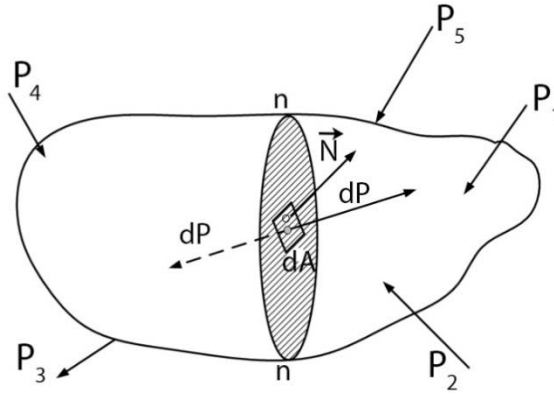


# 1. ОСНОВЕ ОПШТЕ ТЕОРИЈЕ ЕЛАСТИЧНОСТИ КОМПОЗИТНИХ КОНСТРУКЦИЈА

## 2.1. Увод у општу теорију еластичности композитних материјала

Анализирамо дејство спољашњих сила на еластича тела, и то за случај малих деформација. Спољне силе могу бити површинске и запреминске. Површинске силе делују на тачке спољних површина и независне су од масе. Запреминске силе делују у свим тачкама тела и пропорционалне су маси тела.

Посматрајмо тело напрегнуто спољним силама  $P_i$  ( $i = 1, n$ ). Претпоставимо да се под дејством оваквог система сила тело налази у равнотежи. Замислимо да је тело подељено замишљеном равни на два дела у тачки  $O$ . Посматрајући сваки део тела посебно, закључујемо да ће се он налазити у равнотежи под дејством система спољних сила и одговарајућих унутрашњих сила распоређених по попречном пресеку. Унутрашње силе представљају утицај једног дела на други део пресеченог тела.



Слика 2.1. Дејство спољашњег оптерећења  $P_i$  на еластично тело

Уколико уочимо елементарну површину  $dA$  са нормалом  $N$  у некој тачки  $O$  на пресеку тела и са  $dP$  обележимо резултанту унутрашњих сила по површини  $dA$ , дефинисаћемо напон као:

$$\lim_{dA \rightarrow 0} \frac{dP}{dA}$$

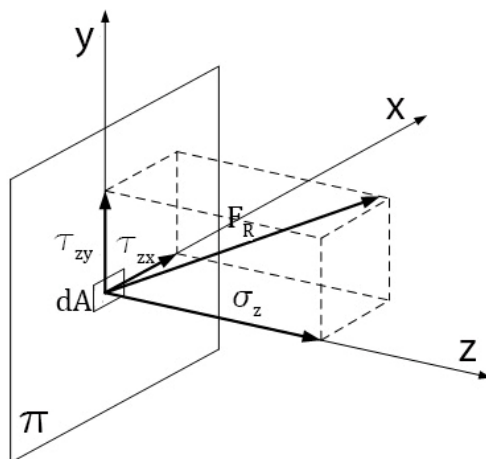
Како у општем случају нормала и резултанта унутрашњих сила нису колинеарне разлагањем вектора унутрашњих сила на правац нормалан на елементарну површину и у раван пресека, дефинишемо нормалне и тангенцијалне напоне.

Компоненте напона можемо представити на следећи начин:

$$\sigma = \lim_{dA \rightarrow 0} \frac{dP_n}{dA}$$

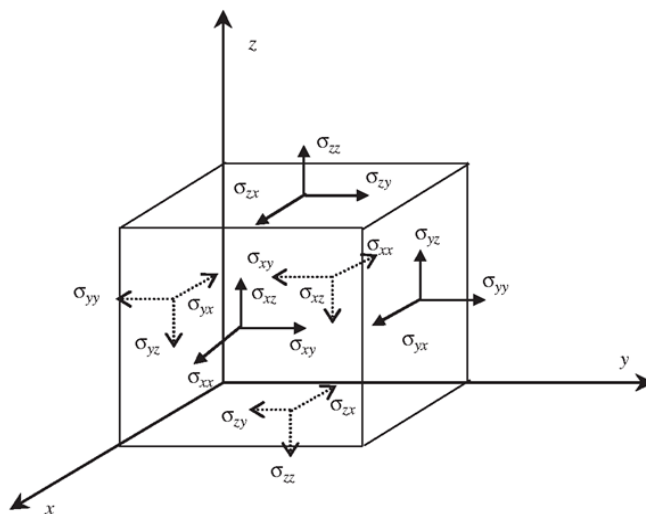
$$\tau = \lim_{dA \rightarrow 0} \frac{dP_s}{dA}$$

Напон као тензорску величину означавамо са два индекса. Први индекс означава правац нормале равни на коју се напон односи а други на правац напона.



