

# TEORIA SPRĘŻYSTOŚCI I PLASTYCZNOŚCI

dr inż. Paweł Szeptyński

adres: p. 320 – III p. WIL

tel. 12 628 20 30

e-mail: pszeptynski@pk.edu.pl

# ZASADA NAPRĘŻEŃ WIRTUALNYCH

## ZASADA NAPRĘŻEŃ WIRTUALNYCH

Dane jest **ciało sprężyste** zajmujące obszar  $V$  ograniczony powierzchnią  $S = S_u \cup S_q$ . Ciało obciążone jest na brzegu  $S_q$  układem zewnętrznych sił powierzchniowych  $\mathbf{q}(\mathbf{x})$  a na brzegu  $S_u$  zadane są przemieszczenia  $\mathbf{g}(\mathbf{x})$ .

Określamy **zbiór statycznie dopuszczalnych pól naprężenia**, tj. stanów naprężenia spełniających statyczne warunki brzegowe oraz równania równowagi:

$$X_\sigma = \left\{ \check{\boldsymbol{\sigma}} : \check{\sigma}_{ij,j} + b_i = 0 \quad \wedge \quad (\mathbf{x} \in S_q \Rightarrow \check{\sigma}_{ij} n_j = q_i) \right\}$$

Wśród nich jedno jest **rzeczywistym polem naprężenia** (rozwiązaniem zagadnienia teorii sprężystości). Oznaczmy je przez:

$$\hat{\boldsymbol{\sigma}} \in X_\sigma$$

## ZASADA NAPRĘŻEŃ WIRTUALNYCH

Pozostałe statycznie dopuszczalne pola naprężeń zapiszemy jako:

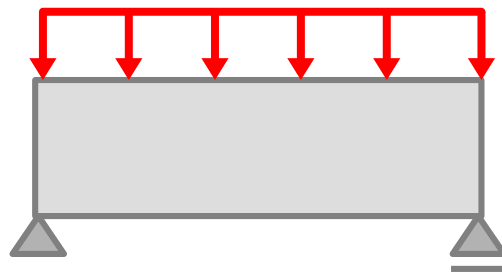
$$\check{\sigma} = \hat{\sigma} + \alpha \tau$$

**Parametr**  $\alpha$  określa jak bardzo dane pole statycznie dopuszczalne odbiega od pola rzeczywistego.

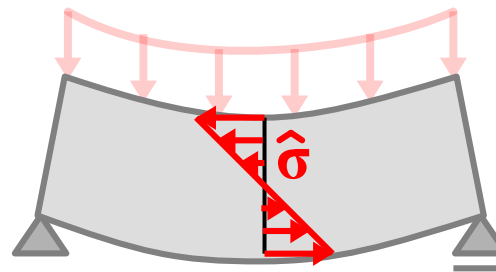
Definiujemy **naprężenie wirtualne**, jako pole naprężenia, będące nieskończenie małym (ale różnym od zera) przyrostem pola naprężenia względem pola rzeczywistego:

$$\delta \sigma = \frac{\partial \check{\sigma}}{\partial \alpha} d\alpha = \tau d\alpha, \quad d\alpha \rightarrow 0$$

# ZASADA NAPRĘŻEŃ WIRTUALNYCH

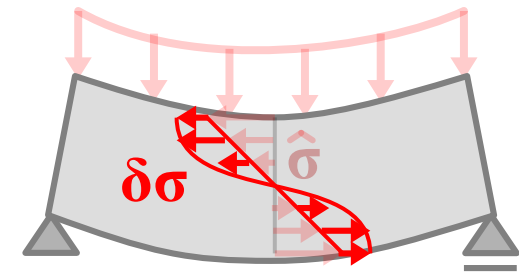


konfiguracja  
odniesienia



rzeczywiste  
pole naprężenia

konfiguracja  
aktualna



rzeczywiste  
pole naprężenia  
+  
naprężenie wirtualne

## ZASADA NAPRĘŻEŃ WIRTUALNYCH

Zapiszmy statyczne warunki brzegowe na  $S_q$  :  $\check{\sigma}_{ij} n_j = q_i$

$$(\sigma_{ij} + \delta \sigma_{ij}) n_j = q_i$$

$$\underbrace{(\sigma_{ij} n_j)}_{= q_i} + \delta \sigma_{ij} n_j = q_i$$

$$\delta \sigma_{ij} n_j = 0$$

Pole naprężeń wirtualnych spełnia jednorodne statyczne warunki brzegowe na  $S_q$  :

Definiujemy **obciążenia wirtualne** następująco:

$$\delta q_i = \delta \sigma_{ij} n_j$$

Zatem:

$$\delta q_i = 0 \text{ na } S_q$$

## ZASADA NAPRĘŻEŃ WIRTUALNYCH

Zapiszmy równania równowagi dla statycznie dopuszczalnego pola naprężenia:

$$\check{\sigma}_{ij,j} + b_i = 0$$

$$(\sigma_{ij} + \delta \sigma_{ij})_{,j} + b_i = 0$$

Dla rzeczywistego pola naprężeń muszą być spełnione równania równowagi:

$$\underbrace{(\sigma_{ij,j} + b_i)}_{=0} + \delta \sigma_{ij,j} = 0$$

$$\delta \sigma_{ij,j} = 0$$

Naprężenie wirtualne spełniać będzie **jednorodne równania równowagi**, jeśli tylko **wariacja zewnętrznych sił objętościowych będzie zerowa**:  $\delta b_i = 0$

## ZASADA NAPRĘŻEŃ WIRTUALNYCH

Zapiszmy równania równowagi dla naprężenia wirtualnego:

$$\delta \sigma_{ij,j} = 0$$

Obliczmy iloczyn skalarny tego wyrażenia z przemieszczeniem rzeczywistym:

$$\delta \sigma_{ij,j} u_i = 0$$

Scałkujmy to wyrażenie:

$$\iiint_V \delta \sigma_{ij,j} u_i dV = 0$$

Zastosujmy wzór na pochodną iloczynu:

$$\iiint_V (\delta \sigma_{ij} u_i)_{,j} - \delta \sigma_{ij} u_{i,j} dV = 0$$

Z twierdzenia Greena – Gaussa – Ostrogradskiego:

$$\iint_S \delta \sigma_{ij} n_j u_i dS - \iiint_V \delta \sigma_{ij} u_{i,j} dV = 0$$

