 8	Кызылукюр	— 9	Учтерек	— 9
Зардалы	— 9	Ленин-Джакал	— 9	Фрунзе	— 9
Иркецтам	— 9	Ленинполь	— 8	Фрунзенское	— 9
Иски-Наукат	— 9	Ленинское	— 9	Хайдаркен	— 8
Иссыката	— 9	Лянгорт	— 9	Чаек	— 8
Исфана	— 8	Мазарсү	— 9	Чамынды	— 8
Иштык	— 8	Майдадыр	— 8	Ченджаргылчак	— 9
Каджи-Сай	— 9	Майли-Сай	— 9	Чаныры-Таш	— 9
Казарман	— 8	Маймак	— 7	Чатырташ	— 8
Каинда	— 9	Мин-Күш	— 8	Чаубай	— 9
Калининское	— 9	Могол	— 9	Чоктал	— 9
Калиновка	— 9	Нарын	— 8	Чолпон	— 8
Кант	— 9	Нововознесеновка	— 9	Чолпоната	— 9
Капкаташ	— 9	Озгоруш	— 9	Чукурчак	— 8
Кара-Балты	— 9	Октябрьское	— 9	Шамалды-Сай	— 9
Караван (Ошской обл.)	— 9	Ортоонура	— 8	Шибебе	— 9
Караван	— 9	Орто-Токой	— 9	Янги-Базар	— 8

Казахская ССР

Абакумовка	— 8	Аксу	— 7	область)	— 6
Авангард	— 6	Аксуат	— 6	Алексеевка (Восточно-	
Акарал	— 7	Аксумбе	— 6	Казахстанская обл.)	— 7
Акжар	— 6	Алтабас (Северный)	— 7	Алмарасан	— 9
Акколь	— 6	Алтабас (Южный)	— 9	Алма-Ата	— 9
Аксай	— 6	Алексеевка (Семипалатинская		Алтынтау	— 6

Алтынэмель	— 8	станской обл.)	— 7	Палатцы	— 6
Андреевка	— 7	Карабулак (Алма-	— 7	Пантелеимоновка	— 6
Антоновка	— 7	Атилской обл.)	— 7	Панфилов	— 8
Арасан	— 8	Каракум	— 6	Пахотный	— 6
Аръсы	— 7	Караоткель	— 6	Первомайское	— 7
Асубулак	— 6	Каратал	— 7	Покатиловка	— 8
Атабай	— 6	Каратау	— 6	Покровка	— 8
Ачисай	— 6	Каратальское	— 8	Предгорное	— 6
Байжансай	— 6	Каратурук	— 9	Прохладное	— 6
Бакырлы	— 6	Караунгир	— 8	Прудки	— 8
Бахты	— 6	Каршевка	— 6	Рахмановские Ключи	— 7
Белогорский	— 6	Каскелен	— 9	Рудничный	— 8
Белое	— 7	Катон-Карагай	— 7	Рыбачье	— 7
Бедусовка	— 6	Кеген	— 9	Самарское	— 6
Белые Воды	— 7	Кельтемашат	— 7	Самсоновское	— 7
Березовка	— 6	Кендырлик	— 7	Сарканд	— 8
Берель	— 7	Кентай	— 6	Сарыджас	— 9
Благовещенское	— 7	Касык	— 8	Сарыбель	— 8
Благодарное	— 7	Кировка	— 7	Сарыагач	— 7
Боровка	— 7	Кировский	— 7	Сарыозек	— 7
Большой Буконь	— 6	Кокжира	— 6	Састобе	— 7
Большой Кетмень	— 8	Коксу	— 7	Саты	— 9
Большенарымское	— 7	Кокталь	— 8	Сарыолен	— 8
Бородино	— 6	Коктобе	— 6	Свинчатка	— 7
Борохудзир	— 8	Кокпекты	— 6	Сентас	— 6
Буран	— 7	Кольжат	— 8	Советское	— 7
Бурное	— 7	Коныролен	— 8	Солдатово	— 7
Бурундай	— 8	Копа	— 7	Старый Икан	— 6
Брлик	— 6	Красногорка	— 8	Столбоуха	— 6
Ваниновка	— 7	Кугалы	— 8	Суганды	— 7
Верхнеберезовский	— 6	Курдай	— 8	Сузак	— 6
Верхний Курчум	— 7	Кутиха	— 6	Сүмбэ	— 9
Георгиевка (Чимкентской обл.)	— 7	Курчум	— 7	Сырдарынинский	— 7
Георгиевка (Южно-Казахстанской обл.)	— 8	Кызылагаш (Западный)	— 7	Талгар	— 9
Глиновка	— 8	Кызылагаш (Восточный)	— 8	Талды-Курган	— 7
Глинково	— 7	Кызыларык	— 7	Тамерлановка	— 7
Герасимовка	— 7	Кызылтал	— 8	Тарган	— 6
Глубокое	— 6	Ленгер	— 7	Таскескен	— 6
Горное	— 7	Ленинка	— 6	Тимур	— 7
Гранитогорск	— 9	Лениногорск	— 6	Тегистык	— 6
Дардамты	— 8	Ленинское	— 7	Токты	— 6
Джамбул	— 7	Лепсик	— 7	Тополев Мыс	— 6
Дзержинское	— 7	Луговое	— 8	Текес	— 9
Дружба	— 8	Луговой	— 8	Туркестан	— 6
Дубунская	— 8	Маканчи	— 6	Текели	— 8
Евгеньевка	— 9	Малороссийка	— 6	Тюлькубас	— 7
Енбекши (Восточная)	— 7	Малыбай	— 9	Тюмень-Арык	— 6
Енбекши (Южная)	— 8	Маралиха	— 7	Узун-Агач	— 8
Ерофеевка	— 6	Матай	— 6	Ульба	— 6
Жаланаш	— 9	Махталы	— 7	Урджалар	— 6
Жаналык	— 7	Мерке	— 8	Урмыль	— 7
Жангызгаш	— 7	Мироновка	— 6	Успенка	— 7
Жанаталап	— 7	Михайлова	— 7	Усть-Каменогорск	— 6
Жарбулак	— 7	Моникум	— 6	Усть-Чиндагатай	— 7
Жарсат	— 6	Мужкису	— 7	Уштобе	— 7
Зайсан	— 7	Мұталы	— 7	Уч-Арал	— 7
Зыряновск	— 6	Найдын	— 9	Фабричный	— 9
Или	— 8	Нарынкол	— 6	Холмогоровка	— 8
Им. Жданова	— 6	Новополяновка	— 6	Чалкудым	— 9
Им. Панфилова	— 9	Новый Путь	— 7	Чардара	— 7
Илтай	— 7	Никитинка	— 6	Чарын	— 8
Иссык	— 9	Новоандреевка	— 6	Чаян	— 6
Казановка	— 6	Новоберезовка	— 7	Чердояк	— 7
Калмаквара	— 8	Новотроицкое	— 6	Чернек	— 6
Каменка	— 9	Новый Мир	— 7	Черновая	— 6
Капал	— 8	Обуховка	— 7	Чилий	— 6
Карабулак (Восточно-Казах-	— 8	Ойталь	— 8	Чилик	— 9
		Октябрь	— 8	Чимкент	— 7
		Отар	— 7	Чингистай	— 7

Чу Чулак-Курган	— 6	Чунджа Шанканай	— 8	Шаульдер Шиликкемер Яны-Курган	— 7 — 8 — 6
--------------------	-----	--------------------	-----	--------------------------------------	-------------------

Алтайский край

Абай	— 6	Залесово	— 6	Советское	— 6
Акол	— 6	Заринская	— 6	Соколово	— 6
Акташ	— 8	Затон	— 6	Салтон	— 6
Акутиха	— 6	Иня	— 7	Сорокино	— 6
Аламбай	— 6	Калгуты	— 8	Смоленское	— 6
Албас	— 6	Калистратиха	— 6	Сростки	— 6
Алексеевка	— 6	Камень-на-Оби	— 6	Стуково	— 6
Аргут	— 7	Катанда	— 7	Сугаш	— 6
Артыбаш	— 6	Каяшкан	— 6	Тальменка	— 6
Балыкча	— 7	Кебезень	— 6	Таурак	— 6
Барнаул	— 6	Кокпаш	— 7	Тогул	— 6
Батурово	— 6	Коргон	— 6	Троицкое	— 6
Белокуриха	— 6	Корнилово	— 6	Турочак	— 6
Белоярск	— 6	Косиха	— 6	Түэктә	— 6
Бийск	— 6	Кош-Агач	— 8	Тягун	— 6
Бирюля	— 6	Кругиха	— 6	Усть-Кан	— 6
Большой Калтай	— 6	Курай	— 8	Усть-Кокса	— 6
Боровиха	— 6	Курмач-Байгол	— 6	Усть-Улаган	— 8
Боровлянка	— 6	Кызыл-Маны	— 8	Хмелевка	— 6
Буланиха	— 6	Кытманово	— 6	Целинное	— 6
Быстрый Исток	— 6	Нижний Уймон	— 6	Чемал	— 6
Воеводское	— 6	Новоалтайск	— 6	Челюш	— 7
Горно-Алтайск	— 6	Новотырышкино	— 6	Черный Ануй	— 6
Гуниха	— 6	Озеро-Петровское	— 6	Чибит	— 7
Джасатер	— 8	Онгудай	— 6	Чодро	— 8
Долганка	— 6	Павловск	— 6	Чуйка	— 6
Ельцовка	— 6	Первомайское	— 6	Шебалино	— 6
Жуланиха	— 6	Пильно	— 6	Шелаболиха	— 6
Заводской	— 6	Сентелек	— 6	Элекмонар	— 6
				Яйлю	— 6

Новосибирская область

Бердск	— 6	Кирза	— 6	Посевная	— 6
Битки	— 6	Коченево	— 6	Сузун	— 6
Верх. Ики	— 6	Листянский	— 6	Федосиха	— 6
Верх. Ирмень	— 6	Малышево	— 6	Черепаново	— 6
Верх. Коен	— 6	Маслянино	— 6	Чик	— 6
Гуселетово	— 6	Мосты	— 6	Чингис	— 6
Егорьевск	— 6	Новосибирск	— 6	Шипуново	— 6
Завьялово	— 6	Обь	— 6	Ярково	— 6
Искитим	— 6	Ордынское	— 6		

Кемеровская область

Базан	— 6	Краснобродский	— 6	Спасск	— 6
Бачатский	— 6	Красулино	— 6	Старо-Бачаты	— 6
Белово	— 6	Кузедеево	— 6	Сынзас	— 6
Белый Этап	— 6	Малиновка	— 6	Таштагол	— 6
Гурьевск	— 6	Междуреченск	— 6	Тельбес	— 6
Заслонка	— 6	Мундыбаш	— 6	Темиртау	— 6
Израсс	— 6	Мыски	— 6	Трудармейск	— 6
Каз	— 6	Новоузнецк	— 6	Ур-Бедари	— 6
Казас	— 6	Осинники	— 6	Урск	— 6
Калтан	— 6	Прокопьевск	— 6	Уса	— 6
Камзас	— 6	Сага	— 6	Усень-Кабырза	— 6
Карагайлинский	— 6	Саланр	— 6	Усть-Нарык	— 6
Киселевск	— 6	Сары-Чумыш	— 6	Чугунаш	— 6

