

CHEQUEO DEL DISEÑO DE ACUERDO A AWWAC304-99
CHECK AWWA304

SECCION C.2 PARAMETROS DE DISEÑO

Tubo y nucleo

Diametro (in)	78		
CLASE	3-150		
Recubrim.	3		
Pw	150	Presion de trabajo PSI	Nominal
Di	78,74	diametro interno in	
Dy	82,7	diametro cilindro in	
hc	5,75	espesor nucleo in	
Pt	0,0	Presion trasiente PSI (40% Pw)	
Pft	180,0	Prueba hidrostatica PSI (1.2*Pw)	
We	10.036	Carga muerta lb/ft	
Wt	0	Sobrecarga lb/ft (vivas, impacto, etc)	
Wf	2.110	Peso del fluido lb/ft	

Cable de presfuerzo

ds	0,192	diametro del alambreon
fsg	175.500	tension de enrollamiento PSI
fsu	234.000	esfuerzo minimo de tension de especificacion para el cable PSI
Es	28.000.000	modulo de elasticidad de diseno del cable PSI
fsy	198.900	Limite de fluencia del cable PSI
λs	0,0167	
εsg	0,006267857	
εsy	0,007103571	

mortero

hm	0,942	espesor (in)
hm	1,00	espesor especificacion (in)
λm	0,0870	
R	42,745	radio al centroide de la pared del tubo (in)

cilindro

ty	0,0598	gauge 16 espesor de la lamina (in)
fy	27.000	esfuerzo de fluencia del acero del cilindro
fy'y	36.000	esfuerzo del cilindro a la rotura (fy=75%fy'y)
Ey	30.000.000	modulo d elasticidad del cilindro
hci	1,92	espesor del nucleo de la lamina al interior (in)
dy	1,95	in
λy	0,339	in

secciones transversales cilindro y concreto

Ay	0,718	in ² /ft
Ac	68,282	in ² /ft

Concreto

f'c	5.500	PSI
Ec	3.840.887	modulo de elasticidad del concreto PSI
n	7,29	
n'	7,81	
f't	519	PSI
εt'	1,35E-04	in/in
εk'	1,49E-03	in/in

mortero

f'm	4.500	PSI
Em	3.429.842	modulo de elasticidad del mortero PSI
m	0,89298	antes de ablandamiento
f'tm	470	psi
ε'tm	1,37E-04	in / in
ε'km	1,10E-03	in / in

condiciones ambientales

RH	70%	humedad relativa
t1	270 dias	tiempo en patios
t2	90 dias	tiempo enterrado sin agua

coeficientes de momento y cortante

Carga de tierra (Apoyo 90° Olander)		Peso del tubo (Apoyo 15° Olander)		Peso del fluido (Apoyo 90° Olander)	
C _{m1e}	0,1247	C _{m1p}	0,2157	C _{m1f}	0,1208
C _{m2e}	0,0885	C _{m2p}	0,1016	C _{m2f}	0,0878
C _{n1e}	0,3255	C _{n1p}	0,1029	C _{n1f}	-0,2703
C _{n2e}	0,5386	C _{n2p}	0,3026	C _{n2f}	-0,0617

SECCION C.3. AREAS DE REFUERZO

C.3.1. As ma	0,914 in ² / ft	espacio libre 0.188" (AWWA C301/64)
C.3.2. As mir	0,232 in ² / ft	espacio max 1.5" (AWWA C301)

C.3.3. As requerido basado en la presión de rotura

Pw	150	psi	Presion de trabajo
Pt	0	psi	Presion trasciente
Pb	240	psi	Presion de rotura (para estimación de As)

* de acuerdo al criterio del standard de 1964

As	0,399	in ² /ft	Estimado de acuerdo a C.3.3. basado en Pw
As	0,600	in ² /ft	As/tubo 13,780
			total espiras 476

CHEQUEO DEL DISEÑO DE ACUERDO A AWWAC304-99
CHECK AWWA304

SECCION C.4. CALCULO DE ESTADOS DE ESFUERZO

C.4.1. Razones de modulo

ni	8,23	nr	7,02
ni'	8,83	nr'	7,47

C.4.2. Fluencia lenta (Creep), retracción de fraguado y relajación del cable para RH=70%, tenemos

