

Peatükk 6

Elastusteooria tasandülesanne

6.1. Tasandülesande mõiste

6 - 2

6.1 Tasandülesande mõiste

Selleks, et iseloomustada *pingust* või *deformatsiooni elastse keha punktis* kasutatakse peapinge ja peadeformatsiooni mõistet. Pinguse puhul eristatakse järgmist kolme juhtu:

- *ruumpingus* — kõik kolm peapinget on nullist erinevad;
- *tasandpingus* — kaks peapinget on nullist erinevad;
- *joonpingus* — vaid üks peapinge on nullist erinev.

Analoogiliselt, st. läbi peadeformatsioonide, defineeritakse *ruum-, tasand- ja joondeformatsiooni*.

Üldjuhul võib nii pinguse kui deformatsiooni iseloom olla keha erinevates punktides erinev. Kui igas keha punktis on pingus (deformatsioon) sama iseloomuga siis öeldakse, et kehas on *ihtlane pingus (deformatsioon)*.

Elastusteooria ülesannet nimetatakse *tasandülesandeks* (ehk tasapinnaliseks ülesandeks) kui deformatsioon või pinge on kogu keha ulatuses tasapinnaline.

6.2 Tasanddeformatsioon

Vaadeldaval juhul on kõigis keha punktides deformatsioon tasapinnaline, st. üks peadeformatsioonidest on null. *Tasanddeformatsioon saab tekkida kui siirded*

$$u = u(x, y), \quad v = v(x, y), \quad w = 0. \quad (6.1)$$

Vastavalt Cauchy seoste (3.6)

$$\begin{cases} \varepsilon_x = \frac{\partial u}{\partial x}, & \varepsilon_y = \frac{\partial v}{\partial y}, & \varepsilon_z = \frac{\partial w}{\partial z} = 0, \\ \gamma_{xy} = \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x}, & \gamma_{yz} = \frac{\partial v}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial y} = 0, & \gamma_{xz} = \frac{\partial u}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial x} = 0. \end{cases} \quad (6.2)$$

Selline deformatsiooniseisund tekib pikas kehas, millele mõjub keha pinnaga (z -teljega) ristuv koormus.

Näiteks: pikk tugisein; (metroo)tunnel; pikk radiaalselt surutud völli; pika plaadi silindriline paine (NB! Saint Venant'i printsiip).

6.2. Tasanddeformatsioon

6 - 4

Pingete leidmiseks kasutame tildistatud Hooke'i seadust nn. pöördkujul (3.31):

$$\begin{cases} \sigma_x = \lambda\theta + 2\mu\varepsilon_x = (\lambda + 2\mu)\varepsilon_x + \lambda\varepsilon_y, & \tau_{xy} = \mu\gamma_{xy}, \\ \sigma_y = \lambda\theta + 2\mu\varepsilon_y = \lambda\varepsilon_x + (\lambda + 2\mu)\varepsilon_y, & \tau_{yz} = \mu\gamma_{yz} = 0, \\ \sigma_z = \lambda\theta + 2\mu\varepsilon_z = \lambda(\varepsilon_x + \varepsilon_y), & \tau_{zx} = \mu\gamma_{zx} = 0. \end{cases} \quad (6.3)$$

Teisest küljest, arvestades Hooke'i seadust kujul (3.23), peab

$$\varepsilon_z = \frac{1}{E} [\sigma_z - \nu(\sigma_x + \sigma_y)] = 0,$$

kust saame

$$\sigma_z = \nu(\sigma_x + \sigma_y).$$

Kuna siirded u ja v sõltuvad vaid koordinaatidest x ja y , siis avaldiste (6.2) ja (6.3) põhjal ka pinge σ_z sõltub vaid koordinaatidest x ja y .

Tasakaaluvõrrandid (5.5):

$$\begin{cases} \frac{\partial \sigma_x}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{yx}}{\partial y} + \frac{\partial \tau_{zx}}{\partial z} + X = 0, \\ \frac{\partial \tau_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial \sigma_y}{\partial y} + \frac{\partial \tau_{zy}}{\partial z} + Y = 0, \\ \frac{\partial \tau_{xz}}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{yz}}{\partial y} + \frac{\partial \sigma_z}{\partial z} + Z = 0. \end{cases}$$

Arvestades ülesande sisu jääb järgi kaks võrrandit

$$\begin{cases} \frac{\partial \sigma_x}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{yx}}{\partial y} + X = 0, \\ \frac{\partial \tau_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial \sigma_y}{\partial y} + Y = 0, \end{cases} \quad (6.4)$$

kusjuures ka mahujõud $Z = 0$.

Rajatingimustest (4.5)

$$\begin{cases} p_{vx} = \sigma_x l + \tau_{yx} m + \tau_{zx} n, \\ p_{vy} = \tau_{xy} l + \sigma_y m + \tau_{zy} n, \\ p_{vz} = \tau_{xz} l + \tau_{yz} m + \sigma_z n \end{cases}$$

jääb samuti alles 2 esimest võrrandit —

$$\begin{cases} p_{vx} = \sigma_x l + \tau_{yx} m, \\ p_{vy} = \tau_{xy} l + \sigma_y m; \end{cases} \quad (6.5)$$

- keha külgpind on paralleelne z -tejega ning seetõttu normaali suunakoosinus $n = 0$;
- $p_{vz} = 0$ kuna muidu poleks meil tasanddeformatsiooni.

Pidevusvõrranditest deformatsioonides (3.19)

$$\left\{ \begin{array}{l} \frac{\partial^2 \varepsilon_x}{\partial y^2} + \frac{\partial^2 \varepsilon_y}{\partial x^2} = \frac{\partial^2 \gamma_{xy}}{\partial x \partial y}, \\ \frac{\partial^2 \varepsilon_y}{\partial z^2} + \frac{\partial^2 \varepsilon_z}{\partial y^2} = \frac{\partial^2 \gamma_{yz}}{\partial y \partial z}, \\ \frac{\partial^2 \varepsilon_z}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 \varepsilon_x}{\partial z^2} = \frac{\partial^2 \gamma_{xz}}{\partial x \partial z}, \\ \frac{\partial}{\partial x} \left(\frac{\partial \gamma_{xz}}{\partial y} + \frac{\partial \gamma_{xy}}{\partial z} - \frac{\partial \gamma_{yz}}{\partial x} \right) = 2 \frac{\partial^2 \varepsilon_x}{\partial y \partial z}, \\ \frac{\partial}{\partial y} \left(\frac{\partial \gamma_{xy}}{\partial z} + \frac{\partial \gamma_{yz}}{\partial x} - \frac{\partial \gamma_{xz}}{\partial y} \right) = 2 \frac{\partial^2 \varepsilon_y}{\partial x \partial z}, \\ \frac{\partial}{\partial z} \left(\frac{\partial \gamma_{yz}}{\partial x} + \frac{\partial \gamma_{xz}}{\partial y} - \frac{\partial \gamma_{xy}}{\partial z} \right) = 2 \frac{\partial^2 \varepsilon_z}{\partial x \partial y} \end{array} \right.$$

jääb alles vaid esimene

$$\frac{\partial^2 \varepsilon_x}{\partial y^2} + \frac{\partial^2 \varepsilon_y}{\partial x^2} = \frac{\partial^2 \gamma_{xy}}{\partial x \partial y}. \quad (6.6)$$

6.3. Tasandpingus

6.3 Tasandpingus

Vaatleme olukorda, kus kõigis keha punktides üks peapingetest on null. Sellisel juhul saame valida Descartes'i ristkoordinaadid nii, et

$$\sigma_x = \sigma_x(x, y), \quad \sigma_y = \sigma_y(x, y), \quad \tau_{xy} = \tau_{xy}(x, y), \quad \sigma_z = \tau_{xz} = \tau_{yz} = 0. \quad (6.7)$$

Selline pingus tekib näiteks õhukeses plaadis, millele mõjub servades rakendatud koormus, mis on risti z -teljega.

Üldistatud Hooke'i seadusest (3.23) saame

$$\left\{ \begin{array}{l} \varepsilon_x = \frac{1}{E} [\sigma_x - \nu(\sigma_y + \sigma_z)] = \frac{\sigma_x - \nu\sigma_y}{E}, \quad \gamma_{xy} = \frac{\tau_{xy}}{G}, \\ \varepsilon_y = \frac{1}{E} [\sigma_y - \nu(\sigma_z + \sigma_x)] = \frac{\sigma_y - \nu\sigma_x}{E}, \quad \gamma_{yz} = \frac{\tau_{yz}}{G} = 0, \\ \varepsilon_z = \frac{1}{E} [\sigma_z - \nu(\sigma_x + \sigma_y)] = -\nu \frac{\sigma_x + \sigma_y}{E}, \quad \gamma_{zx} = \frac{\tau_{zx}}{G} = 0. \end{array} \right. \quad (6.8)$$

Tasakaaluvõrrandid on tasandpinguse korral samad kui olid tasanddeformatsiooni korral, st. esitatud kujul (6.4).

6.4 Tasanditülesande lahendamise pingetes

Väga sageli lahendatakse elastusteooria tülesanded pingetes, sest sellel meetodil on võrreldes siiretes lahendamisega mõned eelised:

- sageli ongi tülesande lahendina vaja leida vaid pingeid, siirded on teisejärgulise tähtsusega ning neid polegi vaja leida;
- tildjuhul on siirete avaldised võrreldes pingete avaldisega tunduvalt keerukamad.

Tundmatud: pingetensori komponendid σ_x , σ_y ja τ_{xy} .

6.4. Tasanditülesande lahendamise pingetes

Esmalt peame pidevustingimuse (6.6)

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

$$\begin{cases} \frac{\partial^2 \varepsilon_x}{\partial y^2} = \frac{1}{E} \left(\frac{\partial^2 \sigma_x}{\partial y^2} - \nu \frac{\partial^2 \sigma_y}{\partial y^2} \right), \\ \frac{\partial^2 \varepsilon_y}{\partial x^2} = \frac{1}{E} \left(\frac{\partial^2 \sigma_y}{\partial x^2} - \nu \frac{\partial^2 \sigma_x}{\partial x^2} \right), \\ \frac{\partial^2 \gamma_{xy}}{\partial x \partial y} = \frac{1}{G} \frac{\partial^2 \tau_{xy}}{\partial x \partial y} = \frac{2(1+\nu)}{E} \frac{\partial^2 \tau_{xy}}{\partial x \partial y}. \end{cases} \quad (6.9)$$

avaldama pingetes. Selleks kasutame üldistatud Hooke'i seadust kujul (6.8) kust leiame vajalikud osatuletised läbi pingete:

Seega saab pidevustingimuse kujul

$$\left(\frac{\partial^2 \sigma_x}{\partial y^2} - \nu \frac{\partial^2 \sigma_y}{\partial y^2} \right) + \left(\frac{\partial^2 \sigma_y}{\partial x^2} - \nu \frac{\partial^2 \sigma_x}{\partial x^2} \right) = 2(1+\nu) \frac{\partial^2 \tau_{xy}}{\partial x \partial y}. \quad (6.10)$$

Viimastest avaldisest saab tasakaaluvõrrandite (6.4) abil elimineerida nihkepinge. Selleks diferentseerime (6.4)₁ x järgi ja (6.4)₂ y järgi

$$\begin{cases} \frac{\partial^2 \tau_{yx}}{\partial x \partial y} = -\frac{\partial^2 \sigma_x}{\partial x^2} - \frac{\partial X}{\partial x}, \\ \frac{\partial^2 \tau_{xy}}{\partial x \partial y} = -\frac{\partial^2 \sigma_y}{\partial y^2} - \frac{\partial Y}{\partial y}. \end{cases} \quad (6.11)$$

Eeldades, et mahujõu on konstantset, saame viimaste liitmise tulemusena

$$2 \frac{\partial^2 \tau_{yx}}{\partial x \partial y} = -\frac{\partial^2 \sigma_x}{\partial x^2} - \frac{\partial^2 \sigma_y}{\partial y^2}. \quad (6.12)$$

