

С С С Р

АЛЬБОМ ТИПОВЫХ КОНСТРУКЦИЙ

ОПОРЫ ЦИЛИНДРИЧЕСКИЕ И  
КОНИЧЕСКИЕ ВЕРТИКАЛЬНЫХ  
АППАРАТОВ

ТИПЫ И ОСНОВНЫЕ РАЗМЕРЫ

АТК 24.200.04-90

Издание официальное

---

АЛЬБОМ ТИПОВЫХ КОНСТРУКЦИЙ

---

Опоры цилиндрические и  
конические вертикальных  
аппаратов

АТК 24.200.04-90

Типы и основные размеры

---

Дата введения 01.01.

1. Настоящий АТК распространяется на опоры стальные сварные  
цилиндрические и конические стальных вертикальных аппаратов диамет-  
ром от 400 до 6300 мм при приведенных нагрузках на опору не более  
 $16,0 \text{ Мн} (1600 \cdot 10^3 \text{ кгс})$ .

Допускается применение АТК для аппаратов, изготовленных из  
титановых сплавов, при условии выполнения опор съемными.

2. АТК устанавливает следующие типы опор:

091 - опора облегченная цилиндрическая;

1 - опора цилиндрическая с местными косынками;

2 - опора цилиндрическая с наружными стойками под болты;

3 - опора цилиндрическая с кольцевым опорным поясом;

4 - опора коническая с кольцевым опорным поясом.

3. Основные размеры опор должны соответствовать:

типа 01 - черт. I и табл. 3;

типа 1,2,3 - черт. I,2,3 и табл. I;

типа 4 - черт. 4 и табл. 2.

Допускается уменьшать толщины элементов опоры и применять для  
фундаментных болтов марки стали с механическими характеристиками  
ниже указанных при подтверждении расчетом на прочность по  
ГОСТ 24757-81.

---

4. Пример условного обозначения опоры типа 2 для аппарата диаметром 1000 мм, максимальной приведенной нагрузкой 0,25 МН ( $25 \cdot 10^3$  кгс), минимальной приведенной нагрузкой 0,20 МН ( $20 \cdot 10^3$  кгс), высотой опоры 1200 мм.

Опора 2-1000-0,25-0,20-1200 АТК 24.200.04-90

Пример условного обозначения облегченной опоры

Опора ОI-1000-0,32-0,125-1200 АТК 24.200.04-90.

5. Формулы для определения приведенных нагрузок и примеры выбора опор помещены в обязательном приложении I.

6. Пределы применения типов опор в зависимости от минимальной приведенной нагрузки и диаметра аппаратов приведены в обязательном приложении 3.

7. При подтверждении расчетом на прочность<sup>х</sup> разрешается применять для аппаратов опоры с внутренним диаметром опорной обечайки меньшим, чем внутренний диаметр обечайки (днища) аппарата.

8. Высота цилиндрических опор  $h$  должна быть не менее 600 мм; высота выбирается конструктивно по условиям эксплуатации аппарата.

9. Опоры должны изготавливаться в соответствии с требованиями настоящего стандарта, требованиями ОСТ 26-291-87, по чертежам, утвержденным в установленном порядке.

10. При приварке опор из углеродистых сталей к аппаратам из коррозионно-стойких сталей длина переходной обечайки из коррозионно-стойких сталей определяется в соответствии с обязательным приложением 2.

II. Материал деталей опор необходимо выбирать, исходя из условий эксплуатации и в соответствии с требованиями ОСТ 26-291-87.

<sup>х</sup>) Методика расчета на прочность мест присоединения цилиндрических или конических опор к днишам. Отчет о НИР, № государств.разд.9006650, УкрНИИхиммаш, Харьков, 1989.

12. Необходимое количество отверстий, лазов (ликов), их размеры, расположение и форма выбираются из условий эксплуатации и монтажа и должны соответствовать требованиям ОСТ 26-291-87 и ГОСТ 24757-81.

13. Для вентиляции полости опоры в верхней части должно быть предусмотрено не менее двух отверстий диаметром 100 мм.

При приварке опор к днищам, сваренным из отдельных частей, в обечайках опор необходимо предусмотреть вырезы, позволяющие иметь доступ к сварным радиальным швам на днищах. В этом случае отверстия для вентиляции не предусматриваются.

14. Конструкция и технические требования для фундаментных балок должны соответствовать требованиям ГОСТ 24379.0-80 и ГОСТ 24379.1-80.

15. Формулы для определения расстояния между опорой и осью сварного соединения днища с кермоусом и числовые значения расстояний приведены в рекомендуемом приложении 4.

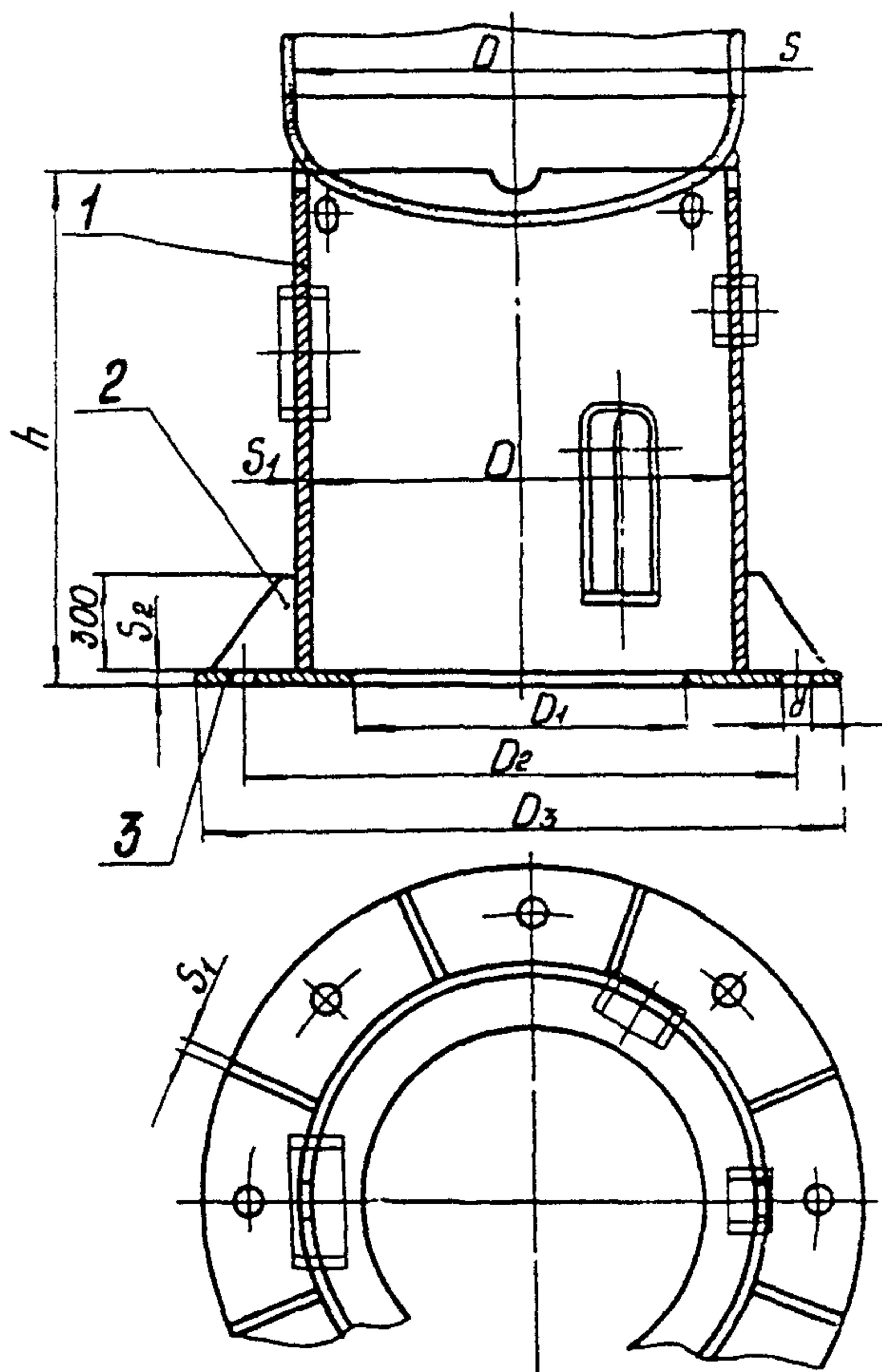
16. Формулы для подсчета массы опор даны в справочном приложении 5.