ϕ_1	1,76
ϕ_2	1,79

a. Razón volumen superficie

hco	3,77	espesor del nucleo de la lamina al exterior (in)	
$\gamma(hci)$	0,934		
$\gamma(hco+hm)$	0,724		
$\gamma(hm)$	1,106		

b. factor de fluencia lenta (Creep)

ϕ_{ci}	1,643
ϕ_{com}	1,296
ϕ_m	1,979
ϕ	1,293

para RH=70%, tenemos

s1	1,84E-04
s2	2,99E-04

c. factor de retracción

$\gamma'(hci)$	0,953
$\gamma'(hco+hm)$	0,677
$\gamma'(hm)$	1,064

sci	1,75E-04
scom	2,02E-04
sm	3,18E-04
s	1,73E-04

d. relajación del alambón

R	0,0802
---	--------

C.4.3. Presfuerzo inicial

f ic	1324 PSI
f iy	11690 PSI
f is	-164.609 PSI

C.4.4. Presfuerzo final

1	103050,1958	f cr	975 PSI
2	6,63E+03	ϵ_{cr}	2,54E-04
3	8449,83738	f yr	23.690 PSI
denominador	90,24000175	f sr	-139.277 PSI

C.4.5. Presion de descompresion

Po	152,96 PSI
----	------------

SECCION C.5. MINIMA AREA DE PREEFUERZO AREA BASADA EN LA MÁXIMA PRESION

la mínima area de preesfuerzo debe cumplir las combinaciones de carga W1 y WT1.

Criterio	Combinación de carga	Criterio satisfecho
$P_w \leq P_o$	W1	CUMPLE
$P_w + P_t \leq \min(P_k', 1.4 P_o)$	WT1	CUMPLE

PK'	211,1 psi
min (Pk' , 1.4 Po)	211,1 psi

SECCION C.6. ESFUERZOS DEL PRETENSADO PARA EL AREA DE DISEÑO FINAL

Recalculando los estados de esfuerzos con una area As que cumpla todos los criterios de diseño se tiene:

f cr	975 PSI	
ϵ_{cr}	2,54E-04 in/in	
f yr	23.690 PSI	
ϵ_{yr}	7,90E-04 in/in	
f sr	-139.277 PSI	
ϵ_{sr}	-4,97E-03 in/in	
Po	152,96 PSI	
No	75.901 lb / ft	
PK'	211,1 psi	
Nk'	104.771 lb/ft	
Wp	1.887 lb/ft	peso del tubo

eje neutro para esfuerzo cortante

e ₀	2,983 in
----------------	----------

SECCION C.7. SERVICIO EN LA CIRCUNFERENCIA TOTAL DEL TUBO

Estado	Proposito	Criterio	Combinación de carga	Criterio satisfecho
Límite de Servicio en la circunferencia total del tubo	Prevenir decompresión del nucleo	$P_w \leq P_o$	W1	CUMPLE
	Prevenir fisuras en el recubrimiento	$P_w + P_t \leq \min(P_k', 1.4 P_o)$	WT1	CUMPLE

CHEQUEO DEL DISEÑO DE ACUERDO A AWWAC304-99
CHECK AWWA304+Pt

SECCION C.2 PARAMETROS DE DISEÑO

Tubo y nucleo

Diametro (in) 78

CLASE 4-150

Recubrim.	4
Pw	150

		Presion de trabajo PSI	Nominal
Di	78,74	diametro interno in	
Dy	82,7	diametro cilindro in	
hc	5,75	espesor nucleo in	
Pt	85,5	Presion trasiente PSI (40% Pw)	
Pft	180,0	Prueba hidrostática PSI (1.2*Pw)	
We	12.710	Carga muerta lb/ft	
Wt	0	Sobrecarga lb/ft (vivas, impacto, etc)	
Wf	2.110	Peso del fluido lb/ft	

mortero

hm	0,942	espesor (in)
hm	1,00	espesor especificación (in)
λm	0,0870	
R	42,745	radio al centroide de la pared del tubo (in)

secciones transversales cilindro y concreto

Ay	0,718	in ² /ft
Ac	68,282	in ² /ft

Concreto

f'c	5.500	PSI
Ec	3.840.887	modulo de elasticidad del concreto PSI
n	7,29	
n'	7,81	
f't	519	PSI
εt'	1,35E-04	in/in
εk'	1,49E-03	in/in

