

# ДОКУМЕНТЫ ПО СТАНДАРТИЗАЦИИ

## Конструкции металлические



**ЦНИИПСК им. Мельникова**

# СТАНДАРТ ОРГАНИЗАЦИИ

Конструкции стальные строительные

## НАГРУЗКИ И ВОЗДЕЙСТВИЯ

(Дополнения и изменения СНиП 2.01.07-85\*)

**СТО 02494680-0058-2008**

Москва  
2008

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ОРДЕНА ТРУДОВОГО КРАСНОГО ЗНАМЕНИ НАУЧНО-ИССЛЕДОВАТЕЛЬСКИЙ И  
ПРОЕКТНЫЙ ИНСТИТУТ СТРОИТЕЛЬНЫХ МЕТАЛЛОКОНСТРУКЦИЙ им. Н. П. МЕЛЬНИКОВА



1896



1900

**ЦНИИПСК**

**им. МЕЛЬНИКОВА**

(Основан в 1880 г.)



1971



**STAKO**

1990

**СТАНДАРТ ОРГАНИЗАЦИИ**

**Конструкции стальные строительные**

**НАГРУЗКИ И ВОЗДЕЙСТВИЯ**

**(Дополнения и изменения СНиП 2.01.07-85\*)**

**СТО 02494680-0058-2008**

## **Предисловие**

- 1 **РАЗРАБОТАН** ЗАО «Центральный ордена Трудового Красного Знамени научно-исследовательский и проектный институт строительных металлоконструкций им. Н.П. Мельникова» (ЗАО «ЦНИИПСК им. Мельникова»)
- 2 **ВНЕСЕН** отделом стандартизации
- 3 **ПРИНЯТ** на Научно-техническом Совете ЗАО «ЦНИИПСК им. Мельникова» от 25 декабря 2008 г.
- 4 **ВВЕДЕН** впервые
- 5 Разработка, согласование, утверждение, обновление (изменение или пересмотр) и отмена настоящего стандарта производится ЗАО «ЦНИИПСК им. Мельникова»

© ЗАО «ЦНИИПСК им. Мельникова», 2008

Настоящий стандарт не может быть полностью или частично воспроизведён, тиражирован или распространён в качестве официального издания без разрешения ЗАО «ЦНИИПСК им. Мельникова»

## Содержание

|   |   |    |
|---|---|----|
| 1 | Область применения.....   | 1  |
| 2 | Нормативные ссылки.....   | 1  |
| 3 | Термины и определения.....  | 1  |
| 4 | Общие положения.....  | 2  |
| 5 | Сочетания нагрузок .....  | 2  |
| 6 | Крановые нагрузки .....   | 3  |
| 7 | Снеговые нагрузки .....   | 3  |
|   | Приложение А (обязательное) Методика и пример определения<br>нормативного и расчётного значений веса снегового<br>покрова на 1м <sup>2</sup> горизонтальной поверхности земли ... | 5  |
|   | Библиография.....   | 9  |
|   | Лист регистрации изменений .....  | 10 |

## **Введение**

Настоящий стандарт разработан в соответствии с Федеральным законом «О техническом регулировании» № 184-ФЗ и предназначен для применения всеми подразделениями ЗАО «ЦНИИПСК им. Мельникова», специализирующимися на разработке проектов КМ и КМД и реконструкции промышленных зданий и сооружений различного назначения.

Стандарт может применяться другими организациями, если эти организации имеют сертификаты соответствия, выданные Органами по сертификации в системе добровольной сертификации, созданными организацией-разработчиком стандарта.

Организация-разработчик не несёт никакой ответственности за использование данного стандарта организациями, не имеющими сертификатов соответствия.

Необходимость разработки стандарта продиктована тем, что опыт, накопленный организацией-разработчиком стандарта, а также отечественными предприятиями и организациями в области проектирования, изготовления и монтажа металлических конструкций содержится в различных нормативных документах, рекомендациях, ведомственных правилах и других, частично устаревших и не охватывающих в целом проблему безопасной эксплуатации промышленных зданий и сооружений различного назначения.

Основной целью разработки стандарта является создание современной нормативной базы по вопросам расчета металлических конструкций.

Замечания и предложения по дополнению и изменению настоящего стандарта просим направлять по адресу:

117393 Москва, ул. Архитектора Власова, 49, ЗАО «ЦНИИПСК им. Мельникова», факс 960-22-77, телефоны для справок: (499) 128-77-77, (499) 120-10-21.

