

Всесоюзный Комитет Стандартов при Совете Министров СССР	ГОСУДАРСТВЕННЫЙ ОБЩЕСОЮЗНЫЙ СТАНДАРТ	ГОСТ 3061—46
	КОНСТРУКЦИИ ДЕРЕВЯННЫЕ ГИДРОТЕХНИЧЕСКИХ СООРУЖЕНИЙ Нормы проектирования	

Строительство  
ЖК26

Несоблюдение стандарта преследуется по закону

Переводческая вспомогательная

## I. Область распространения стандарта

1. Настоящий стандарт распространяется на проектирование деревянных конструкций вновь сооружаемых, реконструируемых и восстанавливаемых гидротехнических сооружений II, III, IV и V классов: плотин, водосливов, водоспусков, судоходных шлюзов, плотоходов, водоприемников, затворов, экранов, акведуков, лотков, шлюзов-регуляторов, водовыпусков, причальных и оградительных сооружений, подводных частей машинных зданий гидроэлектростанций, переплычек, служебных мостов плотин, по которым не производится автомобильное и железнодорожное движение, и т. д.

**П р и м е ч а н и е.** Отнесение гидротехнических сооружений к тому или иному классу, впервые изданного стандарта, устанавливающего классификацию таких сооружений, производится соответствующими ведомствами.

## II. Материалы

2. Для деревянных конструкций применяются пиленные и круглые лесоматериалы хвойных (преимущественно сосновые) и лиственных пород, удовлетворяющие требованиям ГОСТ 468—43 „Лесоматериалы круглые хвойных пород, применяемые без продольной распиловки”, ГОСТ 3008—45 „Пиломатериалы хвойных пород. Доски и бруски”, ГОСТ 3021—45 „Брусья хвойных пород”, ГОСТ 726—44 „Кряжи пиловочные твердых лиственных пород. Технические условия”, ГОСТ 2695—44 „Пиломатериалы твердых лиственных пород” и требованиям п. п. 3 и 6 настоящего стандарта.

3. Пределы прочности (врем. сопр.) сосны 1-го и 2-го сорта влажностью 15% должны быть:

при сжатии вдоль волокон	не менее	300	кг/см <sup>2</sup>
в статическом изгибе	:	500	
в скальвании вдоль волокон	:	50	

**П р и м е ч а н и е.** Определение предела прочности древесины производится по ОСТ НКЛес 250 „Методы физико-механических испытаний древесины”.

4. Для подводных конструкций должны применяться сырье лесоматериалы (влажностью более 23%); для надводных рекомендуется применение полусухих лесоматериалов (влажностью 18—23%). Применение полусухих лесоматериалов для подводных конструкций допускается лишь при наличии технического обоснования.

**П р и м е ч а н и е.** К надводным относятся конструкции, находящиеся постоянно выше горизонта воды или в земле выше горизонта грунтовых вод; к подводным—конструкции, находящиеся постоянно под водой или в пределах переменного горизонта.

5. Растигнутые и изгибающие элементы несущих конструкций в сооружениях II и III классов изготавливаются из лесоматериалов 1-го и 2-го сорта, сжатые—из лесоматериалов 2-го сорта.

Растигнутые и изгибающие элементы несущих конструкций в сооружениях IV и V классов изготавливаются из лесоматериалов 2-го и 3-го сорта, сжатые—из лесоматериалов 3-го сорта. Нерасчетные и неответственные конструкции в сооружениях IV и V классов допускается изготавливать из лесоматериалов ниже 3-го сорта.

6. Применять лесоматериалы, пораженные гнилью, не допускается.

7. Дуб применяется лишь в конструкциях, к которым предъявляются повышенные требования в отношении прочности и стойкости против загнивания.

8. Для несущих конструкций сооружений II, III и IV классов, находящихся в неблагоприятных условиях в отношении загнивания, рекомендуется применять лесоматериалы, пропитанные антисептиками, не растворяющимися в воде. При отсутствии пропитанных лесоматериалов должна быть произведена упрощенная пропитка или обмазка лесоматериалов антисептиками.