Красноярский край

Абаза	— 7	Емельяново	— 6	Оленья Речка	— 7
Абакан	— 6	Ермаковское	— 6	Орджоникидзевский	— 6
Абакано-Перевоз	— 6	Есаулово	— 6	Орешная	— 6
Агинское	— 6	Заозерный	— 6	Отрок	— 6
Алексеевка	— 6	Золотогорский	— 6	Памяти 13 борцов	— 6
Алтай	— 6	Ибрюль	— 6	Панацеево	— 6
Анжууль	— 6	Иджим	— 7	Партизанское	— 6
Арадан	— 7	Идринское	— 6	Пашенка	— 6
Аскиз	— 6	Изынжууль	— 6	Пограничная	— 7
Артемовск	— 6	Иннокентьевка	— 6	Покровка	— 6
Баград	— 6	Ирбейское	— 6	Приисковый	— 7
Балай	— 6	Ирша	— 6	Разъезжее	— 6
Балахта	— 6	Каптырево	— 6	Рыбинское	— 6
Балахчин	— 6	Капчалы	— 6	Сабинка	— 6
Балыкса	— 6	Каратузское	— 6	Сарала	— 6
Батени	— 6	Кача	— 6	Смирновка	— 6
Бахта	— 6	Когунек	— 6	Сонский	— 6
Белоярск	— 6	Козулька	— 6	Сорокино	— 6
Бельтирский	— 6	Коммунар	— 6	Строгонова	— 6
Белый Июс	— 6	Копьево	— 6	Субботино	— 6
Белый Яр	— 6	Краснотуренск	— 6	Тагарское	— 6
Березовка	— 6	Красноярск	— 6	Талое	— 6
Бея	— 6	Красный Ключ	— 6	Тамалык	— 6
Бирикчуль	— 6	Крюкова	— 6	Таштып	— 7
Бискамжа	— 6	Куганак	— 7	Тигрицкое	— 6
Большой Азас	— 6	Кульчек	— 6	Туйм	— 6
Большая Иня	— 6	Кундурук	— 6	Ужур	— 6
Бородино	— 6	Курагино	— 6	Успенка	— 6
Буджуль	— 6	Куртак	— 6	Усть-Абакан	— 6
Буйба	— 6	Кызас	— 7	Усть-Ерга	— 6
Бургон	— 6	Кызыласов	— 6	Усть-Каспа	— 6
Верхнеусинское	— 7	Лопатино	— 6	Уяр	— 6
Верхний Аскиз	— 6	Майна	— 7	Цветногорск	— 6
Верхний Кужебар	— 6	Малый Азас	— 7	Чарков	— 6
Верхний Ужунжул	— 6	Малый Имыш	— 6	Черемшанка	— 6
Верхняя Кындырла	— 7	Мигна	— 6	Черногорск	— 6
Верхняя Уря	— 6	Мина	— 6	Черное Озеро	— 6
Вершино-Рыбное	— 6	Минусинск	— 6	Чибижек	— 6
Вершина Тей	— 6	Можарка	— 6	Шалаболино	— 6
Вознесенка	— 6	Моторское	— 6	Шалинское	— 6
Выезжий Лог	— 6	Назарово	— 6	Шипилинск	— 6
Даурское	— 6	Нижние Курята	— 6	Шира	— 6
Дзержинский	— 6	Новокамала	— 6	Ширыштык	— 6
Дербино	— 6	Новомариишка	— 6	Шум	— 6
Дивногорск	— 6	Новомихайловка	— 6	Шумиха	— 6
Донникова	— 6	Новоселово	— 6	Шушенское	— 6
Екатериновка	— 6	Овсянка	— 6	Щеловатка	— 6

Тувинская АССР

Бай-Сют	— 7	Нарын	— 8	Хандагайты	— 8
Бай-Хак	— 7	Окчары	— 7	Харал	— 7
Балгазын	— 7	Самагалтай	— 8	Хову-Аксы	— 7
Балыктыг-Сомон	— 8	Сарыг-Сеп	— 7	Цаган-Толой	— 8
Буланбук	— 7	Сейба	— 7	Чаа-Холь	— 7
Ишкен-Аксы	— 8	Сыстыг-Хем	— 7	Чадан	— 8
Кагжибра	— 7	Суг-Аксы	— 8	Чедер	— 7
Кара-Суг	— 8	Тайричин-Аршан	— 8	Чинге-Кат	— 8
Куже-База	— 7	Тоора-Хем	— 7	Чиргакы-Аксы	— 8
Кунгур-Тук	— 8	Торгалыг	— 8	Шагонар	— 7
Кызы	— 7	Туран	— 7	Шанчи	— 7
Кызыл-Мажалык	— 8	Тэли	— 8	Элегест	— 7
Кызыл-Тей	— 8	Усть-Бурен	— 7	Эрбек-Сумон	— 7
Кызыл-Хая	— 8	Усть-Юук	— 7	Эрзин	— 8
Кижи-Аксы	— 8	Уш-Бельдэр	— 7	Эми	— 8
Мутур-Аксы	— 8	Үюк	— 7	Янзели	— 7

Иркутская область

Алтарик	— 6	Зима	— 6	Перевоз	— 6
Алыгджер	— 7	Знаменка	— 6	Пестретвский	— 6
Аляты	— 6	Икей	— 6	Петрово	— 5
Амалык	— 8	Иркутск	— 8	Пономарево	— 6
Анга	— 7	Казачинское	— 6	Прониха	— 7
Ангарск	— 7	Каменка	— 7	Пуляева	— 6
Андреевск	— 6	Карам	— 6	Раздолье	— 7
Апрельск	— 6	Катарбей	— 6	Савватеевка	— 7
Артемовский	— 6	Качень	— 6	Светлый	— 6
Ахины	— 7	Качуг	— 7	Свирск	— 7
Ачикак	— 6	Китой	— 7	Сигнай	— 7
Байкал	— 9	Копылово	— 7	Слюдянка	— 9
Байкальск	— 9	Косая Степь	— 9	Тагна	— 6
Балаганах	— 6	Кропоткин	— 6	Талахай	— 6
Балаганская	— 6	Крутой	— 6	Тальники	— 7
Бохан	— 7	Култук	— 9	Тайтурка	— 7
Бильчир	— 6	Куртун	— 9	Тарасово	— 6
Бирюлька	— 7	Кутанка	— 6	Тельма	— 7
Бодайбо	— 7	Кутима	— 6	Тимошино	— 6
Большая Елань	— 7	Кутулик	— 6	Тихоновка	— 7
Большая Зама	— 9	Листянянка	— 9	Троицкий Завод	— 6
Большая Речка	— 9	Луговский	— 6	Тунгуска	— 7
Большой Луг	— 8	Макарьево	— 7	Тыргетуй	— 6
Бульбухта	— 6	Малое Голоустное	— 8	Тыреть	— 6
Васильевский	— 6	Мама	— 6	Усолье Сибирское	— 7
Вершина Бисяги	— 7	Манзурка	— 7	Услон	— 6
Верхняя Буреть	— 7	Мария	— 6	Усть-Еда	— 6
Верхоленск	— 7	Мегет	— 7	Усть-Кирий	— 6
Витимский	— 6	Михайлловка	— 7	Усть-Ордынский	— 7
Владимировка	— 6	Мишеделка	— 7	Хадай	— 7
Волынский	— 6	Молька	— 6	Харазаргай	— 7
Выгон	— 7	Муринья	— 6	Хара-Нур	— 7
Головинская	— 6	Нерой 1-й	— 6	Харат	— 7
Голуметь	— 7	Нечера	— 6	Харбатово	— 7
Гымыль	— 7	Нерпо	— 7	Хомутово	— 7
Дабады	— 9	Новоникольск	— 6	Хор-Тагна	— 6
Ессеево	— 6	Новоселово	— 6	Хотхур	— 6
Еланцы	— 9	Новостройка	— 7	Хужир	— 9
Еремеевка	— 6	Нукуты	— 6	Чара	— 6
Ермаки	— 6	Олой	— 7	Черемхово	— 7
Жигалово	— 6	Олонки	— 7	Шанхар	— 7
Забитуй	— 6	Орон	— 8	Шара-Тогот	— 9
Залари	— 6	Павловский	— 6	Шелихов	— 8

Бурятская АССР

Ангыр	— 7	Горячинск	— 9	Камниокан	— 9
Алхарок	— 6	Гремячинск	— 9	Карафит	— 7
Аршан	— 9	Гунда	— 6	Кибалино	— 8
Бабушкин	— 9	Гусиное Озеро	— 8	Кижинга	— 6
Багдарин	— 7	Гусиноозерск	— 8	Комсомольское	— 6
Байкальское	— 9	Давша	— 9	Кудара-Сомон	— 6
Бамбуйка	— 8	Далахай	— 9	Куйтун	— 7
Баргузин	— 9	Душкачан	— 9	Кумора	— 9
Барун-Ульдурга	— 6	Елань	— 7	Курлукта	— 6
Барыкино	— 7	Еленинский	— 7	Курумкан	— 9
Баунт	— 8	Загустай	— 6	Кырен	— 9
Баянгол	— 7	Заиграево	— 7	Кяхта	— 7
Баян-Гол	— 8	Закаменск	— 7	Малая Кудара	— 6
Билиота	— 7	Зырянск	— 8	Малый Амалат	— 7
Бичура	— 6	Иволгинск	— 8	Михайлловка	— 6
Богодикта	— 9	Ина	— 9	Монды	— 9
Большая Кудара	— 7	Ингур	— 6	Могоито	— 9
Большой Ур	— 9	Инкур	— 7	Мухор-Шибирь	— 7
Бугарихта	— 6	Исинга	— 6	Мэгдэлгэн	— 7
Бугунда	— 6	Исток-Котокель	— 9	Наушки	— 7
Верхне-Торей	— 7	Кабанск	— 9	Неруган	— 9
Верхний Циликан	— 7	Кадали	— 8	Нижнеангарск	— 9
Вознесеновка	— 6	Кокорино	— 8	Новая Брянь	— 7
Гашей	— 7	Каменск	— 9	Новоильинск	— 7

Новоселенгинск	— 7	Троицкий	— 7	Усть Тананда	— 6
Окино-Ключи	— 7	Таксимо	— 9	Усть-Харлун	— 7
Онохой	— 7	Трудный	— 8	Хаим	— 8
Орколикан	— 8	Тулдун	— 6	Хайрюзово	— 8
Орлик	— 8	Туран	— 9	Хамней	— 7
Петропавловка	— 7	Турка	— 9	Хара-Хужар	— 8
Под-Икат	— 8	Түрүнтаево	— 8	Харацай	— 7
Пореччное	— 6	Тухурюкта	— 7	Хилгана	— 9
Рассошино	— 6	Тэгда	— 7	Хойто-Гол	— 9
Ромаиновка	— 6	Уакит	— 8	Хоринск	— 6
Саянтий	— 7	Угнасай	— 9	Холтосан	— 7
Селенгинск	— 9	Узкий Луг	— 6	Хонхойл	— 7
Селендума	— 7	Улан-Мальчин	— 6	Хужар	— 7
Солонцово	— 6	Улан-Удэ	— 7	Ципикан	— 7
Сосновка	— 9	Уэнгэтэй	— 7	Цакир	— 7
Сосново-Озерское	— 6	Уоян	— 9	Читкан	— 9
Тарбагатай	— 7	Уринский Источник	— 8	Шаснур	— 8
Талая	— 9	Усть-Баргузин	— 9	Шибета	— 6
Татаурово	— 8	Усть-Заза	— 7	Шилишка	— 6
Телемба	— 6	Усть-Кяхта	— 7	Шуринда	— 8
Торей	— 7	Усть-Орот	— 7	Яксай	— 9