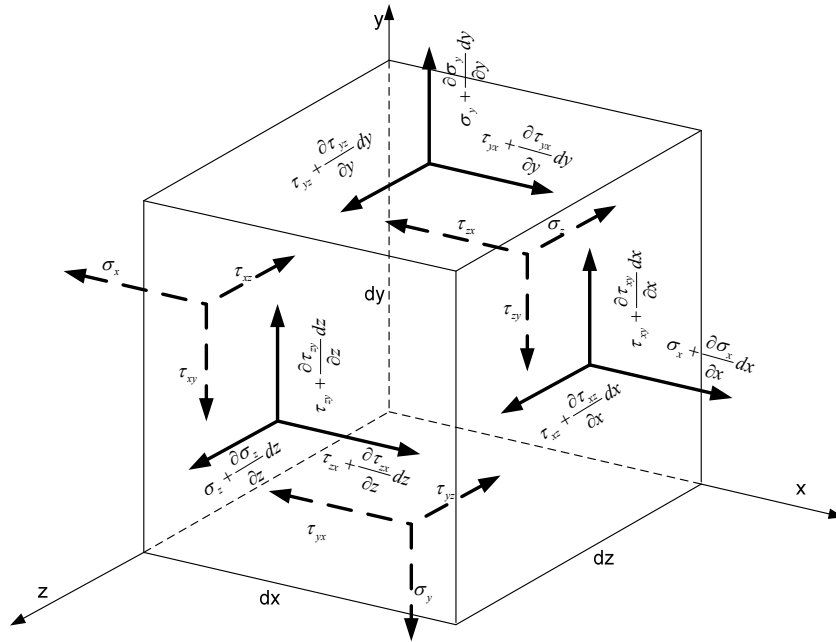
Слика 2.2. Нормални и тангенцијални напони на елементарној површини  $dA$

Нормални напон усваја се као позитиван када је затежући, односно када делује од површине на коју је нормалан. Позитивне правце смичућих напона дефинишемо на следећи начин: за површину чији је напон затезања у позитивном правцу одговарајуће осе, смичући напон биће позитиван када се поклапа са позитивним правцима осталих двеју оса.



Слика 2.3. Компоненте напона у правцима изабраних оса  $x, y, z$

Посматрајмо равнотежу елементарног делића издвојеног из напрегнутог тела, са ивицама  $dx, dy, dz$ . Оптерећен је континуално распоређеним унутрашњим силама, док у појединим тачкама делују запреминске силе.



Слика 2.4. Компоненте нормалних и тангенцијалних напона

## 2.2. Једначине равнотеже

Посматрајући равнотежу сила у  $x$  правцу следи да је:

$$\left( \sigma_x + \frac{\partial \sigma_x}{\partial x} dx \right) dydz - \sigma_x dydz + \left( \tau_{yx} + \frac{\partial \tau_{yx}}{\partial y} dy \right) dx dz - \tau_{yx} dx dz + \left( \tau_{zx} + \frac{\partial \tau_{zx}}{\partial z} dz \right) dx dy - \tau_{zx} dx dy + X dx dy dz = 0$$

Односно после сређивања:

$$\frac{\partial \sigma_x}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{yx}}{\partial y} + \frac{\partial \tau_{zx}}{\partial z} + X = 0$$

