ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР
ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА

СТРОИТЕЛЬНЫЕ НОРМЫ И ПРАВИЛА

Часть II, раздел Б

Глава 2

ОСНОВАНИЯ И ФУНДАМЕНТЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ НА ПРОСАДОЧНЫХ ГРУНТАХ

НОРМЫ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

СНиП II-Б.2-62

Заменен СНиП II-15-74
с 1/X-1975 г. см.:
БСТ N 1, 1975 г. с. 9-10

Москва—1962

gost.e-ecolog.ru

Издание официальное

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР
ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА

СТРОИТЕЛЬНЫЕ НОРМЫ И ПРАВИЛА

Часть II, раздел Б

Внесены поправки — БСТ № 11, 1964 г. с. 13.

Поправка, БСТ 7 — 66 с. 12.

Поправка, БСТ 11 — 68 с. 13.

Глава 2

ОСНОВАНИЯ И ФУНДАМЕНТЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ НА ПРОСАДОЧНЫХ ГРУНТАХ

НОРМЫ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

СНиП II-Б.2-62

Утверждены
Государственным комитетом Совета Министров СССР
по делам строительства
18 августа 1962 г.

ГОСУДАРСТВЕННОЕ ИЗДАТЕЛЬСТВО ЛИТЕРАТУРЫ
ПО СТРОИТЕЛЬСТВУ, АРХИТЕКТУРЕ
И СТРОИТЕЛЬНЫМ МАТЕРИАЛАМ

Москва — 1962

Глава СНиП II-Б.2-62 «Основания и фундаменты зданий и сооружений на просадочных грунтах. Нормы проектирования» разработана в развитие глав СНиП II-А.10-62 «Строительные конструкции и основания. Основные положения проектирования» и II-Б.1-62 «Основания зданий и сооружений. Нормы проектирования».

С вводом в действие главы II-Б.2-62 с 1 января 1963 г. утрачивают силу разделы I и II «Норм и технических условий проектирования и строительства зданий и промышленных сооружений на макропористых просадочных грунтах» (НиТУ 137-56).

Глава СНиП II-Б. 2-62 разработана НИИ оснований и подземных сооружений Академии строительства и архитектуры СССР (ведущий исполнитель) совместно с Водгео и Ростовским НИИ по строительству АСиА СССР, ЮжНИИ АСиА УССР, Промстройпроектом, Укргорстройпроектом, Фундаментпроектом, Гипромезом, Гипроцветметом, Гидропроектом и Днепропетровским институтом инженеров железнодорожного транспорта.

СОДЕРЖАНИЕ

	Стр.
1. Общие положения	3
2. Проектирование оснований и фундаментов зданий и сооружений	4
3. Водозащитные мероприятия	6
4. Конструктивные мероприятия	7

Редакторы: *инж. ТЕМКИН Л. Е.* (Госстрой СССР) и *канд. техн. наук ТОКАРЬ Р. А.* (НИИ оснований и подземных сооружений АСиА СССР)

* * *

Госстройиздат
Москва, Третьяковский проезд, д. 1

* * *

Редактор издательства *Петрова В. В.*
Технический редактор *Комаровская Л. А.*

Сдано в набор 30/VIII 1962 г. Подписано к печати 18/IX 1962 г.
Бумага 84×108$^{1}/_{16}$ = 0,25 бум. л.— 0,82 усл. печ. л. (0,7 уч.-изд. л).
Тираж 50.000 экз. Изд. № XII—7404. Зак. № 1888. Цена 4 коп.

Типография № 1 Государственного издательства литературы по строительству, архитектуре и строительным материалам, г. Владимир

Государственный комитет Совета Министров СССР по делам строительства	Строительные нормы и правила Основания и фундаменты зданий и сооружений на просадочных грунтах. Нормы проектирования	СНиП II-Б.2-62 Взамен разделов I и II НиТУ 137-56

1. ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ

1.1. Настоящие нормы распространяются на проектирование оснований и фундаментов зданий и сооружений на просадочных от замачивания грунтах.

Примечание. Настоящие нормы не распространяются на проектирование оснований гидротехнических сооружений.