Читинская область

Акима	— 6	Им. XI лет Октября	— 8	Петровск-Забайкальский	— 6
Алтан	— 6	Калакан	— 7	Средний Калар	— 8
Арахлей	— 6	Каменный	— 9	Средняя Олекма	— 7
Арта	— 6	Колтовкинда	— 6	Сырыгичи	— 6
Атамановка	— 6	Красный Чикой	— 6	Танга	— 6
Баляга	— 6	Красный Яр	— 6	Тарбагатай	— 6
Байхор	— 6	Кука	— 6	Татаурово	— 6
Бальджикан	— 6	Кыкер	— 6	Тунгокочен	— 6
Беклемищево	— 6	Кыра	— 6	Улеты	— 6
Бильчир	— 6	Малета	— 6	Ульхун-Партия	— 6
Билютуй	— 6	Мангут	— 6	Урлук	— 6
Боджираевка	— 6	Менза	— 6	Усть-Каренга	— 6
Верхний Ульхун	— 6	Могзон	— 6	Усугли	— 6
Верхний Шергольджин	— 6	Моклаакан	— 6	Харагун	— 6
Верхняя Чита	— 6	Мухор-Кондуй	— 6	Хулугли	— 6
Вершина Олекмы	— 6	Наминга	— 9	Чара	— 9
Гутай	— 6	Нарасун	— 6	Чита	— 6
Домна	— 6	Неляты	— 9	Шимбилик	— 6
Дровянная	— 6	Николаевское	— 6	Хилок	— 6
Зеленое Озеро	— 6	Новопавловка	— 6	Хапчеранга	— 6
Имандан-Макит	— 6	Новопавловское	— 6	Яблоново	— 6
				Ямаровка	— 6

Амурская область

Архара	— 6	Кулустай	— 6	Салокачи	— 6
Бихирево	— 6	Кундур	— 6	Сигикта	— 6
Бурея	— 6	Лапри	— 7	Средняя Нюкжа	— 6
Владимировский	— 6	Ленинский	— 6	Талума	— 9
Дыбы	— 6	Лопча	— 7	Татакан	— 6
Журавлевка	— 6	Новобурейский	— 6	Тындинский	— 6
Ивановский	— 6	Новорайчихинск	— 6	Усть-Нюкжа	— 9
Иннокентьевка	— 6	Нюкжа	— 6	Урил	— 6
Казановка	— 6	Пайкан	— 6	Черниговка	— 6
Калинино	— 6	Прогресс	— 6	Чеугда	— 6
Касаткино	— 6	Пурикан	— 6	Широкий	— 6

Приморский край

Адими	— 6	Артем	— 6	Большой Камень	— 6
Амгу	— 6	Артемовский	— 6	Бурлит	— 6
Анучино	— 6	Астраханка	— 6	Валентин	— 6
Арсеньев	— 6	Ахобе	— 6	Варфоломеевка	— 6

Великая Кема	— 6	Михайловка	— 6	Синанча	— 6
Веселый Яр	— 6	Монастырище	— 6	Славянка	— 6
Владивосток	— 6	Находка	— 7	Смоляниново	— 6
Владимира-Александровское	— 7	Нахтаке	— 6	Сокольчи	— 6
Высокогорск	— 6	Невское	— 6	Соколовка	— 7
Гайворон	— 6	Нижнемихайловка	— 6	Спасск-Дальний	— 6
Голенки	— 6	Новогеоргиевка	— 6	Сучан	— 7
Губерово	— 6	Новокачалинск	— 6	Тавайза	— 6
Дунай	— 6	Новомихайловка	— 6	Тавричанка	— 6
Жариково	— 6	Новосысоевка	— 6	Терней	— 6
Зарубино	— 6	Ольга	— 6	Тетюхе	— 6
Ивановка	— 6	Пластун	— 6	Тетюхе-Пристань	— 6
Ильинка	— 6	Пограничный	— 6	Тигровой	— 7
Иман	— 6	Пожарское	— 6	Трудовое	— 6
Кавалерово	— 6	Покровка	— 6	Турой Рог	— 6
Каменка	— 6	Попова	— 6	Угловое	— 6
Камень-Рыболов	— 6	Посыть	— 6	Уссурийск	— 6
Клерк	— 6	Приморский	— 6	Уссурка	— 6
Краскино	— 6	Промысловка	— 6	Хасан	— 6
Кузнецов	— 6	Путятин	— 6	Хороль	— 6
Кхуцин	— 6	Пфусунг	— 6	Хрустальный	— 6
Лазо (на р. Вангуо)	— 7	Раздольное	— 6	Черниговка	— 6
Лазо (ж. д. станция)	— 6	Рейнеке	— 6	Чернышевка	— 6
Лесозаводск	— 6	Реттиховка	— 6	Чкаловское	— 6
Ливадия	— 7	Решетниково	— 6	Чугуевка	— 6
Липовцы	— 6	Русский	— 6	Шокотово	— 6
Лифудзин	— 6	Самарга	— 6	Яковлевка	— 6
Ляличи	— 6	Светлая	— 6	Ярославский	— 6
Манзовка	— 6	Северный Сучан	— 7		

Сахалинская область

Ай	— 7	Каменка	— 7	Оленевод	— 6
Айнское	— 7	Катангли	— 7	Октябрьский	— 7
Александровск-Сахалинский	— 7	Кириллово	— 7	Онор	— 7
Анива	— 7	Кировское	— 6	Орлово	— 7
Арково	— 7	Кирпичики	— 7	Остромысовка	— 6
Атласово	— 7	Конги (Комвр)	— 7	Оха	— 7
Белинское	— 7	Корсаков	— 7	Охотское	— 6
Белкино	— 7	Костромское	— 7	Палево	— 6
Большие Уанди	— 6	Кошевой	— 7	Паромай	— 7
Бошняково	— 7	Красногорск	— 7	Пензенское	— 7
Боюклы	— 7	Лангры	— 6	Первомайск	— 7
Брянское	— 7	Леонидово	— 7	Перепутье	— 7
Быков	— 7	Лесогорск	— 7	Пильво (Сахалинский залив)	— 7
Вал	— 7	Лангери	— 6	Пильво (Татарский пролив)	— 7
Вахрушев	— 7	Лопатино	— 7	Попедино	— 7
Взморье	— 7	Люги	— 6	Погиби	— 6
Владимирovo	— 7	Макаров	— 7	Поронайск	— 7
Возвращение	— 7	Матросово	— 7	Поречье	— 7
Восточный (Макаровский горсовет)	— 7	Мгачи	— 7	Пильтун	— 7
Восточный (Охинский горсовет)	— 7	Москальво	— 7	Правда	— 7
Гастелло	— 7	Музьма	— 7	Пугачево	— 6
Горнозаводск	— 7	Невельск	— 7	Распашники	— 7
Даги	— 7	Некрасовка	— 7	Рыбновск	— 6
Долинка	— 6	Нерпичье	— 6	Свободная	— 6
Долинск	— 7	Новиково	— 6	Сицегорск	— 7
Дуз	— 7	Новоалександровск	— 7	Сабо	— 7
Евстафьево	— 6	Новое	— 7	Смирных	— 7
Загорский	— 7	Новоселово	— 7	Сокол	— 7
Зырянское	— 7	Ноглики	— 7	Старица	— 7
Ильинский	— 6	Нутово	— 7	Стародубское	— 6
Иркир	— 6	Ныроверо	— 7	Тайга	— 7
Казакевичи	— 7	Ныйде	— 6	Тельновский	— 7
Кайган	— 7	Ныш	— 6	Тихменево	— 7
		Обрывистое	— 6	Томари	— 7
		Озерский	— 6	Туманово	— 7

Тымовское	— 6	Фирсово	— 7	Шамово	— 6
Тык	— 6	Холмск	— 7	Шахтерск	— 7
Углегорск	— 7	Хоэ	— 6	Шебукино	— 7
Угледарск	— 7	Чайво	— 7	Широкая падь	— 7
Углезаводск	— 7	Чаплаково	— 7	Эбахи	— 7
Ударный	— 7	Чернолесье	— 7	Южно-Сахалинск	— 7
Ульяновское	— 7	Чехов	— 7	Южная Хандаса 1-я	— 7
Усть-Агнево	— 7	Чингай	— 6	Яблочный	— 7
				Ясноморский	— 7

Хабаровский край

Аджима	— 6	Кетанда	— 6	Самара	— 6
Аим	— 6	Кизи	— 6	Сизиман	— 6
Аланап	— 6	Кондон	— 6	Синдан	— 6
Алгазея	— 6	Копти	— 6	Советская Гавань	— 6
Алдома	— 6	Крестях	— 6	Согда	— 6
Александровский	— 6	Кульдур	— 6	Солнечный	— 6
Амгунь	— 6	Кульчи	— 6	Солони	— 6
Амка	— 6	Кукан	— 6	Солонцы	— 6
Амурзет	— 6	Курун-Урях	— 6	Союзное	— 6
Анненские Минеральные воды	— 6	Кухтуй	— 6	Средний Ургал	— 6
Антыкан	— 6	Лазарев	— 6	Средняя Иппата	— 6
Арка	— 6	Лазарево	— 6	Старый Хейджен	— 6
Астрахановка	— 6	Лантарь	— 6	Сусанино	— 6
Аян	— 6	Лиман	— 6	Сутара	— 6
Батомга	— 6	Литке	— 6	Талакан	— 6
Башурово	— 6	Лондоко	— 6	Таланджа	— 6
Бираакан	— 6	Льва Толстого	— 6	Тамптокан	— 6
Белая Гора	— 6	Маго	— 6	Тахта	— 6
Белоглинка	— 6	Маймакан	— 6	Теплоозерск	— 6
Бира	— 6	Майский	— 6	Томское	— 6
Биробиджан	— 6	Мар-Кюель	— 6	Тотта	— 6
Большемихайловское	— 6	Марининское	— 6	Тукчи	— 6
Богородское	— 6	Марьино	— 6	Тулинская	— 6
Болен	— 6	Михайловский	— 6	Тывлино	— 6
Булава	— 6	Могды	— 6	Тырма	— 6
Ванино	— 6	Нелькан	— 6	Улахак	— 6
Васильевский	— 6	Нельма	— 6	Ульбекия	— 6
Гроссеевичи	— 6	Неран	— 6	Улья	— 6
Гусиный	— 6	Нерпа	— 6	Урак	— 6
Дальжа	— 6	Нижняя Наумовка	— 6	Ургал	— 6
Дань	— 6	Николаевск-на-Амуре	— 6	Усмань	— 6
Датта	— 6	Новое Устье	— 6	Успеновка	— 6
Девинда	— 6	Новотроицкое	— 6	Усть-Ургал	— 6
Де-Кастри	— 6	Новый Хейджен	— 6	Хахарь	— 6
Дидон	— 6	Нурки	— 6	Хинганск	— 6
Дуди	— 6	Няча	— 6	Ципанда	— 6
Дюанко	— 6	Облучье	— 6	Чекунда	— 6
Заветы Ильича	— 6	Октябрьский	— 6	Челпачи	— 6
Зеленая Роща	— 6	Орель	— 6	Чильчикан	— 6
Известковая	— 6	Охотск	— 6	Чихачево	— 6
Известковый	— 6	Пашково	— 6	Чумикан	— 6
Иннокентьевский	— 6	Пестово	— 6	Чегдомын	— 6
Иркутское	— 6	Помпеевка	— 6	Энкэн	— 6
Кавалькан	— 6	Преображеновка	— 6	Эворон	— 6
Казимировка	— 6	Раздольное	— 6	Юдман	— 6
Кайлан	— 6	Роскошное	— 6	Юна	— 6
Кемкара	— 6	Савинск	— 6	Юртовый	— 6