17. Монтажные нагрузки должны определяться и учитываться дополнительно монтажными организациями при определенном способе подъема аппаратов, кроме случаев подъема аппарата методом скольжения с отрывом от земли, для которого дополнительной проверки не требуется.

18. В опорах аппаратов с массой выше 100 т должны быть предусмотрены устройства для перевода аппаратов из горизонтального положения в вертикальное.

## Тип I

Опоры цилиндрические с местными косынками



I - обечайка; 2 - косынка;

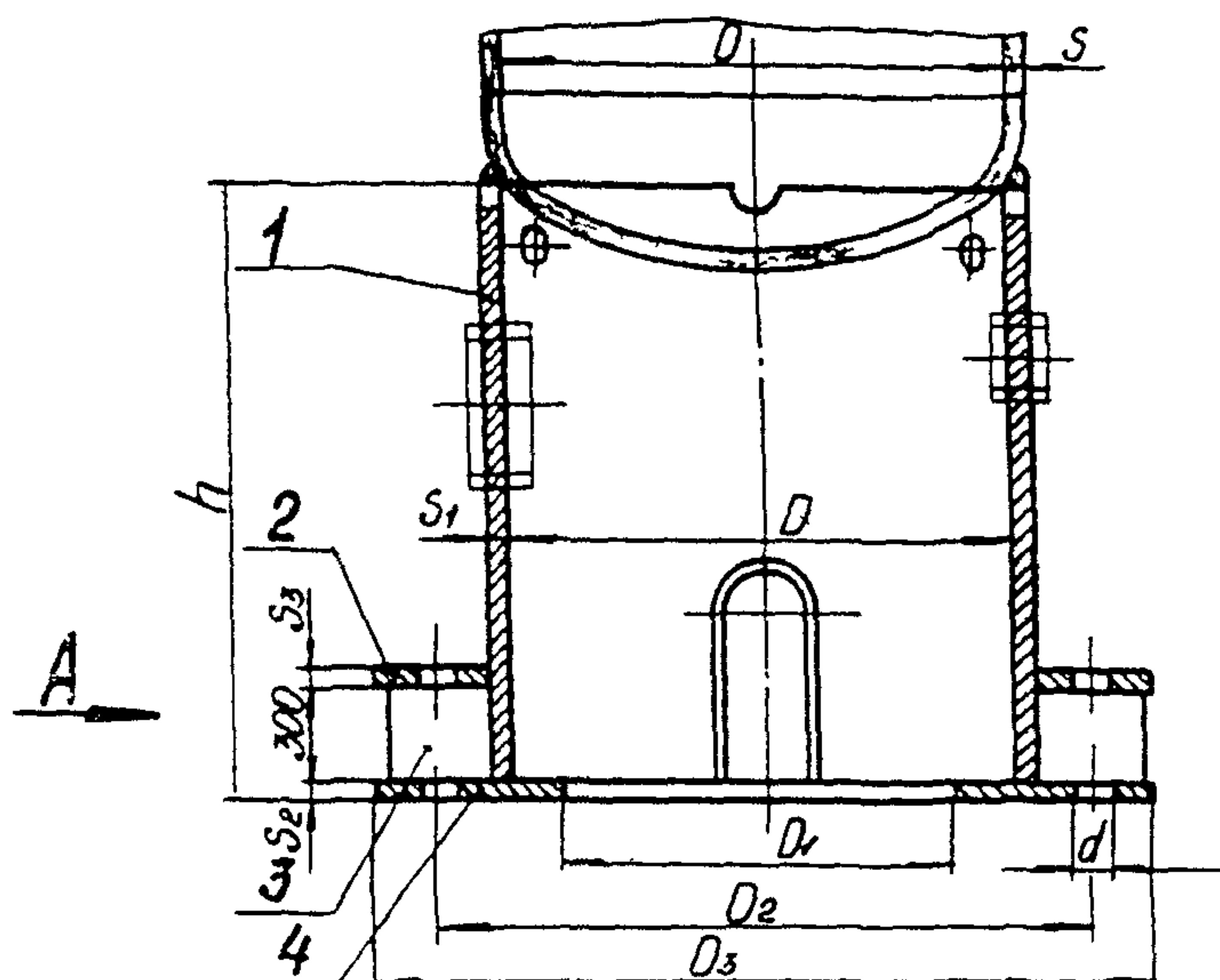
3 - кольцо нижнее

Черт. I

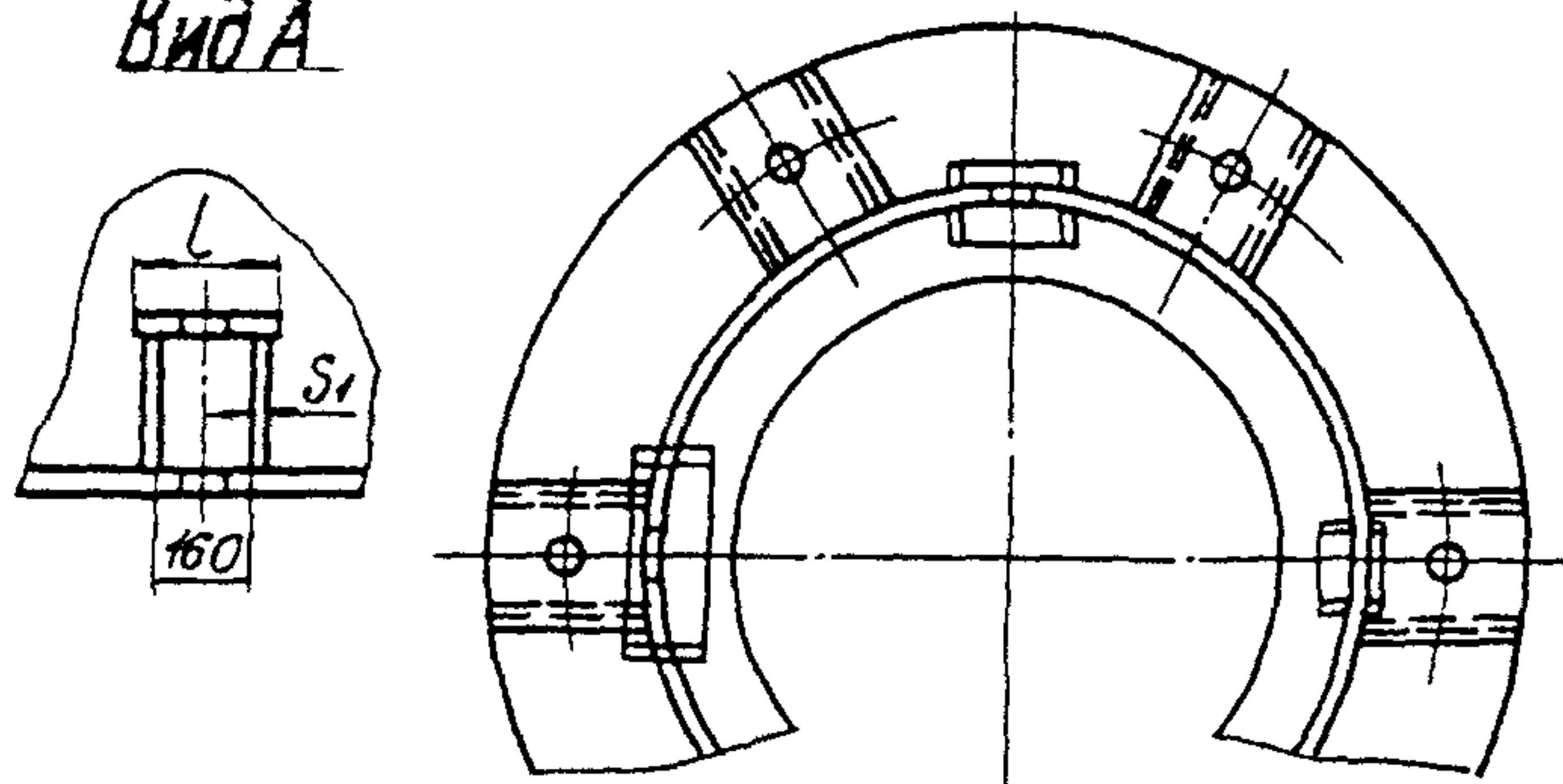
Примечание. Количество косынок должно быть равно количеству фундаментных болтов

## Тип 2

Опоры цилиндрические с наружными стойками под болты



Вид А



1 - обечайка;

3 - ребро;

2 - планка;