Посматрајући равнотежу момената око  $x$  осе следи да је:

$$\begin{aligned}
& \tau_{xy} dydz \frac{dx}{2} + \left( \tau_{xy} + \frac{\partial \tau_{xy}}{\partial x} dx \right) dydz \frac{dx}{2} - \\
& - \tau_{yx} dx dz \frac{dy}{2} - \left( \tau_{yx} + \frac{\partial \tau_{yx}}{\partial y} dy \right) dx dz \frac{dy}{2} = 0 \\
& \tau_{xy} dx dy dz + \frac{\partial \tau_{xy}}{\partial x} dy dz \frac{(dx)^2}{2} - \tau_{yx} dx dy dz - \\
& - \frac{\partial \tau_{yx}}{\partial y} dx dz \frac{(dy)^2}{2} = 0
\end{aligned}$$

После сређивања и занемаривања чланова вишег реда следи да је:

$$\tau_{xy} = \tau_{yx}$$

Посматрајући равнотежу сила у  $y$  и  $z$  правцу на сличан начин, може бити показано да важе следеће релације:

$$\frac{\partial \sigma_y}{\partial y} + \frac{\partial \tau_{yx}}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{yz}}{\partial z} + Y = 0$$

$$\frac{\partial \sigma_z}{\partial z} + \frac{\partial \tau_{zx}}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{zy}}{\partial y} + Z = 0$$

Односно посматрајући равнотежу момената око  $y$  и  $z$  осе следи да је и:

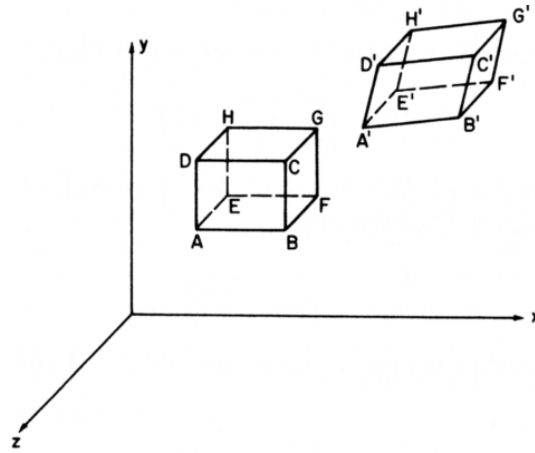
$$\tau_{xz} = \tau_{zx}$$

$$\tau_{yz} = \tau_{zy}$$

Претходно изведене једначине познате су под називом Навијеове (Navier) једначине равнотеже елементарног дела.

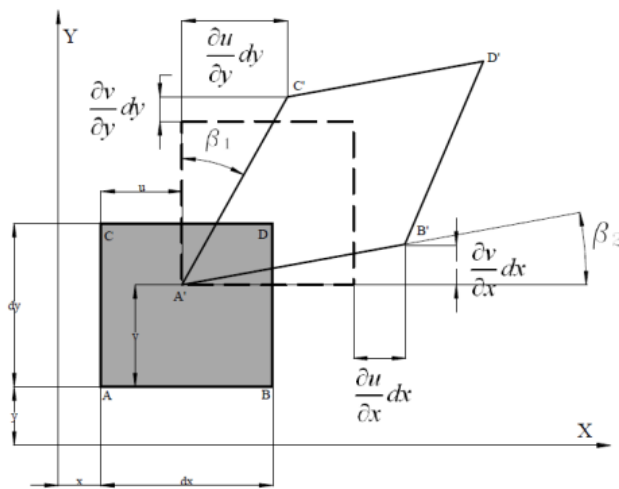
## 2.3. Деформације

За налажење напона услови равнотеже нису довољни и потребно је узети у обзир деформације тела услед деловања спољних сила. Ако су координате произвољне тачке пре деформисања биле  $x$ ,  $y$  и  $z$ , њене координате ће после деформисања бити  $x+u$ ,  $y+v$  и  $z+w$ , где су  $u$ ,  $v$ , и  $w$  померања тачке у  $x$ ,  $y$  и  $z$  правцу. Померања су функције  $x$ ,  $y$  и  $z$  координата посматране тачке.



Слика 2.5. Померање и деформација елементарног дела структуре

Посматрајмо дводимензионални случај деформација.