Якутская АССР

Абага	— 6	Алысардах (северный)	— 6	Амга	— 6
Абалах	— 6	Алысардах (южный)	— 6	Анманнинкан	— 7
Абый	— 6	Алыс-Хая	— 6	Аношкинск	— 8
Алы-Базата	— 6	Аляскитовый	— 6	Антипинский	— 8
Аллах-Юнь	— 7	Алгама	— 6	Аргас	— 6

Аппаны	— 6	Икки-Амбар	— 6	Себян-Кюель	— 6
Арангастах	— 8	Кабактан	— 9	Селебир	— 6
Арбын	— 6	Казачье	— 6	Синнигес-Атах	— 6
Артык	— 7	Кангалассы	— 6	Санга-Кюель	— 6
Артык-Юрях	— 6	Канкунский	— 6	Склад	— 6
Ары	— 7	Кептени	— 6	Сиктях	— 6
Ары-Быковское	— 8	Керби	— 6	Соболох	— 7
Аччыгый-Нюлджю	— 6	Кериске	— 7	Сокол	— 8
Аяя	— 7	Кердюген	— 6	Сордоннох	— 6
Бакычча	— 6	Кобий	— 6	Станах-Хочо	— 7
Бала	— 6	Коммунар	— 6	Суон-Тит	— 6
Балаганаха (Северный)	— 6	Крест-Майор	— 6	Суордах (на р. Селеннях)	— 7
Балаганаха (на реке Нера)	— 7	Крест-Халджайы	— 6	Суордах (на р. Дулгалах)	— 6
Балыктах	— 6	Куйдусун	— 6	Сыаганах	— 6
Балыктах	— 6	Культура	— 6	Сыалах	— 6
Балыктах	— 6	Куюгастах	— 6	Сыстангах	— 6
Барылас	— 6	Куранах-Сало	— 6	Сюэгей	— 7
Батагай	— 6	Курумкан	— 6	Таймылыр	— 6
Батагай-Алыта	— 6	Кыйы	— 6	Тас-Тумус	— 6
Батамай	— 6	Кыртылах	— 6	Тектор	— 6
Батылинский	— 7	Кыстатыам	— 6	Таях-Кырдала	— 6
Бахкычай	— 6	Кысыл-Сыр	— 6	Теплый Ключ	— 6
Бахынай	— 6	Кыталыктах	— 7	Тикси	— 8
Бейдинге	— 6	Кытыл	— 6	Тиргелир	— 6
Беркакит	— 8	Кюбюме	— 6	Тирехтих	— 7
Бес-Кюель	— 6	Кюеллерики	— 6	Тит-Ары	— 8
Бестях	— 6	Кюсюр	— 8	Тобор	— 8
Беттиюготте	— 6	Мой-Юрях	— 6	Токкинская ПОС	— 6
Бёеке	— 6	Малый Нимныр	— 6	Томпо	— 6
Биэтте	— 6	Маршальский	— 6	Томтор	— 6
Билир	— 6	Мачах	— 6	Томтор	— 6
Бобровское	— 8	Маягас	— 6	Тополинный	— 6
Большие Хатымы	— 7	Мейите	— 6	Трофимовск	— 8
Борогонцы	— 6	Менге	— 6	Гумат	— 6
Борулах	— 6	Менкере	— 6	Тумул	— 6
Бриндакит	— 7	Метис	— 7	Гунгуская	— 6
Буолкалах	— 6	Мындангайы	— 6	Туорай-Умусах	— 6
Бур-Сысы	— 6	Мырыла	— 6	Турах	— 7
Бурустах	— 7	Нагорный	— 7	Тюбелях	— 7
Бур-Хайбыт	— 7	Найдатай	— 6	Угольная Зырянка	— 6
Бурхалинский	— 6	Намцы	— 6	Уздей	— 6
Быковский	— 8	Нелегер	— 6	Улахан-Крест	— 7
Быран-Урде	— 6	Нелемное Нерюнгри	— 7	Улага	— 6
Бярие-Томтора	— 6	Нижнеянск	— 6	Улу-Сысы	— 6
Верхнеколымск	— 6	Нимнырский	— 6	Улукуут	— 6
Верхненерский	— 6	Натара	— 6	Ункюр	— 6
Верхоянск	— 6	Няйба	— 8	Улба	— 6
Говорово	— 7	Нячыкы	— 7	Уолбут	— 6
Гонам	— 6	Огуй-Охтубут	— 7	Уольчан	— 7
Дараны	— 6	Огородтах	— 6	Уольчанский	— 6
Дебидиргях	— 6	Оймякон	— 6	Ус-Кюеле	— 6
Депутатский	— 7	Омчикандя	— 7	Усть-Аллах	— 6
Джарбас	— 6	Оргённек	— 6	Усть-Амгинское	— 6
Джаргалах	— 6	Охотский Перевоз	— 6	Усть-Анка	— 7
Джарджаи	— 6	Полярник	— 7	Усть-Куйга	— 6
Джебарики-Хая	— 6	Поселок	— 8	Усть-Мая	— 6
Джикимде	— 6	Предпорожный	— 7	Усть-Миль	— 6
Долгое	— 6	Предпорожный	— 7	Усть-Наталья	— 6
Дорожный	— 7	Росомаха	— 7	Усть-Нера	— 6
Дружина	— 6	Рудник	— 6	Усть-Оленек	— 6
Дунай	— 8	Сагастыр	— 7	Усть-Татта	— 6
Дыгдал	— 6	Сайылык (на р. Адыча)	— 7	Усть-Чаркы	— 7
Дюэндио	— 6	Сайылык (на р. Улахан-Бакы)	— 7	Усть-Ынычан	— 7
Евкандинский	— 7		— 7	Усть-Юдома	— 6
Жиганск	— 6	Салбанг	— 6	Усть-Янск	— 6
Забытый	— 7	Сантар	— 6	Утаях	— 6
Золотинка	— 8	Сасыр	— 7	Хабджаилах (на р. Камчатка)	— 6
Зырянка	— 7	Сатара	— 6	Хабджаилах (северный)	— 7
Зырянка (на р. Колыма)	— 6	Саханджа	— 8	Хагыр	— 7

Хайыр	— 7	Чайдах	— 6	Ыныкчанский	— 7
Хайыргас	— 6	Чабда	— 6	Ытыг-Кель	— 6
Хайысардах	— 6	Чалба	— 7	Эс-Хайя	— 6
Хандыга	— 6	Чапанда	— 6	Эльдикан	— 6
Хара-Алдан	— 6	Чекуровка	— 7	Эмндерян	— 6
Хатырык	— 6	Чечим	— 6	Эндыбал	— 6
Хатырык-Хом	— 6	Чичимах	— 6	Эбе	— 6
Хонуу	— 7	Чульман	— 7	Эльгинский	— 6
Хону	— 6	Чуогур	— 6	Юр	— 7
Хоптуруо	— 6	Чурапча	— 6	Юктэ	— 7
Хорго	— 6	Чүччунг-Сайылыга	— 7	Ют-Испит	— 7
Хос-Алас	— 6	Чыаппара	— 6	Янский	— 6
Чагда	— 6	Ыам-Быстыбыт	— 7		

Магаданская область

Адыгалах	— 6	Им. Марины Расковой	— 6	Скрытый	— 7
Аркагала	— 7	Кадыкчан	— 7	Спорное	— 7
Армань (у зал. Амахтонский)	— 7	Камешки	— 6	Стекольный	— 6
Армань (на р. Армань)	— 6	Красная Речка	— 6	Стрелка	— 6
Атарган	— 7	Кулу	— 6	Суксукан	— 6
Атка	— 6	Кушка	— 6	Сусуман	— 6
Балаганное	— 7	Кюрбелях	— 6	Таватум	— 6
Балыгычан	— 6	Магадан	— 7	Тауйск	— 7
Бараборка	— 7	Мадаун	— 6	Тахтоямск	— 7
Берёлёх	— 6	Малкачан	— 7	Талая	— 6
Бахапча	— 6	Мотыклейка	— 7	Таскан	— 7
Большевик	— 6	Мохолпит	— 6	Тополовка	— 6
Бугурчан	— 7	Мылга	— 7	Тукаинка	— 6
Буксунда	— 6	Мяkit	— 6	Туманы	— 6
Бурканья	— 7	Мяунджа	— 7	Тыэллах	— 6
Бурхала	— 6	Науччен	— 7	Ударник	— 7
Бутуычаг	— 6	Наяхан	— 6	Усть-Омчуг	— 6
Верх. Ат-Урях	— 7	Нексикан	— 6	Усть-Среднекан	— 7
Верхний Паренъ	— 6	Нерега	— 6	Усть-Утиная	— 7
Верхний Сеймчан	— 7	Нерючи	— 6	Хатарен	— 6
Ветреный	— 6	Нижний Сеймчан	— 7	Хатыннах	— 7
Галимый	— 6	Озерная	— 7	Хениканджа	— 6
Гармада	— 6	Ола	— 7	Хилгыча	— 6
Геологический	— 7	Омсукчан	— 6	Холодный	— 6
Гижига	— 6	Омчак	— 6	Хурчан	— 7
Дебин	— 6	Оротукан	— 7	Чайбуха	— 6
Джелгала	— 6	Палатка	— 6	Черное Озеро	— 6
Днепровский	— 6	Пионер	— 6	Широкий	— 7
Дусканья	— 6	Пильгин	— 6	Штурмовой	— 7
Журба	— 6	Пестрая Дресва	— 6	Эвенск	— 6
Им Гастелло	— 6	Светлый	— 6	Эльген	— 7
Им 25 Октября	— 7	Сеймчан	— 7	Эмтыей	— 6
Им. Лазо	— 6	Сиглан	— 7	Ягодное	— 6
				Ямск	— 7