4 - кольцо нижнее

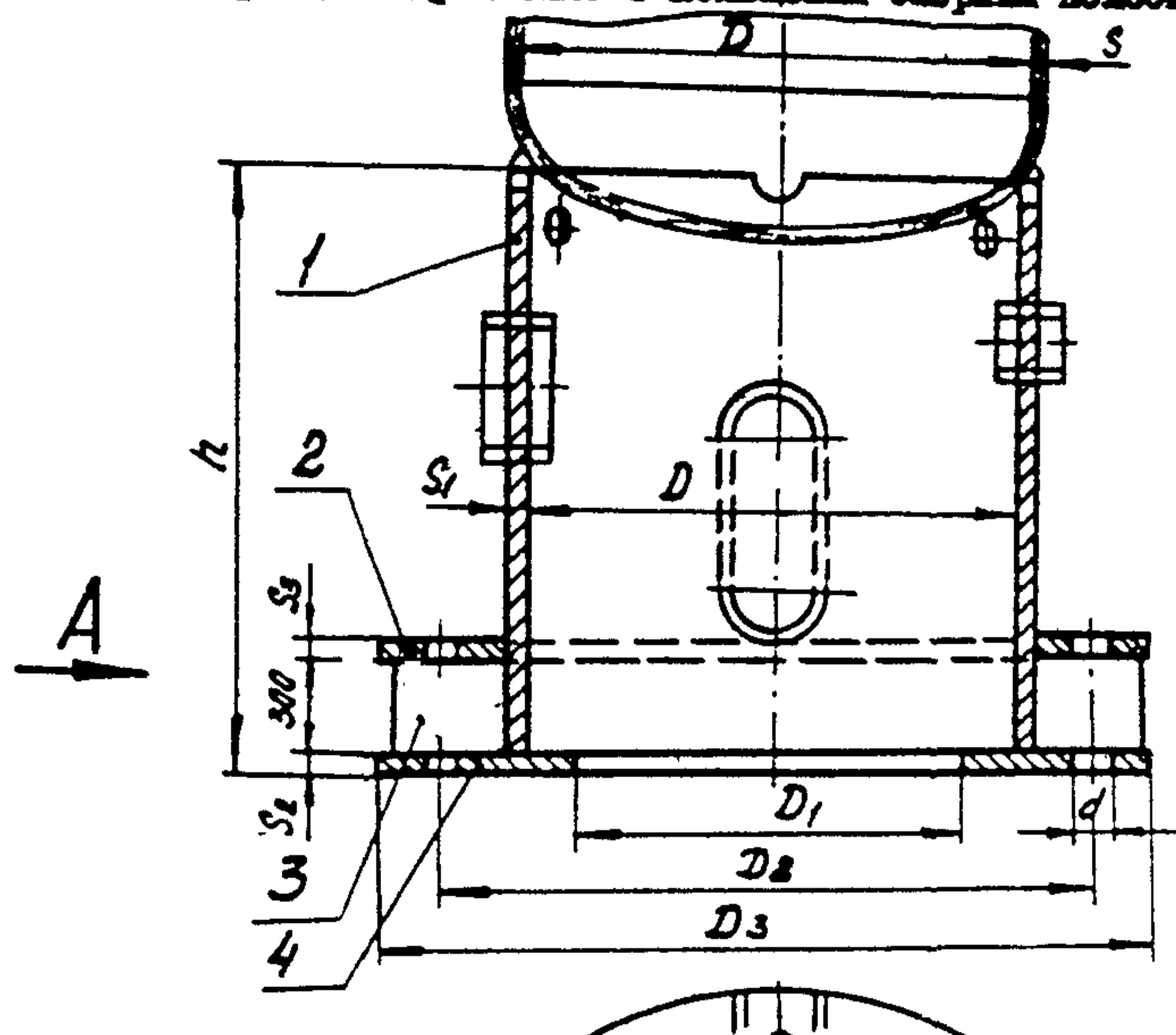
Черт.2.

$$l = 160 + 4S_1$$

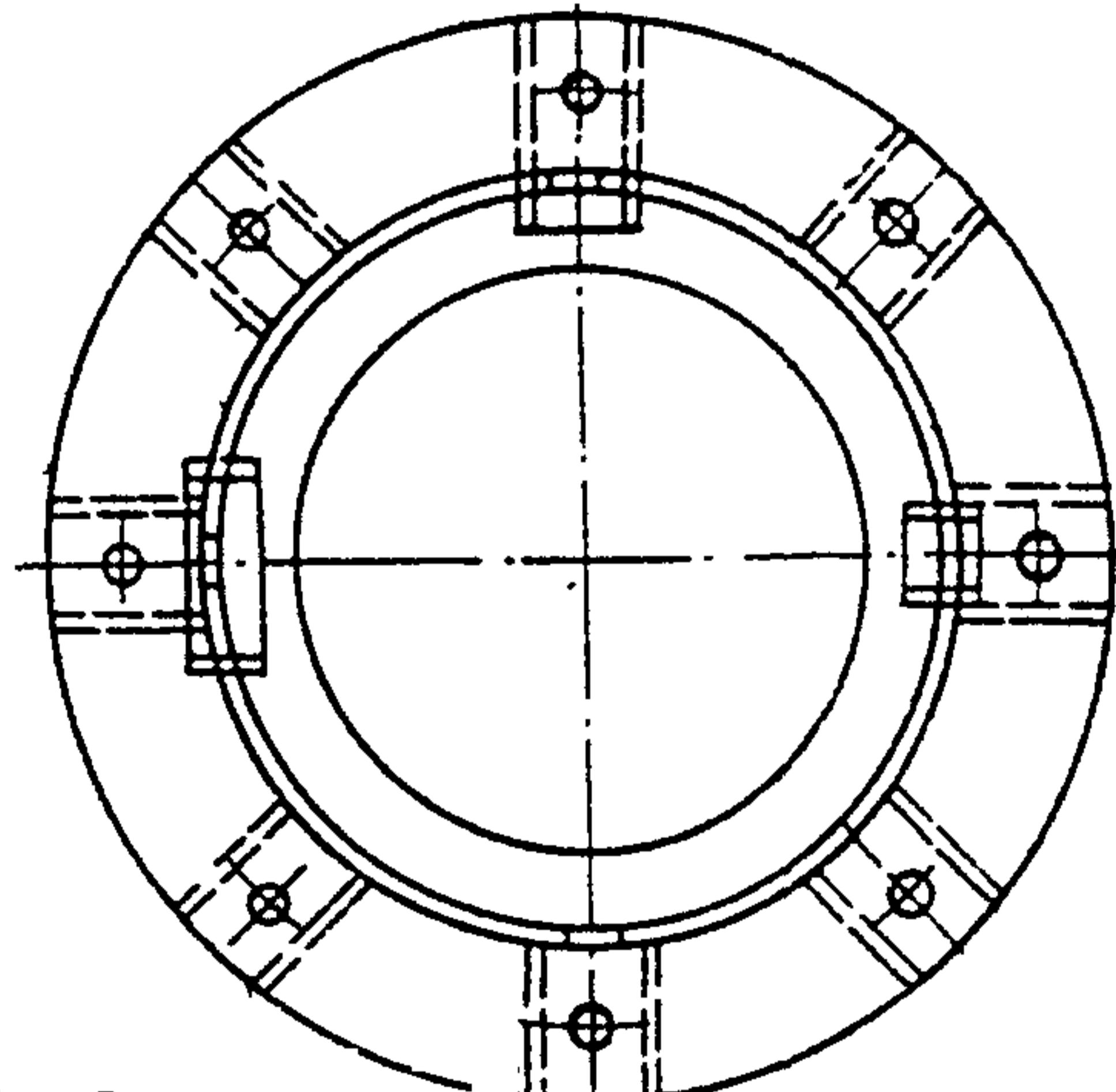
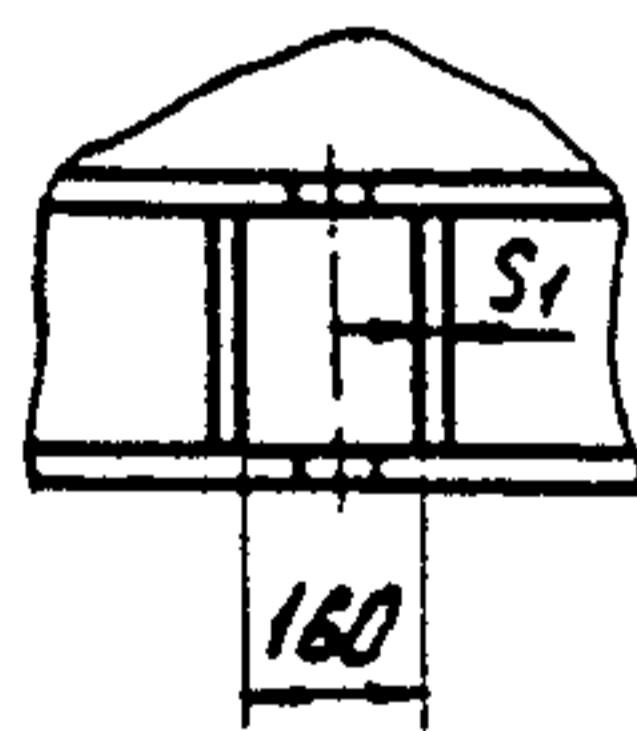
Примечание. Допускается изготовление стоек в штампованным исполнении, при этом толщина стойки должна быть не менее 0,75 толщины планки  $S_3$