9. К конструкциям сооружений, находящимся в морской воде, при наличии в ней древоточцев, должны применяться меры защиты в зависимости от степени активности древоточцев.

Цена 1 руб.

Внесен Народным комиссариатом  
электростанций СССРУтвержден Всесоюзным  
Комитетом Стандартов  
10/I 1946 г.

Срок введения I/VII 1946 г.

10. Объемные веса древесины (расчетные) принимаются согласно табл. 1.

Таблица 1  
Объемные веса древесины

Породы древесины	Объемный вес древесины	
	полусухой	сырой
	кг/м <sup>3</sup>	
<b>Хвойные</b>		
Лиственница . . . . .	700	800
Сосна . . . . .	550	600
Ель, кедр, пихта кавказская, сосна Якутии и Кольского полуострова . . . . .	500	550
Пихта сибирская . . . . .	450	500
<b>Листственные</b>		
Дуб . . . . .	750	800
Бук . . . . .	650	700

Объемные веса древесины конструкций, находящихся постоянно в воде, принимаются: сосны—800 кг/м<sup>3</sup>, дуба—1000 кг/м<sup>3</sup>.

§1. Модуль упругости древесины при расчете на растяжение и сжатие вдоль волокон, а также на изгиб принимается, независимо от породы древесины:

для сырого леса 70 000 кг/см<sup>2</sup>  
полусухого леса 90 000

### III. Допускаемые напряжения

12. Допускаемые напряжения для сосны 2-го сорта приведены в табл. 2 в форме дробей, числители которых соответствуют допускаемым напряжениям для надводных конструкций из полусухих лесоматериалов, а знаменатели—для надводных из сырых лесоматериалов и для подводных конструкций.

Допускаемые напряжения для сосны  
кг/см<sup>2</sup>

Таблица 2

Вид напряжения	Условные обозначения	Классы сооружений					Примечания					
		Воздействия										
		основные основные и дополнительные, дополнительные и особые основные и особые	основные основные и дополнительные, дополнительные и особые основные и особые	основные основные и дополнительные, дополнительные и особые основные и особые	основные основные и дополнительные, дополнительные и особые основные и особые	основные основные и дополнительные, дополнительные и особые основные и особые						
1. Изгиб, сжатие и смятие вдоль волокон	[ $\sigma_a$ ], [ $\sigma_c$ ], [ $\sigma_{cm}$ ]	72 65	86 78	114 104	88 80	106 96	140 128	110 100	132 120	160 145	132 120	160 145
2. Растяжение вдоль волокон	[ $\sigma_p$ ]	60 55	73 65	97 88	75 68	90 82	120 109	94 85	112 102	136 123	112 102	135 123
3. Сжатие и смятие поперек волокон по всей поверхности и в шкотовых врубках	[ $\sigma_c$ ] <sub>90</sub> , [ $\sigma_{cm}$ ] <sub>90</sub>	11 10	13 12	18 16	13 12	15 14	21 19	16 15	20 18	24 22	20 18	24 22
4. Смятие поперек волокон в части длины и в лобовых врубках	[ $\sigma_{cm}$ ] <sub>90</sub>	18 16	21 19	28 26	22 24	26 32	35 25	27 20	33 24	40 29	33 24	40 36
5. Скальвание при изгибе	[ $\sigma_n$ ]	13 12	15 14	21 19	15 14	19 17	25 23	20 18	24 22	29 26	24 22	29 26

При длине свободного конца элемента не менее его толщины и не менее 10 см, а также при расчете опорных плоскостей