Слика 2.6. Раванске деформације елементарног дела структуре

Како је:

$$\varepsilon_x = \frac{A'B' - AB}{AB} = \frac{A'B' - dx}{dx}$$

$$(A'B')^2 = [dx(1 + \varepsilon_x)]^2 = \left(dx + \frac{\partial u}{\partial x} dx\right)^2 + \left(\frac{\partial v}{\partial x} dx\right)^2$$

$$\varepsilon_x^2 + 2\varepsilon_x + 1 = 1 + 2\frac{\partial u}{\partial x} + \left(\frac{\partial u}{\partial x}\right)^2 + \left(\frac{\partial v}{\partial x}\right)^2$$

За случај малих деформација могу бити занемарени чланови вишег реда, па на основу тога следи да су аксијалне деформације у функцији померања дефинисане следећим релацијама:

$$\varepsilon_x = \frac{\partial u}{\partial x}$$

$$\varepsilon_y = \frac{\partial v}{\partial y}$$

$$\varepsilon_z = \frac{\partial w}{\partial z}$$

Деформације клизања дефинишемо на следећи начин:

$$\gamma_{xy} = \beta_1 - \beta_2$$

Водећи рачуна да се анализира случај малих деформација, може се сматрати да је  $\beta_1 = \tan \beta_1$  односно  $\beta_2 = \tan \beta_2$ , па су деформације клизања:

$$\beta_1 = \frac{(\partial v / \partial x) dx}{dx + (\partial u / \partial x) dx} = \frac{\partial v}{\partial x}$$

На сличан начин добија се да је:

$$\beta_2 = -\frac{\partial u}{\partial y},$$

тако да су деформације клизања у функцији померања дефинисане су на следећи начин:

$$\gamma_{xy} = \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x}$$

$$\gamma_{yz} = \frac{\partial v}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial y}$$

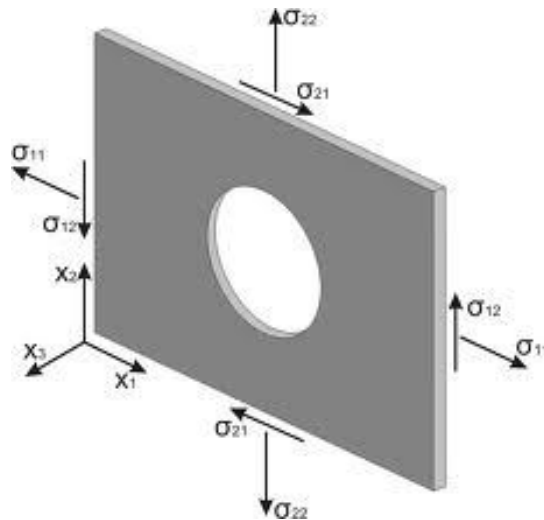
$$\gamma_{zx} = \frac{\partial w}{\partial x} + \frac{\partial u}{\partial z}$$

Претходне једначине написане у матричном облику гласе:

$$\begin{Bmatrix} \varepsilon_x \\ \varepsilon_y \\ \varepsilon_z \\ \gamma_{xy} \\ \gamma_{yz} \\ \gamma_{zx} \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} \frac{\partial}{\partial x} & 0 & 0 \\ 0 & \frac{\partial}{\partial y} & 0 \\ 0 & 0 & \frac{\partial}{\partial z} \\ \frac{\partial}{\partial y} & \frac{\partial}{\partial x} & 0 \\ 0 & \frac{\partial}{\partial z} & \frac{\partial}{\partial y} \\ \frac{\partial}{\partial z} & 0 & \frac{\partial}{\partial x} \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u \\ v \\ w \end{Bmatrix}$$

## 2.4. Раванско стање напона

Раванско или дводимензионално стање напона јавља се код тела чија је једна димензија у правцу једне од оса врло мала у односу на остале. Такав случај напонског стања јавља се код танкозидних конструкција, случај танких плоча под дејством сила равномерно подељених дуж дебљине и паралелних равни плоче.