Asendades viimase tulemuse pidevustingimusse (6.10) saame peale teisendusi

$$\frac{\partial^2 (\sigma_x + \sigma_y)}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 (\sigma_x + \sigma_y)}{\partial y^2} = 0. \quad (6.13)$$

Kasutades Laplace'i operaatorit ∇^2 saame väljendada *tasandilisesande pidevustingimuse pingetes* kujul

$$\nabla^2 (\sigma_x + \sigma_y) = 0. \quad (6.14)$$

6.4. Tasandilisesande lahendamise pingetes

6 - 12

Tasandilisesande lahendamise pingetes lihtsustub oluliselt kui tuua sisse *Airy'* *pingefunktsioon* $\varphi(x, y)$, mis on seotud pingekomponentidega järgmisel kujul:

$$\sigma_x = \frac{\partial^2 \varphi}{\partial y^2}; \quad \sigma_y = \frac{\partial^2 \varphi}{\partial x^2}; \quad \tau_{yx} = -\frac{\partial^2 \varphi}{\partial x \partial y} - Xy - Yx, \quad (6.15)$$

kus X ja Y on konstantset mahujõud. Alternatiivne võimalus siduda pingekomponendid ja pingefunktsioon:

$$\sigma_x = \frac{\partial^2 \varphi}{\partial y^2} - Xx; \quad \sigma_y = \frac{\partial^2 \varphi}{\partial x^2} - Yy; \quad \tau_{yx} = -\frac{\partial^2 \varphi}{\partial x \partial y}. \quad (6.16)$$

Nii (6.15) kui (6.16) korral on tasakaaluvõrrandid (6.4) automaatselt rahuldatud. Pannes selliselt defineeritud pingekomponendid pidevustingimusse (6.14) saame *biharmoonilise võrrandi*

$$\nabla^2 \left(\frac{\partial^2 \varphi}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 \varphi}{\partial y^2} \right) = \nabla^2 (\nabla^2 \varphi) = 0. \quad (6.17)$$

Lahti kirjutatult saab viimane kuju

$$\frac{\partial^4 \varphi}{\partial x^4} + 2 \frac{\partial^4 \varphi}{\partial x^2 \partial y^2} + \frac{\partial^4 \varphi}{\partial y^4} = 0. \quad (6.18)$$

Funktsiooni, mis rahuldab biharmoonilist võrrandit (6.17) või (6.18) nimetatakse *biharmooniliseks funktsiooniks*.

Kuna tasakaaluvõrrandid on antud juhul automaatselt rahuldatud, siis taandub tasandilisesande lahendamine pingetes neljandat järku osatuletistega diferentsiaalvõrrandi lahendamisele. Siinjuures tuleb loomulikult arvesse võtta pingetes antud ääretingimusi. Peale pingefunktsiooni leidmist määratakse pingetensori komponendid (näiteks avaldistest (6.15)). Seejärel saab üldistatud Hooke'i seaduse abil leida deformatsioonikomponendid ja Cauchy seostest siirdekomponendid.

Tegelikult on pingefunktsiooni leidmine mitmel juhul suhteliselt lihtne. Vastavad meetodid võib nimetada *poolvastupidiseks meetodiks*. Selle põhjal antakse pingefunktsioon ette kas polünoomina või trigonomeetrilise reana, mis sisalduvad määramata konstante. Viimased määratakse ülesande lahendamise käigus ääretingimuste ja biharmoonilise võrrandi abil.

6.5. Biharmoonilise võrrandi lahendamine polünoomides

6 - 14

6.5 Biharmoonilise võrrandi lahendamine polünoomides

Kui väljendada Airy pingefunktsioon homogense polünoomina

$$\begin{aligned} \varphi = & \left(\frac{a_2}{2} x^2 + b_2 xy + \frac{c_2}{2} y^2 \right) + \left(\frac{a_3}{3 \cdot 2} x^3 + \frac{b_3}{2} x^2 y + \frac{c_3}{2} xy^2 + \frac{d_3}{3 \cdot 2} y^3 \right) + \\ & + \left(\frac{a_4}{4 \cdot 3} x^4 + \frac{b_4}{3 \cdot 2} x^3 y + \frac{c_4}{2} x^2 y^2 + \frac{d_4}{3 \cdot 2} xy^3 + \frac{e_4}{4 \cdot 3} y^4 \right) + \dots \end{aligned} \quad (6.19)$$

saab konstrueerida terve rea tasandilisesande lahendusi. Vaadeldav lähenemisviis on rakendatav kui uuritakse ristkülikulisi plaate või ristkülikulise ristloikega talasid. Mahuõud, k.a. keha kaal, on hüljatud. Käesolevas alajaotuses vaatleme talasid, mille pikkus on l , kõrgus $2c$ ja laius 1. Tala teljeks on x -telg ja y telg on suunatud alla. Kuna lineaarses elastsusteoorias kehtib Järgmistes alajaotustes konstrueerime saadud tulemuste abil erinevaid lahendeid. superpositsiooni printsiip, siis vaatleme algul polünoome kuni 5. astmeni eraldi.

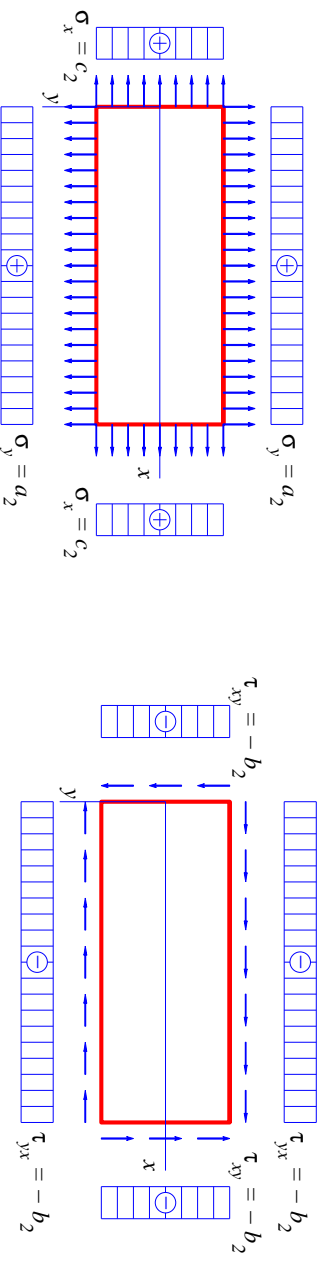
A) Ruutpolünoom

$$\varphi_2 = \frac{a_2}{2}x^2 + b_2xy + \frac{c_2}{2}y^2. \quad (6.20)$$

Sellise valiku puhul on biharmooniline võrrand (6.18) automaatselt rahuldatud. Mahujõude hilgamise puhul saame avaldistest (6.15) pingekomponendid kujul

$$\sigma_x = c_2; \quad \sigma_y = a_2; \quad \tau_{xy} = -b_2. \quad (6.21)$$

Selline pingeseisund tähendab $a_2 > 0$, $b_2 > 0$ ja $c_2 > 0$ puhul ühtlast tõmmet kahes ristavas sihis koos ühtlase nihkega. Vastavad rajatingimused on esitatud joonisel 6.1. Võttes osa polünoomi koefitsente võrdseks nulliga, saab rajatingimusi varieerida.



Joonis 6.1: Ruutpolünoomile vastavad rajatingimused.

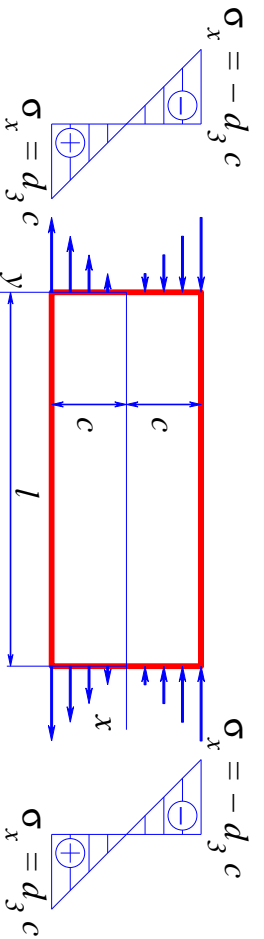
6.5. Biharmoonilise võrrandi lahendamise polünoomides

B) Kuuppolünoom

$$\varphi_3 = \frac{a_3}{3 \cdot 2}x^3 + \frac{b_3}{2}x^2y + \frac{c_3}{2}xy^2 + \frac{d_3}{3 \cdot 2}y^3. \quad (6.22)$$

Ka antud juhul on biharmooniline võrrand (6.18) automaatselt rahuldatud. Pingete avaldiste (6.15) põhjal aga

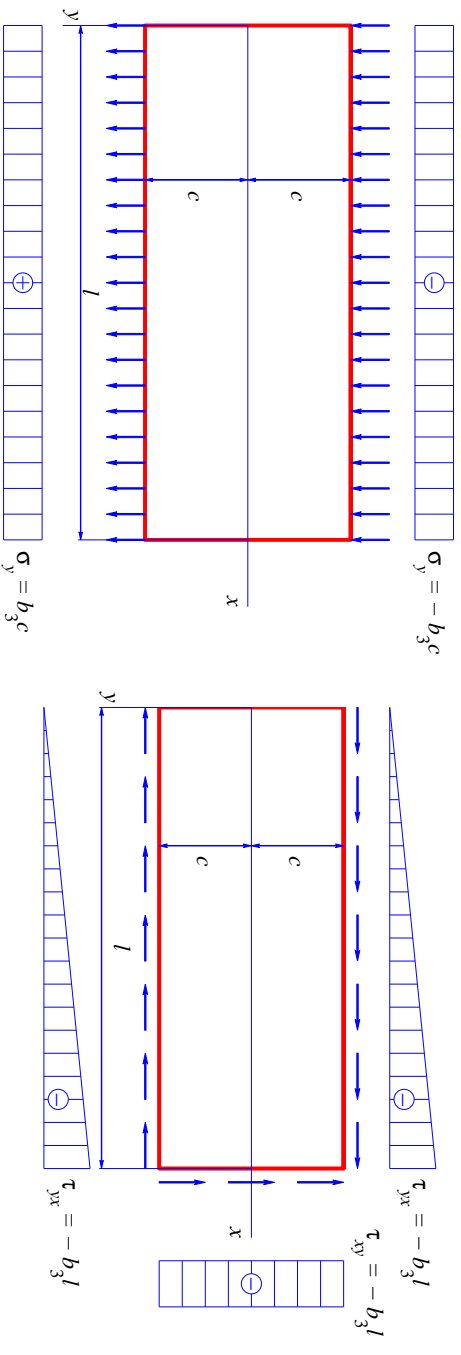
$$\sigma_x = c_3x + d_3y; \quad \sigma_y = a_3x + b_3y; \quad \tau_{xy} = -b_3x - c_3y. \quad (6.23)$$



Valides vaid $d_3 \neq 0$ saame puhtale paindele vastava pingeseisundi. Rajatingimused, mis vastavad juhule $d_3 > 0$ on esitatud joonisel 6.2.

Joonis 6.2: Kuuppolünoomile vastavad rajatingimused: $d_3 \neq 0$, $a_3 = b_3 = c_3 = 0$.

Valides vaid $b_3 \neq 0$ saame pingeseisundi, mille korral pindadel $y = \pm c$ mõjuvad pinged $\sigma_y = \pm b_3c$ ja $\tau_{yx} = -b_3x$ ning pinnal $x = l$ pinge $\tau_{xy} = -b_3l$. Juhul $b_3 > 0$ jaoks on vastavad rajatingimused esitatud joonisel 6.3.

Joonis 6.3: Kuuppolünoomile vastavad rajatingimused: $b_3 \neq 0$, $a_3 = c_3 = d_3 = 0$.

Muud võimalused:

- Vaid $c_3 \neq 0 \dots$
- Vaid $a_3 \neq 0 \dots$
- Jne. ...