Чукотский национальный округ

Аккани	— 7	Лорино	— 6	Старый Баеги	— 6
Березово	— 6	Марково	— 6	Танкорер	— 6
Беринговский	— 6	Мейныпильгино	— 6	Тойгунен	— 7
Вакарево	— 6	Мечигмен	— 6	Усть-Белая	— 6
Ванкарем	— 6	Нешкан	— 7	Үэлэн	— 7
Инчоун	— 7	Нунямо	— 7	Хатырка	— 6
Красная Яранга	— 6	Первое Поле	— 6	Чегитун	— 7
Краснено	— 6	Раупелян	— 6	Чикаево	— 6
Крепость	— 6	Сешан	— 7	Энурмино	— 7
Лавреяния	— 7	Снежное	— 6	Янраккыннот	— 6

Корякский национальный округ

Анапка	— 6	Белоголовое	— 6	Ветвей	— 6
Ачайваем	— 6	Верхне-Озерная	— 7	Воямполка-Кочевая	— 6
Аянка	— 6	Верхняя Пахача	— 6	Вывенка	— 6

Ивашка	— 6	Напана	— 6	Сопочное	— 6
Ильпирский	— 6	Новоолюторка	— 6	Таловка	— 6
Кавача	— 6	Оклан	— 6	Тигиль	— 6
Каменское	— 6	Олюторка	— 6	Тиличики	— 6
Карага	— 6	Олюторский	— 6	Тымлат	— 6
Кинкиль	— 6	Оссора	— 6	Ука	— 7
Кичига	— 6	Островной	— 6	Укинский	— 7
Ковран	— 6	Палана	— 6	Усть-Воямполка	— 6
Корн	— 6	Парень	— 6	Усть-Сопочное	— 6
Корф	— 6	Пахача	— 6	Усть-Тигиль	— 6
Лесная	— 6	Подкагерное	— 6	Усть-Хайрюзово	— 6
Макарьевское	— 6	Рекинники	— 6	Хайлюля	— 6
Манилы	— 6	Слаутное	— 6	Хайлино	— 6
Микино	— 6	Седанка-Кочевая	— 6	Хайрюзово	— 6
Морошечное	— 6	Средняя Пахача	— 6		

Камчатская область

Анавгай	— 7	Коряки	— 8	Отрадное	— 8
Апача	— 7	Крапивная	— 7	Паратунка	— 8
Богачевка	— 9	Красный Яр	— 7	Петропавловск-Камчатский	— 9
Большерецкий	— 7	Кроноки	— 9	Привольное	— 7
Большерецк	— 7	Крутоберегово	— 9	Пущино	— 8
Верх. Колпаково	— 6	Култук	— 8	Рукавичка	— 9
Долиновка	— 7	Лаучан	— 6	Радыгино	— 9
Елизово	— 8	Лопатка	— 9	Рыбачий	— 9
Жупаново	— 9	Малка	— 8	Саранный	— 9
Зуйково	— 7	Мильково	— 7	Северные Коряки	— 8
Ганалы	— 8	Митогинский	— 7	Соболево	— 6
Ича	— 6	Моховая	— 9	Среднекамчатск	— 7
Камаки	— 8	Начики	— 8	Твайян	— 6
Кирганик	— 7	Немтик	— 7	Усть-Большерецк	— 7
Кировский	— 6	Нижнекамчатск	— 8	Усть-Камчатск	— 8
Кихчик	— 7	Облуковино	— 6	Уташуд	— 9
Ключи	— 7	Озерновский	— 8	Шеромы	— 7
Козыревск	— 7	Октябрьский	— 7	Щапино	— 7
Колпаковский	— 6	Опала	— 8	Эссо	— 7

Командорские острова

Никольское	— 9	Преображенское	— 9
------------	-----	----------------	-----

Курильские острова

Алеутка	— 9	Кратерный	— 9	Севергино	— 9
Байково	— 9	Куйбышево	— 9	Северо-Курильск	— 9
Березовка	— 9	Курильск	— 9	Серноводск	— 9
Буревестник	— 9	Макаровка	— 9	Славное	— 9
Васильево	— 9	Океанское	— 9	Тятино	— 9
Головнино	— 9	Онекотан	— 9	Шелихово	— 9
Григорьево	— 9	Саушкино	— 9	Щекал	— 9
Доброе	— 9	Подгорный	— 9	Южно-Курильск	— 9
Докучаево	— 9	Рейдово	— 9		
Китобойный	— 9	Сарычево	— 9		

П р и м е ч а н и я 1 Сейсмичность в баллах в пределах изосейсм указана на картах цифрами

2 Для пунктов, расположенных на границах сейсмических районов, надлежит принимать балльность, относящуюся к более сейсмичному району

СОДЕРЖАНИЕ

	Стр.
1. Основные положения	3
2 Расчетные сейсмические воздействия	4
3. Жилые, общественные и производственные здания и сооружения	8
Основания, фундаменты и стены подвалов	9
Каркасные здания	10
Крупнопанельные здания	10
Здания со стенами из каменной кладки и деревянные здания	11
Перекрытия и покрытия	14
Предварительно-напряженные конструкции	15
Перемычки, лестницы, перегородки, балконы, печи, отделка зданий	15
4. Дорожные сооружения	15
Земляное полотно и верхнее строение пути	16
Сейсмические нагрузки	17
Мосты	17
Опоры мостов	19
Трубы под насыпями	19
Подпорные стены	20
Тоннели	20
5 Гидротехнические сооружения	20
Расчетные сейсмические воздействия	22
Сейсмические воздействия от масс сооружения	22
Присоединенная масса воды и гидродинамическое давление	23
Сейсмическое давление грунта	26
Размещение гидротехнических сооружений и конструктивные мероприятия	26
<i>Приложение 1. Карты сейсмического районирования территории СССР</i>	<i>29</i>
<i>Приложение 2. Список населенных пунктов СССР, расположенных в сейсмических районах, с указанием принятой для них сейсмичности в баллах</i>	<i>37</i>

*Государственный комитет Совета Министров СССР
по делам строительства
(Госстрой СССР)*

СНиП II-А 12-69* СТРОИТЕЛЬНЫЕ НОРМЫ И ПРАВИЛА
Часть II. Нормы проектирования

Глава 12. Строительство в сейсмических районах

Редакция инструктивно-нормативной литературы
Зав. редакцией Г. А Жигачева
Редактор Л Г Бальян
Мл. редактор Л Н Козлова
Технические редакторы Н. Г. Бочкова, Ю. Л. Циханкова
Корректоры О. В Стигнеева, В А Быкова

Сдано в набор 20/X 1976 г. Подписано в печать 15/III 1977 г Формат 84×108^{1/16} Бумага
типолиграфская № 3 5,88 усл. печ. л (5,93 уч.-изд. л) Изд № XII—6552 Заказ № 769
Тираж 100 000 экз Цена 30 коп

*Стройиздат
103006, Москва, Каляевская, 23а*

**Владимирская типография Союзполиграфпрома при Государственном комитете
Совета Министров СССР по делам издательства, полиграфии и книжной торговли
600610, гор Владимир, ул Победы, д 18-б**

ТАБЛИЦА СООТНОШЕНИЯ МЕЖДУ НЕКОТОРЫМИ ЕДИНИЦАМИ ФИЗИЧЕСКИХ ВЕЛИЧИН,
ПОДЛЖАЩИМИ ИЗЪЯТИЮ, И ЕДИНИЦАМИ СИ

Накменование величины	Единица				Соотношения единиц	
	подлежащая изъятию		СИ			
	наименование	обозначение	наименование	обозначение		
Сила; нагрузка; вес	килограмм — сила тонна — сила грамм — сила	кгс тс гс	{ ньютон	Н	1 кгс ~ 9,8 Н ~ 10 Н 1 тс ~ 9,8 · 10 ³ Н ~ 10 кН 1 гс ~ 9,8 · 10 ⁻³ Н ~ 10 мН	
Линейная нагрузка Поверхностная нагрузка	килограмм — сила на метр килограмм — сила на квадратный метр	кгс/м кгс/м ²	ньютон на метр ньютон на квадратный метр	Н/м Н/м ²	1 кгс/м ~ 10 Н/м 1 кгс/м ² ~ 10 Н/м ²	
Давление	килограмм — сила на квадратный сантиметр миллиметр водяного столба миллиметр ртутного столба	кгс/см ² мм вод. ст. мм рт. ст.	{ паскаль	Па	1 кгс/см ² ~ 9,8 · 10 ⁴ Па ~ ~ 10 ⁵ Па ~ 0,1 МПа 1 мм вод. ст. ~ 9,8 Па ~ ~ 10 Па 1 мм рт. ст. ~ 133,3 Па	
Механическое напряжение Модуль продольной упругости; модуль сдвига; модуль объемного сжатия	килограмм — сила на квадратный миллиметр килограмм — сила на квадратный сантиметр	кгс/мм ² кгс/см ²	{ паскаль	Па	1 кгс/мм ² ~ 9,8 · 10 ⁶ Па ~ ~ 10 ⁷ Па ~ 10 МПа 1 кгс/см ² ~ 9,8 · 10 ⁴ Па ~ ~ 10 ⁵ Па ~ 0,1 МПа	
Момент силы; момент пары сил	килограмм — сила — метр	кгс · м	ньютон — метр	Н · м	1 кгс · м ~ 9,8 Н · м ~ ~ 10 Н · м	
Работа (энергия)	килограмм — сила — метр	кгс · м	дюйм	Дж	1 кгс · м ~ 9,8 Дж ~ 10 Дж	
Количество теплоты	калория килокалория	кал ккал	дюйм	Дж	1 кал ~ 4,2 Дж 1 ккал ~ 4,2 кДж	
Мощность	килограмм — сила — метр в секунду лошадиная сила калория в секунду килокалория в час	кгс · м/с л. с. кал/с ккал/ч	{ ватт	Вт	1 кгс · м/с ~ 9,8 Вт ~ 10 Вт 1 л. с. ~ 735,5 Вт 1 кал/с ~ 4,2 Вт 1 ккал/ч ~ 1,16 Вт	

Продолжение

Наименование величины	Единица				Соотношение единиц	
	подлежащая изъятию		СИ			
	наименование	обозначение	наименование	обозначение		
Удельная теплоемкость	калория на грамм — градус Цельсия килокалория на килограмм — градус Цельсия	кал' / (г · °C) ккал / (кг · °C)	дюйль на килограмм — кельвин	Дж / (кг × K)	1 кал / (г · °C) ~ ~ 4,2 · 10 ³ Дж / (кг · К) 1 ккал / (кг · °C) ~ ~ 4,2 Дж / (кг · К)	
Теплопроводность	калория в секунду на сантиметр — градус Цельсия килокалория в час на метр — градус Цельсия	кал' / (с · см × °C) ккал / (ч · м · °C)	вatt на метр — кельвин	Вт / (м · К)	1 кал / (с · см · °C) ~ ~ 420 Вт / (м · К) 1 ккал / (ч · м · °C) ~ ~ 1,16 Вт / (м · К)	
Коэффициент теплообмена (теплоотдачи); коэффициент теплопередачи	калория в секунду на квадратный сантиметр — градус Цельсия килокалория в час на квадратный метр — градус Цельсия	кал / (с · см ² × °C) ккал / (ч × м ² · °C)	вatt на квадратный метр — кельвин	Вт / (м ² × K)	1 кал / (с · см ² · °C) ~ ~ 42 кВт / (м ² · К) 1 ккал / (ч · м ² · °C) ~ ~ 1,16 кВт / (м ² · К)	

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР
ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА
(ГОССТРОЙ СССР)

СТРОИТЕЛЬНЫЕ НОРМЫ И ПРАВИЛА

Раздел 5 ГИДРОТЕХНИЧЕСКИЕ СООРУЖЕНИЯ Главы СНиП II-А.12-69 СТРОИТЕЛЬСТВО В СЕЙСМИЧЕСКИХ РАЙОНАХ НОРМЫ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

Одобрено введен с заменой СНиПом №-7-81 пост. № 94
с 13.06.81 с 01.01.82 см. БСТ № 3, 1981 г. с. 22.