Z definicji obciążenia wirtualnego:

$$\iint_S \delta q_i u_i dS - \iiint_V \delta \sigma_{ij} u_{i,j} dV = 0$$

Z symetrii naprężenia wirtualnego:

$$\iint_S \delta q_i u_i dS - \iiint_V \delta \sigma_{ij} \frac{u_{i,j} + u_{j,i}}{2} dV = 0$$



## ZASADA NAPRĘŻEŃ WIRTUALNYCH

Ponieważ pole przemieszczeń jest polem rzeczywistym, zatem spełnia związki kinematyczne:

$$\iint_S \delta q_i u_i dS - \iiint_V \delta \sigma_{ij} \underbrace{\frac{u_{i,j} + u_{j,i}}{2}}_{\varepsilon_{ij}} dV = 0$$

Otrzymujemy:

$$\iint_S \delta q_i u_i dS = \iiint_V \delta \sigma_{ij} \varepsilon_{ij} dV \quad \forall \delta \sigma_{ij}$$

To znaczy, że:

Praca dowolnego naprężenia wirtualnego na odkształceniach rzeczywistych jest równa pracy obciążenia wirtualnego (odpowiadającego polu naprężenia wirtualnego) na przemieszczeniach rzeczywistych.

Równość prac wirtualnych jest zatem **warunkiem koniecznym** jaki musi spełniać rzeczywiste pole przemieszczenia i odpowiadające mu pole odkształcenia dla dowolnego pola naprężeń wirtualnych i odpowiadających mu obciążeń wirtualnych.

## ZASADA NAPRĘŻEŃ WIRTUALNYCH

Sprawdźmy, czy jest to również **warunek wystarczający**:

Zakładamy, że dla dowolnego  $\delta \sigma_{ij}$  zachodzi:

$$\iint_S \delta q_i u_i dS = \iiint_V \delta \sigma_{ij} \varepsilon_{ij} dV$$

Z definicji obciążenia wirtualnego:

$$\iint_S \delta \sigma_{ij} n_j u_i dS = \iiint_V \delta \sigma_{ij} \varepsilon_{ij} dV$$

Z twierdzenia Greena – Gaussa – Ostrogradskiego:

$$\iiint_V (\delta \sigma_{ij} u_i)_{,j} dV = \iiint_V \delta \sigma_{ij} \varepsilon_{ij} dV$$

Ze wzoru na pochodną iloczynu:

$$\iiint_V (\delta \sigma_{ij,j} u_i + \delta \sigma_{ij} u_{i,j}) dV = \iiint_V \delta \sigma_{ij} \varepsilon_{ij} dV$$

Naprężenie wirtualne spełnia równania równowagi:  $\delta \sigma_{ij,j} = 0$

z czego wynika:

$$\iiint_V \delta \sigma_{ij} u_{i,j} dV - \iiint_V \delta \sigma_{ij} \varepsilon_{ij} dV = 0$$

## ZASADA NAPRĘŻEŃ WIRTUALNYCH

Z symetrii tensora naprężenia:

$$\iiint_V \delta \sigma_{ij} \frac{u_{i,j} + u_{j,i}}{2} dV - \iiint_V \delta \sigma_{ij} \varepsilon_{ij} dV = 0$$

$$\iiint_V \delta \sigma_{ij} \left[ \frac{1}{2} (u_{i,j} + u_{j,i}) - \varepsilon_{ij} \right] dV = 0$$

Wyrażenie po lewej stronie musi być tożsamościowo równe 0. **Całka po obszarze o mierze dodatniej będzie tożsamościowo równa 0, jeśli funkcja podcałkowa jest tożsamościowo równa 0.** Ponieważ zawiązek ten ma zachodzić dla dowolnego naprężenia wirtualnego, zatem równanie powyższe będzie spełnione wtedy i tylko wtedy, gdy:

$$\varepsilon_{ij} = \frac{1}{2} (u_{i,j} + u_{j,i})$$

tj. gdy spełnione będą **związki geometryczne Cauchy'ego**, zatem **równość prac wirtualnych** pociąga za sobą **spełnienie warunków geometrycznych**.

## ZASADA NAPRĘŻEŃ WIRTUALNYCH

Zapiszmy ponownie równanie:

$$\iint_S \delta \sigma_{ij} n_j u_i dS = \iiint_V \delta \sigma_{ij} u_{i,j} dV$$

Naprężenie wirtualne spełnia jednorodne statyczne warunki brzegowe,  $\delta \sigma_{ij} n_j = 0$  na brzegu  $S_q$ . Zatem całkowanie po  $S_q$  daje zerową wartość całki, i pozostaje tylko całkowanie po części brzegu  $S_u$ , na którym przemieszczenie jest równe  $\mathbf{g}(\mathbf{x})$ :

$$\iint_{S_u} \delta \sigma_{ij} n_j g_i dS = \iiint_V \delta \sigma_{ij} u_{i,j} dV$$

Do całki po prawej stronie stosujemy wzór na pochodną iloczynu:

$$\iint_{S_u} \delta \sigma_{ij} n_j g_i dS = \iiint_V [(\delta \sigma_{ij} u_i)_{,j} - \delta \sigma_{ij,j} u_i] dV$$

Korzystamy z faktu że naprężenie wirtualne spełnia równania równowagi:

$$\iint_{S_u} \delta \sigma_{ij} n_j g_i dS = \iiint_V (\delta \sigma_{ij} u_i)_{,j} dV$$

## ZASADA NAPRĘŻEŃ WIRTUALNYCH

Z twierdzenia Greena – Gaussa – Ostrogradskiego:

$$\iint_{S_u} \delta \sigma_{ij} n_j g_i dS = \iint_S \delta \sigma_{ij} u_i n_j dV$$

W prawej całce, całkowanie po części brzegu  $S_q$  daje wartość zerową z uwagi na **jednorodne warunki brzegowe, które spełnia naprężenie wirtualne**. Pozostaje zatem całkowanie po części brzegu  $S_u$ :

$$\iint_{S_u} \delta \sigma_{ij} n_j g_i dS = \iint_{S_u} \delta \sigma_{ij} u_i n_j dV$$

$$\iint_{S_u} \delta \sigma_{ij} n_j (g_i - u_i) dS = 0$$

Związek powyższy musi być spełniony **dla dowolnego naprężenia wirtualnego**, co pociąga za sobą:

$$u_i = g_i \quad \text{na części brzegu } S_u$$

tj. spełnienie **kinematycznych warunków brzegowych**.