## СТАНДАРТ ОРГАНИЗАЦИИ

---

### Конструкции стальные строительные НАГРУЗКИ И ВОЗДЕЙСТВИЯ (Дополнения и изменения СНиП 2.01.07-85\*)

---

Утвержден и введен в действие Приказом ЗАО «ЦНИИПСК им. Мельникова» от 30 декабря 2008 г. № 420

Дата введения 2009-01-01

### 1 Область применения

Настоящий стандарт содержит правила и требования по назначению нагрузок и воздействий на несущие и ограждающие стальные строительные конструкции. Требования стандарта должны учитываться как при проектировании вновь возводимых сооружений, так и при разработке проектов реконструкции и ремонта сооружений.

При проектировании конструкций, эксплуатируемых в особых условиях (сейсмические и взрывные воздействия, высокие температуры, сильноагрессивные среды и др.) следует соблюдать дополнительные требования, учитывающие особенности работы таких конструкций.

Стандарт не распространяется на расчет мостовых конструкций и магистральных трубопроводов.

### 2 Нормативные ссылки

СНиП 2.01.07-85\* Нагрузки и воздействия

СНиП 11-23-81\* Нормы проектирования. Стальные конструкции

### 3 Термины и определения

**3.1 нагрузки природные:** Нагрузки, не зависящие от человеческой деятельности, определяемые погодными явлениями и являющиеся случайными величинами

**3.2 нагрузки нормативные:** Значения природных нагрузок, вычисляемые с высокой обеспеченностью на основе многочисленных (многолетних) наблюдений над максимальными величинами нагрузок в наблюдаемый период

**3.3 нагрузки расчётные:** Значения нагрузок, получаемые умножением нормативных нагрузок на коэффициент надёжности по нагрузкам  $\gamma_n$

## **4 Общие положения**

4.1 Настоящий стандарт (СТО 02494680-0058-2008) разработан в качестве развития, уточнения и дополнения СНиП 2.01.07-85\* «Нагрузки и воздействия». Каждая глава СТО 02494680-0058-2008 начинается с указания разделов и подразделов СНиП 2.01.07-85\* , которые она заменяет. Требования разделов СНиП 2.01.07-85\* не указанных в СТО 02494680-0058-2008 сохраняют силу и должны выполняться при проектировании конструкций.

4.2 В стандарте формулируются (или даются ссылки на иные документы) правила назначения нормативных нагрузок, назначения коэффициента надёжности по нагрузкам и составления расчетных схем нагрузок или воздействий.

4.3 Стандарт допускает, а для снеговых нагрузок рекомендует, задание нормативных значений природных нагрузок на основе статистических данных местных метеорологических станций, а для технологических нагрузок на основе специальных исследований, а также практики эксплуатации.

4.4 В стандарте нет рекомендаций по методам расчёта усилий или напряжений в элементах конструкций при нагружении их принятыми нагрузками.

4.5 Стандарт не содержит рекомендаций по оптимизации конструкций, нагруженных той или иной нагрузкой.

## **5 Сочетания нагрузок**

5.1 Настоящий раздел заменяет пп. 1.4 – 1.13 раздела 1 и раздел 9 СНиП 2.01.07-85\*, 2003.

В стандарте рассматриваются сочетания нагрузок, крановые нагрузки, снеговые нагрузки.

5.2 Разработка комбинаций нагрузок является частью проекта и осуществляется в соответствии с техническим заданием [3].

5.3 Коэффициенты сочетаний нагрузок принимаются в зависимости от вида и продолжительности действия нагрузок, но не могут иметь значения менее 0,3.

## 6 Крановые нагрузки

6.1 Настоящий раздел заменяет пп. 4.1, 4.2, 4.6, 4.8 раздела 4 СНИП 2.01.07-85\* и уточняет значения коэффициента надёжности и эксцентриситета в п. 13.34\* раздела 13 СНИП 11-23-81\*.

6.2 Нормативное вертикальное усилие от одного катка крана  $N_{ny}$  определяется по паспортным данным крана с учётом подъёма максимального груза и смещения тележки в крайнее положение.