Москва
1972

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР
ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА
(ГОССТРОЙ СССР)

С Т Р О И Т Е Л Ь Н Ы Е Н О Р М Ы И П Р А В И Л А

Р а з д е л 5
ГИДРОТЕХНИЧЕСКИЕ СООРУЖЕНИЯ
Главы СНиП II-A.12-69
СТРОИТЕЛЬСТВО В СЕЙСМИЧЕСКИХ
РАЙОНАХ.
НОРМЫ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

Утверждены
Государственным комитетом Совета Министров СССР
по делам строительства
7 февраля 1972 г.

М о с к в а
1 9 7 2

Раздел 5 «Гидротехнические сооружения» главы СНиП II-А. 12-69 «Строительство в сейсмических районах. Нормы проектирования» разработан институтами ВНИИГ им Б. Е. Веденеева, Гидропроект им. С. Я. Жука, ГрузНИИЭГС Минэнерго СССР, ИСМиС АН Грузинской ССР и ЛПИ им. М. И. Калинина Министерства высшего и среднего специального образования РСФСР.

С введением в действие настоящего раздела 5 главы СНиП II-А. 12-69 с 1 октября 1972 г. утрачивает силу раздел 6 главы СНиП II-А. 12-62

Редакторы: инж. С. Ю. ДУЗИНКЕВИЧ (Госстрой СССР), докт. т. н. О. А. САВИНОВ (ВНИИГ), докт. т. н. Ш. Г. НАПЕТВАРИДЗЕ (ИСМиС), к. т. н. Н. Д. КРАСНИКОВ (ВНИИГ), инж. В. Ф. ИВАНИЩЕВ, инж. Я. И. НАТАРИУС (Гидропроект).

Государственный Комитет Совета Министров СССР по делам строительства (Госстрой СССР)	Строительные нормы и правила Раздел 5. „Гидротехнические сооружения“ главы СНиП II-A 12-69 „Строительство в сейсмических районах. Нормы проектирования“	Раздел 5 главы СНиП II-A.12-69 Взамен раздела 6 главы СНиП II-A.12-62
---	---	--

5. ГИДРОТЕХНИЧЕСКИЕ СООРУЖЕНИЯ

5.1 Указания настоящего раздела распространяются на проектирование гидротехнических сооружений гидроэлектрических станций, водного (речного и морского) транспорта, мелиоративных систем и т. п. сооружений.

Примечание Надводные части гидротехнических сооружений следует проектировать с учетом требований соответствующих разделов настоящей главы СНиП

5.2. Основной задачей обеспечения сейсмостойкости гидротехнических сооружений является предупреждение возможности их разрушений или таких повреждений при землетрясениях, которые могут вызвать катастрофические последствия, заключающиеся в затоплении населенных пунктов, промышленных и других объектов, или привести к затруднению аварийно-восстановительных работ по ликвидации последствий землетрясений

5.3. При проектировании подпорных гидротехнических сооружений III и IV классов, разрушение которых не приводит к катастрофическим последствиям, и безнапорных сооружений всех классов, оценка сейсмичности площадок строительства производится по приложениям 1 и 2 к настоящей главе СНиП с учетом инженерно-геологических данных, согласно табл. 13 (по согласованию с утверждающей проект инстанцией)

5.4 При технико-экономическом обосновании целесообразности проектирования и строительства подпорных сооружений всех классов определение сейсмичности площадок строительства производится согласно п. 5.3; при этом сейсмичность площадок строительства сооружений I класса повышается на 1 балл.

Таблица 13

Изменение интенсивности землетрясения в баллах на основании инженерно-геологических данных

Категория грунта по сейсмическим свойствам	Грунты основания	Уточненная интенсивность в баллах при сейсмичности района		
		7	8	9
I	Скальные и полускальные породы и крупнообломочные особо плотные грунты	6	7	8
II	Глины и суглинки твердые, крупнообломочные грунты, гравиногалечные и крупнозернистые песчаные грунты	7	8	9
III	Глины и суглинки мягко- и текучепластичные, пески средней крупности и мелкие	8	9	>9

Примечания 1 В районах сейсмичностью 6 баллов уточненную сейсмичность площадок строительства подпорных гидротехнических сооружений, возводимых на грунтах III категории, следует принимать равной 7 баллам

2 Строительство гидротехнических сооружений на грунтах III категории в районах сейсмичностью 9 баллов разрешается только при специальном обосновании

Технический и техно-рабочий проекты подпорных сооружений, кроме указанных в п. 5.3, следует разрабатывать, исходя из уточненной сейсмичности площадок строительства, устанавливаемой с учетом результатов специальных исследований, включающих:

а) изучение сейсмического режима площадки строительства и получение данных для расчета и проектирования сейсмостойких сооружений, их оснований и береговых склонов;

Внесен Минэнерго ССР и Академии наук Грузинской ССР	Утвержден Государственным Комитетом Совета Министров СССР по делам строительства 7 февраля 1972 г.	Срок введения с 1 октября 1972 г.
---	--	--

б) выявление возможных зон возникновения остаточных деформаций оснований и оценку их величин для каждой зоны;

в) выявление других видов сейсмической опасности, например, возможности обрушения в водохранилище больших масс горных пород, падения непосредственно на сооружение неустойчивых скальных массивов и др.;

г) определение динамических деформационных и прочностных характеристик материалов сооружений и грунтов оснований с учетом изменения их свойств при обводнении;

д) оценку возможных изменений сейсмичности площадки строительства после наполнения водохранилища.

5.5. Расчетная сейсмичность площадок строительства гидротехнических сооружений на период строительства снижается на один балл.

5.6. При расчете гидротехнических сооружений на сейсмические воздействия следует производить проверку прочности и устойчивости гидроузлов и их частей, оснований и береговых склонов как в створе сооружений, так и в зоне водохранилищ. В расчетах учитывается действие сейсмических нагрузок от масс сооружений, от присоединенных масс воды (или гидродинамического давления), от волн в водохранилище, вызванных землетрясением, и от динамического давления грунта.

Примечание. При проектировании подпорных сооружений I и II классов допускается проведение динамических расчетов с использованием акселерограмм. При этом динамические характеристики грунтов оснований и строительных материалов следует определять экспериментально.

5.7. Скальные массивы, образующие береговые склоны, падение которых при землетрясении может вызвать повреждение основных сооружений гидроузла или образование волны перелива, повлечь за собой затопление населенных пунктов или промышленных предприятий, следует проверять на устойчивость.

5.8. Наряду с расчетом гидротехнических сооружений I и II классов на сейсмические воздействия следует производить модельные исследования с целью уточнения частот и форм собственных колебаний, напряженного состояния и изучения возможных видов и условий разрушения сооружений и их оснований.

5.9. При расчете гидротехнических сооружений допускается учитывать возможность появления остаточных деформаций и повреждений (осадок и смещений, трещин), не приводящих к катастрофическим последствиям, при условии, что эти деформации и повреждения могут быть устранены после землетрясения соответствующим ремонтом сооружений.

5.10. В проектах гидротехнических сооружений I и II классов, возводимых в районах с сейсмичностью 8 и 9 баллов, следует предусматривать организацию постоянных инструментальных сейсмометрических наблюдений за сооружениями и их основаниями при землетрясениях.

РАСЧЕТНЫЕ СЕЙСМИЧЕСКИЕ ВОЗДЕЙСТВИЯ

СЕЙСМИЧЕСКОЕ ВОЗДЕЙСТВИЕ ОТ МАСС СООРУЖЕНИЯ

5.11. В расчетах прочности гидротехнических сооружений (за исключением сооружений, напряженное состояние которых зависит от вертикальных смещений, например — арочных плотин двоякой кривизны) учитываются только горизонтальные составляющие сейсмического воздействия.

В расчетах устойчивости гидротехнических сооружений учитывается также вертикальная составляющая сейсмического воздействия, причем горизонтальная и вертикальная составляющие принимаются действующими одновременно (в соответствии с п. 5.18).

5.12. Горизонтальная составляющая сейсмической нагрузки S_{ik} в точке k сооружения, соответствующая i -му тону его собственных колебаний, определяется по формуле:

$$S_{ik} = Q_k m K_c \beta_i^0 \eta_{ik}, \quad (6)$$

где Q_k — вес элемента сооружения, отнесенный к точке k ;

K_c — коэффициент сейсмичности, принимаемый по табл. 2 настоящей главы СНиП;

m — коэффициент, учитывающий особые условия работы гидроузлов и принимаемый в расчетах подпорных сооружений I класса: для бетонных плотин равным 1,5; для плотин из грунтовых материалов равным 1,3; для остальных сооружений I класса и всех сооружений II, III и IV классов равным 1,0;

β_i^0 — коэффициент динамичности, соответствующий i -й форме собственных колебаний сооружения, определяемый по п. 5.14;

η_{ik} — коэффициент, зависящий от i -й формы собственных колебаний и от места расположения точки k , определяемый с учетом п. 5.13.

Примечания: 1. Вес погруженного в воду элемента сооружения Q_k определяется без учета взвешивающего действия воды. Вес воды в объеме этого элемента учитывается в качестве дополнительного веса.

2. При учете инерционного влияния воды к величине Q_k прибавляется вес присоединенной массы воды, равной $m_w g$, где m_w — присоединенная масса воды, определяемая согласно пп. 5.23 и 5.24, а g — ускорение силы тяжести.

3. При технико-экономическом обосновании строительства подпорных сооружений I класса коэффициент m принимается равным 1,0.

5.13. Для сооружений, при расчетах которых можно ограничиваться учетом только горизонтальной составляющей смещения, сейсмическая нагрузка определяется по формуле (6), а коэффициент η_{ik} по формуле (3).

Для сооружений, в расчетах которых необходимо учитывать две или три составляющих смещения точек при колебаниях, коэффициент η_{ik} определяется с учетом всех составляющих смещения.

5.14. Величина β_i^0 определяется по формуле

$$\beta_i^0 = m^0 \beta_i \quad (7)$$

где β_i — коэффициент динамичности, определяемый согласно п. 2.4 настоящей главы СНиП;

m^0 — коэффициент, зависящий от вида материала и конструкций сооружения и принимаемый по табл. 14.