# ZASADA NAPRĘŻEŃ WIRTUALNYCH

Możemy zatem sformułować następujące twierdzenie:

## ZASADA NAPRĘŻEŃ WIRTUALNYCH

Warunkiem koniecznym i wystarczającym na to, aby pewne naprężenie statycznie dopuszczalne było naprężeniem rzeczywistym jest, aby praca obciążeń wirtualnych na przemieszczeniach rzeczywistych była równa pracy naprężeń wirtualnych na odkształceniach rzeczywistych dla dowolnego naprężenia wirtualnego i odpowiadającego mu obciążenia wirtualnego:

$$\iint_S \delta q_i u_i dS = \iiint_V \delta \sigma_{ij} \varepsilon_{ij} dV \quad \forall \delta \sigma$$

$$\delta_\sigma L_q = \delta_\sigma \Phi \quad \forall \delta \sigma$$

## ZASADA NAPRĘŻEŃ WIRTUALNYCH

$$\iint_S \delta q_i u_i dS = \iiint_V \delta \sigma_{ij} \varepsilon_{ij} dV \quad \forall \delta \sigma$$

### UWAGI:

- Twierdzenie to nazywa się niekiedy **zasadą prac wirtualnych w wariacie naprężeniowym**.
- Twierdzenie to obowiązuje jedynie dla **teorii małych odkształceń**.
- Twierdzenie obowiązuje **dla dowolnych związków konstytutywnych**.

# TWIERDZENIE CASTIGLIANO



## TWIERDZENIE CASTIGLIANO

Definiujemy **całkowitą energię uzupełniającą układu** (**energię komplementarną**) następująco:

$$\Psi = \Phi - L_q = \frac{1}{2} \iiint_V \sigma_{ij} \varepsilon_{ij} dV - \iint_S q_i u_i dS$$

Wielkość ta może być uważana za **funkcjonał** zależny od funkcji rozkładu tensora naprężenia (**funkcjonał Castigliano**):

$$\Psi[\boldsymbol{\sigma}] = \iiint_V \frac{1}{2} C_{ijkl} \sigma_{ij} \sigma_{kl} dV - \iint_S \sigma_{ij} n_j u_i dS$$

Jego **pierwsza wariacja** (względem rozkładu naprężenia) jest równa:

$$\delta \Psi[\boldsymbol{\sigma}] = \left. \frac{d}{d\alpha} \Psi[\boldsymbol{\sigma} + \alpha \delta \boldsymbol{\sigma}] \right|_{\alpha=0} = \iiint_V \delta \sigma_{ij} \varepsilon_{ij} dV - \iint_S \delta q_i u_i dS$$

## TWIERDZENIE CASTIGLIANO

Zgodnie z zasadą naprężeń wirtualnych mamy:

$$\iiint_V \delta \sigma_{ij} \varepsilon_{ij} dV - \iint_S \delta q_i u_i dS = 0 \quad \Rightarrow \quad \delta \Psi[\boldsymbol{\sigma}] = 0$$

zatem:

- pierwsza wariacja funkcjonału Castigliano jest zerowa
- funkcjonał przyjmuje **wartość stacjonarną**
- funkcjonał spełnia **warunek konieczny** istnienia **ekstremum lokalnego**.

Druga wariacja funkcjonału Castigliano jest równa:

$$\delta^2 \Psi[\boldsymbol{\sigma}] = \left. \frac{d^2}{d\alpha^2} \Psi[\boldsymbol{\sigma} + \alpha \delta \boldsymbol{\sigma}] \right|_{\alpha=0} = \iiint_V C_{ijkl} \delta \sigma_{ij} \delta \sigma_{kl} dV$$

Jej wartość jest z pewnością **dodatnia** (co wynika z **dodatniej określoności** tensora podatności, co z kolei jest konsekwencją II **zasady termodynamiki**), zatem funkcjonał dla rzeczywistego rozkładu naprężenia przyjmuje wartość **minimalną**.

# TWIERDZENIE CASTIGLIANO

Zachodzi zatem

## TWIERDZENIE CASTIGLIANO

Spośród wszystkich statycznie dopuszczalnych pól naprężeń w ciele liniowo-sprężystym, **rzeczywiste jest to i tylko to**, dla którego **całkowita energia uzupełniająca układu** (funkcjonał Castigliano) **przyjmuje wartość minimalną**.

## UWAGI:

- twierdzenie obowiązuje jedynie dla **liniowej teorii sprężystości**:
  - liniowość geometryczna – **teoria małych odkształceń**
  - liniowość fizyczna – **liniowy związek konstytutywny** uogólnionego prawa Hooke'a