condiciones ambientales

RH	70%	humedad relativa
t1	270 dias	tiempo en patios
t2	90 dias	tiempo enterrado sin agua

coeficientes de momento y cortante

Carga de tierra (Apoyo 90° Olander)		Peso del tubo (Apoyo 15° Olander)	
C _{m1e}	0,1247	C _{m1p}	0,2157
C _{m2e}	0,0885	C _{m2p}	0,1016
C _{n1e}	0,3255	C _{n1p}	0,1029
C _{n2e}	0,5386	C _{n2p}	0,3026

Cable de presfuerzo

ds	0,192	diametro del alambreon
fsg	175.500	tension de enrollamiento PSI
fsu	234.000	esfuerzo minimo de tension de especificación para el cable PSI
Es	28.000.000	modulo de elasticidad de diseño del cable PSI
fsy	198.900	Limite de fluencia del cable PSI
λs	0,0167	
εsg	0,006267857	
εsy	0,007103571	

cilindro

ty	0,0598	gauge 16 espesor de la lámina (in)
fyy	27.000	esfuerzo de fluencia del acero del cilindro
f'y	36.000	esfuerzo del cilindro a la rotura (fyy=75%f'y)
Ey	30.000.000	modulo d elasticidad del cilindro
hci	1,92	espesor del nucleo de la lamina al interior (in)
dy	1,95	in
λy	0,339	in

mortero

f'm	4.500	PSI
Em	3.429.842	modulo de elasticidad del mortero PSI
m	0,89298	antes de ablandamiento
f'tm	470	psi
ε'tm	1,37E-04	in / in
ε'km	1,10E-03	in / in

Peso del fluido (Apoyo 90° Olander)

C _{m1f}	0,1208
C _{m2f}	0,0878
C _{n1f}	-0,2703
C _{n2f}	-0,0617

SECCION C.3. AREAS DE REFUERZO

C.3.1. As ma: 0,914 in² / ft espacio libre 0.188" (AWWA C301/64)

C.3.2. As mir 0,232 in² / ft espacio max 1.5" (AWWA C301)

* de acuerdo al criterio del standard de 1964

C.3.3. As requerido basado en la presión de rotura

Pw	150	psi	Presion de trabajo
Pt	86	psi	Presion trasciente
Pb	411	psi	Presion de rotura (para estimación de As)
As	0,761	in ² /ft	Estimado de acuerdo a C.3.3. basado en Pw
As	0,761	in ² /ft	As/tubo 17,477
			total espiras 604

CHEQUEO DEL DISEÑO DE ACUERDO A AWWAC304-99
CHECK AWWA304+Pt

SECCION C.4. CALCULO DE ESTADOS DE ESFUERZO

C.4.1. Razones de modulo

ni	8,23	nr	7,02
ni'	8,83	nr'	7,47

C.4.2. Fluencia lenta (Creep), retracción de fraguado y relajación del cable para RH=70%, tenemos

φ1	1,76
φ2	1,79

a. Razón volumen superficie

hco	3,77 espesor del nucleo de la lamina al exterior (in)
γ(hci)	0,934
γ(hco+hm)	0,724
γ(hm)	1,106

b. factor de fluencia lenta (Creep)

φci	1,643
φcom	1,296
φm	1,979
φ	1,293

para RH=70%, tenemos

s1	1,84E-04
s2	2,99E-04

c. factor de retracción

γ' (hci)	0,953
γ' (hco+hm)	0,677
γ' (hm)	1,064

sci	1,75E-04
scom	2,02E-04
sm	3,18E-04
s	1,73E-04

d. relajación del alambón

R	0,0720
---	--------

C.4.3. Presfuerzo inicial

f ic	1651 PSI
f iy	14584 PSI
f is	-161.913 PSI

C.4.4. Presfuerzo final

1	130427,6326	f cr	1222 PSI
2	7,41E+03	εcr	3,18E-04
3	9615,044636	f yr	28.363 PSI
denominador	92,83196762	f sr	-136.357 PSI

C.4.5. Presion de descompresion

Po (psi) 194,46 Basado en As residual

SECCION C.5. MINIMA AREA DE PREESFUERZO AREA BASADA EN LA MÁXIMA PRESION

la mínima area de preesfuerzo debe cumplir las combinaciones de carga W1 y WT1.