1.2. Основания и фундаменты зданий и сооружений на просадочных грунтах надлежит проектировать согласно указаниям глав СНиП II-А.10-62 «Строительные конструкции и основания. Основные положения проектирования», II-Б.1-62 «Основания зданий и сооружений. Нормы проектирования», II-Б.5-62 «Свайные фундаменты из забивных свай. Нормы проектирования» и настоящих норм, а также соответствующих глав СНиП по проектированию строительных конструкций (бетонных, железобетонных, каменных и т. п.).

Кроме того, должны учитываться специфические требования организации и технологии производства работ на просадочных грунтах, изложенные в главе СНиП III-Б.10-62 «Особенности строительства в условиях просадочных грунтов. Правила организации» и в других нормативных документах, регламентирующих требования и правила выполнения мероприятий по уменьшению или устранению просадочности грунтов основания (например, по уплотнению грунта тяжелыми трамбовками, по глубинному уплотнению грунтовыми сваями, по предварительному замачиванию грунтов основания и т. п.).

1.3. При проектировании оснований и фундаментов зданий и сооружений, предназначенных для строительства в сейсмических районах и в районах горных выработок, должны учитываться дополнительные требования к устройству оснований и фундаментов зданий и сооружений в указанных условиях, руководствуясь при этом соответствующими действующими нормативными документами.

1.4. Проектирование оснований, сложенных просадочными грунтами, должно производиться с учетом их специфической особенности (по сравнению с обычными непросадочными), заключающейся в том, что они, находясь в напряженном состоянии от внешней нагрузки и собственного веса, под воздействием замачивания, дают дополнительную деформацию, вызванную коренным изменением структуры грунта и называемую просадкой.

1.5. Отнесение грунтов площадки к просадочным производится на основе результатов инженерно-геологических и гидрогеологических изысканий и исследований, а также изучения местного опыта строительства в соответствии с номенклатурой грунтов, приведенной в главах СНиП II-А.10-62 и II-Б.1-62.

Схематическая карта распространения просадочных грунтов на территории СССР приведена в главе СНиП II-А.6-62 «Строительная климатология и геофизика. Основные положения проектирования».

1.6. Грунтовые условия строительных площадок в зависимости от возможности проявления просадки грунта от его собственного веса при замачивании подразделяются на два типа:

I тип, для которых просадка грунта от собственного веса практически отсутствует и если она не превышает 5 *см*;

Внесены Академией строительства и архитектуры СССР	Утверждены Государственным комитетом Совета Министров СССР по делам строительства 18 августа 1962 г.	Срок введения 1 января 1963 г.

II тип, для которых возможна просадка грунтов от собственного веса и величина ее превышает 5 *см*.

Примечание. Просадка грунта от собственного веса при его замачивании учитывается от уровня природного рельефа, а при планировке территории срезкой — от планировочной отметки.

Установленный тип грунтовых условий по просадочности с учетом возможной величины просадки используется для назначения мероприятий, обеспечивающих устойчивость и эксплуатационную пригодность здания или сооружения.

1.7. Возможность проявления просадки грунта основания от собственного веса и ее величина для новых районов массовой застройки определяются в процессе изысканий путем опытного замачивания в полевых условиях участков грунта с размерами в плане не меньше глубины просадочной толщи.

Примечание. На стадии проектного задания, а также при строительстве отдельных зданий и сооружений для рабочего проекта допускается без опытного замачивания принимать, что проявление просадки от собственного веса практически отсутствует при толщах просадочных грунтов до 5 *м*; при этом необходимо руководствоваться указаниями п. 1.6 настоящих норм.

1.8. Прочность, устойчивость и эксплуатационная пригодность зданий и сооружений, возводимых на просадочных грунтах, обеспечиваются следующими строительными мероприятиями:

1) устранением просадочных свойств в пределах всей толщи просадочных грунтов или прорезкой этой толщи фундаментами зданий или сооружений (см. пп. 2.7, 2.10 и 2.14);

2) устранением просадочных свойств в пределах части толщи просадочных грунтов или частичной прорезкой ее в целях уменьшения возможной величины просадки (см. пп. 2.8, 2.9, 2.11 и 2.14);

3) предохранением просадочных грунтов в основании от замачивания путем отвода поверхностных вод и устранения возможности просачивания в грунт производственных или хозяйственных вод с устройством системы контроля за возможной утечкой воды из всех трубопроводов и сооружений, несущих воду (см. пп. 2.8, 2.9 и 3.1);

4) применением конструкций зданий и сооружений, специально приспособленных к просадкам основания (см. пп. 2.8, 2.9 и 4.1).