Teist ja kolmandat järku polünoomide puhul polnud vaja esitada täiendavaid

6.5. Biharmoonilise võrrandi lahendamise polünoomides

kitsendusi polünoomide koefitsientidele, sest biharmooniline võrrand oli auto-maatselt rahuldatud. Kõrgemat järku polünoomide puhul pole asi aga enam nii lihtne.

C) Neljandat järku polünoom

$$\varphi_4 = \frac{a_4}{4 \cdot 3} x^4 + \frac{b_4}{3 \cdot 2} x^3 y + \frac{c_4}{2} x^2 y^2 + \frac{d_4}{3 \cdot 2} x y^3 + \frac{e_4}{4 \cdot 3} y^4. \quad (6.24)$$

Nüüd on biharmooniline võrrand (6.18) rahuldatud vaid juhul kui

$$e_4 = -(2c_4 + a_4) \quad (6.25)$$

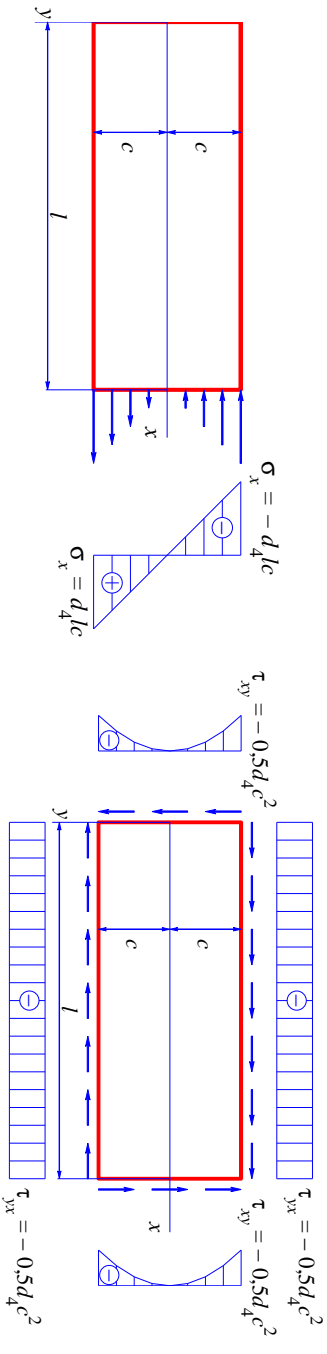
ning pingekomponendid (6.15) saavad kuju

$$\begin{cases} \sigma_x = c_4 x^2 + d_4 x y - (2c_4 + a_4) y^2; \\ \sigma_y = a_4 x^2 + b_4 x y + c_4 y^2; \\ \tau_{xy} = -\frac{b_4}{2} x^2 - 2c_4 x y - \frac{d_4}{2} y^2. \end{cases} \quad (6.26)$$

Kuna koefitsientide a_4, \dots, d_4 valik on vaba, siis on (6.26) abil võimalik kirjel-dada mitmesuguseid rajatingimusi.

Näiteks kui vaid d_4 on nullist erinev polünoomi koeffitsent, siis

$$\sigma_x = d_4 xy; \quad \sigma_y = 0; \quad \tau_{xy} = -\frac{d_4}{2} y^2. \quad (6.27)$$



Joonis 6.4: Neljandat järku polünoomile vastavad rajatingimused juhul kui $d_4 > 0$ ja $a_4 = b_4 = c_4 = 0$.

Juhule $d_4 > 0$ vastavad rajatingimused

$$\begin{cases} \tau_{yx} = -\frac{d_4}{2} c^2, & \text{kui } y = \pm c; \\ \tau_{xy} = -\frac{d_4}{2} y^2, & \text{kui } x = l; \\ \sigma_x = d_4 ly, & \text{kui } x = 0; \end{cases} \quad (6.28)$$

on kujutatud joonisel 6.4.

6.5. Biharmoonilise võrrandi lahendamise polünoomides

Kui vaid $c_4 > 0$ oleks nullist erinev polünoomi koeffitsent, siis saaksime avaldise-test (6.26)

$$\sigma_x = c_4 x^2 - 2c_4 y^2; \quad \sigma_y = c_4 y^2; \quad \tau_{xy} = -2c_4 xy. \quad (6.29)$$

Jne., jne.

D) Viendat järku polünoom

$$\varphi_5 = \frac{a_5}{5 \cdot 4} x^5 + \frac{b_5}{4 \cdot 3} x^4 y + \frac{c_5}{3 \cdot 2} x^3 y^2 + \frac{d_5}{3 \cdot 2} x^2 y^3 + \frac{e_5}{4 \cdot 3} x y^4 + \frac{f_5}{5 \cdot 4} y^5. \quad (6.30)$$

Nüüd on biharmooniline võrrand (6.18) rahuldatud kui

$$e_5 = -(2c_5 + 3a_5) \text{ ja } f_5 = -\frac{1}{3}(b_5 + 2d_5). \quad (6.31)$$

Pingekomponendid

$$\begin{cases} \sigma_x = \frac{\partial^2 \varphi_5}{\partial y^2} = \dots \\ \sigma_y = \frac{\partial^2 \varphi_5}{\partial x^2} = \dots \\ \tau_{xy} = -\frac{\partial^2 \varphi_5}{\partial x \partial y} = \dots \end{cases} \quad (6.32)$$

Valides vaid $d_5 > 0$ nullist erinevaks polünoomikoefitsendiks, saame pingejäotuse

$$\sigma_x = d_5(x^2y - \frac{2}{3}y^3), \quad \sigma_y = \frac{1}{3}d_5y^3, \quad \tau_{xy} = -d_5xy^2. \quad (6.33)$$

Vimasele vastavad rajatingimused

$$\begin{cases} y = \pm c, & \sigma_y = \pm \frac{1}{3}d_5c^3, & \tau_{yx} = -d_5xc^2 \\ x = 0, & \sigma_x = -\frac{2d_5y^3}{3}, & \tau_{xy} = 0, \\ x = l, & \sigma_x = d_5(l^2y - \frac{2}{3}y^3), & \tau_{xy} = -d_5ly^2. \end{cases} \quad (6.34)$$

Kuna biharmooniline võrrand (6.18) on lineaarne diferentsiaalvõrrand, siis on tema lahendiks ka suvaline lahendite superpositsioon. Seega, liites eespool leitud elementaarlahendeid, saame leida meid huvitava probleemi lahendi.

6.5. Biharmoonilise võrrandi lahendamine polünoomides

Tala pinnal mõjuvate pingete (pindjõudude) peavektori ja peamendi leidmine

- Vaatleme tala, mille pikkus on l , kõrgus $2c$ ja laius 1.
- Eldame, et tala kontuuril mõjuvad normaal- ja nihkepinged on positiivsed.
- Valime taandamistsentriks koordinaatide alguse.

Peavektori projektsioonid koordinaattelgedel x ja y :

$$\begin{aligned} R_x &= R_x(\sigma_x)|_{x=l} + R_x(\sigma_x)|_{x=0} + R_x(\tau_{yx})|_{y=c} + R_x(\tau_{yx})|_{y=-c} = \\ &= \int_{-c}^c \sigma_x|_{x=l} dy - \int_{-c}^c \sigma_x|_{x=0} dy + \int_0^l \tau_{yx}|_{y=c} dx - \int_0^l \tau_{yx}|_{y=-c} dx; \end{aligned} \quad (6.35)$$

$$\begin{aligned} R_y &= R_y(\sigma_y)|_{y=c} + R_y(\sigma_y)|_{y=-c} + R_y(\tau_{xy})|_{x=0} + R_y(\tau_{xy})|_{x=l} = \\ &= \int_0^l \sigma_y|_{y=c} dx - \int_0^l \sigma_y|_{y=-c} dx - \int_{-c}^c \tau_{xy}|_{x=0} dy + \int_{-c}^c \tau_{xy}|_{x=l} dy. \end{aligned} \quad (6.36)$$

Peaonment koordinaatide alguse suhtes¹

$$\begin{aligned}
 M_O &= M_O(\sigma_x)|_{x=0} + M_O(\sigma_x)|_{x=l} + M_O(\sigma_y)|_{y=c} + M_O(\sigma_y)|_{y=-c} + \\
 &+ M_O(\tau_{yx})|_{y=c} + M_O(\tau_{yx})|_{y=-c} + M_O(\tau_{xy})|_{x=l} = \\
 &= \int_{-c}^c \sigma_x|_{x=0} y dy - \int_{-c}^c \sigma_x|_{x=l} y dy + \\
 &+ \int_0^l \sigma_y|_{y=c} x dx - \int_0^l \sigma_y|_{y=-c} x dx - \\
 &- \int_0^l \tau_{yx}|_{y=c} c dx - \int_0^l \tau_{yx}|_{y=-c} c dx + \int_{-c}^c \tau_{xy}|_{x=l} l dy.
 \end{aligned} \tag{6.37}$$

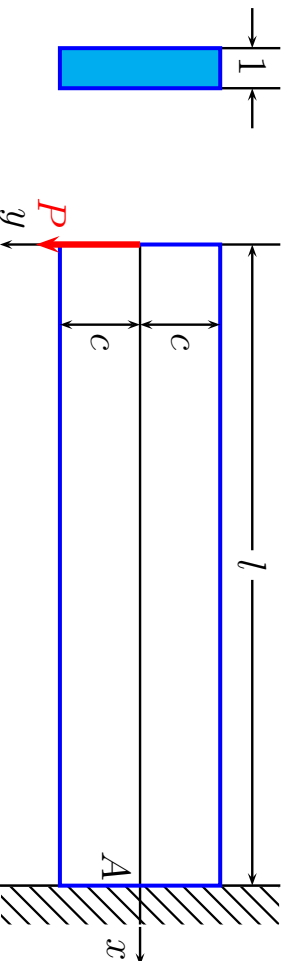
¹Kuna y telg on suunatud alla, siis on positiivne moment päripäeva.

6.6. Konsooli paine

6 - 24

6.6 Konsooli paine

Vaatleme kitsa ristkülikulise ristõikega konsooli, mille vabas otsas ($x = 0$) on rakendatud jõud \mathbf{P} , mida võib vaadelda kui otspinnal mõjuvate nihkepingete peavektorit (joonis 6.5). Konsooli pealmine ja alumine pind on pingevabad ja ots $x = l$ järgalt kinnitatud.



Joonis 6.5: Kitsa ristkülikulise ristõikega konsooli: pikkus l , kõrgus $2c$ ja laius 1.

Sellist olukorda saab vaadelda kui superpositsiooni puhtast nihkest (alajaotus 6.5 A valemid (6.21) $a_2 = c_2 = 0$ ja $b_2 \neq 0$) ja valemitega (6.27) esitatud juhust (alajaotus 6.5 C $a_4 = b_4 = c_4 = e_4 = 0$ ja $d_4 \neq 0$). Saame

$$\sigma_x = d_4 xy, \quad \sigma_y = 0, \quad \tau_{xy} = -b_2 - \frac{d_4}{2} y^2 = \tau_{yx}. \quad (6.38)$$

Rajatingimused

$$\tau_{yx}|_{y=\pm c} \equiv \tau_{xy}|_{y=\pm c} = 0 \quad \Rightarrow \quad d_4 = -\frac{2b_2}{c^2}, \quad (6.39)$$

$$\sum F_{iy} \Big|_{x=0} = P = - \int_{-c}^c \tau_{xy} dy = \int_{-c}^c \left(b_2 - \frac{b_2}{c^2} y^2 \right) dy \quad \Rightarrow \quad b_2 = \frac{3P}{4c}. \quad (6.40)$$

Pannes nüüd konstandid b_2 ja d_4 valemitest (6.39) ja (6.40) pingete avaldisse (6.38) saame

$$\sigma_x = -\frac{3P}{2c^3} xy, \quad \sigma_y = 0, \quad \tau_{xy} = -\frac{3P}{4c} \left(1 - \frac{y^2}{c^2} \right). \quad (6.41)$$

6.6. Konsooli paine

Arvestades, et inertsimoment $I \equiv I_z = 2c^3/3$, siis

$$\sigma_x = -\frac{P}{I} xy, \quad \sigma_y = 0, \quad \tau_{xy} = -\frac{P}{2I} (c^2 - y^2). \quad (6.42)$$

Lahend on täpne Saint-Venanti printsibi mõttes, st., 6.42 puhul on eeldatud, et tala otsas on nihkepinged paraboolse jaotusega.