Criterio	Combinación de carga	Criterio satisfecho
$P_w \leq P_o$	W1	CUMPLE
$P_w + P_t \leq \min(P_k', 1.4 P_o)$	WT1	CUMPLE

Pk'	253,5 psi
min (Pk' , 1.4 Po)	253,5 psi

SECCION C.6. ESFUERZOS DEL PRETENSADO PARA EL AREA DE DISEÑO FINAL

Recalculando los estados de esfuerzos con una area As que cumpla todos los criterios de diseño se tiene:

f cr	1222 PSI	
εcr	3,18E-04 in/in	
f yr	28.363 PSI	
εyr	9,45E-04 in/in	
f sr	-136.357 PSI	
εsr	-4,87E-03 in/in	
Po	194,46 PSI	
No	96.493 lb / ft	
Pk'	253,5 psi	
Nk'	125.782 lb/ft	
Wp	1.896 lb/ft	peso del tubo

eje neutro para esfuerzo cortante

e _o	3,026 in
----------------	----------

SECCION C.7. SERVICIO EN LA CIRCUNFERENCIA TOTAL DEL TUBO

Estado	Proposito	Criterio	Combinación de carga	Criterio satisfecho
Limite de Servicio en la circunferencia total del tubo	Prevenir decompresión del nucleo	$P_w \leq P_o$	W1	CUMPLE
	Prevenir fisuras en el recubrimiento	$P_w + P_t \leq \min(P_k', 1.4 P_o)$	WT1	CUMPLE

CHEQUEO DEL DISEÑO DE ACUERDO A AWWAC304-99
CHECK AWWA304+Pt

SECCION C.2 PARAMETROS DE DISEÑO

Tubo y nucleo

Diametro (in) 78

CLASE 5-150

Recubrim.	5
Pw	150

Di	78,74	diametro interno in	Nominal
Dy	82,7	diametro cilindro in	
hc	5,75	espesor nucleo in	
Pt	119,7	Presion trasiente PSI (40% Pw)	
Pft	180,0	Prueba hidrostatica PSI (1.2*Pw)	
We	15.105	Carga muerta lb/ft	
Wt	0	Sobrecarga lb/ft (vivas, impacto, etc)	
Wf	2.110	Peso del fluido lb/ft	

mortero

hm	0,942	espesor (in)
hm	1,00	espesor especificación (in)
λ.m	0,0870	
R	42,745	radio al centroide de la pared del tubo (in)

secciones transversales cilindro y concreto

Ay	0,718	in ² /ft
Ac	68,282	in ² /ft

Concreto

f'c	5.500	PSI
Ec	3.840.887	modulo de elasticidad del concreto PSI
n	7,29	
n'	7,81	
f't	519	PSI
εt	1,35E-04	in/in
εk'	1,49E-03	in/in

condiciones ambientales

RH	70%	humedad relativa
t1	270 dias	tiempo en patios
t2	90 dias	tiempo enterrado sin agua

coeficientes de momento y cortante

Carga de tierra (Apoyo 90° Olander)		Peso del tubo (Apoyo 15° Olander)	
C _{m1e}	0,1247	C _{m1p}	0,2157
C _{m2e}	0,0885	C _{m2p}	0,1016
C _{n1e}	0,3255	C _{n1p}	0,1029
C _{n2e}	0,5386	C _{n2p}	0,3026

Cable de presfuerzo

ds	0,192	diametro del alambreon
fsg	175.500	tension de enrollamiento PSI
fsu	234.000	esfuerzo minimo de tension de especificacion para el cable PSI
Es	28.000.000	modulo de elasticidad de diseno del cable PSI
fsy	198.900	Limite de fluencia del cable PSI
λ.s	0,0167	
εsg	0,006267857	
εsy	0,007103571	

cilindro

ty	0,0598	gauge 16 espesor de la lamina (in)
fyy	27.000	esfuerzo de fluencia del acero del cilindro
fy y	36.000	esfuerzo del cilindro a la rotura (fyy=75%fy*y)
Ey	30.000.000	modulo d elasticidad del cilindro
hci	1,92	espesor del nucleo de la lamina al interior (in)
dy	1,95	in
λ.y	0,339	in

mortero

f'm	4.500	PSI
Em	3.429.842	modulo de elasticidad del mortero PSI
m	0,89298	antes de ablandamiento
f'tm	470	psi
ε'tm	1,37E-04	in / in
εk'm	1,10E-03	in / in