Черт. 3

Опоры цилиндрические с кольцевым сварным покрытием



вид А



1 - обечайка;

3 - ребро;

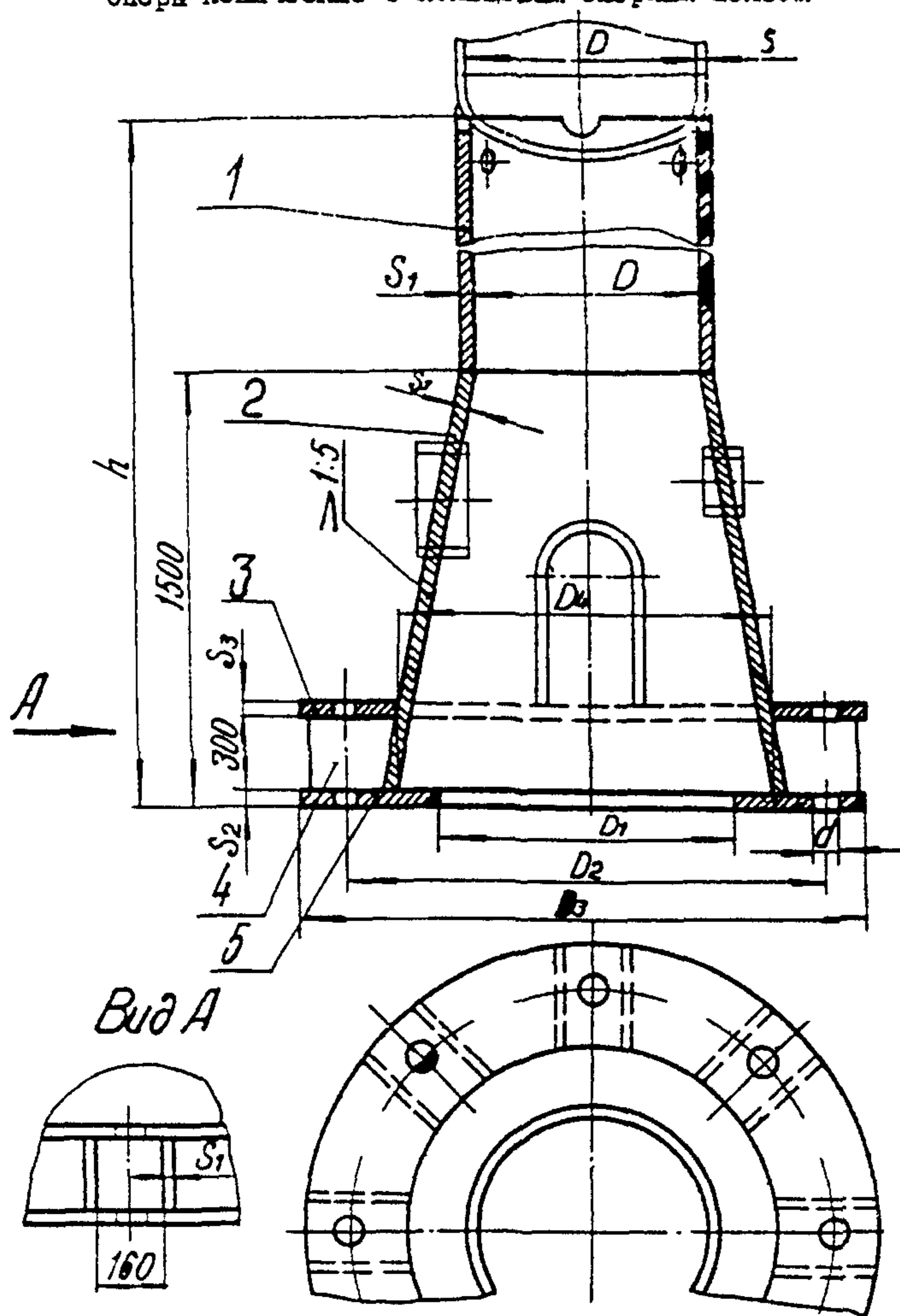
2 - кольцо верхнее;

4 - кольцо нижнее

Черт.3

## Тип 4

Опоры конические с кольцевым опорным поясом



I - обечайка; 2 - обечайка коническая;  
3 - кольцо верхнее; 4 - ребро; 5 - кольцо нижнее

Черт.4

Основные размеры цилиндрических отверстий 12x3  
Размеры в мм

ATK Est. 200      04 - 90 CS  
Tadkaat

Размеры в мм

				Максимальная приведенная нагрузка $Q_{max}$ , МН(квс)																
				1,0 ( $100 \cdot 10^3$ )				0,3 ( $30 \cdot 10^3$ )				10,0 ( $1000 \cdot 10^3$ )				16,0 ( $1600 \cdot 10^3$ )				
$D$	$D_1$	$D_2$	$D_3$	Максимальная приведенная нагрузка $Q_{max}$ , МН(квс)				Максимальная приведенная нагрузка $Q_{max}$ , МН(квс)				Максимальная приведенная нагрузка $Q_{max}$ , МН(квс)				Максимальная приведенная нагрузка $Q_{max}$ , МН(квс)				
				$d$	$S_1$	$S_2$	$S_3$													
1000	1900	2800	2300																	
2000	2100	2800	2500																	
2100	2200	2800	2720	15																
2200	2300	2800	2820																	
2300	2400	2800	2920																	
2400	2500	2800	3140																	
2500	2600	3000	3360	12	30	31	55		30	70	48	15	35	36	56	15				
2600	2700	3000	3580																	
2700	2800	3000	3680																	
2800	2900	3000	3760																	
2900	3000	3000	3960																	
3000	3100	4100																		
3100	3200	4100	4360																	
3200	3300	4100	4560																	
3300	3400	4100	4760																	
3400	3500	4100	4960																	
3500	3600	4100	5160																	
3600	3700	4100	5360																	
3700	3800	4100	5560																	
3800	3900	4100	5760																	
3900	4000	4100	5960																	
4000	4100	4100	6160																	
4100	4200	4100	6360	10	25															
4200	4300	4100	6560																	
4300	4400	4100	6760																	
4400	4500	4100	6960																	
4500	4600	4100	7160																	
4600	4700	4100	7360																	
4700	4800	4100	7560																	
4800	4900	4100	7760																	
4900	5000	4100	7960																	
5000	5100	4100	8160																	
5100	5200	4100	8360																	
5200	5300	4100	8560																	
5300	5400	4100	8760																	
5400	5500	4100	8960																	
5500	5600	4100	9160																	
5600	5700	4100	9360																	
5700	5800	4100	9560																	
5800	5900	4100	9760																	
5900	6000	4100	9960																	
6000	6100	4100	10160																	
6100	6200	4100	10360																	
6200	6300	4100	10560																	

\*) Фундаментные болты изготавливаются из стали марки 35 по ГОСТ 12820-76  
Допускается применение стальных других марок, механические свойства которых не ниже свойств указанной стали