6.3 Расчётное вертикальное усилие от одного катка определяется по формуле:

$$N_{ry} = \gamma_f N_{ny}, \quad (6.1)$$

где  $\gamma_f = 1.2$  - коэффициент надёжности для кранов всех видов и всех режимов работы.

6.4 Для кранов, имеющих более 4 катков, при определении локальных напряжений в стенке подкрановой балки вертикальное усилие от одного катка определяется по формуле:

$$N_{ly} = \gamma_{f1} N_{ry}, \quad (6.2)$$

где  $\gamma_{f1} = 1.8$  для кранов с режимом работы 8к и с жёстким подвесом груза;

$\gamma_{f1} = 1.7$  для кранов с режимом работы 8к и с гибким подвесом груза;

$\gamma_{f1} = 1.6$  для кранов с режимом работы 7к;

$\gamma_{f1} = 1.4$  для кранов с режимом работы 6к;

$\gamma_{f1} = 1.2$  для кранов с остальными режимами работы.

6.5 Эксцентриситет приложения вертикальной нагрузки от всех катков одной стороны крана принимается равным  $e_z = 0.2 \cdot b_2$ , где  $b_2$  - ширина подошвы кранового рельса. Эксцентриситет приложения нагрузки от одного катка с максимальным усилием при расчёте локального крутящего момента (см. п. 13.34\* раздела 13 СНИП 11-23-81\*) принимается равным  $e = 0.4 \cdot b_2$ .

6.6 В пункте 4.5 СНИП 2.01.07-85\* горизонтальную нагрузку для каждого колеса крана принять равной  $0,14 N_{rz}$  (вместо  $0,1 N_{rz}$ ).

## 7 Снеговые нагрузки

7.1 Настоящий раздел заменяет пп. 5.1\*, 5.2\*, 5.7\* главы 5 СНИП 2.01.07-85\*.

7.2 Нормативная снеговая нагрузка  $s_0$  [Па или  $\text{кГ/м}^2$ ] относится к проекции покрытия на горизонтальную поверхность земли и определяется в соответствии с требованиями п. 7.3.

7.3 Нормативное значение веса снегового покрова  $s_0$  рекомендуется определять по методике, приведенной в приложении 1 настоящего СТО, ис-

пользуя данные ближайшей метеостанции. При невозможности получения таких данных, нормативные значения определяются по таблице 7.1 и по карте 1 обязательного приложения 5 к СНиП 2.01.07-85\*.

7.4 Расчётная снеговая нагрузка  $s_p$  определяется по формуле

$$s_p = \gamma_f * s_0 \quad (7.1)$$

Коэффициент надёжности по снеговой нагрузке  $\gamma_f = 1.1$ .

7.5 Снеговая нагрузка на покрытие определяется в зависимости от вида покрытия по формуле

$$s = \mu * s_0, \quad (7.2)$$

где  $\mu$  - коэффициент, учитывающий перенос снега в пределах покрытия здания, принимается в соответствии с пп. 5.3 – 5.6 и обязательным приложением 3 СНиП 2.01.07-85\*.

**Приложение А  
(обязательное)**

**Методика и пример определения нормативного  $s_0$   
и расчётного  $s_p$  значений веса снегового покрова на  $1 \text{ м}^2$   
горизонтальной поверхности земли**

Методика определения нормативного значения снеговой нагрузки основана на анализе статистики ежегодных максимумов веса снегового покрова  $s_i$  ( $i = 1, \dots, N$ ), полученных на метеостанциях по данным маршрутных снегосъёмов о запасах воды на защищенных от прямого воздействия ветра участках земли [1]. Данные следует получать на метеостанции ближайшей к месту строительства проектируемого объекта. Период измерений должен составлять не менее  $N = 25$  лет. Полученные данные  $s_i$  (значения аргумента) упорядочиваются по величине в возрастающем порядке, а значения вероятности (функции) вычисляются по формуле:  $P_i = (i - 1/2)/N$  (таблица А.1, рисунок А.1).

Для вычисления нормативного значения используются данные по самым многоснежным зимам в количестве  $K = 5-7$  штук. По всем парам из этих точек проводятся прямые до пересечения с горизонталью  $P = 1$ , в результате находятся значения [2]

$$s_{ij} = \left[ (j + 1/2)s_{N-i} - (i + 1/2)s_{N-j} \right] / (j - i) \quad (j > i) \quad (i = 0, \dots, K - 1; j = 1, \dots, K).$$

Максимальное из найденных значений принимается за нормативное  $s_0 = \max \{s_{ij}\}$ .

