



POLITECHNIKA POZNAŃSKA

Wykład NR9 v. 4.0

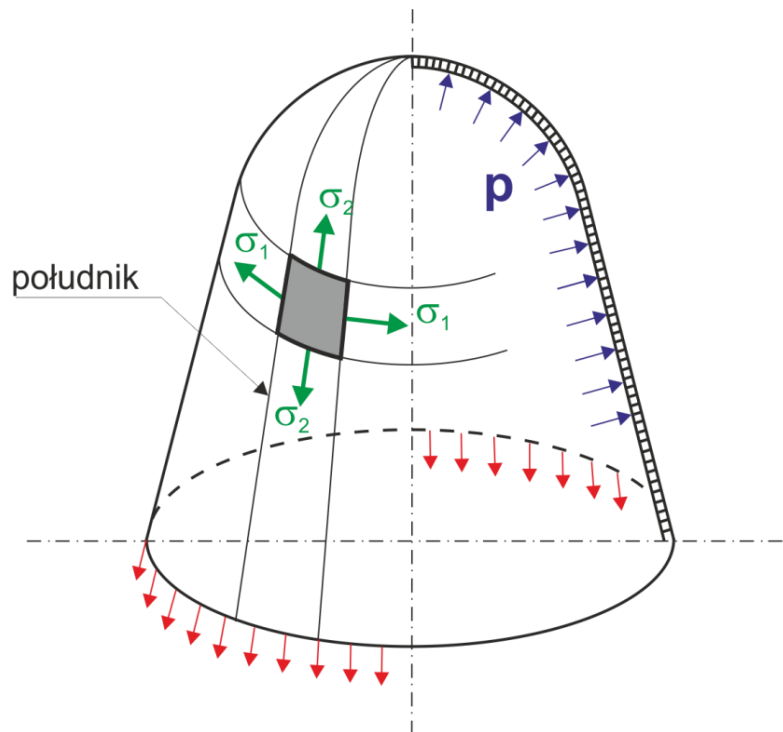
NAPRĘŻENIA W ZBIORNIKACH CIENKOŚCIENNYCH

dr hab. inż. Piotr PACZOS

**Politechnika Poznańska,
Instytut Mechaniki Stosowanej,
Zakład Wytrzymałości Materiałów i Konstrukcji**

Naprężenia w zbiornikach cienkościennych

Zbiornik ciśnieniowy – gdy grubość ścianki t takiego zbiornika jest mała w porównaniu z promieniem krzywizny ρ , wówczas ścianka ma bardzo *małą sztywność zginania* i pracuje głównie w *stanie błonowym*, w którym naprężenia są styczne do powierzchni środkowej

