

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

## 1. 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 ограждающих сооружений, подводных частей машинных зданий гидроэлектростанций, перемычек, служебных мостов плотин, по которым не производится автогужевое и железнодорожное движение, и т. д.

**Примечание.** Отнесение гидротехнических сооружений к тому или иному классу, впрямь до издания 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 бруска“, 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>
„ статическом изгибе	„ „	500 „
„ скалывании вдоль волокон	„ „	50 „

**Примечание.** Определение предела прочности древесины производится по ОСТ НКЛес 250 „Методы физико-механических испытаний древесины“.

4. Для подводных конструкций должны применяться сырые 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.

**Примечание.** 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. Растянутые и изгибаемые элементы несущих конструкций в сооружениях II и III классов изготавливаются из лесоматериалов 1-го и 2-го сорта, сжатые—из лесоматериалов 2-го сорта.

Растянутые и изгибаемые 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, находящихся в морской воде, при наличии в ней древооточцев, должны применяться меры защиты в зависимости от степени активности древооточцев.

Несоблюдение стандарта преследуется по закону

Цена 1 руб.

Перепечатка воспрещена

Внесен Народным комиссариатом  
электростанций СССР

Утвержден Всесоюзным  
Комитетом Стандартов  
10/1 1946 г.

Срок введения I/VI 1946 г.

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

Таблица 1  
Объемные веса древесины

Породы древесины	Объемный вес древесины	
	полусухой	сырой
	кг/м³	
<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>Лиственные</b>		
Дуб . . . . .	750	800
Бук . . . . .	650	700

Объемные веса древесины конструкций, находящихся постоянно в воде, принимаются: сосны—800 кг/м³, дуба—1000 кг/м³.

11. 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/см²  
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/см²

Таблица 2

Вид напряжения	Условные обозначения	Классы сооружений										Примечания	
		II		III		IV		V					
		Воздействия											
		основные	основные и дополнительные	основные, дополнительные и особые	основные	основные и дополнительные	основные, дополнительные и особые	основные	основные и дополнительные	основные, дополнительные и особые	основные	основные и дополнительные	
1. Изгиб, сжатие и смятие вдоль волокон	$[\sigma_n], [\sigma_c], [\sigma_{cm}]$	72	86	114	88	106	140	110	132	160	132	160	При длине свободного конца элемента не менее его толщины и не менее 10 см, а также при расчете опорных плоскостей
2. Растяжение вдоль волокон	$[\sigma_p]$	65	78	104	80	96	128	100	120	145	120	145	
3. Сжатие и смятие поперек волокон до всей поверхности и в щечковых врубках	$[\sigma_c]_{90}, [\sigma_{cm}]_{90}$	11	13	18	13	15	21	16	20	24	20	24	
4. Смятие поперек волокон на части длин и в лобовых врубках	$[\sigma_{cm}]_{90}$	10	12	16	12	14	19	15	18	22	18	22	
5. Скалывание при изгибе	$[\tau_n]$	18	21	28	22	26	35	27	33	40	33	40	
		16	19	26	20	24	32	25	30	36	30	36	
		13	15	21	15	19	25	20	24	29	24	29	
		12	14	19	14	17	23	18	22	26	22	26	

Продолжение

Вид напряжения	Условные обозначения	Классы сооружений										Примечания	
		II		III		IV		V					
		Воздействия											
основные		основные и доп. выделные		основные, доп. выделные и особые		основные и доп. выделные		основные, доп. выделные и особые		основные и доп. выделные		основные, доп. выделные и особые	
6. Скалывание в лобовых врубках и призматических шпонках: вдоль волокон	[τ]	7	9	11	9	11	14	11	13	15	18	15	При учете длины скалывания не свыше двух толщин брутто элемента в направлении врезки и не свыше 10 глубин врезки
	[τ] <sub>90</sub>	8	8	10	8	10	13	10	12	14	12	14	
поперек	[τ]	3,5	4,5	5,5	4,5	5,5	7	5,5	6,5	7,5	6,5	7,5	При учете длины скалывания не свыше пяти толщин брутто элемента в направлении врезки и не свыше 10 глубин врезки
	[τ] <sub>90</sub>	3	4	5	4	5	6,5	5	6	7	6	7	
7. Скалывание вдоль волокон в щечковых врубках: в сопряжениях под углом α < 30°	[τ]	3,5	4,5	5,5	4,5	5,5	7	5,5	6,5	7,5	6,5	7,5	При учете длины скалывания не свыше пяти толщин брутто элемента в направлении врезки и не свыше 10 глубин врезки
	[τ]	3	4	5	4	5	6,5	5	6	7	6	7	
в сопряжениях под углом α > 30°	[τ]	3	3,5	4	3,5	4	5	4	4,5	5,5	4,5	5,5	При учете длины скалывания не свыше пяти толщин брутто элемента в направлении врезки и не свыше 10 глубин врезки
	[τ]	2,5	3	3,5	3	3,5	4,5	3,5	4	5	4	5	
8. Перерезывание волокон	[τ <sub>п</sub> ]	27	33	44	33	40	54	42	50	60	50	60	—
	[τ <sub>п</sub> ]	25	30	40	30	36	49	38	46	55	46	55	