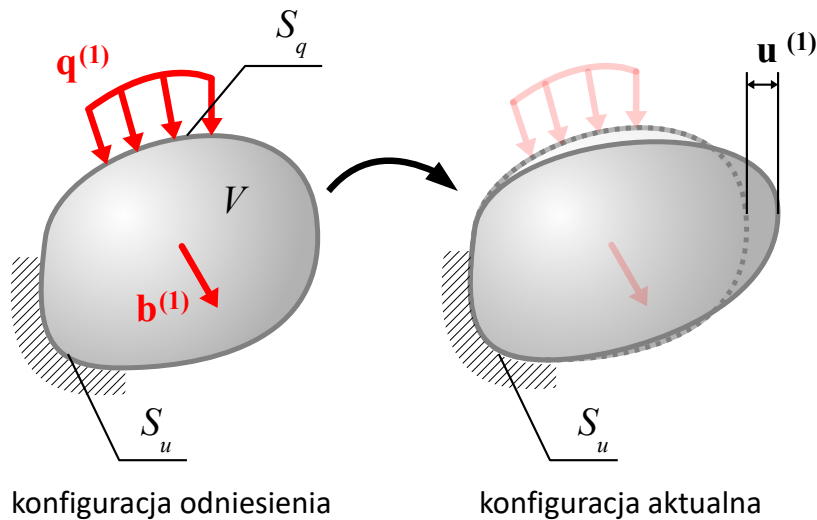
# TWIERDZENIE BETTIEGO - MAXWELLA

## TWIERDZENIE BETTIEGO - MAXWELLA

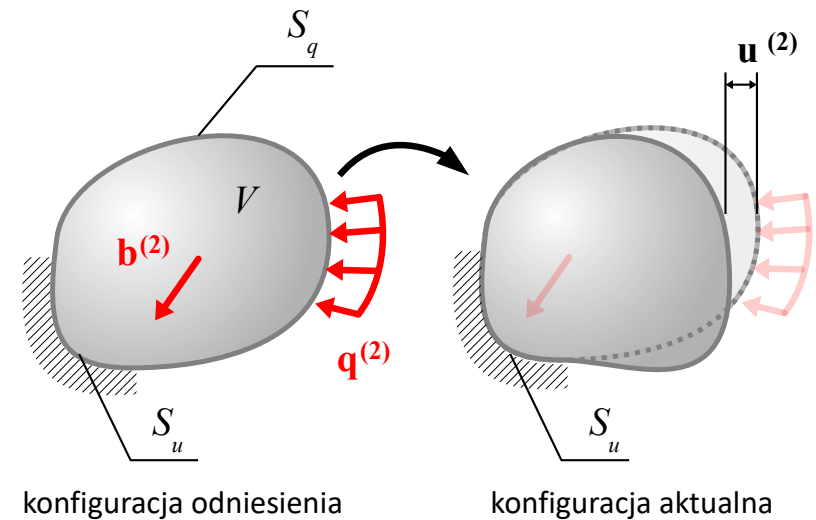
Dane jest **ciało sprężyste** zajmujące obszar  $V$  ograniczony powierzchnią  $S = S_u \cup S_q$ . Na brzegu  $S_u$  zadane są **kinematyczne warunki brzegowe**. Na brzegu  $S_q$  zadane są **statyczne warunki brzegowe** (w szczególności może to być brzeg swobodny).

Rozważamy **dwa układy obciążenia** i odpowiadające im pola przemieszczeń:

1. UKŁAD OBCIĄŻENIA:  $q_i^{(1)}, b_i^{(1)}$



2. UKŁAD OBCIĄŻENIA:  $q_i^{(2)}, b_i^{(2)}$



## TWIERDZENIE BETTIEGO - MAXWELLA

Obliczmy iloczyn skalarny równania równowagi 1. układu sił z polem przemieszczenia odpowiadającym 2. układowi sił i odwrotnie, a następnie scałkujemy otrzymane wyrażenia:

$$\iiint_V \left( \sigma_{ij,j}^{(1)} u_i^{(2)} + b_i^{(1)} u_i^{(2)} \right) dV = 0 \qquad \iiint_V \left( \sigma_{ij,j}^{(2)} u_i^{(1)} + b_i^{(2)} u_i^{(1)} \right) dV = 0$$

Prawe strony obydwu wyrażen są takie same – możemy przyrównać lewe ich strony:

$$\iiint_V \left( \sigma_{ij,j}^{(1)} u_i^{(2)} + b_i^{(1)} u_i^{(2)} \right) dV = \iiint_V \left( \sigma_{ij,j}^{(2)} u_i^{(1)} + b_i^{(2)} u_i^{(1)} \right) dV$$

Korzystamy ze wzoru na pochodną iloczynu:

$$\iiint_V \left[ \left( \sigma_{ij}^{(1)} u_i^{(2)} \right)_{,j} - \sigma_{ij}^{(1)} u_{i,j}^{(2)} + b_i^{(1)} u_i^{(2)} \right] dV = \iiint_V \left[ \left( \sigma_{ij}^{(2)} u_i^{(1)} \right)_{,j} - \sigma_{ij}^{(2)} u_{i,j}^{(1)} + b_i^{(2)} u_i^{(1)} \right] dV$$

## TWIERDZENIE BETTIEGO - MAXWELLA

Z twierdzenia Greena – Gaussa – Ostrogradskiego:

$$\iint_S \sigma_{ij}^{(1)} n_j u_i^{(2)} dS + \iiint_V \left[ -\sigma_{ij}^{(1)} u_{i,j}^{(2)} + b_i^{(1)} u_i^{(2)} \right] dV = \iint_S \sigma_{ij}^{(2)} n_j u_i^{(1)} dS + \iiint_V \left[ -\sigma_{ij}^{(2)} u_{i,j}^{(1)} + b_i^{(2)} u_i^{(1)} \right] dV$$

Z symetrii tensora naprężenia:

$$\begin{aligned} & \iint_S \sigma_{ij}^{(1)} n_j u_i^{(2)} dS + \iiint_V \left[ -\sigma_{ij}^{(1)} \frac{u_{j,i}^{(2)} + u_{i,j}^{(2)}}{2} + b_i^{(1)} u_i^{(2)} \right] dV = \\ & = \iint_S \sigma_{ij}^{(2)} n_j u_i^{(1)} dS + \iiint_V \left[ -\sigma_{ij}^{(2)} \frac{u_{j,i}^{(1)} + u_{i,j}^{(1)}}{2} + b_i^{(2)} u_i^{(1)} \right] dV \end{aligned}$$

Z addytywności całki:

$$\begin{aligned} & \iint_S \sigma_{ij}^{(1)} n_j u_i^{(2)} dS - \iiint_V \sigma_{ij}^{(1)} \frac{u_{i,j}^{(2)} + u_{j,i}^{(2)}}{2} dV + \iiint_V b_i^{(1)} u_i^{(2)} dV = \\ & \iint_S \sigma_{ij}^{(2)} n_j u_i^{(1)} dS - \iiint_V \sigma_{ij}^{(2)} \frac{u_{i,j}^{(1)} + u_{j,i}^{(1)}}{2} dV + \iiint_V b_i^{(2)} u_i^{(1)} dV \end{aligned}$$

## TWIERDZENIE BETTIEGO - MAXWELLA

Pola naprężenia spełniają **statyczne warunki brzegowe** na  $S_q$ :  $\sigma_{ij}^{(K)} n_j = q^{(K)} \quad (K=1,2)$

Pola przemieszczenia spełniają **związki kinematyczne**:  $\varepsilon_{ij}^{(K)} = \frac{1}{2}(u_{i,j}^{(K)} + u_{j,i}^{(K)}) \quad (K=1,2)$

Możemy zatem napisać:

$$\iint_S q_i^{(1)} u_i^{(2)} dS - \iiint_V \sigma_{ij}^{(1)} \varepsilon_{ij}^{(2)} dV + \iiint_V b_i^{(1)} u_i^{(2)} dV = \iint_S q_i^{(2)} u_i^{(1)} dS - \iiint_V \sigma_{ij}^{(2)} \varepsilon_{ij}^{(1)} dV + \iiint_V b_i^{(2)} u_i^{(1)} dV$$

### UWAGA:

- Wielkość  $q^{(K)} = \sigma_{ij}^{(K)} n_j$  obliczana na brzegu utwierdzonym  $S_u$  to układ przypowierzchniowych naprężeń wynikających z przemieszczeń wymuszonych kinematycznymi warunkami brzegowymi – obciążenie takie możemy do pewnego stopnia utożsamiać z **reakcjami podporowymi**.

