

TABLA No. 13

TANQUE CILINDRICO CON FONDO ELIPTICO

V galones	D pies	h pies	No. columnas	Inclinacion de columnas
50 000	22.0	19.2	4	1:12
60 000	24.0	19.6	4	1:12
75 000	26.0	21.2	4	1:12
100 000	30.0	21.1	4	1:12
125 000	32.0	23.2	4	1:12
150 000	34.0	24.8	4	1:12
200 000	36.0	29.4	4	1:12
250 000	40.0	30.9	5 a 6	1:20
300 000	44.0	30.7	5 a 6	1:20
400 000	48.0	34.3	6	1:20
500 000	50.0	39.1	6 a 8	1:20
500 000	55.0	29.9	6 a 8	vertical
750 000	60.0	41.6	8	vertical
1000 000	65.0	47.1	10	vertical

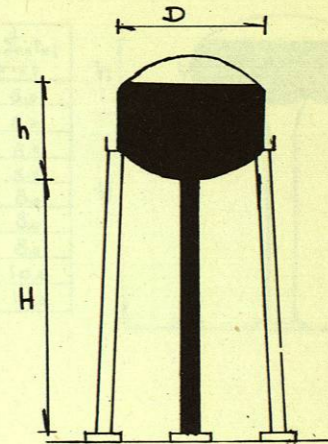


TABLA No. 14

TANQUE CILINDRICO CON FONDO TORO-ESFERICO

V galones	D pies	h pies	No. columnas	Inclinacion de columnas
200 000	36.0	29.7	4	1:12
250 000	40.0	29.0	5	1:20
300 000	44.0	28.8	5 a 6	1:20
400 000	48.0	32.2	6	1:20
500 000	50.0	37.3	6	1:20
500 000	56.0	29.8	6	1:20
750 000	62.2	35.0	8	vertical

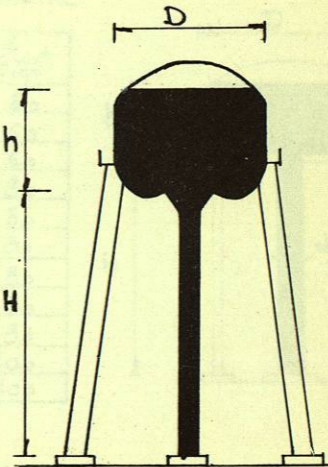


TABLA No. 15

TANQUE TORO-ESFERICO

V galones	D pies	h pies	No. columnas	d pedestal pies
500 000	62.2	25.0	8	6.0
750 000	70.0	30.0	8	6.0
750 000	76.0	25.0	10	6.0
1 000 000	76.0	35.0	10	6.0
1 000 000	80.0	30.0	12	8.0
1 000 000	86.0	25.0	12	8.0
1 500 000	91.0	35.0	12	8.0
1 500 000	97.0	30.0	12	10.0
2 000 000	105.0	35.0	14	10.0

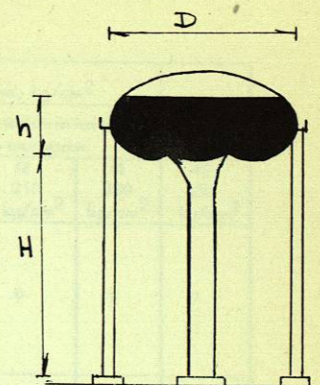


TABLA No. 16

TANQUE CON FONDO CONICO RADIAL

V galones	D pies	h pies	No. columnas	d tubo vert. pies
500 000	60.0	25.0	6	6.0
750 000	67.0	30.0	6	6.0
750 000	73.0	25.0	6	6.0
1 000 000	71.0	35.0	8	8.0
1 000 000	77.0	30.0	8	8.0
1 000 000	85.0	25.0	8	8.0
1 500 000	88.0	35.0	12	8.0
1 500 000	95.0	30.0	12	8.0
2 000 000	101.0	35.0	14	8.0
2 500 000	112.0	35.0	16	10.0
3 000 000	123.5	35.0	20	10.0

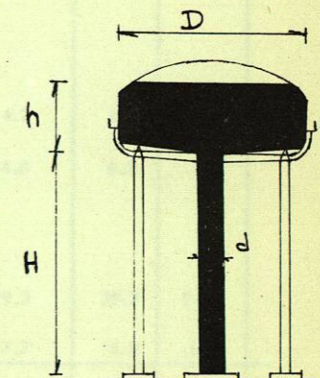


TABLA No. 17  
ESFUERZOS PERMISIBLES EN EL CONCRETO

Descripción		Esfuerzos permisibles, kg/cm <sup>2</sup>				
		Para cualquier resistencia del concreto	para las resistencias de concreto mostradas			
			f <sub>c</sub> 175 kg/cm <sup>2</sup>	f <sub>c</sub> 210 kg/cm <sup>2</sup>	f <sub>c</sub> 280 kg/cm <sup>2</sup>	f <sub>c</sub> 350 kg/cm <sup>2</sup>
Relación de módulos de elasticidad: n		2039 000				
Para concreto que - pese. 2.3 ton/m <sup>3</sup>	n	$W^{1.5} 270 \sqrt{f_c}$ $W^{1.5} \frac{478}{\sqrt{f_c}}$	10	9	8	7
Flexión: f <sub>c</sub> Esfuerzo de compresión en la fibra extrema	f <sub>c</sub>	0.45f <sub>c</sub>	79	95	126	158
Esfuerzo de tensión en la fibra extrema para zapatas y muros de concreto simple	f <sub>c</sub>	0.42 $\sqrt{f_c}$	5.6	6.2	7.1	7.9
Cortante: V (como medida de la tensión diagonal a una distancia de la cara del apoyo)						
Vigas sin refuerzo en el alma	v <sub>c</sub>	0.29 $\sqrt{f_c}$	3.9	4.2	4.9	5.5
Nervaduras sin refuerzo en el alma	v <sub>c</sub>	0.32 $\sqrt{f_c}$	4.2	4.6	5.3	6.0
Miembros con refuerzo en el alma inclinado o vertical o combinaciones adecuadas de barras dobladas y estribos verticales	v	1.32 $\sqrt{f_c}$	17.6	19.3	22.2	24.9
Losas y zapatas (cortante perimetral)	v <sub>c</sub>	0.53 $\sqrt{f_c}$	7.0	7.7	8.8	9.9
Esfuerzos directos sobre el área total		0.25 f <sub>c</sub>	44	53	70	88
Sobre la 3a. pte. del área o menos		0.37 f <sub>c</sub>	66	79	105	132