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

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

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

где:

[σ<sub>см</sub>] — допускаемое напряжение смятия вдоль волокон;  
 [τ] — скалывания поперек;  
 [σ<sub>см</sub>]<sub>90</sub> — смятия поперек;  
 [τ]<sub>90</sub> — скалывания поперек.

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

Породы древесины	При расчете на:		
	нагнб, смятие, смятие и растяжение вдоль волокон	смятие в смятие поперек волокон	скалывание и перерезывание
Сосна	1	1	1
Лиственница	1,2	1,2	1
Ель, сосна Якутии, пихта кавказская, кедр	0,9	0,9	0,9
Сосна и ель Кольского полуострова, пихта сибирская	0,8	0,8	0,8
Дуб	1,3	2	1,6
Бук	1	1,6	1,8

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. 0с				
	Классы сооружений									
	II, III		IV, V			II, III			IV, V	
	Воздействия									
основные	основные и дополнительные	основные, дополнительные и особые	основные	основные и дополнительные для оснований и особые	основные	основные и дополнительные	основные, дополнительные и особые	основные	основные и дополнительные	основные и дополнительные, 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	1550	1000	1200	1400	1150	1400
Растяжение в неоднородных 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 скалыванию между соседними ослаблениями.

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

$$[\sigma_p] = \frac{N}{F_{нт}}$$

где:

$N$  —растягивающая сила;

$F_{нт}$ —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, допускаются не учитывать.

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

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

где:

$N$  —растягивающая сила;

$M$  —изгибающий момент;

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

$W_{нт}$ —момент сопротивления нетто наиболее ослабленного сечения;

$[\sigma_p]$ —допускаемое напряжение растяжения;

$[\sigma_x]$  — " " " " изгиба.

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

$$\frac{N}{F_{нт}} \leq [\sigma_c]$$

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 брутто, если площадь ослаблений не превышает 25% площади брутто. Если площадь ослаблений превышает 25% площади поперечного сечения элемента брутто, то расчетная площадь поперечного сечения должна приниматься равной  $1/2$  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  $r = \sqrt{\frac{J_{0p}}{F_{0p}}}$  — радиус инерции поперечного сечения элемента) по приведенным ниже формулам или по табл. 5.

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

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

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:

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

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

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

где:

- $N$  — сжимающая сила;  
 $M$  — изгибающий момент;  
 $F_{нт}$  — площадь сечения нетто;  
 $W_{нт}$  — момент сопротивления сечения нетто;

$\xi = 1 - \frac{\lambda^2 \sigma_c}{3100 [\sigma_c]}$  — коэффициент (действителен в пределах от 1 до 0), учитывающий дополни-

тельный момент от сжимающей силы при деформациях элемента;

$\sigma_c$  — расчетное напряжение сжатия от сжимающей силы, вычисленное по площади брутто;

$\lambda$  — 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 скалывание без учета работы металлических креплений.

27. В лобовых врубках наименьшая допустимая глубина врезки для брусев и окантованных бревен—2 см, для неокантованных бревен—3 см. Наибольшая допустимая глубина врезки в опорном узле— $\frac{1}{3}$  толщины элемента, в промежуточных узлах сквозных ферм— $\frac{1}{4}$  толщины элемента. Наименьшая допустимая длина поверхности скалывания 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 скалывание 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 скалывания для каждого из зубьев не должна превышать 10-кратной глубины соответствующей врезки.

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

31. Прогобы 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, шлюзных ворот и т. д.), ферм и составных прогонов . . . . .	1/300 <i>l</i>	1/250 <i>l</i>
„ простых прогонов . . . . .	1/180 <i>l</i>	1/150 <i>l</i>

где *l*—расчетный пролет.