Слика 2.7. Раванско стање напона



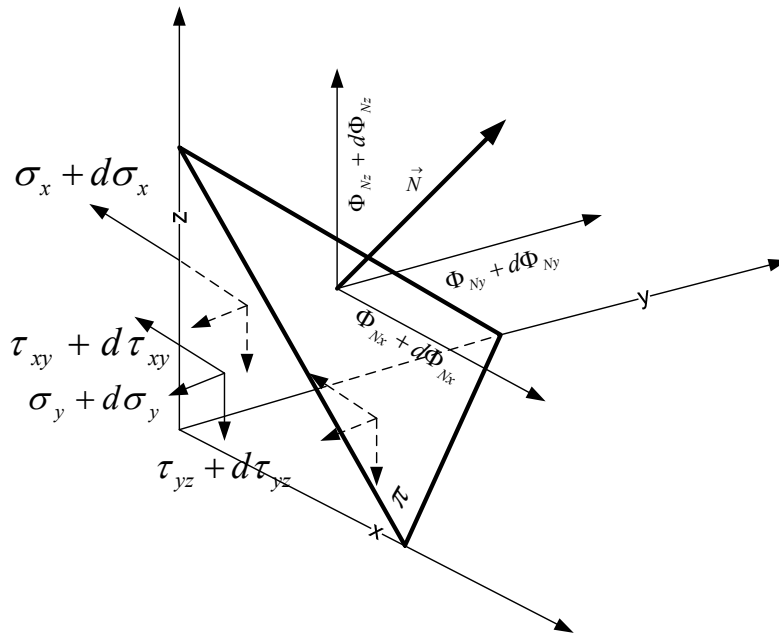
Како на основама плоче не делују површинске силе, напони у правцу  $z$  осе (оса нормална на раван плоче) морају бити једнаки нули. Пошто је дебелина плоче мала, може се са великом тачношћу претпоставити да су ови напони једнаки нули и у тачкама тела између основа. Такође, преостали напони могу се сматрати константним дуж дебелине, односно напони су зависни само од координата  $x$  и  $y$  али не и од  $z$ . На основу овога следи да једначине равнотеже за случај раванског стања напона гласе:

$$\frac{\partial \sigma_x}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{xy}}{\partial y} + X = 0$$

$$\frac{\partial \sigma_y}{\partial y} + \frac{\partial \tau_{zx}}{\partial x} + Y = 0$$

## 2.5. Напонско стање за произвољну раван

Напонско стање тела биће потпуно познато ако су познати напони у свим тачкама и то за све равни кроз одговарајуће тачке. Напони за разне равне међусобно су зависни, односно ако су познати компонентини напони  $\sigma_x$ ,  $\sigma_y$ ,  $\sigma_z$ ,  $\tau_{xy}$ ,  $\tau_{yz}$ ,  $\tau_{zx}$  за било коју тачку тела могуће је израчунати напон за произвољну раван кроз исту тачку. Повуцимо кроз тачку  $O$  напрегнутог тела три ортогоналне равни. Нека су компоненте напона у тој тачки  $\sigma_x$ ,  $\sigma_y$ ,  $\sigma_z$ ,  $\tau_{xy}$ ,  $\tau_{yz}$ ,  $\tau_{zx}$  познате. Да бисмо нашли напоне за раван кроз тачку  $O$ , чија нормала  $N$  има косинусе смерова  $l$ ,  $m$  и  $n$ , замислимо неку раван  $\pi$ , паралелну овој, на бесконачно малом удаљену  $dh$  од  $O$ .



Слика 2.8. Пројекције компоненти напона на произвољну раван  $\pi$

Ова раван ће са координатним равнима образовати тетраедар, са ивицама  $dx$ ,  $dy$ ,  $dz$ . Обележавајући напоне за посматрану раван са  $\Phi_{Nx}$ ,  $\Phi_{Ny}$  и  $\Phi_{Nz}$ , услов равнотеже у  $X$  правцу је:

$$\begin{aligned} & (\phi_{Nx} + d\phi_{Nx})A - (\sigma_x + d\sigma_x)lA - (\tau_{xy} + d\tau_{xy})mA - \\ & - (\tau_{zx} + d\tau_{zx})nA + X \left( \frac{1}{3} Adh \right) = 0 \end{aligned}$$

После сређивања следи:

$$\phi_{Nx} = l\sigma_x + m\tau_{xy} + n\tau_{zx}$$

Сличне једначине добијамо и из услова равнотеже у  $y$  и  $z$  правцу, па пуштајући да  $dh$  тежи нули и делећи одговарајуће једначине са  $A$  добија се:

$$\begin{aligned} \phi_{Ny} &= l\tau_{xy} + m\sigma_y + n\tau_{yz} \\ \phi_{Nz} &= l\tau_{zx} + m\tau_{yz} + n\sigma_z \end{aligned}$$

Ове једначине омогућују нам да помоћу шест познатих компоненти напона за три ортогоналне равни у произвољној тачки нађемо компоненте напона за било коју раван кроз ту тачку.