1.9. Выбор одной из групп мероприятий или их сочетания производится на основе технико-экономического анализа с учетом типа грунтовых условий (см. п. 1.6), возможной величины просадки, определяемой расчетом (см. пп. 2.1—2.5), а также особенностей и назначения возводимого здания или сооружения, условий его эксплуатации, вероятности замачивания основания и взаимосвязи с соседними объектами и коммуникациями.

1.10. В типовых проектах зданий и сооружений, предназначенных для строительства на просадочных грунтах, должны содержаться основные указания по привязке их к местным грунтовым условиям и по производству работ.

1.11. В проектах, наиболее ответственных и чувствительных к неравномерной осадке зданий и сооружений, должны быть предусмотрены организация наблюдений за осадками, начиная с момента возведения фундаментов, и соответствующие для этого устройства (реперы, марки и т. п.). Необходимость наблюдений, а также объекты и состав наблюдений устанавливаются проектной организацией с включением в сметную стоимость строительства затрат по оборудованию реперов, марок и других устройств и затрат по наблюдению за осадками в процессе строительства.

Наблюдения проводятся в соответствии с указаниями главы СНиП III-Б.10-62 «Особенность строительства в условиях просадочных грунтов. Правила организации».

2. ПРОЕКТИРОВАНИЕ ОСНОВАНИЙ И ФУНДАМЕНТОВ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

2.1. Проектирование оснований и фундаментов на просадочных грунтах I и II типов (см. п. 1.6) производится в следующей последовательности:

а) определяются предварительные размеры фундаментов на естественном основании без учета просадочных свойств грунтов в соответствии с главой СНиП II-Б.1-62;

б) определяется возможная величина просадки при замачивании с целью выбора вида основания, конструкции фундаментов и мероприятий, обеспечивающих общую статическую устойчивость и эксплуатационную пригодность зданий и сооружений.

2.2. Возможная величина просадки основания здания или сооружения определяется по формуле:

$$S = \sum_{1}^{n} \delta_{\text{пр}i} H_i m, \qquad (1)$$

где $\delta_{прi}$ — относительная просадочность, определяемая для каждого слоя просадочного грунта в пределах основания, при давлении p_i, равном сумме природного давления и избыточного давления от фундамента сооружения в середине рассматриваемого слоя (см. п. 2.3);

H_i — толщина того же слоя грунта в *см* (см. п. 2.4);

m — коэффициент условий работы основания (см. п. 2.5);

n — число обжимаемых слоев.

Суммирование по формуле (1) производится в пределах всей просадочной толщи, начиная от подошвы фундамента до среднегодового уровня грунтовых вод или до кровли слоя грунта с относительной просадочностью $\delta_{прi} < 0{,}01$ при давлении p_i.

2.3. Относительная просадочность грунта $\delta_{прi}$ определяется по формуле

$$\delta_{прi} = \frac{h - h'}{h_0}, \qquad (2)$$

где h — высота в *см* образца грунта природной влажности, обжатого без возможности бокового расширения давлением p_i, равным давлению от веса сооружения и собственного веса вышележащего грунта (с учетом веса воды);

h' — высота в *см* того же образца грунта после пропуска через него воды при сохранении давления p_i;

h_0 — высота в *см* того же образца грунта природной влажности, обжатого давлением, равным природному, без возможности бокового расширения.

2.4. Величина давления p_i в каждом слое грунта основания определяется в соответствии с указанием главы II-Б.1-62 СНиП.

При подсчете просадки по формуле (1) просадочная толща разбивается на отдельные слои H_i в соответствии с литологическим разрезом. При этом изменение суммарного давления в пределах каждого выделенного слоя H_i не должно превышать 1 *кг/см*^{2}.

2.5. Коэффициент условий работы при расчете просадки по формуле (1) принимается:

а) в пределах слоя толщиной $1{,}5\,b$, непосредственно примыкающего к подошве фундамента (где b — наименьший размер фундамента), $m = 2$;

б) для нижележащих слоев в пределах толщи просадочных грунтов $m = 1{,}5$.

2.6. Здания и сооружения, в которых замачивание основания не может иметь места (например, здания, не оборудованные водопроводом и канализацией, и т. п.), возводятся при отсутствии близко расположенных внешних водопроводов, как на обычных непросадочных грунтах. В этом случае предусматривается лишь организованный сток атмосферных вод.