Równość możemy zapisać w postaci:

$$\iint_S q_i^{(1)} u_i^{(2)} dS + \iiint_V b_i^{(1)} u_i^{(2)} dV + \Theta = \iint_S q_i^{(2)} u_i^{(1)} dS + \iiint_V b_i^{(2)} u_i^{(1)} dV$$

gdzie:

$$\Theta = \iiint_V (\sigma_{ij}^{(2)} \varepsilon_{ij}^{(1)} - \sigma_{ij}^{(1)} \varepsilon_{ij}^{(2)}) dV$$



## TWIERDZENIE BETTIEGO - MAXWELLA

Korzystamy z **uogólnionego prawa Hooke'a** oraz z **symetrii wewnętrznych tensorów sprężystości**:

$$\begin{aligned} \Theta &= \iiint_V (\sigma_{ij}^{(2)} \varepsilon_{ij}^{(1)} - \sigma_{ij}^{(1)} \varepsilon_{ij}^{(2)}) dV = \iiint_V (S_{ijkl} \varepsilon_{kl}^{(2)} \varepsilon_{ij}^{(1)} - S_{ijkl} \varepsilon_{kl}^{(1)} \varepsilon_{ij}^{(2)}) dV = \\ &= \iiint_V (S_{klij} \varepsilon_{kl}^{(2)} \varepsilon_{ij}^{(1)} - S_{ijkl} \varepsilon_{kl}^{(1)} \varepsilon_{ij}^{(2)}) dV = \iiint_V (S_{ijkl} \varepsilon_{ij}^{(2)} \varepsilon_{kl}^{(1)} - S_{ijkl} \varepsilon_{kl}^{(1)} \varepsilon_{ij}^{(2)}) dV = 0 \end{aligned}$$

Możemy zatem sformułować:

### TWIERDZENIE O WZAJEMNOŚCI PRAC BETTIEGO – MAXWELLA

Jeśli dane ciało **liniowo-sprężyste** poddamy działaniu **dwóch różnych układów obciążeń**, to **praca sił układu pierwszego na przemieszczeniach wywołanych działaniem układu drugiego jest równa pracy sił układu drugiego na przemieszczeniach wywołanych działaniem układu pierwszego**:

$$\iint_S q_i^{(1)} u_i^{(2)} dS + \iiint_V b_i^{(1)} u_i^{(2)} dV = \iint_S q_i^{(2)} u_i^{(1)} dS + \iiint_V b_i^{(2)} u_i^{(1)} dV$$

## TWIERDZENIE BETTIEGO - MAXWELLA

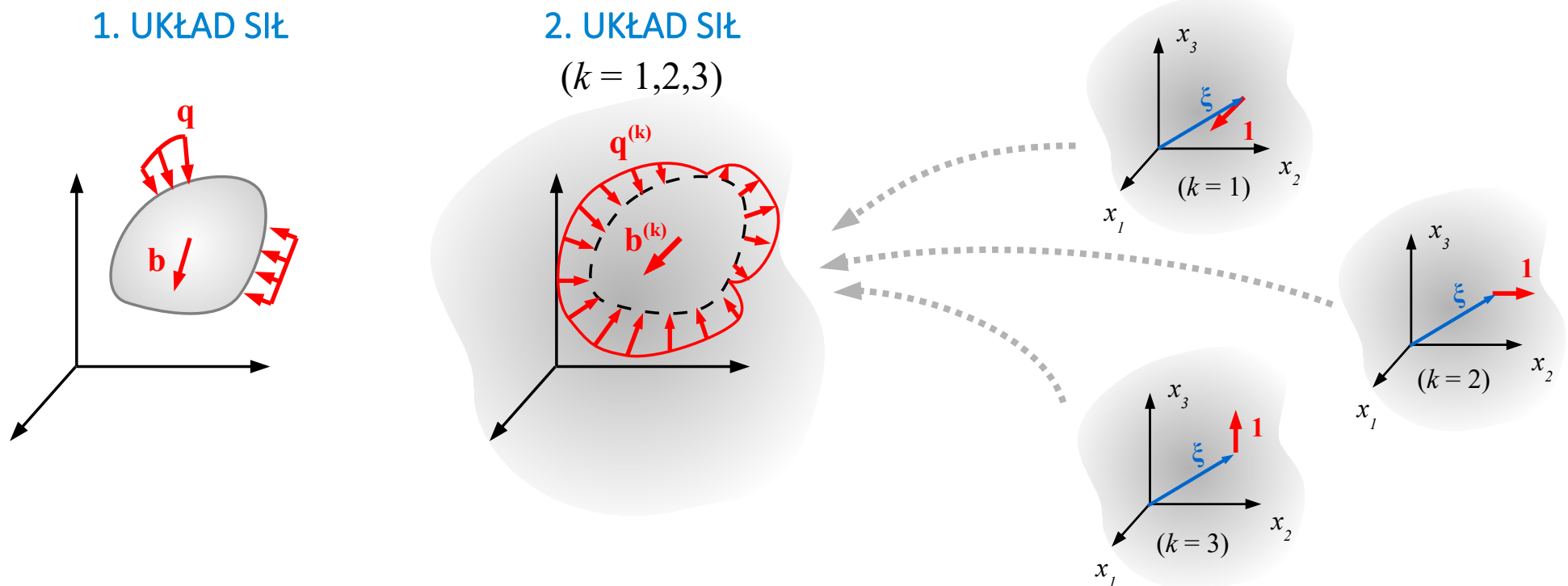
### UWAGI:

- twierdzenie o wzajemności prac Bettiego – Maxwella **obowiązuje jedynie dla materiałów liniowo sprężystych** (materiałów Hooke'a).
- twierdzenie to jest podstawą do sformułowania **twierdzeń o wzajemności** oraz **metod obliczeniowych** stosowanych w **mechanice budowli** (mechanice układów prętowych):
  - twierdzenie o wzajemności prac
  - twierdzenie o wzajemności przemieszczeń
  - twierdzenie o wzajemności reakcji
  - twierdzenie o wzajemności reakcji i przemieszczeń
  - wzór Maxwella – Mohra (z wykorzystaniem ZPW w wariancie przemieszczeniowym)
  - metoda sił