У било којој тачки тела постоје три међусобно управне равни на којима су укупни напони управни и за једну од ових равни нормални напон је највећи, а за једну најмањи. Напони који одговарају овим равнима називају се главним напонима и обично се обележавају са  $\sigma_1$ ,  $\sigma_2$  и  $\sigma_3$ . Главне напоне  $\sigma_i$  ( $i = 1, 2, 3$ ) и њихове косинусе смерова налазимо из Кошијевих једначина које у случају главних напона постају:

$$\begin{aligned} \sigma_i l_i &= l_i \sigma_x + m_i \tau_{xy} + n_i \tau_{zx} \\ \sigma_i m_i &= l_i \tau_{xy} + m_i \sigma_y + n_i \tau_{yz} \\ \sigma_i n_i &= l_i \tau_{zx} + m_i \tau_{yz} + n_i \sigma_z \end{aligned}$$

Преко једначина деформација могуће је пронаћи деформације ако су нам позната померања тачке у било којој тачки напрегнутог тела.

## 2.6. Једначине компатибилности

Уколико бисмо извршили двоструко диференцирање прве једначине деформација по координати  $y$  добија се следећа једначина:

$$\frac{\partial^2 \varepsilon_x}{\partial y^2} + \frac{\partial^2 \varepsilon_y}{\partial x^2} = \frac{\partial^3 u}{\partial y^2 \partial x} + \frac{\partial^3 v}{\partial x^2 \partial y}$$

Диференцирањем четврте једначине деформација координата  $x$ , а затим координата  $y$ , добија се следећа релација:

$$\frac{\partial^2 \gamma_{xy}}{\partial_x \partial_y} = \frac{\partial^2}{\partial_x \partial_y} \left( \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} \right)$$

Односно, на основу претходних релација следи:

$$\frac{\partial^2 \varepsilon_x}{\partial y^2} + \frac{\partial^2 \varepsilon_y}{\partial x^2} = \frac{\partial^2 \gamma_{xy}}{\partial x \partial y}$$

Примењујући исти поступак и на осталих пет једначина равнотеже добија се следећи систем парцијалних диференцијалних једначина:

$$\frac{\partial^2 \varepsilon_x}{\partial y^2} + \frac{\partial^2 \varepsilon_y}{\partial x^2} = \frac{\partial^2 \gamma_{xy}}{\partial x \partial y}$$

$$\frac{\partial^2 \varepsilon_y}{\partial z^2} + \frac{\partial^2 \varepsilon_z}{\partial y^2} = \frac{\partial^2 \gamma_{yz}}{\partial y \partial z}$$

$$\frac{\partial^2 \varepsilon_z}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 \varepsilon_x}{\partial z^2} = \frac{\partial^2 \gamma_{zx}}{\partial z \partial x}$$

$$\frac{\partial^2 \varepsilon_x}{\partial_y \partial_z} = \frac{1}{2} \frac{\partial}{\partial x} \left( -\frac{\partial \gamma_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial \gamma_{zx}}{\partial y} + \frac{\partial \gamma_{xy}}{\partial z} \right)$$

$$\frac{\partial^2 \varepsilon_y}{\partial_z \partial_x} = \frac{1}{2} \frac{\partial}{\partial y} \left( \frac{\partial \gamma_{yz}}{\partial x} - \frac{\partial \gamma_{zx}}{\partial y} + \frac{\partial \gamma_{xy}}{\partial z} \right)$$

$$\frac{\partial^2 \varepsilon_z}{\partial_x \partial_y} = \frac{1}{2} \frac{\partial}{\partial z} \left( \frac{\partial \gamma_{yz}}{\partial x} + \frac{\partial \gamma_{zx}}{\partial y} - \frac{\partial \gamma_{xy}}{\partial z} \right)$$

Ове једначине познате су као једначине компатибилитета.