2.7. Прорезка просадочных грунтов, а также применение методов устранения просадочных свойств в пределах всей толщи исключают возможность проявления просадки. В этом случае здания и сооружения возводятся без дополнительных мероприятий, как на обычных непросадочных грунтах.

2.8. Дополнительные конструктивные и водозащитные мероприятия не применяются в случаях, если возможные величины просадки, а также их неравномерность не превышают допустимых для данного здания или сооружения из условий обеспечения прочности и эксплуатационной пригодности. Допускаемые величины деформаций основания устанавливаются по нормам для обычных непросадочных грунтов в соответствии с указаниями главы СНиП II-Б.1-62.

2.9. В случаях, когда возможная величина просадок превышает допустимые величины (см. 2.8), то применяются следующие мероприятия:

а) подготовка основания (частичное устранение просадочности);

б) водозащитные мероприятия;

в) конструктивные мероприятия.

2.10. Прорезка всей толщи просадочных грунтов осуществляется:

а) заглублением фундаментов зданий и сооружений;

б) устройством свайных фундаментов;

в) применением столбов или лент из грунта, закрепленного силикатизацией, термическим или другими проверенными способами.

2.11. Неполная прорезка толщи просадочных грунтов фундаментами допускается при условии, если возможная просадка, а также ее неравномерность за счет нижележащих просадочных грунтов не превышают допустимых величин для аналогичных зданий и сооружений, запроектированных для обычных непросадочных грунтов (см. п. 2.8).

2.12. Свайные фундаменты должны заглубляться в непросадочные грунты.

Расчет свайных фундаментов из забивных свай производится в соответствии с требованиями главы СНиП II-Б. 5-62 с учетом сопротивления грунта по боковой поверхности только в пределах непросадочного слоя.

2.13. Глубина заложения лент, массивов и отдельных столбов из закрепленного грунта определяется с учетом требований п. 2.11.

2.14. Устранение просадочных свойств грунтов основания осуществляется следующими способами:

а) уплотнением грунтов тяжелыми трамбовками;

б) устройством грунтовой подушки из местных глинистых грунтов;

в) глубинным уплотнением грунтовыми сваями;

г) предварительным замачиванием грунтов основания и другими проверенными способами.

Выбор способа устранения просадочных свойств грунтов производится при проектировании оснований и фундаментов по результатам технико-экономического анализа в зависимости от типа грунтовых условий, величины возможной просадки основания, характера и назначения проектируемого здания или сооружения (см. пп. 2.15—2.17).

Примечание. Подушки из дренирующих грунтов (песок, гравий, щебень и т. п.) не допускаются для грунтовых условий типа II по просадочности.

2.15. Уплотнение грунта тяжелыми трамбовками должно обеспечивать полное устранение просадочных свойств в пределах слоя не менее 1,5 *м*, а устройство грунтовых подушек — в пределах слоя, равного толщине подушки.

В случаях, когда толщина просадочного слоя более величин, указанных выше, уплотнение грунта и устройство подушек применяются как мероприятия, снижающие возможную величину просадки.

Объемный вес скелета грунта на нижней границе уплотненного слоя, а также в пределах всей толщи подушки должен быть не менее 1,6 $т/м^3$, но не менее величины, при которой просадка грунта исключается.

2.16. Глубинное уплотнение грунтовыми сваями может применяться при толщах просадочных грунтов до 15 *м*.

Количество свай, диаметр и расстояние между ними в плане назначаются из условия обеспечения в массиве уплотняемого грунта среднего объемного веса скелета его не менее 1,7 $т/м^3$. *Этот метод применяется при условии* уплотнения грунтовыми сваями всей толщи просадочных грунтов.

2.17. Предварительное замачивание может применяться для устранения просадочных свойств грунта только в нижних слоях, начиная с глубины 5—9 *м*. Для полного устранения просадочных свойств грунтов в пределах всей толщи предварительное замачивание должно комбинироваться с уплотнением верхнего слоя грунта тяжелыми трамбовками, грунтовыми сваями или устройством грунтовой подушки, либо в комбинации с прорезкой верхнего слоя грунта сваями или столбами закрепленного грунта (силикатизацией, термическим или другими проверенными способами).