## WZÓR SOMIGLIANY

Szczególnym przykładem zastosowania twierdzenia Bettiego – Maxwella jest zastosowanie go do 3 par układów sił. W każdej z tych par:

- jednym układem jest **układ rzeczywistych obciążeń zewnętrznych**,
- drugim jest **siła skupiona równoległa do  $k$ -tej osi układu współrzędnych, przyłożona w punkcie  $\xi$  oraz układ naprężeń wynikających z rozwiązania Kelvina i odpowiadających powierzchni zewnętrznej ciała rzeczywistego**



## WZÓR SOMIGLIANY

Z twierdzenia o wzajemności prac mamy:

$$\iint_S q_i^{(k)} u_i dS + \iiint_V b_i^{(k)} u_i dV = \iint_S q_i u_i^{(k)} dS + \iiint_V b_i u_i^{(k)} dV$$

Po przekształceniach:

$$\iiint_V b_i^{(k)} u_i dV = \iint_S (q_i u_i^{(k)} - q_i^{(k)} u_i) dS + \iiint_V b_i u_i^{(k)} dV$$

Siły masowe w składowych zagadnieniach fundamentalnych Kelvina są dane dystrybucją delta Diraca, która scałkowana w dowolną inną funkcją daje wartość tej funkcji w punkcie przyłożenia siły skupionej:

$$\iiint_V \delta_k(\mathbf{x} - \boldsymbol{\xi}) u_k(\boldsymbol{\xi}) dV = u_k(\mathbf{x})$$

Co daje nam:

$$u_k = \iint_S (q_i u_i^{(k)} - q_i^{(k)} u_i) dS + \iiint_V b_i u_i^{(k)} dV$$

## WZÓR SOMIGLIANY

Związek ten można zapisać w postaci:

$$\mathbf{u} = \int_V \underbrace{\begin{bmatrix} u_1^{(1)} & u_2^{(1)} & u_3^{(1)} \\ u_1^{(2)} & u_2^{(2)} & u_3^{(2)} \\ u_1^{(3)} & u_2^{(3)} & u_3^{(3)} \end{bmatrix}}_{\Gamma} \begin{bmatrix} b_1 \\ b_2 \\ b_3 \end{bmatrix} dV + \int_S \underbrace{\begin{bmatrix} u_1^{(1)} & u_2^{(1)} & u_3^{(1)} \\ u_1^{(2)} & u_2^{(2)} & u_3^{(2)} \\ u_1^{(3)} & u_2^{(3)} & u_3^{(3)} \end{bmatrix}}_{\Gamma_u} \begin{bmatrix} q_1 \\ q_2 \\ q_3 \end{bmatrix} dS - \int_S \underbrace{\begin{bmatrix} q_1^{(1)} & q_2^{(1)} & q_3^{(1)} \\ q_1^{(2)} & q_2^{(2)} & q_3^{(2)} \\ q_1^{(3)} & q_2^{(3)} & q_3^{(3)} \end{bmatrix}}_{\Gamma_q} \begin{bmatrix} u_1 \\ u_2 \\ u_3 \end{bmatrix} dS$$

Lub inaczej:

$$\mathbf{u}(\mathbf{x}) = \iiint_V \Gamma(\mathbf{x}-\boldsymbol{\xi}) \cdot \mathbf{b}(\boldsymbol{\xi}) dV + \iint_S \Gamma_u(\mathbf{x}-\boldsymbol{\xi}) \cdot \mathbf{q}(\boldsymbol{\xi}) dS - \iint_S \Gamma_q(\mathbf{x}-\boldsymbol{\xi}) \cdot \mathbf{u}(\boldsymbol{\xi}) dS$$

Wzór powyższy nosi nazwę **wzoru Somigliany**.

## WZÓR SOMIGLIANY

$$\mathbf{u}(\mathbf{x}) = \iiint_V \mathbf{\Gamma}(\mathbf{x}-\boldsymbol{\xi}) \cdot \mathbf{b}(\boldsymbol{\xi}) dV + \iint_S \mathbf{\Gamma}_u(\mathbf{x}-\boldsymbol{\xi}) \cdot \mathbf{q}(\boldsymbol{\xi}) dS - \iint_S \mathbf{\Gamma}_q(\mathbf{x}-\boldsymbol{\xi}) \cdot \mathbf{u}(\boldsymbol{\xi}) dS$$

### UWAGI:

- Jest to **układ równań całkowych** na składowe **poła przemieszczenia rzeczywistego**.
- Jeśli tylko znamy rozwiązanie fundamentalne zagadnienia liniowej teorii sprężystości, to **rozwiązanie dowolnego innego zagadnienia** zależy **wyłącznie od statycznych i kinematycznych warunków brzegowych**.
- Macierze  $\mathbf{\Gamma}$ ,  $\mathbf{\Gamma}_u$ ,  $\mathbf{\Gamma}_q$  są **znane** – określa je **rozwiązanie Kelvina**.
- Macierz  $\mathbf{\Gamma}$  określona jest na  $V$ . Macierze  $\mathbf{\Gamma}_u$  oraz  $\mathbf{\Gamma}_q$  określone są na  $S$ .
- Wzór Somigliany jest podstawą numerycznej metody rozwiązywania zagadnień liniowej teorii sprężystości, tzw. **Metody Elementów Brzegowych**. W metodzie tej **dyskretyzacji** podlega jedynie **brzeg obszaru**. Numerycznie wyznacza się jedynie wartości brzegowe – wartości wewnątrz obszaru wyznaczane są za pomocą **rozwiązań fundamentalnych**.

# METODY RITZA

## METODY RITZA

Pod pojęciem **metod Ritza** rozumiemy metody, w których pewne **pole będące rozwiązaniem zagadnienia liniowej teorii sprężystości** będziemy **aproksymować** za pomocą założonych przez nas funkcji, zależnych od **skończonej liczby parametrów**.