Leiame nüüd siirdekomponeendid u ja v . Lähtume Hooke'i seadusest koos Cauchy seostega, mille põhjal

$$\begin{cases} \varepsilon_x = \frac{\partial u}{\partial x} = \frac{\sigma_x}{E} = -\frac{P}{EI} xy, & P \\ \varepsilon_y = \frac{\partial v}{\partial y} = -\nu \frac{\sigma_x}{E} = \frac{\nu P}{EI} xy, & \nu P \\ \gamma_{xy} = \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} = \frac{\tau_{xy}}{G} = -\frac{P}{2GI} (c^2 - y^2). & P \end{cases} \quad (6.43)$$

Integreerime (6.43)₁ koordinaadi x järgi ja (6.43)₂ koordinaadi y järgi:

$$u = -\frac{P}{2EI} x^2 y + f(y), \quad v = \frac{\nu P}{2EI} xy^2 + f_1(x), \quad (6.44)$$

kus funktsioonid $f(y)$ ja $f_1(x)$ on integreerimiskonstantide analoogid.

Pannes (6.44) valemisse (6.43)₃ saame

$$-\frac{P}{2EI}x^2 + \frac{df(y)}{dy} + \frac{\nu P}{2EI}y^2 + \frac{df_1(x)}{dx} = -\frac{P}{2GI}(c^2 - y^2). \quad (6.45)$$

Viimane on esitatav kujul

$$F(x) + G(y) = K, \quad (6.46)$$

kus

$$F(x) = \frac{df_1(x)}{dx} - \frac{P}{2EI}x^2, \quad G(y) = \frac{df(y)}{dy} + \left(\frac{\nu P}{2EI} - \frac{P}{2GI} \right) y^2, \quad K = -\frac{P}{2GI}c^2. \quad (6.47)$$

Kuna $F(x) + G(y) = K = const.$, siis peavad ka $F(x)$ ja $G(y)$ olema konstantseid. Tähistades $F(x) = d$ ja $G(y) = e$ saame valemitest (6.46) tingimuse

$$d + e = -\frac{P}{2GI}c^2 \quad (6.48)$$

ja diferentsiaalvõrrandid

$$\frac{df(y)}{dy} = \left(\frac{P}{2GI} - \frac{\nu P}{2EI} \right) y^2 + e, \quad \frac{df_1(x)}{dx} = \frac{P}{2EI}x^2 + d. \quad (6.49)$$

6.6. Konsooli paine

Viimaste integreerimisel saame

$$f(y) = \left(\frac{P}{6GI} - \frac{\nu P}{6EI} \right) y^3 + ey + g, \quad f_1(x) = \frac{P}{6EI}x^3 + dx + h. \quad (6.50)$$

Seega saavad siirete avaldised (6.44) kujul

$$u = -\frac{P}{2EI}x^2y + \left(\frac{P}{6GI} - \frac{\nu P}{6EI} \right) y^3 + ey + g, \quad v = \frac{\nu P}{2EI}xy^2 + \frac{P}{6EI}x^3 + dx + h. \quad (6.51)$$

Konstandid d, e, g ja h määratakse tingimusest (6.48) ja kolmest rajatingimustest siiretele.

Olgu punkt A tala ristlõike $x = l$ kese. Jäiga kinnituse tõttu peab see punkt olema fikseeritud — tema siirded on nullid ja ristlõige $x = l$ ei saa pöörduda ümber punkti A . Seega kui $x = l$ ja $y = 0$, siis $u = v = 0$ ning

$$g = 0 \quad \text{ja} \quad h = -\frac{Pl^3}{6EI} - dl. \quad (6.52)$$

Võttes valemis (6.51)₂ $y = 0$, saame konsooli kõverdunud telje võrrandi (enne deformatsiooni on teljeks x -telg, st. sirge $y = 0$):

$$v|_{y=0} = \frac{P}{6EI}x^3 - \frac{Pl^3}{6EI} - d(l-x). \quad (6.53)$$

Konstandi d määramiseks kasutame kolmandat rajatingimust, mis ei luba vaadeldaval ristlõikel pöörelda ümber punkti A . Seda tingimust võib ette anda mitmel viisil. Vaatleme kahte:

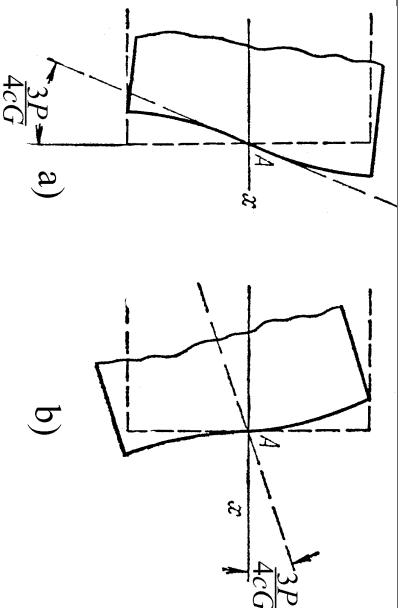
a) tala telje element on punktis A fikseeritud, st.,

$$\left. \frac{\partial v}{\partial x} \right|_{\substack{x=l \\ y=0}} = 0; \quad (6.54)$$

b) tala ristlõike vertikaalne element on punktis A fikseeritud, st.,

$$\left. \frac{\partial u}{\partial y} \right|_{\substack{x=l \\ y=0}} = 0. \quad (6.55)$$

6.6. Konsooli paine



Joonis 6.6: Rajatingimused otsas $x = l$.

Juhul a) saame avaldiste (6.54), (6.53) ja (6.48) põhjal

$$d = -\frac{Pl^2}{2EI} \quad \text{ja} \quad e = \frac{Pl^2}{2EI} - \frac{Pl^3}{2GI}. \quad (6.56)$$

Seega saavad siirdekompontentide avaldised (6.51) ja kõverdunud telje võrrand (6.53) kuju

$$\begin{cases} u = -\frac{P}{2EI}x^2y - \frac{\nu P}{6EI}y^3 + \frac{P}{6GI}y^3 + \left(\frac{Pl^2}{2EI} - \frac{Pc^2}{2GI}\right)y, \\ \nu P \\ v = \frac{2EI}xy^2 + \frac{P}{6EI}x^3 - \frac{Pl^2}{2EI}x + \frac{Pl^3}{3EI}, \\ P \\ v|_{y=0} = \frac{P}{6EI}x^3 - \frac{Pl^2}{2EI}x + \frac{Pl^3}{3EI}. \end{cases} \quad (6.57)$$

Võrrand (6.57)₃ annab konsooli vaba otsa $x = 0$ läbipaindeks $Pl^3/3EI$, mis ühtib tugevusõpetusest tuntud tulemustega.

Juhul b) saame konstantidele väärtused

$$e = \frac{Pl^2}{2EI} \quad \text{ja} \quad d = -\frac{Pl^2}{2EI} - \frac{Pc^2}{2GI} \quad (6.58)$$

ning siirdekomponeentide ja tala kõverdunud telje jaoks avaldised

$$\begin{cases} u = -\frac{P}{2EI}x^2y - \frac{\nu P}{6EI}y^3 + \frac{P}{6GI}y^3 + \frac{Pl^2}{2EI}y, \\ \nu P \\ v = \frac{2EI}xy^2 + \frac{P}{6EI}x^3 - \left(\frac{Pl^2}{2EI} + \frac{Pc^2}{2GI}\right)x + \frac{Pl^2l}{2GI} + \frac{Pl^3}{3EI}, \\ P \\ v|_{y=0} = \frac{P}{6EI}x^3 - \frac{Pl^2}{2EI}x + \frac{Pl^3}{3EI} + \frac{Pc^2}{2GI}(l-x). \end{cases} \quad (6.59)$$

6.6. Konsooli paine

Seega saame võrrandi (6.59)₃ kasutamise puhul tala teljele

$$\frac{Pc^2}{2GI}(l-x) = \frac{3P}{4Gc}(l-x) \quad (6.60)$$

võrra suuremad läbipainded kui võrrandi (6.57)₃ puhul. Põhjus on selles, et rajatingimused (6.54) keelavad tala telje pöörded kuid lubavad otspinna pöörded punktis A (vt. joonis 6.6 a). Rajatingimused (6.55) keelavad aga tala otspinna pöörded kuid lubavad telje pöörded (vt. joonis 6.6 b). Mõlemal juhul toimuvad pöörded ühe ja sama nurga α võrra kuigi pöörduvad erinevad elemendid: ✓

$$\alpha \sim \tan \alpha = -\frac{Pc^2}{2GI} = \begin{cases} \frac{3P}{4cG} & \text{kui } b = 1, \\ -\frac{3P}{4cbG} & \text{kui } b \neq 1. \end{cases} \quad (6.61)$$

Tegelikult jääb aga kogu otspind $x = l$ paigale ja õiget tulemust ei anna ei juht a) ega b) ning kinnituskoha läheduses ei vasta ka pingejaotus valemittega (6.42) antule. Avaldise (6.42) puhul tuleb rakendada Saint-Venant'i printsiipi, st., et (6.42) annaks tööparasema tulemuse, peame olema otsast $x = l$ piisavalt kaugel. Seega pikkade konsoolide puhul on tulemus „täpsem“, st. vastab enam tegelikkusele, kui lühikeste puhul.

Näited

Joonistada:

1. tala kõverdunud telg (elastne joon) ja
2. ristlõigete $x = 0; 0, 5l; l$ deformeerunud kuju

erinevate c , l ja P väärtuste jaoks mõlema ülalvaadeldud ääretingimuse korral.

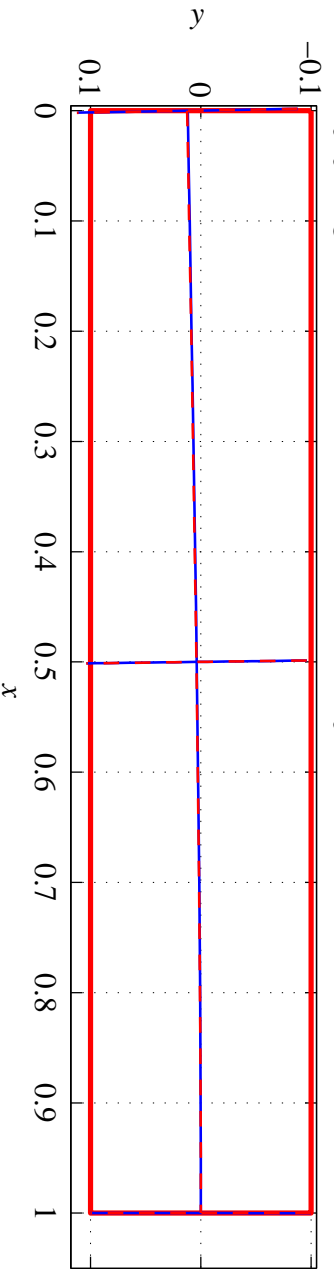
Tala materjal on teras, mille elastsuskonstant $E = 210 \text{ GPa}$ ja $\nu = 0,3$ ning tala laius $b = 0,1 \text{ m}$.

Järgnevatel joonistel tähistavad α_{telg} ja α_{ots} vastavalt kõverdunud telje ja otspinna numbriliselt leitud tõusumurka kraadides punktis A . Nurk α_{teor} , mis on leitud avaldisest $\tan \alpha_{teor} = 3P/(4cbG)$, vastab rajatingimuste a) korral kõverdunud otspinna tõusule ja rajatingimuste b) korral kõverdunud telje tõusule punktis A (võrdle joon. 6.6).