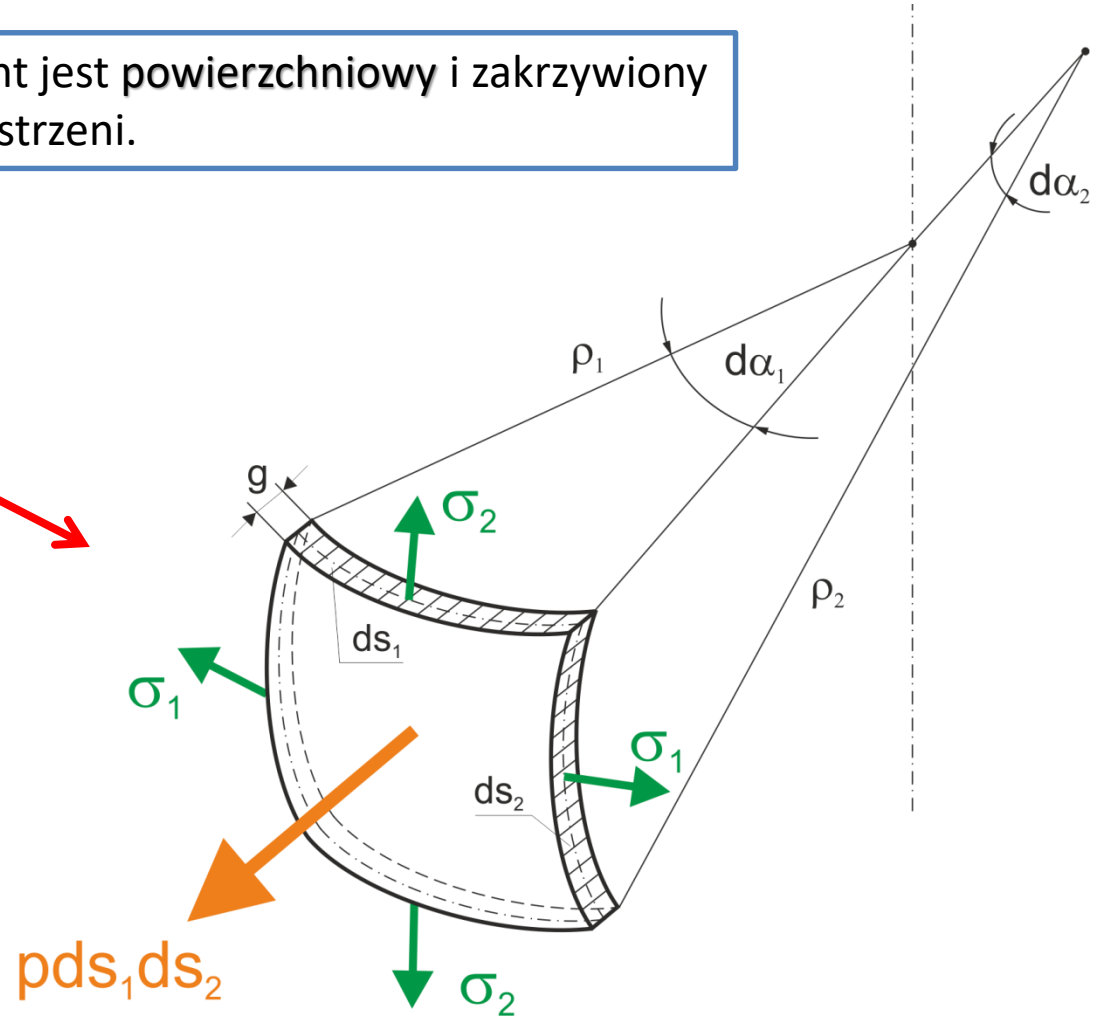
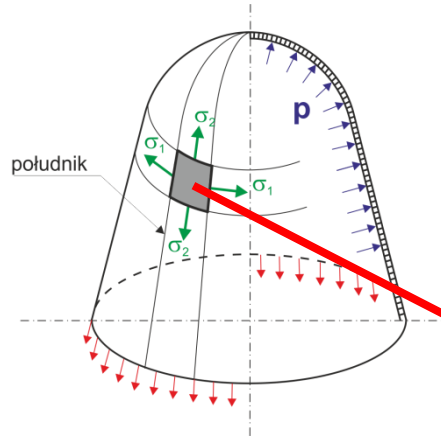


p – ciśnienie wewnętrzne
 σ_1 – naprężenia obwodowe
 σ_2 – naprężenia wzdłużne

ρ_1, ρ_2 – promienie krzywizn

Element jest powierzchniowy i zakrzywiony w przestrzeni.

Element jest powierzchniowy i zakrzywiony w przestrzeni.



Warunek równowagi sił działających na element zbiornika w postaci rzutów sił na kierunek normalny do elementu:

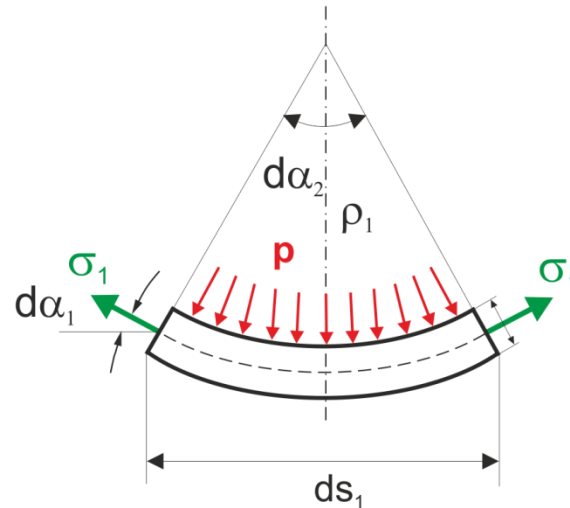
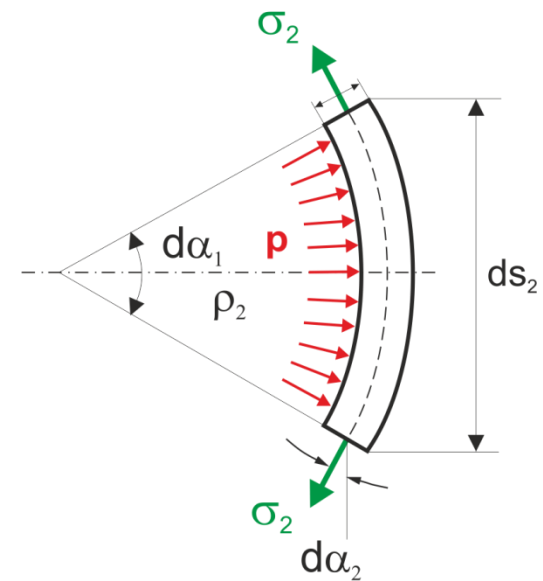
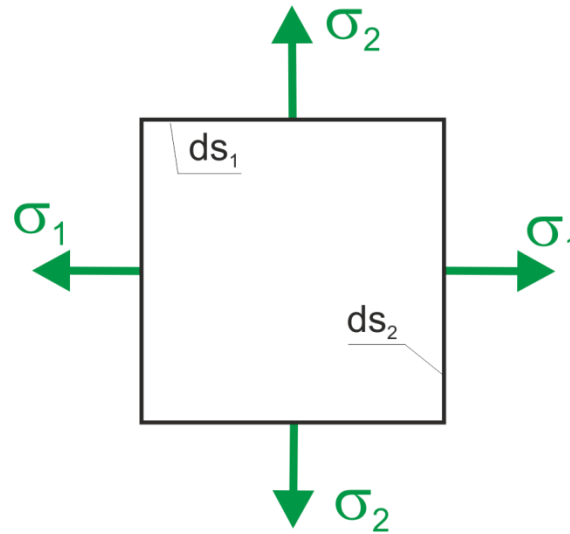
1. Siła od ciśnienia „p”:

$p ds_1 ds_2$ gdzie

$ds_1 = \rho_2 d\alpha_2$ stąd

$ds_2 = \rho_1 d\alpha_1$

$$p d\alpha_1 d\alpha_2 \rho_1 \rho_2$$





1. Siła od ciśnienia „p”:

$$p d\alpha_1 d\alpha_2 \rho_1 \rho_2$$

2. Siła od σ_1 :

$$\sigma_1 ds_1 g$$

σ_2 :

$$\sigma_2 ds_1 g$$

Suma rzutów sił na normalną „n” ma postać (normalna do rysunku):

$$p \rho_1 \rho_2 d\alpha_1 d\alpha_2 - 2\sigma_2 g \rho_1 d\alpha_1 \underbrace{\frac{d\alpha_2}{2}}_{\sin \frac{d\alpha_2}{2} = \frac{d\alpha_2}{2}} - 2\sigma_1 g \rho_2 d\alpha_2 \underbrace{\frac{d\alpha_1}{2}}_{\sin \frac{d\alpha_1}{2} = \frac{d\alpha_1}{2}} = 0$$

$$\sin \frac{d\alpha_2}{2} = \frac{d\alpha_2}{2}$$

$$\sin \frac{d\alpha_1}{2} = \frac{d\alpha_1}{2}$$

Dla małych kątów alfa

Po redukcji otrzymujemy:

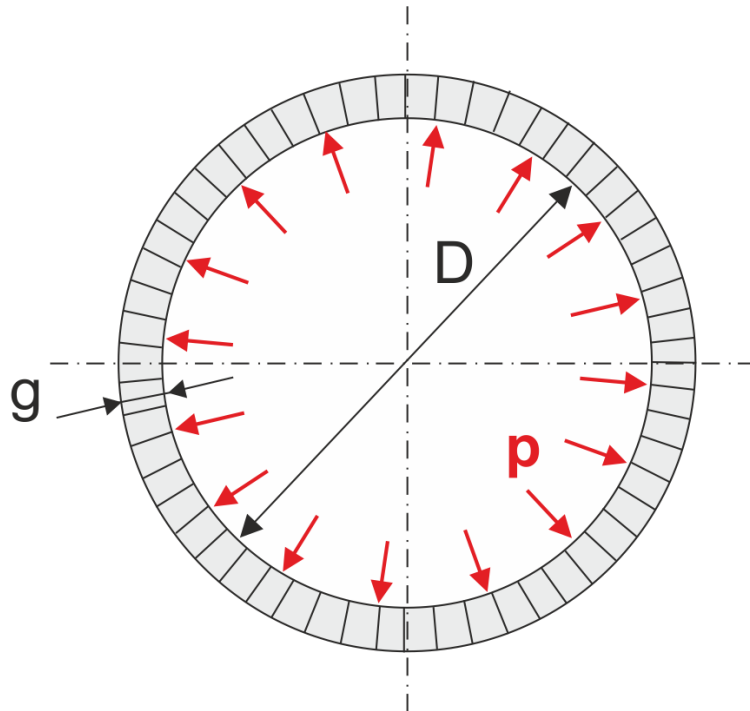
$$\frac{\sigma_1}{\rho_1} + \frac{\sigma_2}{\rho_2} = \frac{\rho}{g}$$