W kontekście twierdzeń energetycznych liniowej teorii sprężystości mówi się o dwóch metodach:

- **metoda Lagrange'a – Ritza**
  - aproksymujemy **kinematycznie dopuszczalne pole przemieszczenia**:

$$\mathbf{u}(\mathbf{x}) \approx \sum_{i=1}^N \alpha_i \mathbf{u}_i(\mathbf{x})$$

- współczynniki tej aproksymacji znajdujemy, korzystając z **twierdzenia Lagrange'a o minimum całkowitej energii potencjalnej**:

$$\Pi[\mathbf{u}] = \iiint_V \frac{1}{8} \mathbf{S}_{ijkl} (u_{k,l} + u_{l,k})(u_{i,j} + u_{j,i}) dV - \left[ \iiint_V b_i u_i dV + \iint_{S_q} q_i u_i dS \right] \rightarrow \min$$

$$\frac{\partial \Pi}{\partial \alpha_i} = 0 \quad i=1,2,\dots,N \quad \rightarrow \quad \alpha_1, \alpha_2, \dots, \alpha_N$$



## METODY RITZA

Pod pojęciem **metod Ritza** rozumiemy metody, w których pewne **pole będące rozwiązaniem zagadnienia liniowej teorii sprężystości** będziemy **aproksymować** za pomocą założonych przez nas funkcji, zależnych od **skończonej liczby parametrów**.

W kontekście twierdzeń energetycznych liniowej teorii sprężystości mówi się o dwóch metodach:

- **metoda Castigliano – Ritza**
  - aproksymujemy **statycznie dopuszczalne pole naprężenia**:

$$\boldsymbol{\sigma}(\mathbf{x}) \approx \sum_{i=1}^N \alpha_i \boldsymbol{\sigma}_i(\mathbf{x})$$

- współczynniki tej aproksymacji znajdujemy, korzystając z **twierdzenia Castigliano o minimum całkowitej energii komplementarnej**:

$$\Psi[\boldsymbol{\sigma}] = \iiint_V \frac{1}{2} C_{ijkl} \sigma_{ij} \sigma_{kl} dV - \iint_S \sigma_{ij} n_j u_i dS \quad \rightarrow \quad \min$$

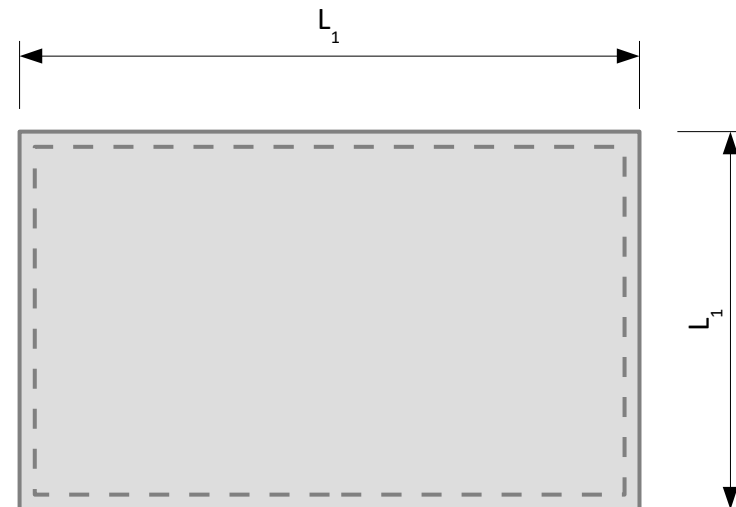
$$\frac{\partial \Psi}{\partial \alpha_i} = 0 \quad i=1,2,\dots,N \quad \rightarrow \quad \alpha_1, \alpha_2, \dots, \alpha_N$$

## METODA RITZA – PRZYKŁAD

Wyznaczyć za pomocą metody Lagrange'a – Ritza przybliżony rozkład ugięcia cienkiej, sprężystej płyty prostokątnej, swobodnie podpartej, równomiernie obciążonej.

### Parametry zadania:

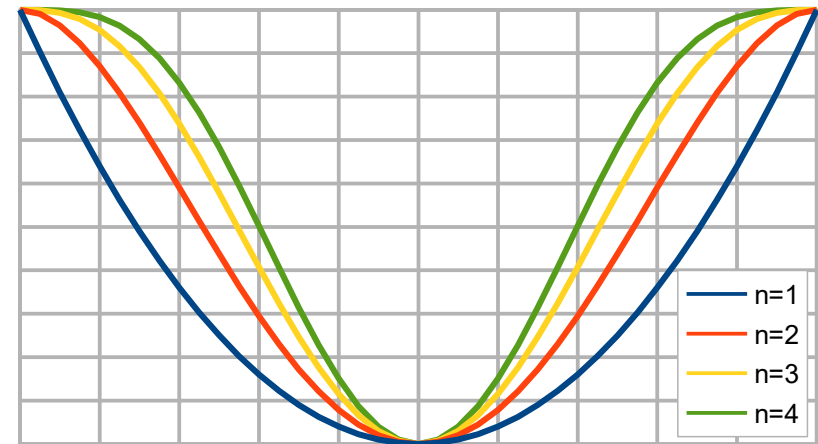
- długość płyty  $L_1 = 8 \text{ m}$
- szerokość płyty  $L_2 = 6 \text{ m}$
- grubość płyty  $h = 30 \text{ cm}$
- moduł Younga  $E = 32 \text{ GPa}$
- współczynnik Poissona:  $\nu = 0,2$
- gęstość obciążenia:  $q = 10 \text{ kN/m}$



## METODA RITZA – PRZYKŁAD

Aproksymujemy rozkład przemieszczenia:

$$\begin{aligned}
 u_{11} &= \left[ \left( \frac{L_1}{2} - x_1 \right) \left( \frac{L_1}{2} + x_1 \right) \right]^1 & u_{21} &= \left[ \left( \frac{L_2}{2} - x_2 \right) \left( \frac{L_2}{2} + x_2 \right) \right]^1 \\
 u_{12} &= \left[ \left( \frac{L_1}{2} - x_1 \right) \left( \frac{L_1}{2} + x_1 \right) \right]^2 & u_{22} &= \left[ \left( \frac{L_2}{2} - x_2 \right) \left( \frac{L_2}{2} + x_2 \right) \right]^2 \\
 u_{13} &= \left[ \left( \frac{L_1}{2} - x_1 \right) \left( \frac{L_1}{2} + x_1 \right) \right]^3 & u_{23} &= \left[ \left( \frac{L_2}{2} - x_2 \right) \left( \frac{L_2}{2} + x_2 \right) \right]^3 \\
 u_{14} &= \left[ \left( \frac{L_1}{2} - x_1 \right) \left( \frac{L_1}{2} + x_1 \right) \right]^4 & u_{24} &= \left[ \left( \frac{L_2}{2} - x_2 \right) \left( \frac{L_2}{2} + x_2 \right) \right]^4
 \end{aligned}$$



$$\begin{aligned}
 u &= \alpha_{11} u_{11} u_{21} + \alpha_{12} u_{11} u_{22} + \alpha_{13} u_{11} u_{23} + \alpha_{14} u_{11} u_{24} + \\
 &+ \alpha_{21} u_{12} u_{21} + \alpha_{22} u_{12} u_{22} + \alpha_{23} u_{12} u_{23} + \alpha_{24} u_{12} u_{24} + \\
 &+ \alpha_{31} u_{13} u_{21} + \alpha_{32} u_{13} u_{22} + \alpha_{33} u_{13} u_{23} + \alpha_{34} u_{13} u_{24} + \\
 &+ \alpha_{41} u_{14} u_{21} + \alpha_{42} u_{14} u_{22} + \alpha_{43} u_{14} u_{23} + \alpha_{44} u_{14} u_{24}
 \end{aligned}$$