*Основные размеры конических опор типа 4*  
*Размеры в мм*

D	D <sub>1</sub>	D <sub>2</sub>	D <sub>3</sub>	D <sub>4</sub>	Максимальная приведенная нагрузка Q <sub>max</sub> , МН(кгс)							Минимальная приведенная нагрузка Q <sub>min</sub> , МН(кгс)									
					1,0(100·10 <sup>3</sup> )	1,6(160·10 <sup>3</sup> )	2,5(250·10 <sup>3</sup> )	4,0(400·10 <sup>3</sup> )	6,3(630·10 <sup>3</sup> )	10,0(1000·10 <sup>3</sup> )	16,0(1600·10 <sup>3</sup> )	до 0,8(80·10 <sup>3</sup> )	до 1,32(132·10 <sup>3</sup> )	до 2,0(200·10 <sup>3</sup> )	до 2,5(250·10 <sup>3</sup> )	до 4,0(400·10 <sup>3</sup> )	до 6,3(630·10 <sup>3</sup> )	до 10,0(1000·10 <sup>3</sup> )			
S <sub>1</sub>	S <sub>2</sub>	S <sub>3</sub>	d		S <sub>1</sub>	S <sub>2</sub>	S <sub>3</sub>	d	S <sub>1</sub>	S <sub>2</sub>	S <sub>3</sub>	d	S <sub>1</sub>	S <sub>2</sub>	S <sub>3</sub>	d	S <sub>1</sub>	S <sub>2</sub>	S <sub>3</sub>	d	
100	350	1100	1200	1100																	
500	1050	1200	1380	1100																	
600	1150	1360	1420	1200	10	25	25	60	38*	8	12	30	42	8	16	35	58*	8			
800	1300	1580	1620	1400																	
1000	1500	1780	1820	1600																	
1200	1700	1980	2100	1800	8																
1400	1900	2180	2300	2100																	
1600	2100	2380	2500	2200																	
1800	2250	2580	2720	2400																	
2000	2450	2780	2920	2500																	
2200	2650	3000	3140	2700																	
2400	2850	3210	3350	3000																	
2600	3050	3380	3480	3100																	
2800	3200	3490	3580	3200																	
3000	3200	3620	3760	3100																	
3200	3400	3820	3980	3600																	
3400	3600	4020	4160	3800																	
3600	3800	4220	4360	4000																	
3800	4000	4420	4560	4200																	

\* Ручажиментные болты изготавливаются из стали марки 35 по ГОСТ 1030-74  
 Допускается применение стальных других марок, механические свойства которых  
 не ниже свойств указанной стали

## Основные размеры однодисковых цилиндрических апор типа I

### *Размеры в мк*

ATK 24.200 04-90 C.H

### *Таблица 3*

Приложение I  
Обязательное

Расчет приведенных нагрузок и выбор опоры

I. Формулы для определения приведенных нагрузок

I.1.  $Q_{max}$  - максимальная приведенная нагрузка в МН (кгс), принимается равной большей из двух значений

$$Q_{max} = \frac{4M_1}{D} + F_1, \quad \text{или} \quad Q_{max} = \frac{4M_2}{D} + F_2. \quad (I)$$

где  $M_1$  и  $F_1$  - расчетный изгибающий момент в МН.м (кгс.см)

и расчетное осевое сжимающее усилие в МН (кгс),

действующие на аппарат в месте присоединения опорного кольца в рабочих условиях;

$M_2$  и  $F_2$  - то же в условиях испытания.

Величины  $M_1$ ,  $M_2$ ,  $F_1$ ,  $F_2$  определяются по ГОСТ 24757-81.

I.2.  $Q_{min}$  - минимальная приведенная нагрузка в МН (кгс) определяется по формуле:

$$Q_{min} = \frac{4M_3}{D} - F_4, \quad (2)$$

где  $M_3$  и  $F_4$  - расчетный изгибающий момент в МН.м (кгс.см)

и расчетное осевое сжимающее усилие в МН (кгс),

действующие на аппарат в месте присоединения опорного кольца в условиях монтажа, определяются по ГОСТ 24757-81.

I.3. Допускется принимать толщины элементов, количество и диаметр фундаментных болтов по табл. I, 2, 3 при величинах  $Q_{\max}$  и  $Q_{\min}$ , превышающих, соответственно, ближайшие табличные значения не более, чем на 10%.

## 2. ПРИМЕРЫ ВЫБОРА ОПОР

2.1. Пример выбора опоры высотой  $h = 2000$  мм для колонного аппарата с  $D = 3000$  мм,  $H = 28500$  мм

### 2.1.1. Исходные данные

Вес аппарата

- в рабочих условиях  $G_1$ , МН....2
- в условиях испытания  $G_2$ , МН....3,2
- в условиях монтажа (минимальный)  
 $G_4$ , МН....0,8

Изгибающий момент в сечении YY от действия ветровых нагрузок:

- в рабочих условиях  $M_{V1}$ , МН.м 0,9
- в условиях испытания  $M_{V2}$ , МН.м 1,0
- в условиях монтажа (без изоляции)

$M_{V3}$ , МН.м 0,85

- в условиях монтажа (с изоляцией)

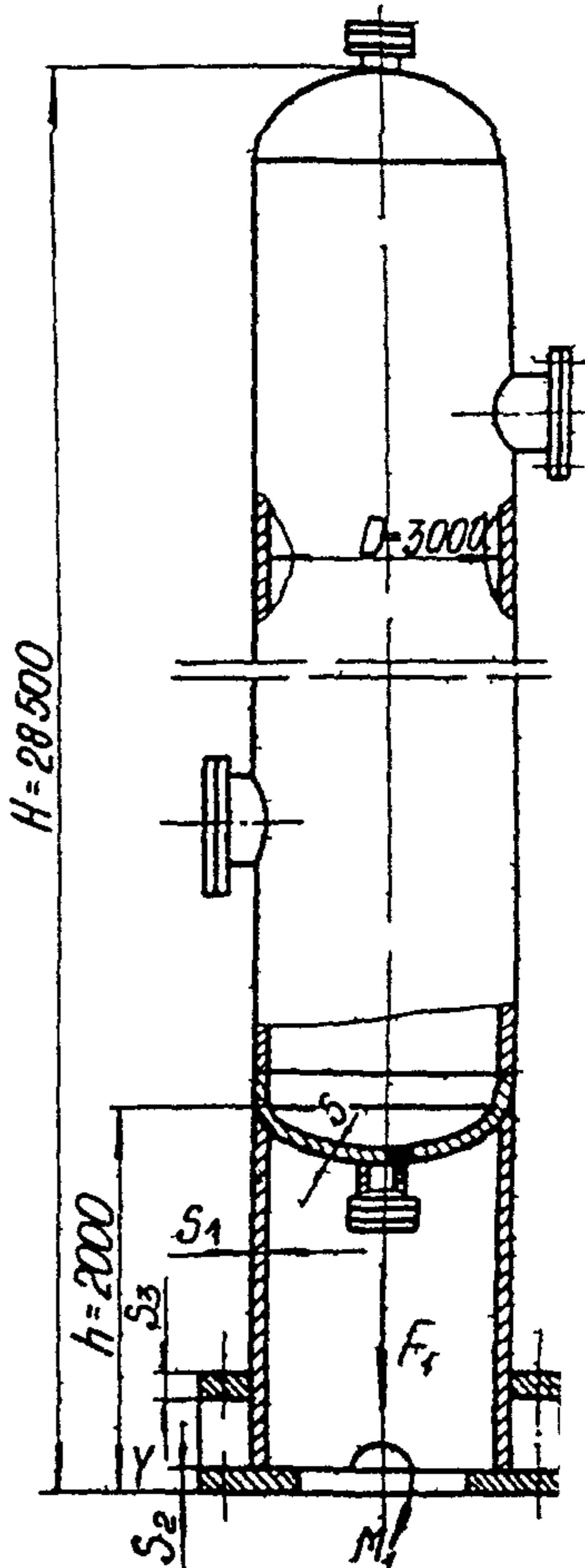
$M_{V4}$ , МН.м 0,95

Изгибающий момент в сечении YY от действия эксцентрических весовых нагрузок

- в рабочих условиях  $M_{G1}$ , МН.м 0,2
- в условиях испытания  $M_{G2}$ , МН.м 0,25
- в условиях монтажа (без изоляции)