3. ВОДОЗАЩИТНЫЕ МЕРОПРИЯТИЯ

3.1. Для защиты просадочных грунтов основания зданий и сооружений от замачивания особые требования предъявляются к:

а) компоновке генеральных планов;

б) планировке территории с обеспечением полного и беспрепятственного стока поверхностных вод;

в) подготовке оснований под полы;

г) расположению трубопроводов;

д) обеспечению возможности контроля за течью воды во время эксплуатации трубопроводов и сооружений, несущих воду.

3.2. Компоновка генерального плана промышленных предприятий и населенных пунктов должна исключать возможность замачивания грунтов оснований зданий и сооружений водами из бассейнов, градирен, цехов с мокрым технологическим процессом и т. п.

3.3. Планировка застраиваемой площадки должна проектироваться с обеспечением быстрого стока атмосферных вод с максимальным использованием естественного рельефа местности и существующих путей стока.

Все поверхностные воды должны отводиться с участка как в период строительства, так и в процессе эксплуатации через постоянно действующую ливнесточную сеть или непосредственно по спланированной поверхности в наиболее низкое место за пределы застраиваемой территории.

Применение песчаных грунтов, строительного мусора и других дренирующих материалов для планировочных насыпей, включая подготовку под полы зданий, для засыпки пазух котлованов у фундаментов и траншей трубопроводов не допускается.

Вокруг каждого здания или сооружения должны быть устроены водонепроницаемые отмостки или тротуары с уклоном 0,03. Отмостки должны быть на 0,3 *м* шире засыпаемых пазух котлованов, но не менее 1 *м*.

3.4. Для крупнопанельных зданий, возводимых на просадочных грунтах, устраивается водонепроницаемый экран на отметке заложения подошвы фундаментов путем уплотнения грунта тяжелыми трамбовками или устройства грунтовой подушки под всем зданием (см. п. 2.14). Экран должен выступать не менее чем на 0,8 *м* за наружную грань фундамента.

Для промышленных зданий и сооружений с мокрым технологическим процессом, возводимых на толщах просадочных грунтов II типа (см. п. 1.6), следует предусматривать подготовку под полы, устраиваемую теми же методами, что и водонепроницаемый экран, толщиной не менее 1 *м*.

Объемный вес скелета грунта в пределах верхнего уплотненного слоя толщиной 0,5 *м* при уплотнении тяжелыми трамбовками и в пределах всей толщи грунтовой подушки должен быть не менее 1,7 *т/м*^{3}.

3.5. Расположение наружных водоводов в просадочных грунтах проектируется в соответствии с требованиями глав СНиП II-Г.3-62 «Водоснабжение. Нормы проектирования» и II-Г.6-62 «Канализация. Нормы проектирования», а также дополнительных указаний действующих нормативных документов по проектированию водоснабжения и канализации в просадочных грунтах.

4. КОНСТРУКТИВНЫЕ МЕРОПРИЯТИЯ

4.1. Конструктивные мероприятия применяются с целью обеспечения общей устойчивости и эксплуатационной пригодности зданий и сооружений при возможных просадках от случайного замачивания грунтов основания. К конструктивным мероприятиям относятся:

а) разрезка здания осадочными швами;

б) устройство стыков равнопрочных с соединяемыми конструктивными элементами на воздействие неравномерной просадки основания;

в) увеличение прочности отдельных элементов конструкций или сооружений, введением дополнительного армирования;

г) устройство армированных поясов, непрерывных во всей длине наружных и внутренних капитальных стен в пределах отдельных, разделенных осадочными швами, блоков;

д) увеличение размеров площадей опирания элементов конструкций;

е) приспособление конструкций к быстрому восстановлению их после просадки в проектное положение;

ж) назначение таких конструкций фундаментов, стен и других элементов зданий или сооружений, которые соответствуют условиям строительства на просадочных грунтах (например, конструкции легко приспособляемые либо слабо реагирующие на неравномерные просадки основания и т. п.).

Выбор вида конструктивных мероприятий или их сочетаний производится в зависимости от возможной величины просадки (см. п. 2.2) и конструктивных особенностей проектируемого здания или сооружения.

4.2. По степени чувствительности к неравномерным осадкам конструкции зданий и сооружений разделяются на малочувствительные и чувствительные.