## METODA RITZA – PRZYKŁAD

Przemieszczenia (ugięcie):

$$w = \alpha_{11} u_{11} u_{21} + \alpha_{12} u_{11} u_{22} + \alpha_{13} u_{11} u_{23} + \alpha_{14} u_{11} u_{24} + \alpha_{21} u_{12} u_{21} + \alpha_{22} u_{12} u_{22} + \alpha_{23} u_{12} u_{23} + \alpha_{24} u_{12} u_{24} + \\ + \alpha_{31} u_{13} u_{21} + \alpha_{32} u_{13} u_{22} + \alpha_{33} u_{13} u_{23} + \alpha_{34} u_{13} u_{24} + \alpha_{41} u_{14} u_{21} + \alpha_{42} u_{14} u_{22} + \alpha_{43} u_{14} u_{23} + \alpha_{44} u_{14} u_{24}$$

Odształcenia:

$$\varepsilon_{11} = -\frac{\partial^2 w}{\partial x_1^2} \cdot x_3, \quad \varepsilon_{22} = -\frac{\partial^2 w}{\partial x_2^2} \cdot x_3, \quad \varepsilon_{33} = 0, \quad \varepsilon_{23} = 0, \quad \varepsilon_{31} = 0, \quad \varepsilon_{12} = -\frac{\partial^2 w}{\partial x_1 \partial x_2} \cdot x_3,$$

Naprężenia:

$$\sigma_{11} = \frac{E}{1-\nu^2} (\varepsilon_{11} + \nu \varepsilon_{22}) = -\frac{E}{1-\nu^2} \left( \frac{\partial^2 w}{\partial x_1^2} + \nu \frac{\partial^2 w}{\partial x_2^2} \right) \cdot x_3 \quad \sigma_{33} = 0$$

$$\sigma_{22} = \frac{E}{1-\nu^2} (\varepsilon_{22} + \nu \varepsilon_{11}) = -\frac{E}{1-\nu^2} \left( \frac{\partial^2 w}{\partial x_2^2} + \nu \frac{\partial^2 w}{\partial x_1^2} \right) \cdot x_3 \quad \sigma_{31} = 0$$

$$\sigma_{12} = \frac{E}{1+\nu} \varepsilon_{12} = -\frac{E}{(1+\nu)} \left( \frac{\partial w}{\partial x_1 \partial x_2} \right) \cdot x_3 \quad \sigma_{23} = 0$$

## METODA RITZA – PRZYKŁAD

Całkowita energia potencjalna:

$$\begin{aligned} \Pi[\mathbf{u}] &= \frac{1}{2} \iiint_V \sigma_{ij} \varepsilon_{ij} dV - \left[ \iiint_V b_i u_i dV + \iint_{S_q} q_i u_i dS \right] = \\ &= \frac{1}{2} \int_{x_1=-\frac{L_1}{2}}^{\frac{L_1}{2}} \int_{x_2=-\frac{L_2}{2}}^{\frac{L_2}{2}} \int_{x_3=-\frac{h}{2}}^{\frac{h}{2}} \left[ \sigma_{11} \varepsilon_{11} + \sigma_{22} \varepsilon_{22} + \sigma_{33} \varepsilon_{33} + 2(\sigma_{23} \varepsilon_{23} + \sigma_{31} \varepsilon_{31} + \sigma_{12} \varepsilon_{23}) \right] dx_1 dx_2 dx_3 - \\ &\quad - \int_{x_1=-\frac{L_1}{2}}^{\frac{L_1}{2}} \int_{x_2=-\frac{L_2}{2}}^{\frac{L_2}{2}} \int_{x_3=-\frac{h}{2}}^{\frac{h}{2}} [0 \cdot w] dx_1 dx_2 dx_3 - \\ &\quad - \int_{x_1=-\frac{L_1}{2}}^{\frac{L_1}{2}} \int_{x_2=-\frac{L_2}{2}}^{\frac{L_2}{2}} [q w] dx_1 dx_2 \end{aligned}$$

## METODA RITZA – PRZYKŁAD

Zgodnie z [twierdzeniem Lagrange'a](#):

$$\Pi \rightarrow \min \quad \Rightarrow \quad \frac{\partial \Pi}{\partial \alpha_i} = 0 \quad i=1,2,\dots,N$$

Otrzymujemy układ równań liniowych na współczynniki  $\alpha_{ij} (i, j=1,2,3,4)$

$a_{11}=5.801754686024868 \cdot 10^{-6}$	$a_{31}=-3.103672759106117 \cdot 10^{-9}$
$a_{12}=-1.505170024636658 \cdot 10^{-7}$	$a_{32}=3.269527853006765 \cdot 10^{-10}$
$a_{13}=-4.951668552290187 \cdot 10^{-9}$	$a_{33}=6.422700908763642 \cdot 10^{-11}$
$a_{14}=-1.499627766133912 \cdot 10^{-10}$	$a_{34}=2.457188083111769 \cdot 10^{-12}$
$a_{21}=-8.021862334214811 \cdot 10^{-8}$	$a_{41}=-4.453036506355453 \cdot 10^{-11}$
$a_{22}=5.066493675879956 \cdot 10^{-9}$	$a_{42}=7.815979494356788 \cdot 10^{-12}$
$a_{23}=2.598920163357196 \cdot 10^{-10}$	$a_{43}=2.198636144944349 \cdot 10^{-12}$
$a_{24}=3.618870844231519 \cdot 10^{-12}$	$a_{44}=1.021412676869167 \cdot 10^{-13}$

maksymalne ugięcie płyty (w środku przęsła)

$$w(0,0) = 1,145 \text{ mm}$$

**DZIĘKUJĘ ZA UWAGĘ**