SECCION C.3. AREAS DE REFUERZO

C.3.1. As ma: 0,914 in² / ft espacio libre 0.188" (AWWA C301/64)

C.3.2. As min 0,232 in² / ft espacio max 1.5" (AWWA C301)

C.3.3. As requerido basado en la presión de rotura

Pw	150	psi	Presion de trabajo
Pt	120	psi	Presion trasciente
Pb	479	psi	Presion de rotura (para estimación de As)

* de acuerdo al criterio del standard de 1964

As	0,906	in ² /ft	Estimado de acuerdo a C.3.3. basado en Pw
As	0,906	in ² /ft	As/tubo 20,807
			total espiras 719

CHEQUEO DEL DISEÑO DE ACUERDO A AWWAC304-99
CHECK AWWA304+Pt

SECCION C.4. CALCULO DE ESTADOS DE ESFUERZO

C.4.1. Razones de modulo

ni	8,23	nr	7,02
ni'	8,83	nr'	7,47

C.4.2. Fluencia lenta (Creep), retracción de fraguado y relajación del cable para RH=70%, tenemos

φ1	1,76
φ2	1,79

a. Razón volumen superficie

hco	3,77	espesor del nucleo de la lamina al exterior (in)
γ(hci)	0,934	
γ(hco+hm)	0,724	
γ(hm)	1,106	

b. factor de fluencia lenta (Creep)

φci	1,643
φcom	1,296
φm	1,979
φ	1,293

para RH=70%, tenemos

s1	1,84E-04
s2	2,99E-04

c. factor de retracción

γ' (hci)	0,953
γ' (hco+hm)	0,677
γ' (hm)	1,064

sci	1,75E-04
scom	2,02E-04
sm	3,18E-04
s	1,73E-04

d. relajación del alambón

R	0,0646
---	--------

C.4.3. Presfuerzo inicial

f ic	1937 PSI
f iy	17111 PSI
f is	-159.559 PSI

C.4.4. Presfuerzo final

1	154993,9959	f cr	1436 PSI
2	8,11E+03	εcr	3,74E-04
3	10265,31438	f yr	32.418 PSI
denominador	95,16634681	f sr	-133.872 PSI

C.4.5. Presion de descompresion

Po (psi) 231,47 Basado en As residual

SECCION C.5. MINIMA AREA DE PREESFUERZO AREA BASADA EN LA MÁXIMA PRESION

la mínima area de preesfuerz odebe cumplir las combinaciones de carga W1 y WT1.

Criterio	Combinación de carga	Criterio satisfecho
$P_w \leq P_o$	W1	CUMPLE
$P_w + P_t \leq \min(P_k', 1.4 P_o)$	WT1	CUMPLE

PK'	291,3 psi
min (Pk' , 1.4 Po)	291,3 psi

SECCION C.6. ESFUERZOS DEL PRETENSADO PARA EL AREA DE DISEÑO FINAL

Recalculando los estados de esfuerzos con una area As que cumpla todos los criterios de diseño se tiene:

f cr	1436 PSI
εcr	3,74E-04 in/in
f yr	32.418 PSI
εyr	1,08E-03 in/in
f sr	-133.872 PSI
εsr	-4,78E-03 in/in
Po	231,47 PSI
No	114.855 lb / ft
PK'	291,3 psi
Nk'	144.522 lb/ft
Wp	1.905 lb/ft

peso del tubo

eje neutro para esfuerzo cortante

e _o	3,063 in
----------------	----------

SECCION C.7. SERVICIO EN LA CIRCUNFERENCIA TOTAL DEL TUBO

Estado	Proposito	Criterio	Combinación de carga	Criterio satisfecho
Límite de Servicio en la circunferencia total del tubo	Prevenir decompresión del nucleo	$P_w \leq P_o$	W1	CUMPLE
	Prevenir fisuras en el recubrimiento	$P_w + P_t \leq \min(P_k', 1.4 P_o)$	WT1	CUMPLE