Коэффициент надёжности по снеговой нагрузке  $\gamma_f = 1 + 2\delta = 1.1$  назначается исходя из точности данных снегосъёмки, которая принимается равной  $\delta = 5\%$ .

**Пример расчёта\*<sup>1</sup>. Метеостанция «Озерки»**

|  |  |
|--|--|
| Количество исходных значений                                     | $N = 27$                                   |
| Ординаты исходных данных $P_i$                                   | (табл. А.1, рис. А.1)                      |
| Абсциссы опытного распределения $S_i$                            | (табл. А.1, рис. А.1)                      |
| Количество отобранных многоснежных зим                           | $K = 5$                                    |
| Нормативное значение на рис. А.1 показано чёрной точкой          | $s_0 = 2030$ [Па]<br>(табл. А.2, рис. А.1) |
| Расчётное значение $s_p = \gamma_f \cdot s_0$ , $\gamma_f = 1.1$ | $s_p = 2233$ [Па]                          |

---

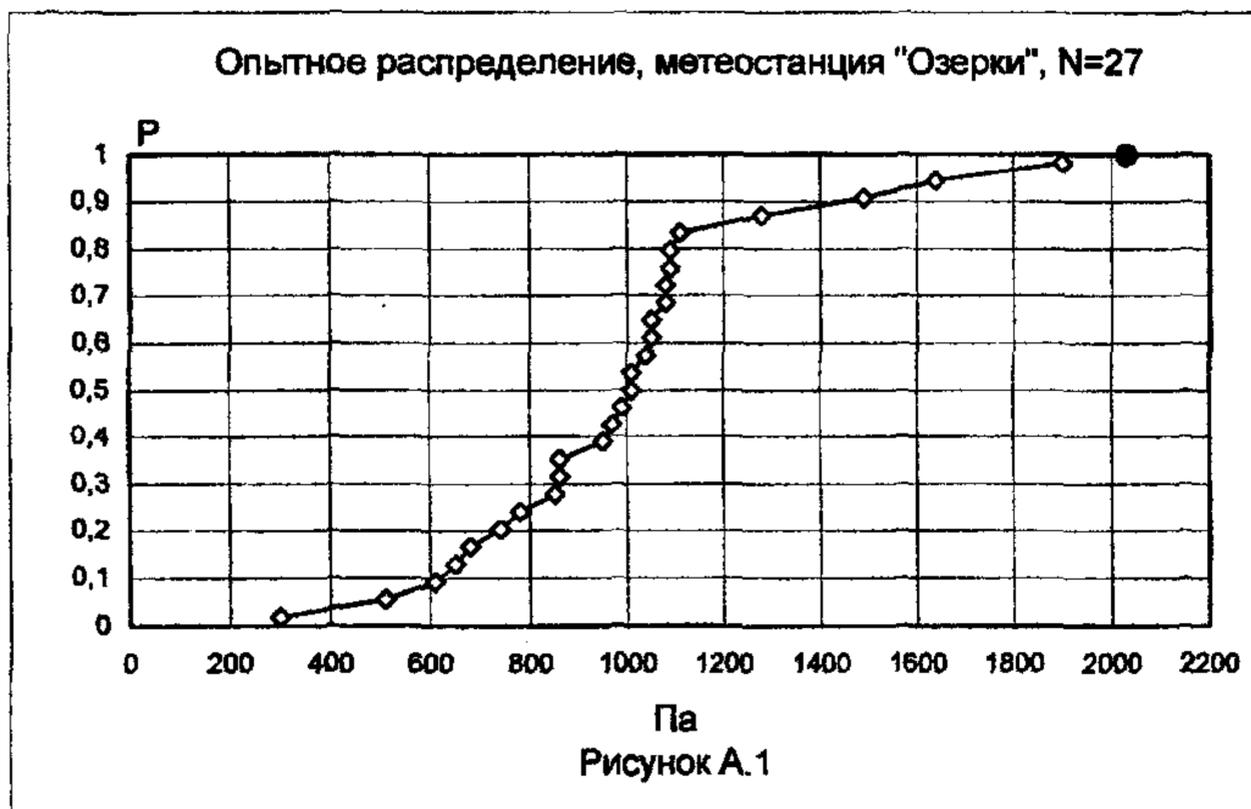
\*Исходные данные для примера расчёта взяты из книги [4] таблица 9.