## 2.7. Генералисани Хуков закон

Под идеално еластичним телом подразумевамо тела код којих су напони линеарне функције деформација и обрнуто. За таква тела веза између напона и деформација може бити написана у следећем облику:

$$\begin{aligned}\varepsilon_x &= c_{11}\sigma_x + c_{12}\sigma_y + c_{13}\sigma_z + c_{14}\tau_{xy} + c_{15}\tau_{zy} + c_{16}\tau_{zx} \\ \varepsilon_y &= c_{21}\sigma_x + c_{22}\sigma_y + c_{23}\sigma_z + c_{24}\tau_{xy} + c_{25}\tau_{zy} + c_{26}\tau_{zx} \\ \varepsilon_z &= c_{31}\sigma_x + c_{32}\sigma_y + c_{33}\sigma_z + c_{34}\tau_{xy} + c_{35}\tau_{zy} + c_{36}\tau_{zx} \\ \gamma_{xy} &= c_{41}\sigma_x + c_{42}\sigma_y + c_{43}\sigma_z + c_{44}\tau_{xy} + c_{45}\tau_{zy} + c_{46}\tau_{zx} \\ \gamma_{yz} &= c_{51}\sigma_x + c_{52}\sigma_y + c_{53}\sigma_z + c_{54}\tau_{xy} + c_{55}\tau_{zy} + c_{56}\tau_{zx} \\ \gamma_{zx} &= c_{61}\sigma_x + c_{62}\sigma_y + c_{63}\sigma_z + c_{64}\tau_{xy} + c_{65}\tau_{zy} + c_{66}\tau_{zx}\end{aligned}$$

Претходне једначине познате под називом генералисани Хуков закон представљају везу између деформација и напона у напрегнутом еластичном телу, за тродимензионално напонско стање. Величине  $C_{ij}$  представљају еластичне константе и њихове вредности зависе од врсте материјала.

Генералисани Хуков закон може бити написан и у другачијем облику, односно, напони који описују тродимензионално напонско стање могу би изражени у функцији одговарајућих деформација. Написан у матричном облику генералисани Хуков закон гласи:

$$[\sigma_i] = [S_{ij}][\varepsilon_i]$$

## 2.8. Проблеми анализе чврстоће композитних конструкција

У проблемима анализе чврстоће композитних конструкција најчешће се тражи расподела напона по самој конструкцији. Ово важи генерално за напонску анализу свих конструкција. Потребно је наћи шест компонентних напона у функцији координата тела. Ови напони морају у свакој тачки тела задовољити три једначине равнотеже, а у тачкама спољни површина задате контурне услове. Како у општем случају тродимензионалног напонског стања постоји шест компоненти напона у свакој тачки напрегнутог тела, три једначине равнотеже нису довољне да би се одредило напонско стање у еластичном напрегнутом телу, односно није могуће решити једначине равнотеже (три једначине, шест непознатих величина које представљају напоне у посматраној тачки).

Како би претходни проблем био решив, уводи се шест компоненти деформација, које су изражене преко шест релација, а у функцији компоненти померања.

Карактеристике материјала, тела, односно зависност деформација и напона у напрегнутом телу дефинисано је преко шест једначина Хуковог закона, тако да у општем

случају анализе чврстоће композитне конструкције напонско-деформационо стање дефинисано је преко следећих величина:

- три компоненте померања,
- шест компоненти напона,
- шест компоненти деформација.

Дакле, да би било дефинисано напонско деформационо стање у свакој тачки деформисане композитне конструкције потребно је одредити све наведене величине и то у свакој тачки напрегнутог тела.

Како је укупан број непознатих величина које дефинишу напонско-деформационо стање петнаест, потребно нам је и петнаест једначина како би проблем могао бити решен. Једначине које описују напонско-деформационо стање композитне структуре су следеће:

1. једначине равнотеже (укупно три),
2. једначине деформација (укупно шест),
3. генералисани Хуков закон (укупно шест једначина).

Како би проблем напонско-деформационог стања имао јединствено решење потребно је још и да једначине компатибилитета буду задовољене. У том случају постоји јединствено решење проблема напонске анализе композитне структуре.