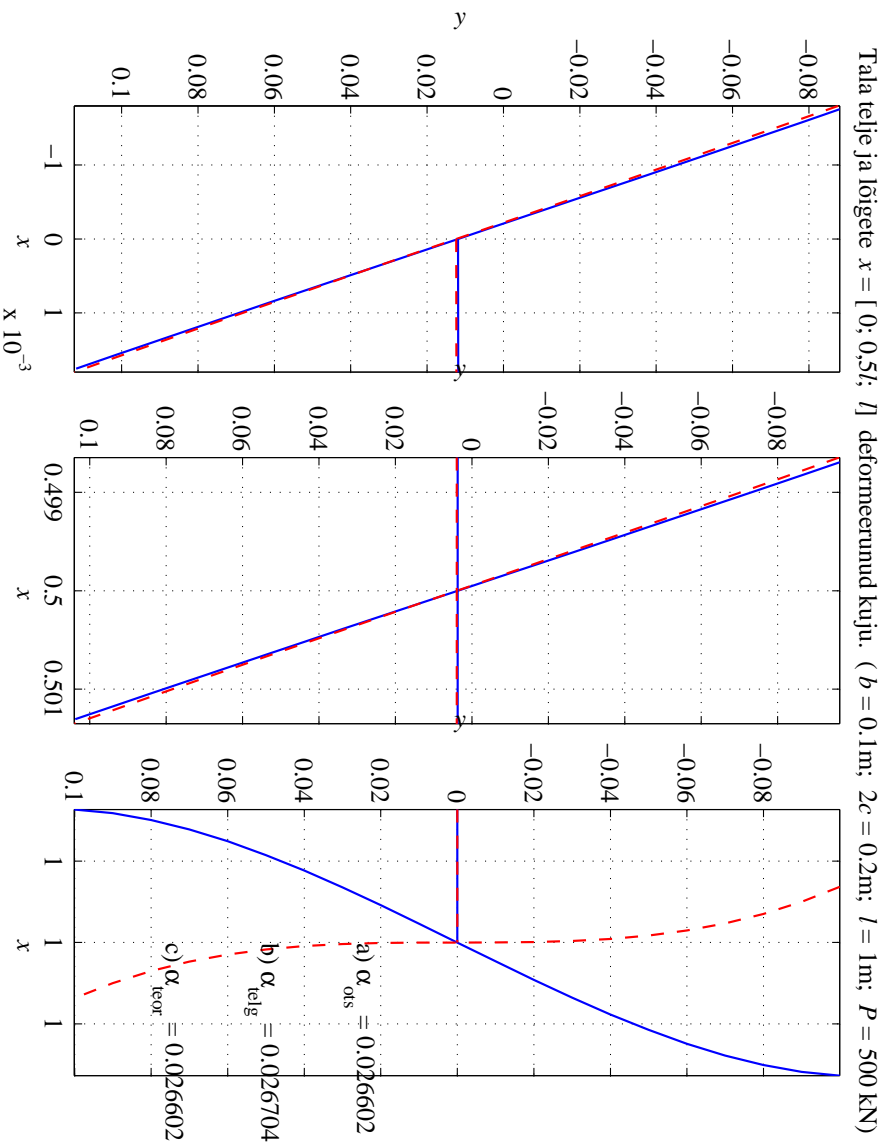
6.6. Konsooli paine

6 - 34

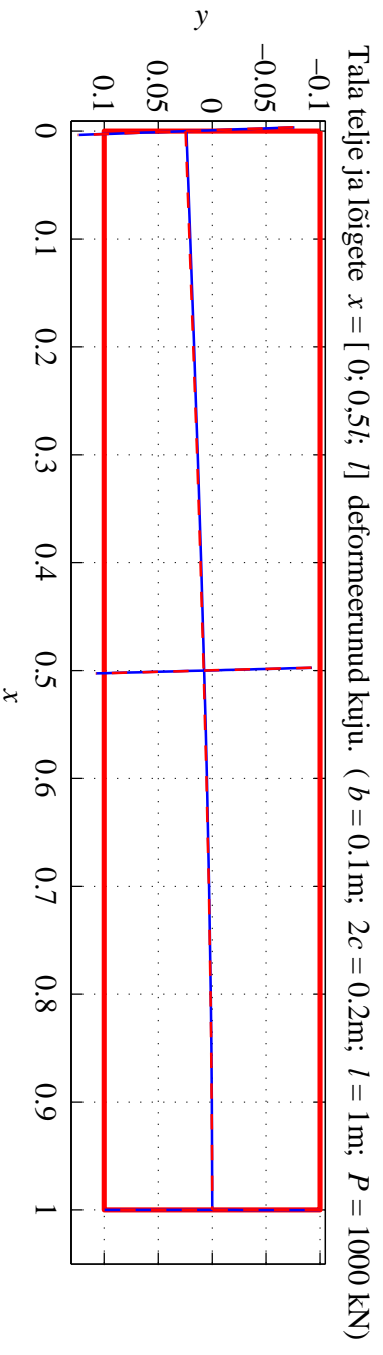
Tala telje ja lõigete $x = [0; 0,5l; l]$ deformeerunud kuju. ($b = 0,1\text{m}$; $2c = 0,2\text{m}$; $l = 1\text{m}$; $P = 500 \text{ kN}$)



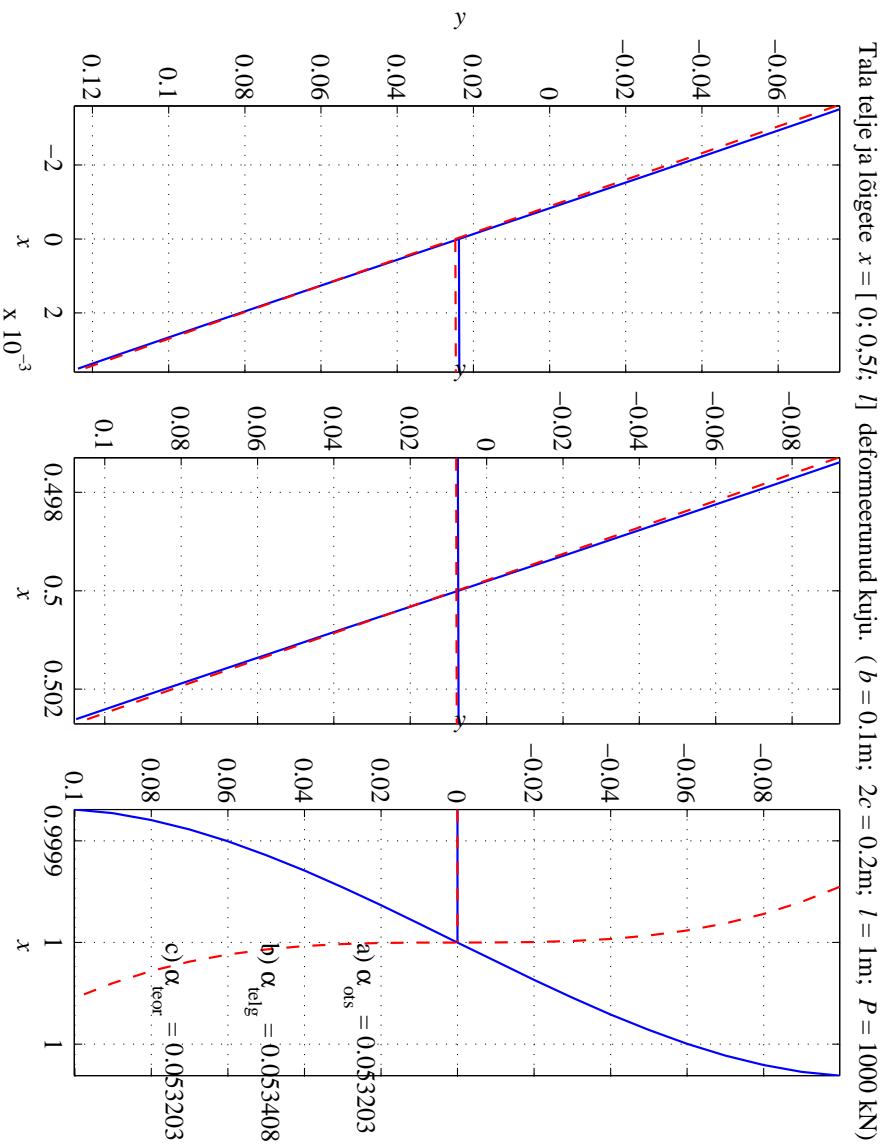
Joonis 6.7: Rajatingimused a) — sinine pidev joon; rajatingimused b) — punane kriipsjoon.



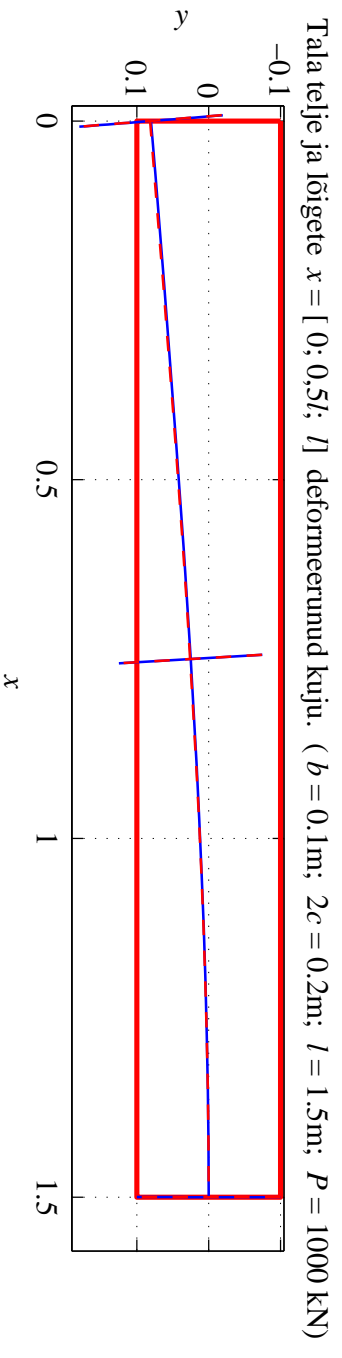
Joonis 6.8: Rajatõingimused a) — sinine pidev joon; rajatõingimused b) — punane kriipsjoon.



Joonis 6.9: Rajatõingimused a) — sinine pidev joon; rajatõingimused b) — punane kriipsjoon.

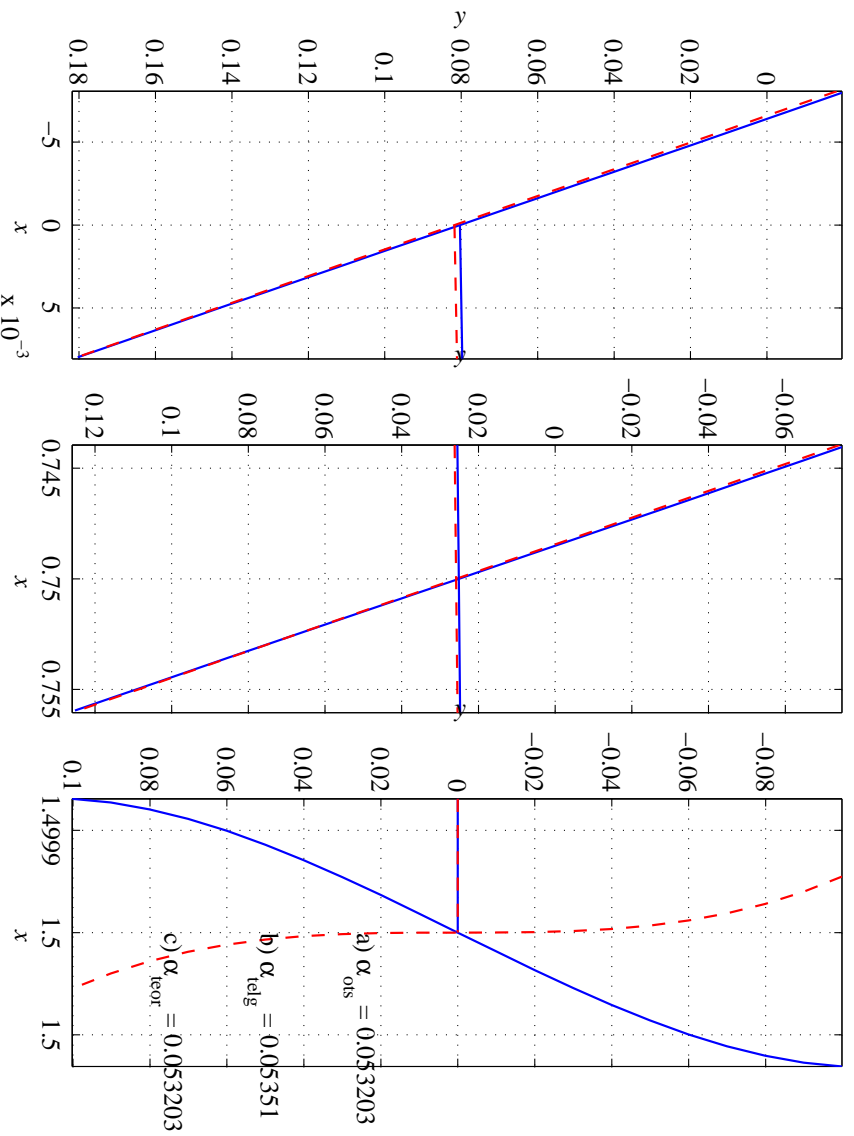


Joonis 6.10: Rajatingimused a) — sinine pidev joon; rajatingimused b) — punane kriipsjoon.