Таблица А.1

| Годы зим | Максимальный запас воды [Па] | i  | s <sub>i</sub> [Па] | P <sub>i</sub> |
|----------|------------------------------|----|---------------------|----------------|
| 1949/50  | 1080                         | 1  | 300                 | 0,01851        |
| 50/51    | 1010                         | 2  | 510                 | 0,05555        |
| 51/52    | 1110                         | 3  | 610                 | 0,09259        |
| 52/53    | 1490                         | 4  | 650                 | 0,1296         |
| 53/54    | 680                          | 5  | 680                 | 0,1666         |
| 54/55    | ---                          |    |                     |                |
| 55/56    | ---                          |    |                     |                |
| 56/57    | 780                          | 6  | 740                 | 0,2037         |
| 57/58    | 1010                         | 7  | 780                 | 0,2407         |
| 58/59    | 1640                         | 8  | 850                 | 0,2777         |
| 59/60    | 990                          | 9  | 860                 | 0,3148         |
| 60/61    | 860                          | 10 | 860                 | 0,3518         |
| 61/62    | 1050                         | 11 | 950                 | 0,3888         |
| 62/63    | 860                          | 12 | 970                 | 0,4259         |
| 63/64    | 650                          | 13 | 990                 | 0,4629         |
| 64/65    | 1090                         | 14 | 1010                | 0,5            |
| 65/66    | 1900                         | 15 | 1010                | 0,5370         |
| 66/67    | 950                          | 16 | 1040                | 0,5740         |
| 67/68    | 1050                         | 17 | 1050                | 0,6111         |
| 68/69    | 850                          | 18 | 1050                | 0,6481         |
| 69/70    | 1080                         | 19 | 1080                | 0,6851         |
| 70/71    | 1280                         | 20 | 1080                | 0,7222         |
| 71/72    | 510                          | 21 | 1090                | 0,7592         |
| 72/73    | 610                          | 22 | 1090                | 0,7962         |
| 73/74    | 1040                         | 23 | 1110                | 0,8333         |
| 74/75    | 300                          | 24 | 1280                | 0,8703         |
| 75/76    | 970                          | 25 | 1490                | 0,9074         |
| 76/77    | 1090                         | 26 | 1640                | 0,9444         |
| 77/78    | 740                          | 27 | 1900                | 0,9814         |

Таблица А.2

| i / j | $S_{ij}$ |      |      |      |      |
|-------|----------|------|------|------|------|
|       | 1        | 2    | 3    | 4    | 5    |
| 0     | 2030     | 2002 | 2003 | 1998 | 1980 |
| 1     | ---      | 1865 | 1910 | 1905 | 1845 |
| 2     | ---      | ---  | 2015 | 1965 | 1822 |
| 3     | ---      | ---  | ---  | 1875 | 1610 |
| 4     | ---      | ---  | ---  | ---  | 1195 |



## **Библиография**

- [1] Гордеев В.Н. и др. Нагрузки и воздействия на здания и сооружения. – М.: АСВ, 2006.
- [2] Грудев И.Д. и др. Назначение нормативных и расчётных значений снеговых нагрузок, - М.: ПГС, 2007, №6.
- [3] Металлические конструкции. Справочник проектировщика. (Под ред. В. В. Кузнецова). – М.: изд-во АСВ, 1998.
- [4] Райзер В.Д. Методы теории надёжности в задачах нормирования расчётных параметров строительных конструкций. – М.: Стройиздат, 1986.

## ЛИСТ РЕГИСТРАЦИИ ИЗМЕНЕНИЙ

| Номер<br>изме-<br>нения | Номера разделов, пунктов (подпунктов) |                 |       |                     | Срок вве-<br>дения<br>изменения | Под-<br>пись |
|-------------------------|---------------------------------------|-----------------|-------|---------------------|---------------------------------|--------------|
|                         | изменен-<br>ных                       | заменен-<br>ных | НОВЫХ | аннули-<br>рованных |                                 |              |
|                         |                                       |                 |       |                     |                                 |              |

ОКС 91.080

Ключевые слова: нагрузки, воздействия, крановые, снеговые, нормативные, расчётные, коэффициенты

---