Wzór LAPLACE'A

PRZYKŁADY



1. Zbiornik KULISTY



$$\rho_1 = \rho_2 = \frac{D}{2}$$
$$\sigma_1 = \sigma_2 = \sigma$$

$$\frac{\sigma_1}{\frac{D}{2}} + \frac{\sigma_2}{\frac{D}{2}} = \frac{p}{g}$$

$$\sigma = \frac{pD}{4g}$$

2. Zbiornik WALCOWY

ρ_1 – kierunek obwodowy

ρ_2 – kierunek podłużny

$$\rho_1 = \frac{D}{2}$$

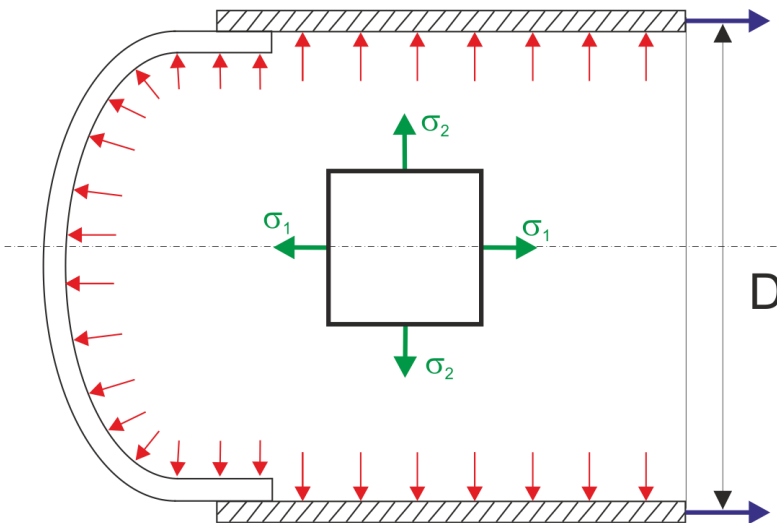
$$\rho_2 = \infty$$

Podstawiając do wzory Laplace'a, otrzymujemy:

$$\frac{\sigma_1}{\frac{D}{2}} + \frac{\sigma_2}{\infty} = \frac{p}{g}$$

0

$$\sigma_1 = \frac{pD}{2g}$$





Z sumy rzutów sił na oś zbiornika dostajemy:

1. Siła osiowa od ciśnienia p :

$$p \frac{\pi D^2}{4}$$

2. Siła osiowa od naprężenia σ_2 :

$$\sigma_2 \pi D g$$

σ_1 na kierunek prostopadły do walca (do osi) nie wchodzi w rachubę

Warunek równowagi:

$$p \frac{\pi D^2}{4} - \sigma_2 \pi D g = 0$$

stąd

$$\sigma_2 = \frac{p D}{4 g}$$

Naprężenie obwodowe w zbiorniku jest 2x większe od naprężeń podłużnych

Z uwagi na złożony stan naprężenia dla sformułowania warunku wytrzymałości musimy posłużyć się Hipotezą Wytężeniową, np.

$$\sigma_1 = \frac{pD}{2g}$$

$$\sigma_2 = \frac{pD}{4g}$$

$$\sigma_1 = 2\sigma_2$$

$$\sigma_{red}^H = \sqrt{\sigma_1^2 + \sigma_2^2 - \sigma_1\sigma_2}$$

$$\sigma_{red}^H = \sqrt{(2\sigma_2)^2 + \sigma_2^2 - 2\sigma_2\sigma_2} = \sqrt{4\sigma_2^2 + \sigma_2^2 - 2\sigma_2^2} = \sqrt{3}\sigma_2$$

Warunek wytrzymałości:

$$\sqrt{3}\sigma_2 \leq \sigma_{dop}$$

$$\frac{\sqrt{3}}{4} \frac{pD}{g} \leq \sigma_{dop}$$

$$g = \frac{\sqrt{3}}{4} \frac{pD}{\sigma_{dop}}$$



POLITECHNIKA POZNAŃSKA



DZIĘKUJĘ ZA UWAGĘ
Zapraszam ponownie 😊