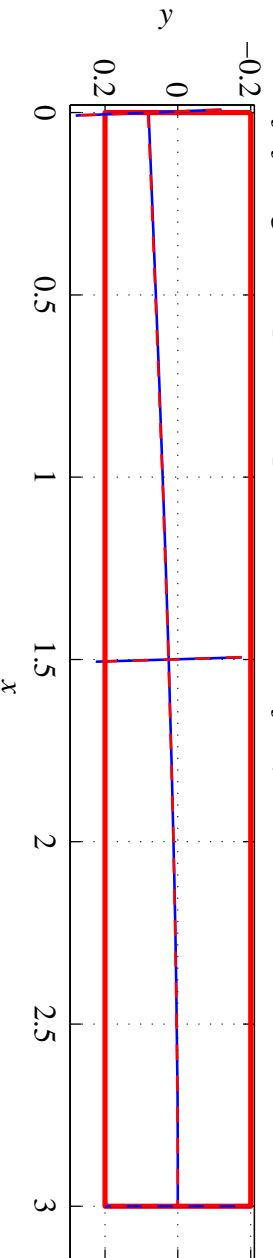
Joonis 6.11: Rajatingimused a) — sinine pidev joon; rajatingimused b) — punane kriipsjoon.

Tala telje ja lõigete $x = [0; 0,5l; l]$ deformeerunud kuju. ($b = 0,1\text{m}$; $2c = 0,2\text{m}$; $l = 1,5\text{m}$; $P = 1000\text{ kN}$)

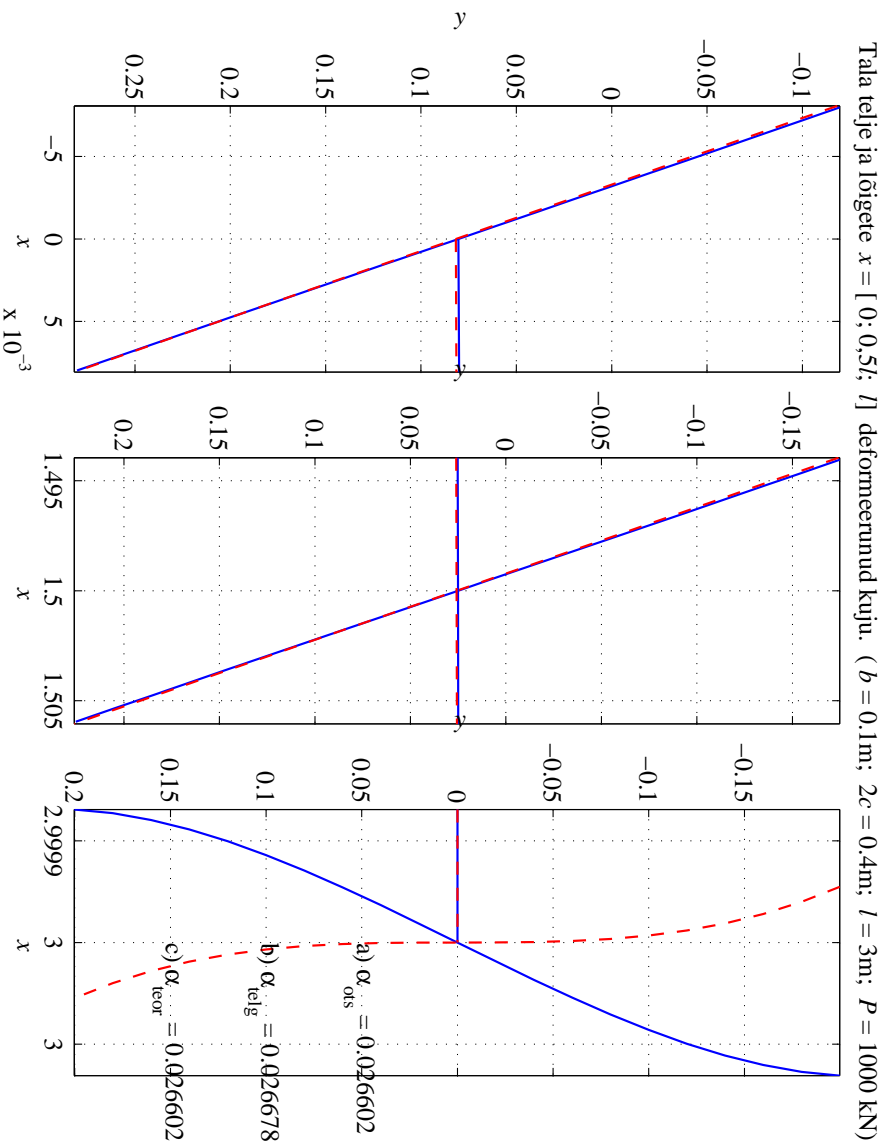


Joonis 6.12: Rajatingimused a) — sinine pidev joon; rajatingimused b) — punane kriipsjoon.

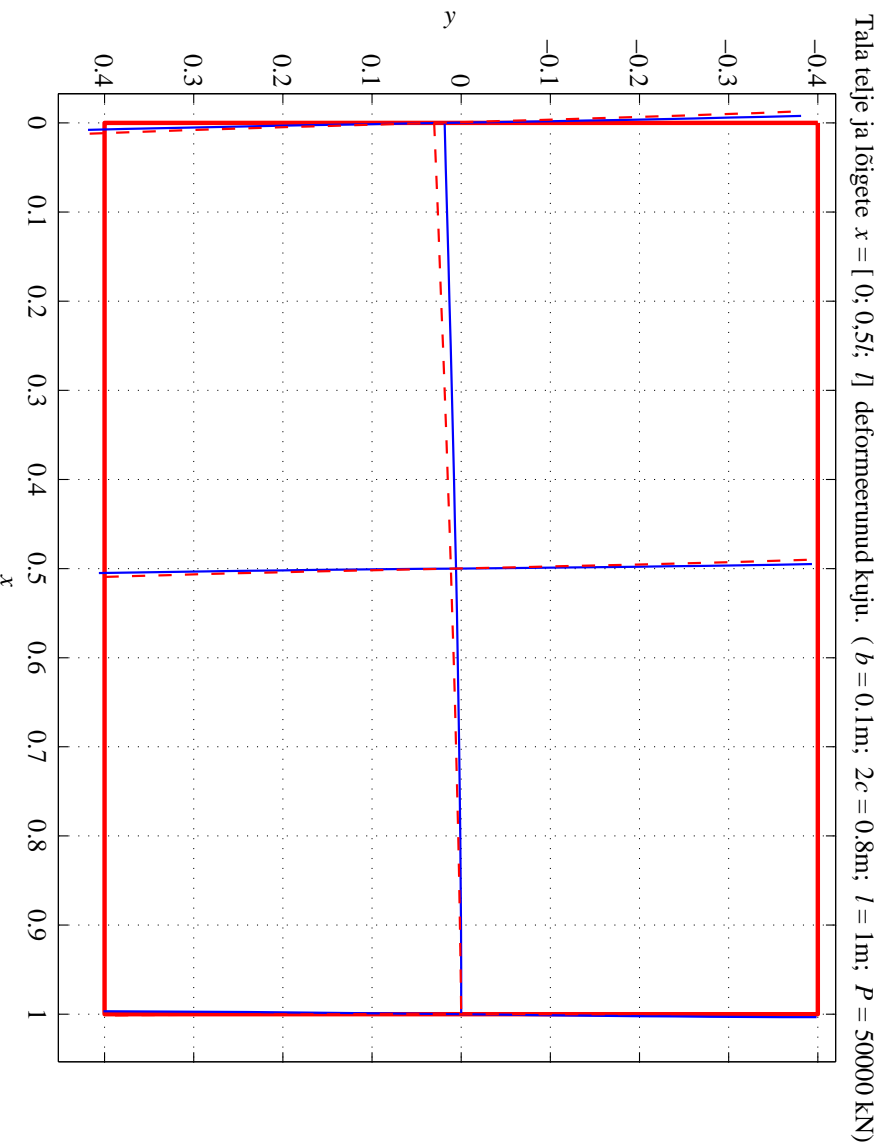
Tala telje ja lõigete $x = [0; 0,5l; l]$ deformeerunud kuju. ($b = 0,1\text{m}$; $2c = 0,4\text{m}$; $l = 3\text{m}$; $P = 1000\text{ kN}$)



Joonis 6.13: Rajatingimused a) — sinine pidev joon; rajatingimused b) — punane kriipsjoon.

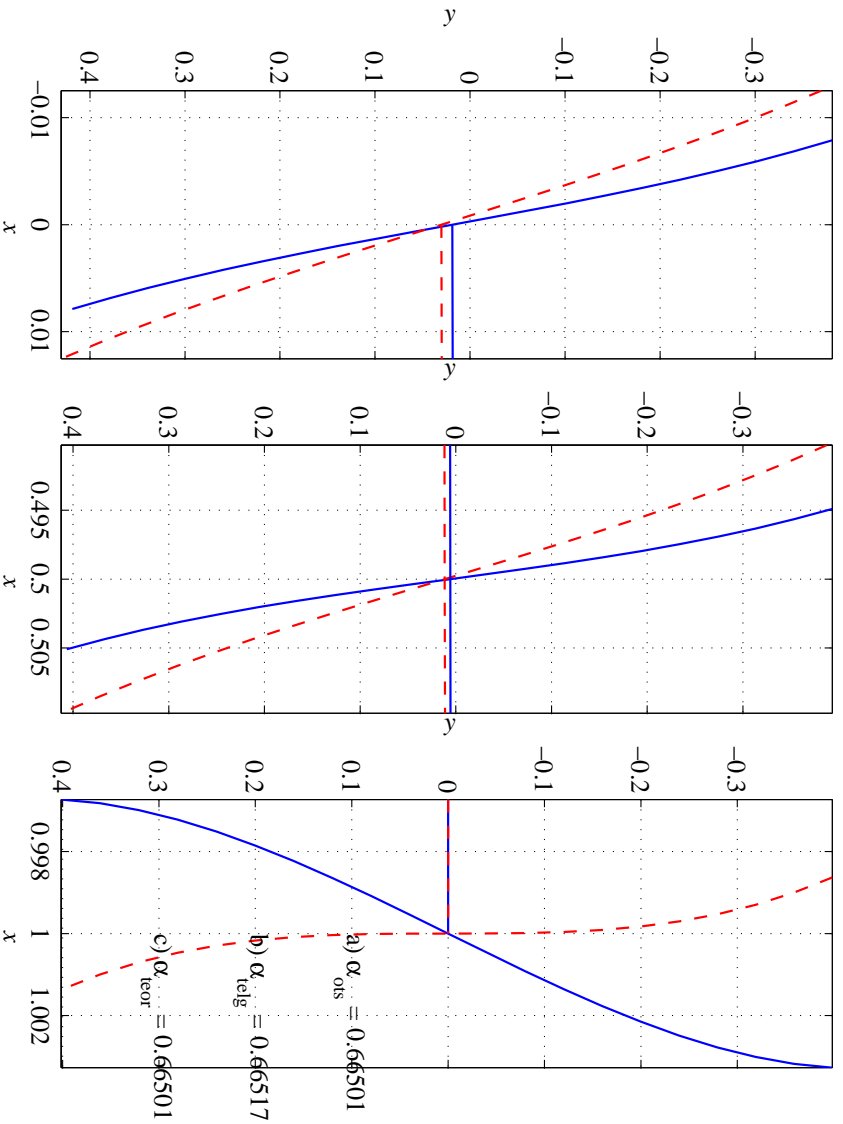


Joonis 6.14: Rajatingimused a) — sinine pidev joon; rajatingimused b) — punane kriipsjoon.