Конструкции деревянные гидротехнических сооружений.  
Нормы проектирования

ГОСТ 3061-46

Продолжение

Вид напряжения	Условные обозначения	Классы сооружений										Примечания	
		II		III		IV		V		VI			
		Основные осаковые и дополнительные внешние		Основные осаковые и дополнительные внешние		Основные и дополнительные внешние		Основные и дополнительные внешние		Основные и дополнительные внешние			
6. Скалывание в лобовых врубках и призматических шпонках: вдоль волокон	[τ]	7 6	9 8	11 10	9 8	11 10	14 13	11 10	18 12	15 14	18 12	15 14	
поперек	[τ]₉₀	3,5 3	4,5 4	5,5 5	1,5 4	5,5 5	7 6,5	5,5 5	6,5 6	7,5 7	6,5 6	7,5 7	
7. Скалывание вдоль волокон в щековых врубках: в сопряжениях под углом α < 30°	[τ]	3,5 3	4,5 4	5,5 5	4,5 4	5,5 5	7 6,5	5,5 5	6,5 6	7,5 7	6,5 6	7,5 7	
в сопряжениях под углом α > 30°	[τ]	3 2,5	3,5 3	4 3,5	3,5 3	4 3,5	5 4,5	4 3,5	4,5 3,5	5 4	5,5 5	4,5 4	
8. Перерезывание волокон	[τᵣ]	27 25	33 30	44 40	33 36	40 49	54 38	42 46	50 55	60 55	50 46	60 55	

13. Допускаемые напряжения смятия и скальвания силой, направленной к волокнам под углом α, определяются по формулам:

$$[\sigma_{cm}]_\alpha = \frac{[\sigma_{cm}]}{1 + \left( \frac{[\sigma_{cm}]}{[\sigma_{cm}]_{90}} - 1 \right) \sin^2 \alpha};$$

$$[\tau]_\alpha = \frac{[\tau]}{1 + \left( \frac{[\tau]}{[\tau]_{90}} - 1 \right) \sin^2 \alpha}$$

где:

- [σ<sub>cm</sub>] — допускаемое напряжение смятия вдоль волокон;
- [τ] — скальвания;
- [σ<sub>cm</sub>]<sub>90</sub> — смятия поперек;
- [τ]<sub>90</sub> — скальвания.

14. При применении лесоматериалов 1-го сорта допускаемые напряжения, приведенные в табл. 2, повышаются на 10%; при применении лесоматериалов 3-го сорта они снижаются на 20%.

15. Для древесины различных пород величины пределов прочности и допускаемых напряжений, приведенные в п. 3 и табл. 2, должны быть умножены на коэффициенты табл. 3.

Таблица 3  
Коэффициенты для вычисления пределов прочности и допускаемых напряжений для древесины различных пород

Поряды древесины	При расчете на:		
	изгиб, сжатие, смятие и расграждение вдоль волокон	сжатие в смятие поперек волокон	скальвание и перерезывание
Сосна . . . . .	1	1	1
Лиственница . . . . .	1,2	1,2	1
Ель, сосна Якутия, пихта кавказская, кедр . . . . .	0,9	0,9	0,8
Сосна и ель Кольского полуострова, пихта сибирская . . . . .	0,8	0,8	0,8
Дуб . . . . .	1,3	2	1,6
Бук . . . . .	1	1,6	1,2

16. Для металлических частей, применяемых в деревянных конструкциях гидротехнических сооружений, допускаемые напряжения должны приниматься по табл. 4.

Допускаемые напряжения для металлических частей  
кг/см<sup>2</sup>

Таблица 4

Вид напряжения	Прокатная сталь марок:									
	Ст. 3					Ст. 2 и Ст. Ос				
	Классы сооружений					П. III		IV, V		
	П. III			IV, V		П. III			IV, V	
Воздействия		Основные	Основные и дополнительные	Основные, дополнительные и особые	Основные	Основные и дополнительные, кроме основных, имеющих действие в особые	Основные	Основные и дополнительные и особые	Основные	Основные и дополнительные, кроме основных, имеющих действие в особые
Растяжение, сжатие и изгиб . . . . .	1400	1700	1950	1600	1950	1200	1450	1700	1400	1700
Срез . . . . .	1050	1250	1450	1200	1450	900	1100	1250	1050	1250
Растяжение в болтах, одиночных тяжах и накладках . . . . .	1100	1300	1550	1250	1650	1000	1200	1400	1150	1400
Растяжение в неодиничных тяжах, работающих совместно	900	1100	1250	1050	1250	800	950	1100	950	1100

17. При расчете временных сооружений IV класса особые воздействия не учитываются.