$M_{G3}$ , МН.м 0,15

Аппарат установлен в зоне с сейсмичностью не более 6 баллов



2.1.2. Определение  $Q_{max}$ ,  $Q_{min}$  и выбор опоры

В соответствии с таблицей пункта 3 ГОСТ 24757-81 определяем расчетные изгибающие моменты  $M_1$ ,  $M_2$ ,  $M_3$  и осевые сжимающие силы  $F_1$ ,  $F_2$ ,  $F_4$ , действующие на аппарат в сечении YY :

$$M_1 = M_{G1} + M_{V1} = 0,2 + 0,9 = 1,1 \text{ МН.м},$$

$$M_2 = M_{G2} + 0,6 M_{V2} = 0,25 + 0,6 \cdot 1,0 = 0,85 \text{ МН.м}$$

для определения  $M_3$  вычисляем значения  $M_{G3} + M_{V3} = 0,15 + 0,85 = 1,0 \text{ МН.м};$

$$M_{G3} + 0,8 M_{V4} = 0,15 + 0,8 \cdot 0,95 = 0,91 \text{ МН.м}$$

Так как  $M_{G3} + M_{V3} > M_{G3} + 0,8 M_{V4}$ , то

$$M_3 = M_{G3} + M_{V3} = 1,0 \text{ МН.м}$$

$$F_1 = G_1 = 2 \text{ МН};$$

$$F_2 = G_2 = 3,2 \text{ МН};$$

$$F_4 = G_4 = 0,8 \text{ МН}$$

Подсчитываем значения  $\frac{4M_1}{D} + F_1 \times \frac{4M_2}{D} + F_2$

$$\frac{4M_1}{D} + F_1 = \frac{4 \cdot 1,1 \cdot 10}{3} + 2 = 3,47 \text{ МН},$$

$$\frac{4M_2}{D} + F_2 = \frac{4 \cdot 0,85}{3} + 3,2 = 4,33 \text{ МН}$$

Так как  $\frac{4M_2}{D} + F_2 > \frac{4M_1}{D} + F_1$ , то по формуле (I)

$$Q_{max} = \frac{4M_2}{D} + F_2 = 4,33 \text{ МН}; \text{ по формуле (2)}$$

$$Q_{min} = \frac{4M_1}{D} - F_4 = \frac{4 \cdot 1,1}{3} - 0,8 = 0,53 \text{ МН}$$

По приложению 3 для  $Q_{min} = 0,53 \text{ МН}$  и  $D = 3000 \text{ мм}$  принимаем опору типа I.

Для ближайших табличных значений  $Q_{max} < 4,0 \text{ МН}$  / расхождение  $< 10\%$ /.  $Q_{min} < 2,0 \text{ МН}$ ,  $D = 3000 \text{ мм}$  принимаем опору

Опора I-3000-4,0-2,0-2000 АТК 24.200.04-90

с параметрами  $S_1 = 12 \text{ мм}$ ,  $S_2 = 30 \text{ мм}$ ,  $S_3 = 30 \text{ мм}$ , количество фундаментных болтов M42 - 24 шт.

2.2. Пример выбора опоры высотой  $h = 2000 \text{ мм}$

для колонного аппарата с  $D = 3000 \text{ мм}$ ,

$H = 28500 \text{ мм}$ , установленного в зоне с сейсмич-

ностью 7 или более баллов

### 2.2.1. Дополнительные исходные данные

Расчетный изгибающий момент от сейсмических воздействий на аппарат

- в рабочих условиях  $M_{R1}$ , МН.м I,7

- в условиях монтажа (без изоляции)

$M_{R3}$ , МН.м 0,7

### 2.2.2. Определение $Q_{max}$ , $Q_{min}$ и выбор опоры

В соответствии с таблицей пункта 3 ГОСТ 24757-81 определяем расчетные изгибающие моменты  $M_I$  и  $M_3$ .

$$M_{G1} + M_{V1} = 1,1 \text{ МН.м}$$

$$M_{G1} + M_{R1} = 0,2 + 1,7 = 1,9 \text{ МН.м}$$

Так как  $M_{G1} + M_{R1} = 1,9 > M_{G1} + M_{V1} = 1,1$ , то в качестве  $M_I$  принимаем

$$M_I = 1,9 \text{ МН.м}$$

Аналогично этому

$$M_{G3} + M_{V3} = 1,0 \text{ МН.м}$$

$$M_{G3} + 0,8 M_{V4} = 0,91 \text{ МН.м}$$

$$M_{G3} + M_{R3} = 0,15 + 0,7 = 0,85 \text{ МН.м}$$

в качестве  $M_3$  принимаем

$$M_3 = M_{G3} + M_{V3} = 1,0 \text{ МН.м}$$

Вычисляем новое значение величины  $\frac{4M_I}{D} + F_I$

$$\frac{4M_I}{D} + F_I = \frac{4 \cdot 1,9}{3} + 2 = 4,53 \text{ МН}$$

Так как оно больше, чем  $\frac{4M_2}{D} + F_2 = 4,33 \text{ МН}$ ,

то в качестве  $Q_{max}$  и  $Q_{min}$  принимаем

$$Q_{max} = \frac{4M_I}{D} + F_I = 4,53 \text{ МН.}$$

$$Q_{min} = \frac{4M_3}{D} - F_4 = 0,53 \text{ МН.}$$

В соответствии с приложением 3 к таблицей I для  $D = 3000 \text{ мм}$  и ближайших табличных значений  $Q_{max} \leq 6,3 \text{ МН}$ ,  $Q_{min} \leq 3,2$  выбрали опору

Опора I-3000-6,3-3,2-2000 АТК 24.200.04 -90  
с параметрами  $S_1 = 16 \text{ мм}$ ,  $S_2 = 30 \text{ мм}$ ,  $S_3 = 30 \text{ мм}$ , количество фундаментных болтов M48 - 16 шт.

## ПРИЛОЖЕНИЕ 2

## Обязательное

## РАСЧЕТ

длины переходной обечайки из коррозионно-стойкой стали

1. Опорная обечайка полагается теплоизолированной.
2. Толщина переходной обечайки принимается равной толщине опорной обечайки  $S_1$ .
3. Расчет производится для условий эксплуатации.
4. Расчетная допускаемая температура в месте стыка переходной и опорной обечаек определяется по формуле

$$t_c = \frac{2 [\sigma]_{2t} (1 - \frac{F_1}{[F]} - \frac{M_1}{[M]})}{|(\alpha_{1t} - \alpha_{2t})| E_{1t}}, \quad (I)$$

где  $[\sigma]_{2t}$  - допускаемое напряжение для материала опорной обечайки при температуре в стыке, МПа;

$E_{1t}$  - модуль Юга для материала переходной обечайки при температуре в стыке, МПа;

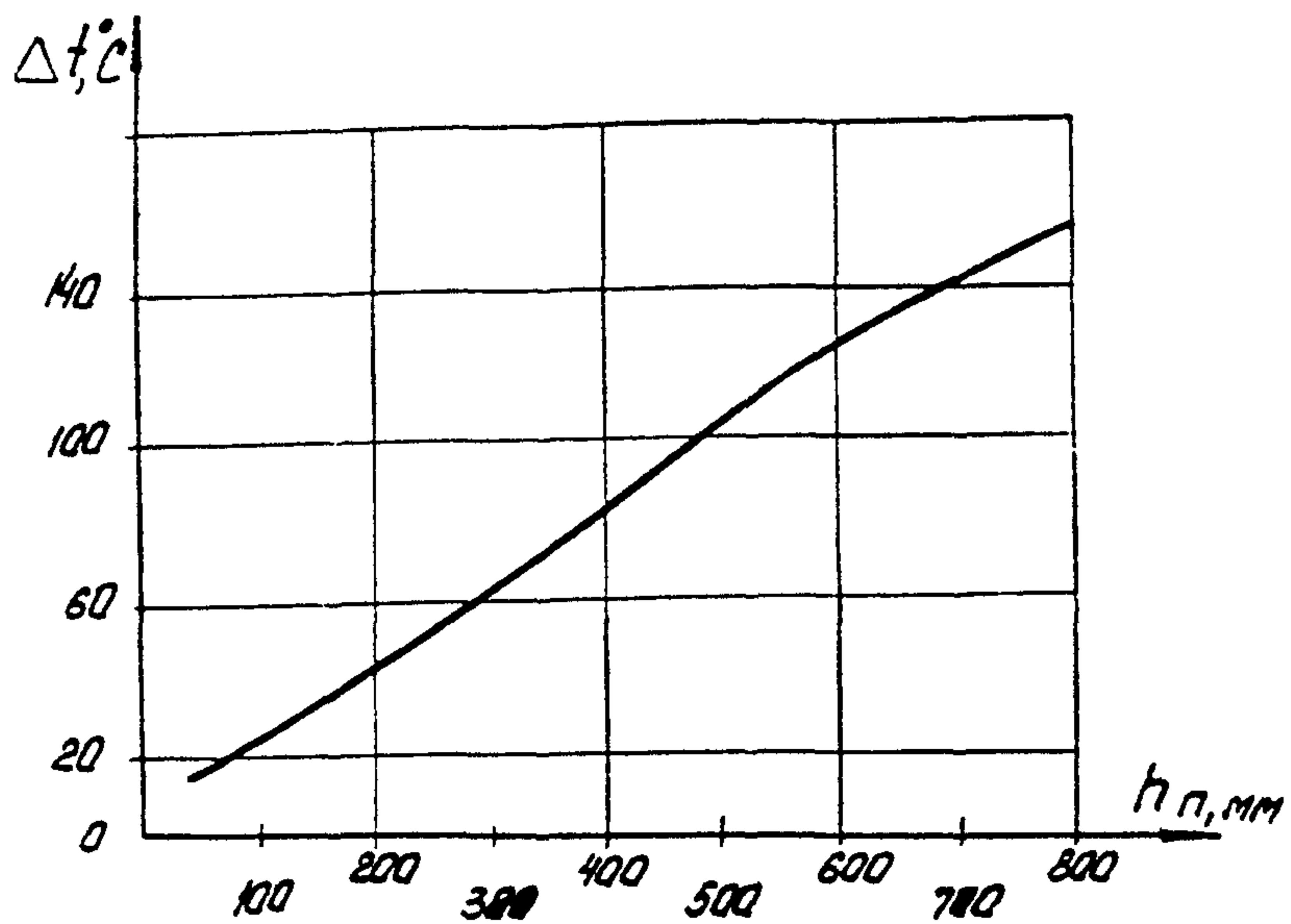
$\alpha_{1t}, \alpha_{2t}$  - температурные коэффициенты линейного расширения материалов переходной и опорной обечаек при температуре в стыке,  $^{\circ}\text{C}$ ;