К малочувствительным к неравномерным осадкам конструкциям относятся:

а) жесткие конструкции, обладающие большой прочностью, элементы которых не могут иметь никаких взаимных перемещений, и оседают как одно пространственное целое равномерно или с креном (например, дымовые трубы, водонапорные башни на железобетонных плитах или кольцевых фундаментах, доменные печи, железобетонные силосы, угольные башни и т. п.);

б) нежесткие конструкции, элементы которых шарнирно связаны между собой, и взаимное перемещение которых, вследствие неравномерной осадки основания, практически не отражается на условиях работы каркаса и устойчивости сооружений в целом (например, одноэтажные промышленные здания с несущими конструкциями в виде колонн на отдельно стоящих фундаментах с шарнирным опиранием балок или ферм и т. п.).

К чувствительным к неравномерным осадкам относятся конструкции, состоящие из жестко связанных между собой элементов, взаимное смещение которых может привести к значительным местным повреждениям или общей потере устойчивости (например, бесшарнирные и двухшарнирные арки, своды, неразрезные многопролетные балки, рамы с жесткими узлами, жилые здания с жестким каркасом, крупнопанельные здания и т. п.), в

зависимости от их пространственной жесткости.

4.3. В сооружениях, малочувствительных к неравномерным осадкам, обладающих большой жесткостью и прочностью, следует только ограничивать возможные просадки и их неравномерность (крен) величиной, не отражающейся на условиях эксплуатации сооружений.

Для зданий, малочувствительных к неравномерным осадкам нежесткой конструкции, необходимо учитывать возможность отклонения колонн и несущих стен от вертикали при просадке основания. Для этого в проектах следует предусматривать шарнирную связь ферм, балок и других элементов с колоннами, несущими стенами, а также колонн со стенами.

4.4. Здания и сооружения, чувствительные к неравномерным осадкам, должны проверяться на статическую устойчивость и прочность всех элементов при невыгоднейших, но возможных комбинациях неравномерных просадок основания. В случае недостаточной устойчивости здания или сооружений в целом должны быть предусмотрены соответствующие конструктивные мероприятия.

4.5. Здания и сооружения должны проектироваться простой конфигурации в плане. Для уменьшения длины изгибаемых участков при неравномерной просадке здания и сооружения разрезаются осадочными швами. Осадочные швы бескаркасных зданий должны совмещаться с температурными.

Для крупнопанельных зданий отдельные блоки должны замыкаться поперечными стенами у просадочных швов. Расстояния между осадочными швами в многоэтажных зданиях должны быть не более величин, указанных в таблице.

Для одноэтажных зданий, строящихся на просадочных грунтах, специальные требования к размещению осадочных швов не предъявляются и назначаются они по указаниям норм проектирования соответствующих конструкций (бетонных, железобетонных, каменных и т. п.).

Расстояние между осадочными швами в многоэтажных зданиях

Вид здания	Грунтовые условия основания	Расстояние между осадочными швами в *м* не более
Многоэтажные крупнопанельные жилые и общественные здания и с другими конструкциями, чувствительными к неравномерным осадкам	Тип I Тип II	42 30
Прочие многоэтажные здания	Любые	72

4.6. Размеры площадей опирания отдельных элементов конструкций должны назначаться из условия исключения возможности сползания их при неравномерной просадке.

4.7. Подкрановые балки должны устраиваться разрезными. Не допускается приварка рельсов к подкрановым балкам. Крепления рельсов к подкрановым балкам должны иметь конструкцию, обеспечивающую возможность выправления пути в вертикальном направлении за счет подъема рельсов или подкрановых балок не менее чем на 100 *мм* и в поперечном направлении не менее чем на 50 *мм*.

Промышленные здания цехов с мостовыми кранами должны иметь запас в габаритных размерах над мостовыми кранами в размере, равном 0,3 возможной величины просадки.

4.8. Фундаменты под стены бескаркасных жилых и общественных и аналогичных им по конструкции и нагрузкам промышленных зданий устраиваются ленточными (сборными или монолитными), а для каркасных зданий — отдельно стоящими.

4.9. Применение облегченных кладок для стен зданий и сооружений, возводимых при грунтовых условиях II типа (см. п. 1.6), может быть допущено только при условии специального обоснования.