#### IV. Расчет и конструирование элементов и сопряжений

18. При расчете центрально-растянутых элементов расчетная площадь (нетто) наиболее ослабленного поперечного сечения каждого элемента должна определяться путем вычета из общей площади сечения суммарной площади всех врубок и прочих ослаблений как рассматриваемого сечения, так и сечений, отстоящих от него на расстоянии менее 8-кратной глубины врубки или 8 диаметров отверстия.

Допускается производить расчет элементов конструкций в предположении возможности ступенчатого разрыва, с учетом сопротивления древесины скальванию между соседними ослаблениями.

19. При расчете центрально-растянутых элементов напряжение вычисляется по формуле:

$$[\sigma_p] = \frac{N}{F_{\text{нр}}},$$

где:

$N$  — растягивающая сила;

$F_{\text{нр}}$  — площадь сечения нетто, определяемая согласно п. 18 настоящего стандарта.

20. В несимметрично ослабленных растянутых элементах следует по возможности предотвращать возникновение изгибающего момента в ослабленном сечении посредством центрирования действующего в нем усилия или постановки связей. При соблюдении этих условий напряжения изгиба, возникающие от внецентренного действия растягивающего усилия, допускается не учитывать.

21. При одновременном действии растяжения и изгиба, напряжения должны проверяться по формуле:

$$\sigma = \frac{N}{F_{\text{нр}}} + \frac{M[\sigma_p]}{W_{\text{нр}}[\sigma_x]} \leq [\sigma_p],$$

где:

$N$  — растягивающая сила;

$M$  — изгибающий момент;

$F_{\text{нр}}$  — площадь сечения нетто, определяемая согласно п. 18 настоящего стандарта;

$W_{\text{нр}}$  — момент спротивления нетто наиболее ослабленного сечения;

$[\sigma_p]$  — допускаемое напряжение растяжения;

$[\sigma_x]$  — изгиба.

22. Центрально-сжатые цельные элементы, помимо расчета на прочность по площади нетто, по формуле:

$$\frac{N}{F_{\text{нр}}} \leq [\sigma_c]$$

должны проверяться на устойчивость при продольном изгибе по формуле:

$$\frac{N}{F_\varphi} \leq [\sigma_c].$$

При этом расчетная площадь  $F$  поперечного сечения элемента должна приниматься равной площади брута, если площадь ослаблений не превышает 25% площади брута. Если площадь ослаблений превышает 25% площади поперечного сечения элемента брута, то расчетная площадь поперечного сечения должна приниматься равной  $\frac{4}{3}$  площади нетто.

При проверке на продольный изгиб коэффициент  $\varphi$  должен определяться в зависимости от наибольшей гибкости элемента  $\lambda = \frac{l_0}{r}$  (где  $l_0$  — расчетная длина и  $r = \sqrt{\frac{J_{\text{бр}}}{F_{\text{бр}}}}$  — радиус инерции поперечного сечения элемента) по приведенным ниже формулам или по табл. 5.

$$\text{При } \lambda < 75 \quad \varphi = 1 - 0,8 \left( \frac{\lambda}{100} \right)^2$$

$$\lambda > 75 \quad \varphi = \frac{3100}{\lambda^2}$$

Таблица 5

Коэффициент  $\varphi$  уменьшения допускаемых напряжений при продольном изгибе

$\lambda$	$\varphi$	$\lambda$	$\varphi$
0	1,000	80	0,485
10	0,990	90	0,380
20	0,970	100	0,310
30	0,930	110	0,255
40	0,870	120	0,215
50	0,800	130	0,183
60	0,710	140	0,158
70	0,610	150	0,138
75	0,550		