Величина β_i принимается не менее 0,8.

Таблица 14

Значения коэффициента m^0

Материал, тип и конструктивные особенности сооружений	m^0
1. Железобетонные и бетонные сооружения, работающие при колебаниях без раскрытия швов	1,0
2. Бетонные сооружения, свободно деформирующиеся при колебаниях с частичным раскрытием швов	0,8
3. Земляные и каменно-набросные сооружения	0,7

5.15. Для определения сейсмических нагрузок при технико-экономическом обосновании строительства гидротехнических сооружений I и II классов и на всех стадиях проектирования сооружений III и IV классов разрешается использование приближенных зависимостей, базирующихся на учете только первого (основного) тона колебаний и приближенной формы деформации сооружения, отвечающей этому тону.

Для сооружений, расчет которых производится по консольной схеме, допускается вычислять коэффициенты η_{ik} по формуле (4).

5.16. Сейсмическую нагрузку на подземные сооружения, а также на скальные массивы, образующие основания сооружений и естественные береговые склоны, следует определять по формуле (6) при значениях $\beta_i^0 \eta_{kl}^0 = 1,0$, а на подпорные стенки — при $\beta_i^0 \eta_{ik}^0 = 1,5$.

5.17. Сейсмические нагрузки на жесткие массивные сооружения типа оградительных портовых сооружений, бетонных водосливных плотин на нескальных основаниях и т. п. определяются как для твердого тела на упругом основании, с учетом влияния инерции вращения.

5.18. Вертикальная составляющая S_k^B сейсмической нагрузки, действующая на k -й элемент сооружения, определяется по формуле

$$S_k^B = Q_k m K_c \sin \alpha, \quad (8)$$

где α — угол между горизонталью и направлением сейсмического воздействия, принимаемый не более 30° .

При одновременном учете вертикальной и горизонтальной составляющих сейсмических сил величина K_c в формуле (6) умножается на $\cos \alpha$.

5.19. Расчетные усилия N_p в рассматриваемом сечении конструкции,ываемые при оценке прочности сооружений и их оснований, определяются:

а) при периоде первого (основного) тона собственных колебаний более 0,3 сек по формуле

$$N_p = \sqrt{\sum_{i=1}^n N_i^2}, \quad (9)$$

где N_i — усилие в рассматриваемом сечении для i -го тона колебаний;

n — число учитываемых тонов колебаний;

б) при периоде первого тона собственных колебаний, равном 0,3 сек или менее, по формуле (5) настоящей главы СНиП.

5.20. В расчетах устойчивости сооружений и их частей расчетная горизонтальная сейсмическая нагрузка S_p в рассматриваемом сечении определяется по формуле

$$S_p = \sqrt{\sum_{i=1}^n S_i^2}, \quad (10)$$

где S_i — сейсмическая нагрузка в том же сечении, определяемая по формуле (6).

5.21. Для сооружений, расчет которых производится по консольной схеме, следует учитывать не более 5 форм собственных колебаний. Если расчетная схема сооружения составлена с учетом пространственной работы, число форм собственных колебаний, учитываемых в расчете, принимается таким, чтобы приращение усилий, определяемых по формуле (9), или приращение нагрузок, определяемых по формуле (10) от учета двух последующих форм, не превышало 10%.

ПРИСОЕДИНЕННАЯ МАССА ВОДЫ И ГИДРОДИНАМИЧЕСКОЕ ДАВЛЕНИЕ

5.22. В расчетах гидротехнических сооружений на сейсмическое воздействие при определении периодов собственных колебаний и сейсмических нагрузок следует учитывать инерционное влияние воды.

5.23. Присоединенная масса воды m_b для гидротехнических сооружений (кроме перечисленных в п. 5.24), приходящаяся на единицу площади их поверхности, определяется по формуле

$$m_b = \frac{\gamma}{g} h \mu \psi, \quad (11)$$

где γ — объемный вес воды в t/m^3 ;

h — глубина воды у сооружения в m ;

μ — безразмерный коэффициент присоединенной массы воды, определяемый по табл. 15;

ψ — безразмерный коэффициент, учитывающий ограниченность длины водоема и принимаемый для $l/h \geq 3$ равным 1, а для $l/h < 3$ — по табл. 16;

l — расстояние между сооружением и противоположным ему берегом водоема (для шлюзов и аналогичных сооружений — между противоположными стенками конструкции) на глубине $l^2/3h$ от свободной поверхности воды.

П р и м е ч а н и е. Если вода находится с двух сторон сооружения, присоединенная масса воды принимается равной сумме присоединенных масс воды, определяемых для каждой из сторон сооружения.

5.24. Для отдельно стоящих сооружений типа водозаборных башен, опор мостов и свай присоединенная масса воды m_b , приходящаяся на единицу длины конструкции, определяется по формуле:

$$m_b = \frac{\gamma}{g} d^2 \mu, \quad (12)$$

где d — диаметр круглого или размер стороны квадратного поперечного сечения сооружения в m ;

μ — безразмерный коэффициент, определяемый по табл. 15.

П р и м е ч а н и е. Погонную присоединенную массу воды m_b при поперечных колебаниях свай можно приближенно принимать равной массе воды в объеме единицы длины сваи.

5.25. В расчетах прочности и устойчивости сооружений, указанных в пп. 5.15—5.17, допускается учитывать сейсмическое давление воды, определяемое по формулам:

а) для всех сооружений, кроме отдельно стоящих:

$$\left. \begin{aligned} p &= K_c \gamma h D \psi, \\ P &= K_c \gamma h^2 \Omega \psi, \\ h_0 &= h \chi; \end{aligned} \right\} \quad (13)$$

б) для отдельно стоящих сооружений:

$$\left. \begin{aligned} p_0 &= K_c \gamma d^2 D, \\ P_0 &= K_c \gamma d^2 \Omega h, \\ h_0 &= h \chi; \end{aligned} \right\} \quad (14)$$

где p — ординаты эпюры гидродинамического давления, отнесенного к единице площади поверхности сооружения;

p_0 — то же, отнесенного к единице высоты отдельно стоящего сооружения;

Таблица 15

Расчетные формулы для определения безразмерных коэффициентов присоединенных масс воды μ , ординат эпюра гидродинамических давлений D , равнодействующей гидродинамического давления Ω , глубин погружения точки приложения равнодействующей χ

Характер движения	Коэффициенты				
	1	2	3	4	5
1. Колебания вращения недеформируемого сооружения с вертикальной напорной гранью на податливом основании при $z_c \neq h$		$z_c R - \frac{2h}{\pi} G$ $\frac{z_c - z}{z_c - h}$	$z_c R - \frac{2h}{\pi} G$ $\frac{z_c - h}{z_c - h}$	$0,543 z_c - 0,325 h$ $z_c - h$	$0,525 z_c - 0,210 h$ $0,543 z_c - 0,325 h$
2. Горизонтальные поступательные перемещения недеформируемых сооружений					
а) с вертикальной напорной гранью	R	R	0,543	0,6	
б) с наклонной напорной гранью	$R \sin^3 \theta$	$R \sin^2 \theta$	$0,543 \sin \theta$	0,6	
3. Горизонтальные поступательные перемещения недеформируемых сооружений с вертикальной напорной гранью в V-образном ущелье	μ_1	$D = \mu_1$	—	—	—
4. Горизонтальные изгибные колебания сооружений консольного типа с вертикальной напорной гранью	$\frac{R + C_1(a-1)}{1 + C_3(a-1)}$	$R + C_1(a-1)$	—	—	—
5. Горизонтальные сдвиговые колебания сооружений консольного типа с вертикальной напорной гранью	$\frac{aR - C_2(a-1)}{a - (a-1)\frac{z^2}{h^2}}$	$aR - C_2(a-1)$	—	—	—
6. Горизонтальные колебания отдельно стоящих вертикальных сооружений типа водозаборных башен, опор мостов, свай с круглой формой поперечного сечения	$\frac{\pi}{4} \left(\frac{z}{h}\right)^{d_1/2h}$	$\frac{\pi}{4} \left(\frac{z}{h}\right)^{d_1/2h}$	$\frac{\pi}{4 \left(1 + \frac{d_1}{2h}\right)}$	$\frac{2h + d_1}{4h + d_1}$	
7. То же — с квадратной формой поперечного сечения	$\left(\frac{z}{h}\right)^{d_2/2h}$	$\left(\frac{z}{h}\right)^{d_2/2h}$	$\frac{1}{1 + \frac{d_2}{2h}}$	$\frac{2h + d_2}{4h + d_2}$	

П р и м е ч а н и я. 1. Коэффициенты R , G , μ_1 , C_1 , C_2 , C_3 — принимаются по табл. 17;

z_c , z — координаты соответственно центра колебаний и точки напорной грани, для которой определяется величина присоединенной массы (начало координат принимается на уровне водной поверхности);

θ — угол наклона напорной грани к горизонтали;

d_1 — диаметр поперечного сечения в m ;

d_2 — сторона квадрата поперечного сечения в m ;

a — отношение ускорения на гребне плотины к величине K_{cg} .

2. В случае, когда угол наклона напорной грани $\theta \geq 75^\circ$, значения безразмерных коэффициентов принимаются как для вертикальной напорной грани.

3. Значение безразмерного коэффициента μ_1 для ключевого сечения симметричных арочных плотин принимается по табл. 17. Для остальных сечений арочной плотины значения этого коэффициента увеличиваются линейно до $1,3\mu_1$ в пятых.

P — суммарное гидродинамическое давление на единицу длины сооружения;

P_0 — то же, на отдельно стоящее сооружение;

h_0 — глубина погружения точки приложения равнодействующей гидродинамического давления;

D , Ω , χ — безразмерные коэффициенты, определяемые по табл. 15.

Примечание. Если вода находится с двух сторон сооружения, гидродинамическое давление принимается равным сумме абсолютных значений гидродинамических давлений, определенных для каждой из сторон сооружения.

Таблица 16

Значения безразмерного коэффициента ψ в зависимости от отношения l/h

l/h	0,2	0,4	0,6	0,8	1,0	1,2	1,4	1,6	1,8	2,0	2,5	3,0
ψ	0,26	0,41	0,53	0,63	0,72	0,78	0,83	0,88	0,90	0,93	0,96	1,0

Таблица 17

Значения безразмерных коэффициентов R , G , μ_1 , C_1 , C_2 , C_3 в зависимости от отношения z/h

Безразмерные коэффициенты	z/h	0,1	0,2	0,3	0,4	0,5	0,6	0,7	0,8	0,9	1,0
		0,23	0,36	0,47	0,55	0,61	0,66	0,70	0,72	0,74	0,74
R	0,12	0,23	0,34	0,45	0,55	0,64	0,72	0,79	0,83	0,85	
G	0,22	0,38	0,47	0,53	0,57	0,59	0,61	0,62	0,63	0,68	
$\theta=90^\circ$	$b:h = 3:1$	0,22	0,35	0,41	0,46	0,49	0,52	0,53	0,54	0,54	0,55
	$b:h = 2:1$	0,22	0,35	0,41	0,46	0,49	0,52	0,53	0,54	0,54	0,55
	$b:h = 1:1$	0,21	0,29	0,35	0,38	0,41	0,43	0,44	0,45	0,45	0,44
$\theta=30^\circ$ для всех отношений $b:h$	0,08	0,15	0,18	0,22	0,23	0,23	0,22	0,20	0,18	0,15	
C_1	0,07	0,09	0,10	0,10	0,09	0,08	0,07	0,07	0,06	0,06	
C_2	0,04	0,09	0,13	0,18	0,23	0,28	0,34	0,38	0,42	0,43	
C_3	0,86	0,73	0,59	0,46	0,34	0,23	0,14	0,06	0,02	0,00	

Примечание: b — ширина ущелья на уровне водной поверхности.