БСТ 11-64, с. 13

Поправки к главам СНиП II-Б.1-62, II-Б.2-62, II-Г.13-62, II-Д.5-62, II-Н.2-62, II-Н.3-62, III-Б.1-62, III-Б.5-62, III-Б.6-62, III-Б.7-62. III-В.1-62, III-В.14-62

Согласно сообщению Управления технического нормирования и стандартизации Госстроя СССР внесены следующие поправки в главы СНиП II-Б.1-62 («Основания зданий и сооружений. Нормы проектирования»), II-Б.2-62 («Основания и фундаменты зданий и сооружений на просадочных грунтах. Нормы проектирования»), II-Г.13-62 («Газоснабжение. Наружные сети и сооружения. Нормы проектирования»), II-Д.5-62 («Автомобильные дороги общей сети Союза ССР. Нормы проектирования»), II-Н.2-62 («Производственные здания и сооружения сельскохозяйственных предприятий. Основные положения проектирования»), II-Н.3-62 («Животноводческие и птицеводческие здания и сооружения. Основные положения проектирования»), III-Б.1-62 («Земляные сооружения. Общие правила производства и приемки работ»), III-Б.5-62 («Стабилизация и искусственное закрепление грунтов. Правила производства и приемки работ»), III-Б.6-62 («Фундаменты и опоры из свай и оболочек. Шпунтовые ограждения. Правила производства и приемки работ»), III-Б.7-62 («Опускные колодцы и кессоны. Правила производства и приемки работ»), III-В.1-62 («Бетонные и железобетонные конструкции монолитные. Общие правила производства и приемки работ»), III-В.14-62 («Полы. Правила производства и приемки работ»).

К ГЛАВЕ II-Б.2-62

К п. 1.4. В конце пункта исключены слова: «..., вызванную коренным изменением структуры и...».

К п. 1.7. После слов «в полевых условиях» следует читать: «толщи просадочных грунтов на участках с размерами в плане не менее глубины залегания просадочных грунтов, а для застроенных районов — по результатам лабораторных определений относительной просадочности грунта».

К п. 2.2. В конце пункта добавляется примечание:

«Примечание. Образцы грунта для определения относительной просадочности отбирают из шурфов или скважин способами, обеспечивающими сохранение их природного сложения».

К п. 2.5. Новая редакция пункта:

«2.5. Коэффициент условий работы m при расчете просадки по формуле (1) принимается:

а) в пределах деформируемой зоны толщиной 1,5 b, непосредственно примыкающей к подошве фундамента (где: b — наименьший размер фундамента в плане), $m=2{,}0$ при $b=0{,}5\div2.0$ *м* и $m=1{,}0$ при $b>2{,}0$ *м*;

б) в нижележащих слоях просадочных грунтов $m=1$ независимо от размеров фундамента».

К п. 3.5. Новая редакция пункта:

«3.5. Расположение наружных водоводов в просадочных грунтах предусматривается в соответствии с требованиями «Указаний по проектированию сетей и сооружений водоснабжения, канализации и тепловых сетей на просадочных грунтах».

К п. 4.5. В таблице, в графе «Вид здания», исключены слова: «и с другими конструкциями, чувствительными к неравномерным осадкам».

БСТ 7-66, с. 12.

Поправка к главе СНиП II.Б.2-62*

Согласно сообщению Управления технического нормирования и стандартизации Госстроя СССР в главу СНиП II-Б.2-62* «Основания и фундаменты зданий и сооружений на просадочных грунтах. Нормы проектирования» внесена поправка:

К п. 2.16. В первом абзаце пункта величина толщи просадочных грунтов «до 15 *м*» заменена величиной «до 18 *м*».

Во втором абзаце величина среднего объемного веса «не менее 1,7 *т/м*^{3}» заменена величиной «не менее 1,65 *т/м*^{3}».

БСТ N 11, 1965 г. с. 13

Поправка к главе СНиП II-Б.2-62*

По сообщению Отдела технического нормирования и стандартизации Госстроя СССР в главу СНиП II-Б.2-62* «Основания и фундаменты зданий и сооружений на просадочных грунтах. Нормы проектирования» внесена поправка.

Пункт 2.12 изложен в следующей редакции:

«Свайные фундаменты в просадочных грунтах проектируются как с полной, так и с неполной прорезкой просадочной толщи в зависимости от типа грунтовых условий по просадочности, значений относительной просадочности грунтов по глубине толщи и величин нагрузок, передаваемых на сваи».

gost.e-ecolog.ru