Joonis 6.15: Rajatingimused a) — sinine pidev joon; rajatingimused b) — punane kriipsjoon.

Tala teije ja lõigete $x = [0; 0,5l; l]$ deformeerunud kuju. ($b = 0,1\text{m}$; $2c = 0,8\text{m}$; $l = 1\text{m}$; $P = 50000\text{ kN}$)

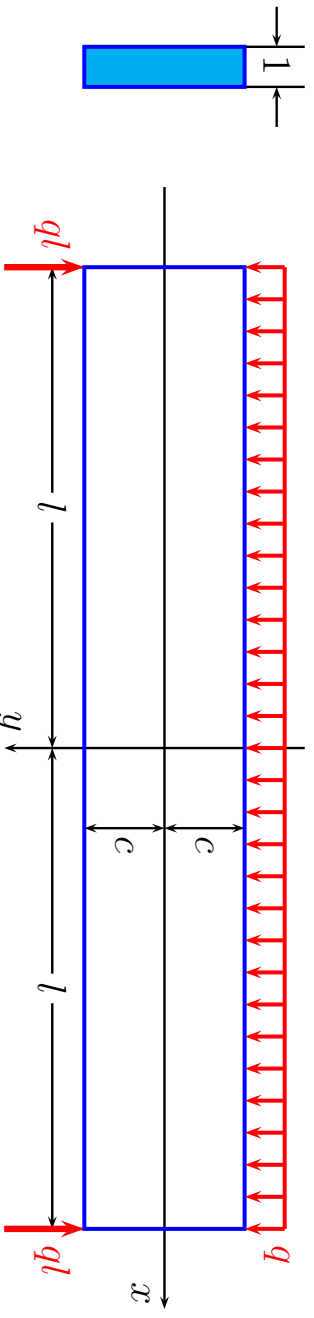


Joonis 6.16: Rajatingimused a) — sinine pidev joon; rajatingimused b) — punane kriipsjoon.

6.7. Ühtlaselt koormatud tala paine

6.7 Ühtlaselt koormatud tala paine

Vaatleme kitsa ristkülikulise ristlõikega tala (joonis 6.17), tala pikkus on $2l$, kõrgus $2c$ ja laius 1 . Tala on otstes vabalt toetatud ja talle mõjub ühtlaselt jaotatud koormus intensiivsusega q .



Joonis 6.17: Ühtlaselt koormatud kitsas ristkülikulise ristlõikega tala; pikkus $2l$, kõrgus $2c$ ja laius 1 .

Rajatingimused: a) külgpindadel $y = \pm c$

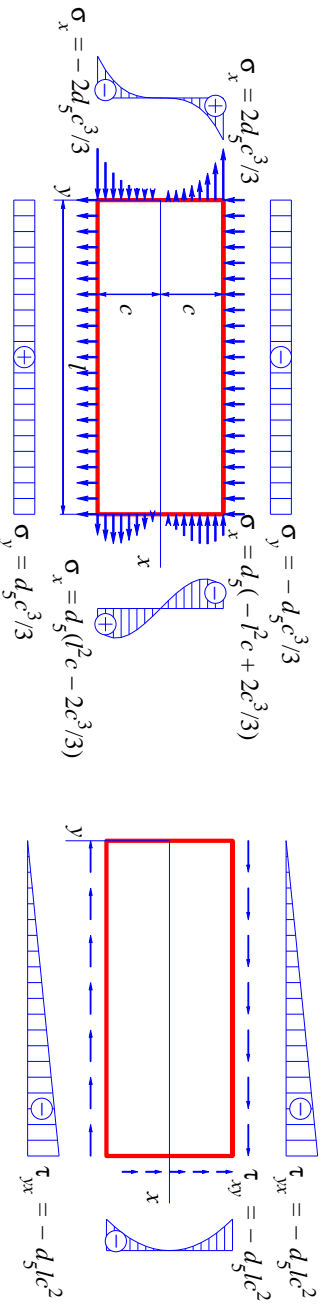
$$\tau_{xy}|_{y=\pm c} = 0, \quad \sigma_y|_{y=+c} = 0, \quad \sigma_y|_{y=-c} = -q; \quad (6.62)$$

b) otspindadel $x = \pm l$

$$\begin{cases} \int_{-c}^c \tau_{xy}|_{x=\pm l} dy = \mp ql, & \text{põikjõud tala otstes,} \\ \int_{-c}^c \sigma_x|_{x=\pm l} dy = 0, & \text{pikijõud tala otstes,} \\ \int_{-c}^c \sigma_x|_{x=\pm l} y dy = 0, & \text{paindemoment tala otstes.} \end{cases} \quad (6.63)$$

Rajatingimusi (6.62) ja (6.63) saab rahuldada kui kombineerida alajaotuses 6.5 leitud lahendeid.

6.7. Ühtlaselt koormatud tala paine



Joonis 6.18: Viendat järku polünoomile vastavad rajatingimused $d_5 \neq 0$ ja $a_5 = b_5 = c_5 = e_5 = f_5 = 0$ puhul.

Lähtume lahendist (6.33) (lk. 21)

$$\sigma_x = d_5(x^2 y - \frac{2}{3} y^3), \quad \sigma_y = \frac{1}{3} d_5 y^3, \quad \tau_{xy} = -d_5 x y^2,$$

millele vastavad rajatingimused on kujutatud joonisel 6.18. Et vabaneeda tõmbepingetest küljel $y = c$ ja nihkepingetest külgedel $y = \pm c$ lisame tõmbe $\sigma_y = a_2$ lahendist (6.21) ja pinged $\sigma_y = b_3 y$ ning $\tau_{xy} = -b_3 x$ lahendist (6.23). Kokku saame

$$\begin{cases} \sigma_x = d_5(x^2 y - \frac{2}{3} y^3), & \sigma_y = \frac{1}{3} d_5 y^3 + b_3 y + a_2, \\ \tau_{xy} = -d_5 x y^2 - b_3 x. \end{cases} \quad (6.64)$$

Rajatingimustest (6.62) määrame

$$a_2 = -\frac{q}{2}, \quad b_3 = \frac{3q}{4c}, \quad d_5 = -\frac{3q}{4c^3}. \quad (6.65)$$

Arvestades, et $I = I_z = 2c^3/3$ saame valemitest (6.64) ja (6.65)

$$\begin{cases} \sigma_x = -\frac{q}{2I}(x^2y - \frac{2}{3}y^3), & \sigma_y = -\frac{q}{2I}(\frac{1}{3}y^3 - c^2y + \frac{2}{3}c^3), \\ \tau_{xy} = -\frac{q}{2I}(c^2 - y^2)x. \end{cases} \quad (6.66)$$

Leitud pingekomponendid rahuldavad lisaks rajatingimustele (6.62) ka (6.63)₁₋₂. Et oleks rahuldatud ka (6.63)₃ lisame puhtale paindele vastavad pinged $\sigma_x = d_3y$ ja $\sigma_y = \tau_{xy} = 0$ lahendist (6.23). Rajatingimusest (6.63)₃ leiame

$$d_3 = \frac{3q}{4c} \left(\frac{b^2}{c^2} - \frac{2}{5} \right). \quad (6.67)$$