5.26. В напорных водоводах гидродинамическое давление P_{\max} в $\text{т}/\text{м}^2$ определяется по формуле

$$P_{\max} = \frac{K_c}{2\pi} \gamma C_v T_0, \quad (15)$$

где C_v — скорость звука в воде, равная 1300 м/сек;

T_0 — преобладающий период сейсмических колебаний грунта, величина которого принимается равной 0,5 сек.

5.27. При расчете гидротехнических сооружений на вертикальную составляющую сейс-

мического воздействия следует учитывать дополнительное сейсмическое давление воды p_d (ординаты давления) по формуле

$$p_d = \gamma z K_c \sin \alpha, \quad (16)$$

где z — расстояние от рассматриваемого сечения до водной поверхности.

5.28. Высота гравитационной волны в водохранилище, возникающей от сейсмического воздействия, учитываемая при назначении превышения гребня плотины над расчетным горизонтом воды, при условии, что отношение длины водохранилища l к глубине воды h более 3, определяется по формуле

$$\Delta h = 0,5 K_c T_1 \sqrt{gh}, \quad (17)$$

где T_1 — преобладающий период сейсмических колебаний ложа водохранилища, принимаемый равным 1,0 сек.

5.29. При расчете гидротехнических сооружений с учетом сейсмического воздействия, направленного вдоль напорного фронта сооружения, влияние водной среды допускается не учитывать.

СЕЙСМИЧЕСКОЕ ДАВЛЕНИЕ ГРУНТА

5.30. При расчетах подпорных стенок, а также туннелей и других подземных гидротехнических сооружений следует учитывать раздельно инерционное сейсмическое давление грунта и давление, вызванное изменением напряженного состояния среды при прохождении в ней сейсмических волн.

5.31. Сейсмическое инерционное давление несвязного грунта на подпорные стенки определяется по формулам:

$$q_c = (1 + 2K_c \operatorname{tg} \varphi) p, \quad (18)$$

$$q_c^* = (1 - 2K_c \operatorname{tg} \varphi) p^*, \quad (19)$$

где q_c и q_c^* — соответственно активное и пассивное давление грунта при учете сейсмического воздействия;

p и p^* — соответственно активное и пассивное статические давления грунта; φ — расчетное значение угла внутреннего трения грунта.

Сейсмическое инерционное горное давление определяется по формуле (8), где Q_h следует принимать равным весу соответствующего породного свода.

5.32. Сейсмические нормальные и касательные напряжения, возникающие в грунтовой среде при прохождении сейсмических волн, определяются по формулам:

$$\begin{aligned} \sigma_r &= \pm \frac{1}{2\pi} K_c \gamma_r C_p T_0 \\ \tau_r &= \pm \frac{1}{2\pi} K_c \gamma_r C_s T_0; \end{aligned} \quad (20)$$

где σ_r и τ_r — соответственно нормальные и касательные сейсмические напряжения в грунтовой среде в T/m^2 ;

γ_r — объемный вес грунта в T/m^3 ;

T_0 — преобладающий период скорости сейсмических колебаний, определяемый по данным инженерно-сейсмологических исследований, проводимых согласно п. 5.4, а при отсутствии этих данных величину T_0 допускается принимать равной 0,5 сек;

C_p, C_s — скорости распространения продольных и поперечных сейсмических волн в грунте в m/sec , определяемые экспериментально.

РАЗМЕЩЕНИЕ ГИДРОТЕХНИЧЕСКИХ СООРУЖЕНИЙ И КОНСТРУКТИВНЫЕ МЕРОПРИЯТИЯ

5.33. Подпорные гидротехнические сооружения, возводимые в сейсмических районах, следует располагать на участках, удаленных от тектонических разломов, по которым могут возникнуть дифференциальные подвижки скальных массивов, образующих основание сооружения.

Основные сооружения гидроузлов (плотина, здание ГЭС, водосброс) следует размещать на скальном массиве, в пределах которого возможность возникновения таких подвижек исключена.

5.34. Возведение подпорных гидросооружений на участках, в пределах которых противоположные береговые склоны сложены породами, резко различающимися по механическим свойствам, не допускается.

5.35. При наличии в основании сооружений слоя слабых грунтов (илов, мягко-пластичных глин и др.) рекомендуется удалять их, либо предусматривать специальные меры по их уплотнению или закреплению.

При строительстве гидросооружений на скальных породах рекомендуется обращать особое внимание на тщательное выполнение мероприятий по укреплению пород и улучшению контакта сооружений с основанием.

5.36. При наличии в основании или теле сооружения водонасыщенных несвязных грунтов следует производить оценку возможности их разжижения при сейсмическом воздействии.

При возможности разжижения грунтов в теле сооружения или в основании следует предусматривать искусственное уплотнение или укрепление грунтов, выполняемое на основе экспериментальных исследований.

5.37. В качестве водоупорных элементов плотин из местных материалов следует применять пластичные или полужесткие ядра

и экраны, гибкие железобетонные экраны из плит или пакетов плит, соединенных между собой металлическими компенсаторами, а также гибкое шарнирное сопряжение экрана с противофильтрационным зубом.

5.38. Для плотин из грунтовых материалов должна проводиться проверка устойчивости откосов:

а) на сдвиг по круглоцилиндрическим, ломанным или другим поверхностям скольжения согласно нормам проектирования плотин из местных материалов, причем сейсмические нагрузки, определяемые по формуле (10), учитываются, как дополнительные сдвигающие силы;

б) на поверхностное осыпание материала откоса из несвязных материалов и его выполнение. Требуемый угол наклона откоса к горизонту θ определяется по формулам:

— для сухого откоса:

$$\operatorname{tg} \theta < \frac{\operatorname{tg} \varphi - m K_c k_y^{(c)} \sqrt{\sum_{i=1}^n [\beta_i^0 \eta_i(z)]^2}}{k_y^{(c)} + m K_c \operatorname{tg} \varphi \sqrt{\sum_{i=1}^n [\beta_i^0 \eta_i(z)]^2}}, \quad (21)$$

— для верхового откоса ниже уровня водной поверхности в водохранилище и низового откоса ниже кривой депрессии:

$$\operatorname{tg} \theta < \frac{(\gamma-1) \operatorname{tg} \varphi - m K_c k_y^{(c)} \gamma \sqrt{\sum_{i=1}^n [\beta_i^0 \eta_i(z)]^2}}{(\gamma-1) k_y^{(c)} - m K_c \gamma \operatorname{tg} \varphi \sqrt{\sum_{i=1}^n [\beta_i^0 \eta_i(z)]^2}}, \quad (22)$$

где φ — расчетное значение угла внутреннего трения материала откоса в град;

γ — объемный вес водонасыщенного материала откоса в т/м³;

m — коэффициент, определяемый по п. 5.12;

$k_y^{(c)}$ — коэффициент запаса устойчивости откоса с учетом сейсмического воздействия;

$\eta_i(z)$ — коэффициент для i -й формы собственных колебаний на расстоянии z от гребня сооружения;

β_i^0 — коэффициент динаминости, определяемый по п. 5.14.

В расчетах устойчивости откосов на сдвиг, на поверхностное осыпание и выполнение допускается учитывать только горизонтальную составляющую сейсмического воздействия.

5.39. С целью повышения устойчивости откосов в плотинах из грунтовых материалов при сейсмических воздействиях следует предусматривать максимальное уплотнение наружных призм, особенно в зоне, расположенной близко к гребню плотины, а также пригрузку откосов каменной наброской или железобетонными плитами и др.

5.40. При выборе схемы разрезки бетонных плотин температурными и конструктивными швами следует учитывать наличие ослабленных зон в основании плотины или в береговых склонах, предусматривая конструкции, допускающие деформации частей сооружения без нарушений водонепроницаемости напорного фронта.

5.41. Портовые оградительные сооружения (молы, волноломы и т. п.) при расчетной сейсмичности 8 и 9 баллов рекомендуется возводить из наброски камня, обыкновенных и фасонных массивов или из массивов-гигантов. При этом углы наклона откосов в этих сооружениях при сейсмичности 8 и 9 баллов следует уменьшать соответственно на 10—20% против допускаемых в несейсмических районах.

5.42. Причальные сооружения следует, как правило, возводить в виде конструкций, не подверженных одностороннему давлению грунта. При невозможности выполнения этого условия надлежит применять заанкеренные стальные шпунтовые стенки при нескальных основаниях и стенки из массивов-гигантов при скальных основаниях. При сейсмичности 7 и 8 баллов допускается также применение сборных конструкций из кладки обыкновенных массивов и др. с выполнением специальных конструктивных мероприятий по усилению монолитности сооружений.

5.43. При выборе трасс каналов в районах сейсмичностью 8 и 9 баллов следует, по возможности, избегать неблагоприятных в сейсмическом отношении зон с осыпями, оползнями, грунтами рыхлого сложения и т. п. При невозможности выполнения этого условия следует применять гибкие противофильтрационные облицовки каналов — сборные бетонные или железобетонные плиты с податливыми связями, а также покрытия из асфальто-бетона и асфальтовых матов, синтетических пленок и т. п.

5.44. При проектировании туннелей и других подземных сооружений в районах сейсмич-

ностью 8 и 9 баллов следует избегать участков, сложенных породами с большим горным давлением, зон с тектоническими нарушениями, а также зон, в которых вероятно возникновение оползневых явлений.

При необходимости строительства этих сооружений в указанных условиях следует предусматривать специальное армирование бетонных и железобетонных обделок на неблагоприятных участках трассы.

СОДЕРЖАНИЕ

	Стр.
Гидroteхнические сооружения	3
Расчетные сейсмические воздействия	4
Сейсмические воздействия от масс сооружения	4
Присоединенная масса воды и гидродинамическое давление	6
Сейсмическое давление грунта	9
Размещение гидroteхнических сооружений и конструктивные мероприятия	9

СТРОИТЕЛЬНЫЕ НОРМЫ И ПРАВИЛА

Сдано в набор 10.VII 1972 г. М-06586. Подписано в печать 5.IX 1972 г.
Усл. печ. л. 1,3 Уч.-изд. л. 0,9 Бум. л. 0,65
Формат 84×108/16 Заказ 356 Тираж 700 Цена 5 коп.

Типография Всесоюзного ордена Трудового Красного Знамени научно-исследовательского института гидротехники имени Б. Е. Веденеева.
Ленинград, 194220, Гжатская ул., 21.