$[F]$  и  $[M]$  - допускаемые осавое сжимающее усилие (МН) и изгибающий момент (МН.м) на опорную обечайку; определяются по ГОСТ 14249-89 для рабочих условий (при температуре в стыке).

Температуру в месте стыка обечаек для определения механических характеристик материалов принять равной на расстоянии  $\sqrt{DS_1}$  от днища по графику на чертеже.

АТК 24.200.04-90 С.18

Перепад температуры в переходной  
обечайке



5. Для разности температур в днище  $t_d$  и допускаемой в месте стыка  $t_c$

$$\Delta t = t_d - t_c$$

по графику на чертеже определить расчетную длину переходной обечайки  $h_{n.p.}$ .

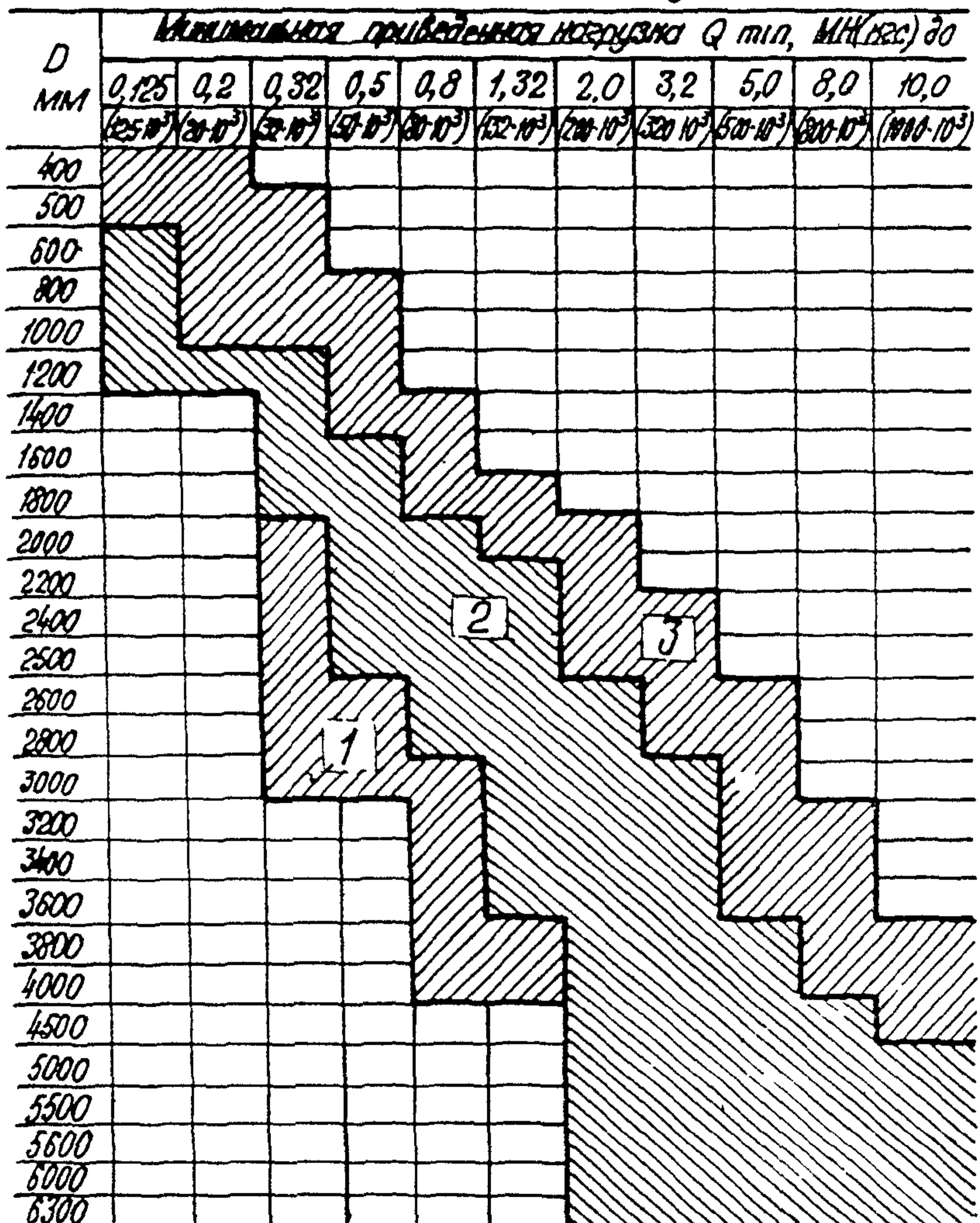
6. Принять длину переходной обечайки  $h_n$  кратной 100 мм из условий

$$h_n = \max \{ h_{n.p.}; \sqrt{Ds_1} \},$$

но не менее 200 мм.

*Приложение 3*  
*Обязательное*

*Пределы применения  
типов опор в зависимости от  
минимальной приведенной нагрузки*