23. Расчетная длина  $l_0$  элемента при проверке на продольный изгиб должна приниматься равной его действительной длине  $l$ , умноженной на коэффициент:

- a) при одном защемленном и другом свободно нагруженном конце . . . . . 2
- b) при обоих шарнирно закрепленных концах . . . . . 1
- c) при одном защемленном и другом шарнирно закрепленном конце . . . . . 0,8
- d) при обоих защемленных концах . . . . . 0,65

24. Сжато-изогнутые цельные элементы должны рассчитываться в плоскости изгиба по формуле:

$$\frac{N}{F_{\text{нр}}} + \frac{M}{\xi W_{\text{нр}}} \leq [\sigma_c],$$

где:

$N$  — сжимающая сила;

$M$  — изгибающий момент;

$F_{\text{нр}}$  — площадь сечения нетто;

$W_{\text{нр}}$  — момент сопротивления сечения нетто;

$\xi = 1 - \frac{\lambda^2 \sigma_c}{3100 [\sigma_c]}$  — коэффициент (действителен в пределах от 1 до 0), учитывающий дополнительный момент от сжимающей силы при деформациях элемента;

$\sigma_c$  — расчетное напряжение сжатия от сжимающей силы, вычисляемое по площади брута;

$\lambda$  — наибольшая гибкость элемента;

$[\sigma_c]$  — допускаемое напряжение сжатия.

Кроме указанного расчета должна быть произведена проверка на устойчивость как в плоскости, так и из плоскости изгиба без учета изгибающего момента, согласно п. 22 настоящего стандарта.

25. Расчет центрально-сжатых и сжато-изогнутых составных элементов должен производиться как цельных элементов—согласно п. п. 22—24 настоящего стандарта, а проверка их на продольный изгиб—согласно ГОСТ 2482-44 „Конструкции деревянные автодорожных мостов и труб. Нормы проектирования”.

26. Врубки должны рассчитываться на смятие и скальвание без учета работы металлических скреплений.

27. В лобовых врубках наименьшая допустимая глубина врезки для брусьев и окантованных бревен—2 см, для неокантованных бревен—3 см. Наибольшая допустимая глубина врезки в опорном узле  $\frac{1}{4}$ , толщины элемента, в промежуточных узлах сквозных ферм  $\frac{1}{4}$ , толщины элемента. Наименьшая допустимая длина поверхности скальвания в лобовых врубках—20 см.

28. Применение врубок с двойным зубом допускается только при условии точной пригонки гнезд.

29. Во врубках с двойным зубом глубина врезки второго от торца зуба должна быть больше глубины врезки первого зуба не менее чем на 2 см. Расчет на скальвание в этих случаях должен производиться:

а) для первого зуба—по усилию, воспринимаемому им, с понижением допускаемых напряжений на 20%;

б) для второго зуба—по полному усилию, действующему во врубке, без понижения допускаемых напряжений.

Учитываемая при расчете длина плоскости скальвания для каждого из зубьев не должна превышать 10-кратной глубины соответствующей врезки.

30. Во врубках, не обеспечивающих надежного прижатия скальваемого зуба, т. е. прижатия, автоматически возрастающего вместе с увеличением скальвающей силы, расчет на скальвание должен производиться по допускаемым напряжениям для щековых врубок. Прижимающее усилие, создаваемое подтягиванием гаек, болтов или хомутов, в работе сопряжений не учитывается.

31. Прогибы деревянных конструкций от одновременного действия основных и дополнительных воздействий не должны превышать:

	Сооружения II и III классов	Сооружения IV и V классов
для подвижных частей (затворов, щитов, шлюзовых ворот и т. д.), ферм и составных прогонов . . . . .	1/300 l	1/250 l
„ простых прогонов . . . . .	1/180 l	1/150 l

где l—расчетный пролет.