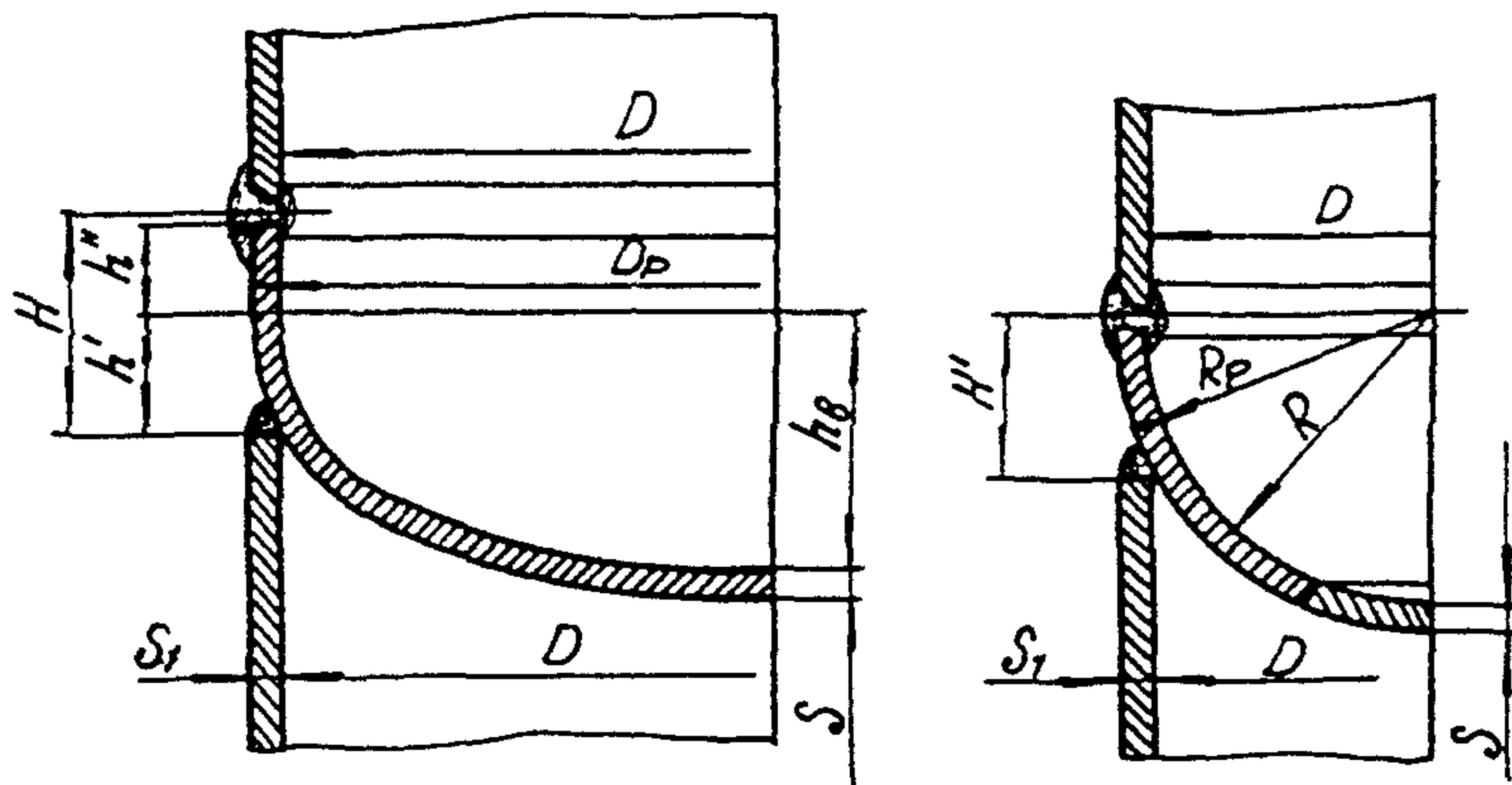


*Примечание Опоры типа 01 и 4 принимаются по табл 3 и 2*

## ПРИЛОЖЕНИЕ 4

## Рекомендуемое

Формулы определения расстояния между опорой и осью сварного соединения днища с корпусом



$H$  - расстояние между опорой и осью сварного соединения эллиптического днища с корпусом, выбирается по таблице, где  $H \geq h' + h''$

$h''$  - высота борта, выбирается по ГОСТ 6533-78

$h'$  - расстояние от опоры до цилиндрической части днища, определяется по формуле:

$$h' = \frac{h_B + S}{D_p} \sqrt{D_p^2 - D^2}$$

$h_B$  - выбирается по ГОСТ 6533-78

$$D_p = D + 2S$$

$H'$  - расстояние между опорой и осью сварного соединения полушарового днища с корпусом, определяется по формуле  $H' = \sqrt{R_p^2 - R^2}$

## MM

D	S																										
	4	5	6	8	10	12	14	16	18	20	22	25	28	30	32	34	36	38	40	45	50	55	60	65	70	80	90
H																											
400	52	55	55	60	63	66	70	76	76	80	85	80	110	110	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
500	55	56	60	63	66	70	76	75	80	85	108	110	115	120	120	—	130	—	—	—	—	—	—	—	—		
600	60	53	63	66	70	76	80	80	100	105	110	115	120	125	130	—	140	—	160	—	—	—	—	—	—		
800	63	65	66	72	76	85	100	105	110	115	120	125	130	130	140	155	160	165	165	170	187	—	—	—	—		
1000	—	70	72	76	85	105	105	115	120	120	130	130	135	160	165	165	170	170	175	190	200	200	225	230	240	250	
1200	—	—	76	85	105	110	115	120	125	130	155	160	180	185	190	190	200	210	220	225	230	240	245	250	255	—	
1400	—	—	80	110	110	115	120	125	130	155	160	165	170	180	185	190	190	200	200	225	230	240	245	250	260	300	
1600	—	—	85	105	110	120	125	130	155	160	165	170	180	185	190	190	200	220	220	230	240	245	255	260	300	310	
1800	—	—	105	110	120	125	130	155	160	165	170	180	185	190	215	220	225	230	235	240	245	255	290	300	300	310	
2000	—	—	110	120	125	130	155	160	165	170	180	185	190	215	220	225	230	235	240	245	255	290	300	310	325	360	
2200	—	—	—	120	130	145	160	165	170	180	185	190	215	220	225	230	235	240	245	250	280	290	300	310	320	360	360
2400	—	—	—	120	135	160	165	170	180	185	190	215	220	225	230	235	240	245	250	280	290	300	310	320	360	380	—
2500	—	—	—	125	145	160	165	170	180	190	200	220	225	230	235	240	245	250	255	280	290	300	320	330	350	360	380
2500	—	—	—	125	150	160	165	170	180	190	200	230	230	235	240	245	250	255	280	285	300	310	320	350	365	370	390
2800	—	—	—	130	160	165	170	180	185	195	215	220	235	235	245	250	255	280	285	300	310	320	350	350	360	370	390
3000	—	—	—	130	160	170	180	185	190	215	220	230	235	240	250	255	275	280	300	300	310	350	350	360	370	390	410
3200	—	—	—	—	165	170	180	190	190	200	220	230	235	240	250	255	270	285	300	300	310	320	350	360	380	400	420
3400	—	—	—	—	—	170	180	190	220	225	230	240	250	255	275	285	300	300	300	310	340	350	360	370	380	400	420
3600	—	—	—	—	—	180	190	220	225	230	235	250	255	270	285	300	300	310	310	330	350	360	370	380	400	420	430
3800	—	—	—	—	—	—	190	220	230	235	240	250	260	280	300	300	310	320	340	360	370	380	400	410	420	440	—
4000	—	—	—	—	—	—	—	215	220	230	240	245	270	275	280	285	290	295	300	335	350	360	—	—	410	440	480

ATX 24.200

04.90

C  
B3

## ПРИЛОЖЕНИЕ 5

Справочное

## ФОРМУЛЫ

для определения масс элементов опорного узла (в кг)

1. Масса цилиндрической обечайки опоры типа I,2,3

$$G_1 = 3,14 D s_1 h \gamma$$

2. Масса нижнего опорного кольца

$$G_2 = 0,785 (D_3^2 - D_1^2 - d^2 n \delta) s_2 \gamma$$

3. Масса косынки опоры типа I

$$G_3 = 7,5 [D_3 - (D + 2 s_1)] s_1 \gamma$$

4. Масса плиты опорной стойки опоры типа 2

$$G_4 = 0,5 \{ [D_3 - (D + 2 s_1)] l - 1,57 d^2 \} s_3 \gamma$$

5. Масса верхнего опорного кольца опоры типа 3

$$G_5 = 0,785 [D_3^2 - (D + 2 s_1)^2 - d^2 n \delta] s_3 \gamma$$

6. Масса косынки стойки опоры типов 2 и 3

$$G_6 = 0,15 [D_3 - (D + 2 s_1)] s_1 \gamma$$

типа 4

$$G_6 = 0,15 [D_3 - (D_4 + 2 s_1) + 0,06] s_1 \gamma$$

7. Масса конической обечайки опоры типа 4

$$G_7 = 4,7 (D + 0,3 + s_1) s_1 \gamma$$

8. Масса верхнего опорного кольца опоры типа 4

$$G_8 = 0,785 \left[ D_3^2 - (D_4 - 0,12 - 2S_0)^2 - d^2 n_5 \right] S_3 \gamma.$$

В формулах  $n_5$  - количество фундаментных болтов,  
 $\gamma$  (для стали) = 7850 кг/м<sup>3</sup>,  
 все геометрические размеры в м.

УкрНИИхиммаш

Зам.директора института

Зав.отделом стандартизации

Зав.отделом прочности

Руководитель разработки

І.П.Першев

В.В.Проголаев

В.Н.Стогний

Л.А.Родионов

## ИНФОРМАЦИОННЫЕ ДАННЫЕ

1. РАЗРАБОТАН И ВНЕСЕН  
РАЗРАБОТЧИКИ

УкрНИИхиммаш

Л.А.Родионов (руководитель  
темы)

2. УТВЕРЖДЕН И ВВЕДЕН В ДЕЙСТВИЕ

УКАЗАНИЕМ

Министерства тяжелого  
машиностроения СССР  
от 20.09.1990  
№ АВ-002-І-8993

3. ЗАРЕГИСТРИРОВАН

НИИхиммаш

за №

от

1990г.

4. Сведения о сроках и периодичности  
проверки документа:

Срок первой проверки 1995 г.

Периодичность проверки 5 лет.

5. Взамен

ОСТ 26-467-84

## ССЫЛОЧНЫЕ НОРМАТИВНО-ТЕХНИЧЕСКИЕ ДОКУМЕНТЫ

Обозначение НТД, на который дана ссылка	Номер пункта
ГОСТ 6533-78	п.4
ГОСТ 14249-89	п.2 п.4
ГССТ 24379.0-80	п.14
ГОСТ 24757-81	п.3, 12, П.І п.І.1, 1.2, 2.І.2, 2.2.2
ОСТ 26-291-87	п.11, 12