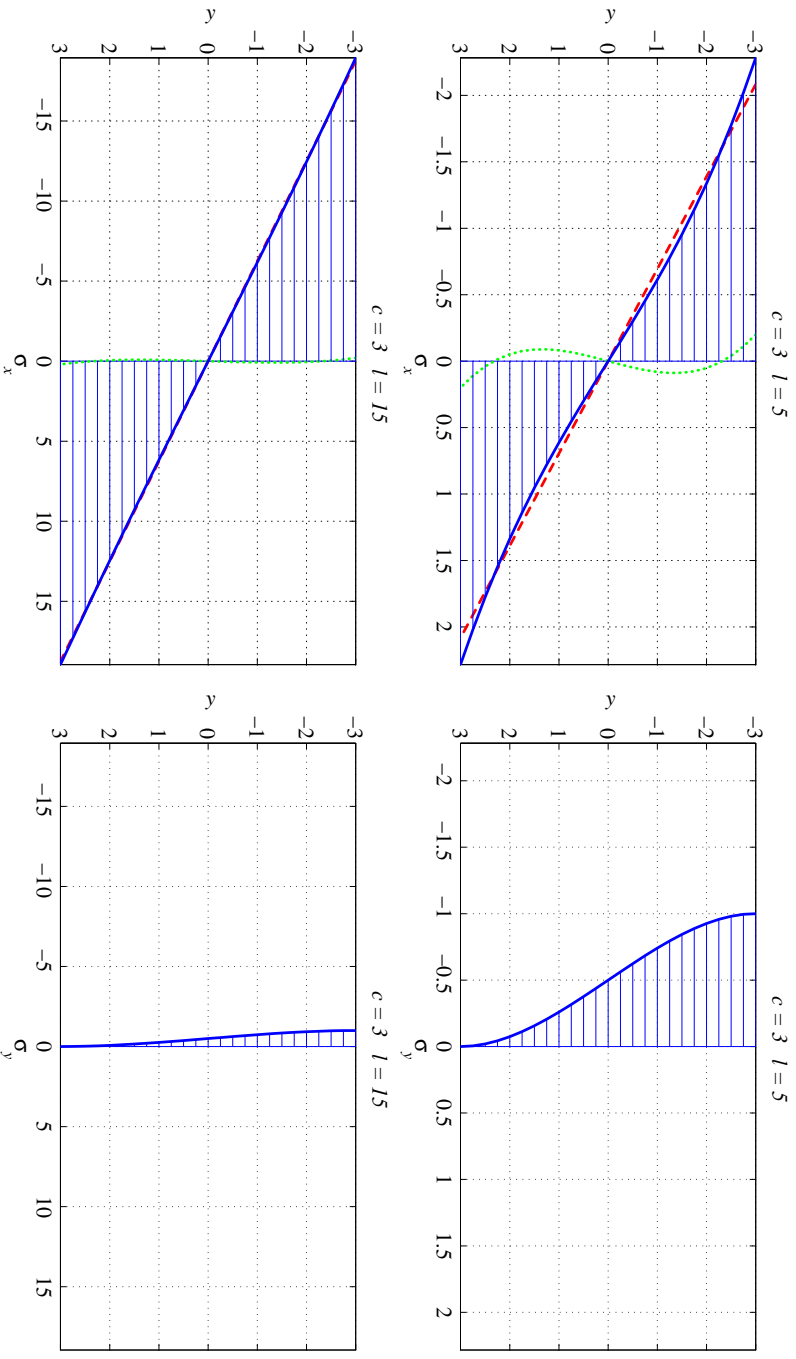
6.7. Ühtlaselt koormatud tala paine

6 - 48

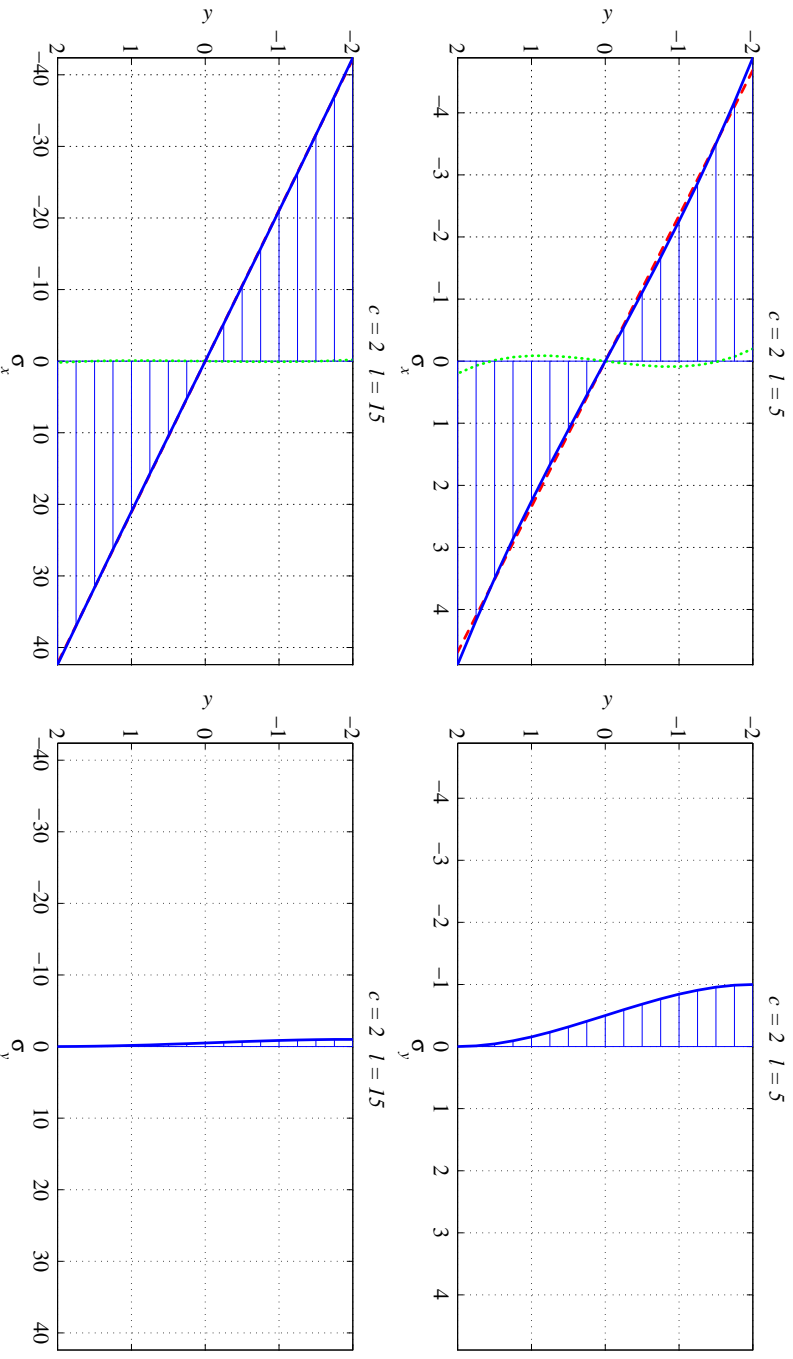
Seega avaldub normaalpinge σ_x lõpuks kujul

$$\sigma_x = \underbrace{\frac{q}{2I}(l^2 - x^2)}_{\text{„põhiliige”}} y + \underbrace{\frac{q}{2I} \left(\frac{2}{3}y^3 - \frac{2}{5}c^2y \right)}_{\text{„parandusliige”}}. \quad (6.68)$$

Avaldise (6.68) esimest liiget saab vaadelda kui elementaarsete paindeteooriale vastavat põhiliiget ning teist teist kui parandusliiget, mis on väike võrreldes esimesega. „Parandusliige” on põhjustatud sellest, et elementaarteooria puhul eeldatakse, et $\sigma_y \equiv 0$, kuid (6.66) põhjal pole see nii. Lisaks on valemite (6.66) ja (6.68) põhjal selge, et σ_y ja σ_x avaldise „parandusliige” ei sõltu koordinaadist x . Joonistel 6.19 ja 6.20 on esitatud pingete σ_x ja σ_y epüürid võrdluse mõttes samas mõõtkavas. Sinine pidevjoon vastab σ_x puhul summaarsele pingele vastavalt valemile (6.68), punane kriipsjoon esitab nn. põhiliiget ja roheline punktirjoon parandusliiget. Nendelt joonistelt selgub, et mida suurem on tala pikkuse ja kõrguse suhe l/c , seda tühisem on parandusliikme mõju ja pinge σ_y maksimaalne väärtus võrreldes σ_x maksimaalse väärtusega.



Joonis 6.19: Pinged σ_x ja σ_y ühtlaselt koormatud talas vastavalt valemitele (6.66) ja (6.68). Tala laius on 1 ja kõrgus $2c = 6$. Ülemistel joonistel on tala pikkus $2l = 10$ ja alumistel joonistel $2l = 30$. Pinge σ_x on esitatud tala keskel kohal $x = 0$. Punane kriipsjoon vastab elementaar-teooriast pärit põhiilikele ja roheline punktirjoon parandusiikmele.



Joonis 6.20: Pinged σ_x ja σ_y ühtlaselt koormatud talas vastavalt valemitele (6.66) ja (6.68). Tala laius on 1 ja kõrgus $2c = 4$. Ülemistel joonistel on tala pikkus $2l = 10$ ja alumistel joonistel $2l = 30$. Pinge σ_x on esitatud tala keskel kohal $x = 0$. Punane kriipsjoon vastab elementaar-teooriast pärit põhiilikele ja roheline punktirjoon parandusiikmele.

Tala punktide siirded u ja v leitakse analoogiliselt alajaotusele 6.6. Nüüd eeldatakse, et punktis $x = y = 0$ on horisontaalsed siirded võrdsed nulliga ja vertikaalsed siirded võrdsed läbipaindega δ . Kokku saame, et

$$\begin{cases} u = \frac{q}{2EI} \left[\left(l^2 x - \frac{x^3}{3} \right) y + x \left(\frac{2}{3} y^3 - \frac{2}{5} c^2 y \right) + \nu x \left(\frac{1}{3} y^3 - c^2 y + \frac{2}{3} c^3 \right) \right], \\ v = -\frac{q}{2EI} \left\{ \frac{y^4}{12} - \frac{c^2 y^2}{2} + \frac{2}{3} c^3 y + \nu \left[(l^2 - x^2) \frac{y^2}{2} + \frac{y^4}{6} - \frac{1}{5} c^2 y^2 \right] \right\} - \\ - \frac{q}{2EI} \left[\frac{l^2 x^2}{2} - \frac{x^4}{12} - \frac{1}{5} c^2 x^2 + \left(1 + \frac{1}{2} \nu \right) c^2 x^2 \right] + \delta. \end{cases} \quad (6.70)$$

Kuna (6.70)₁ põhjal horisontaalsed siirded tala keskjoonel

$$u|_{y=0} = \frac{\nu q x}{2EI}, \quad (6.71)$$

siis ei osutu keskjoon neutraalseks jooneks. Tala keskjoone punktide vertikaalne siire

$$v|_{y=0} = \delta - \frac{q}{2EI} \left[\frac{l^2 x^2}{2} - \frac{x^4}{12} - \frac{1}{5} c^2 x^2 + \left(1 + \frac{1}{2} \nu \right) c^2 x^2 \right]. \quad (6.72)$$

6.7. Ühtlaselt koormatud tala paine

6 - 54

Kuna tala otsad on vabalt toetatud, siis $v|_{x=\pm l} = 0$ ja

$$\delta = \frac{5}{24 EI} q l^4 \left[1 + \frac{12 c^2}{5 l^2} \left(\frac{4}{5} + \frac{\nu}{2} \right) \right]. \quad (6.73)$$

Avaldises (6.73) nurksulgude ees olev kordaja esitab elementaartheoriale vastavat läbipainet (eeldades, et tala ristlõiked jäävad deformatsioonil tasapinnalisteks). Teine liige nurksulgudes esitab parandust, st. arvestab põikjoõ mõju läbipaindele.

Diferentseerides (6.72) kaks korda x järgi, saame keskjoone kõverust iseloomustava avaldise

$$\left. \frac{\partial^2 v}{\partial x^2} \right|_{y=0} = \frac{q}{EI} \left[\frac{l^2 - x^2}{2} + c^2 \left(\frac{4}{5} + \frac{\nu}{2} \right) \right]. \quad (6.74)$$

Ka selles avaldises vastab esimene liige elementaartheoria valemile ning on portsionaalne paindemomendiga $q(l^2 - x^2)/2$.

Kui soovitakse arvesse võtta ka omakaalu, tuleb lisada pinge

$$\sigma_y = \rho g(c - y), \quad (6.75)$$

mis annab tala tilemisel pinnal $y = -c$ pingeks $\sigma_y = 2\rho g c$ ja alumisel pinnal $y = c$ vastavalt $\sigma_y = 0$.

Näide

- Tala pikkus $2l = 10$ m, kõrgus $2c = 0,8$ m ja laius $b = 0,1$ m, koormus $q = 100$ kN/m.

- Materjalid:

Teras: $\rho = 7800$ kg/m³, $E = 210$ GPa, $\nu = 0.3$, omakaal 61,2144 kN.

Alumiinium: $\rho = 2600$ kg/m³, $E = 70$ GPa, $\nu = 0.35$, omakaal 20,4048 kN.

Vask: $\rho = 8900$ kg/m³, $E = 110$ GPa, $\nu = 0.32$, omakaal 69,8472 kN.

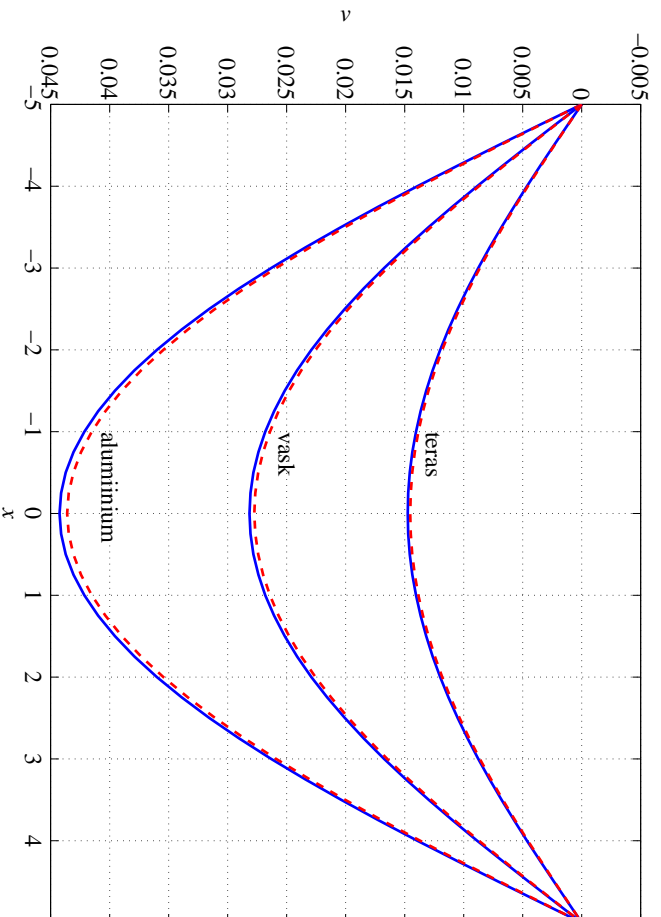
Joonistada tala kõverduunud keskjoon vastavalt valemile (6.72) ja elementaar-teooria valemile²

$$v = \frac{q}{EI} \left[\frac{(x+l)^4}{24} - \frac{l(x+l)^3}{6} + \frac{l^3(x+l)}{3} \right] \quad (6.76)$$

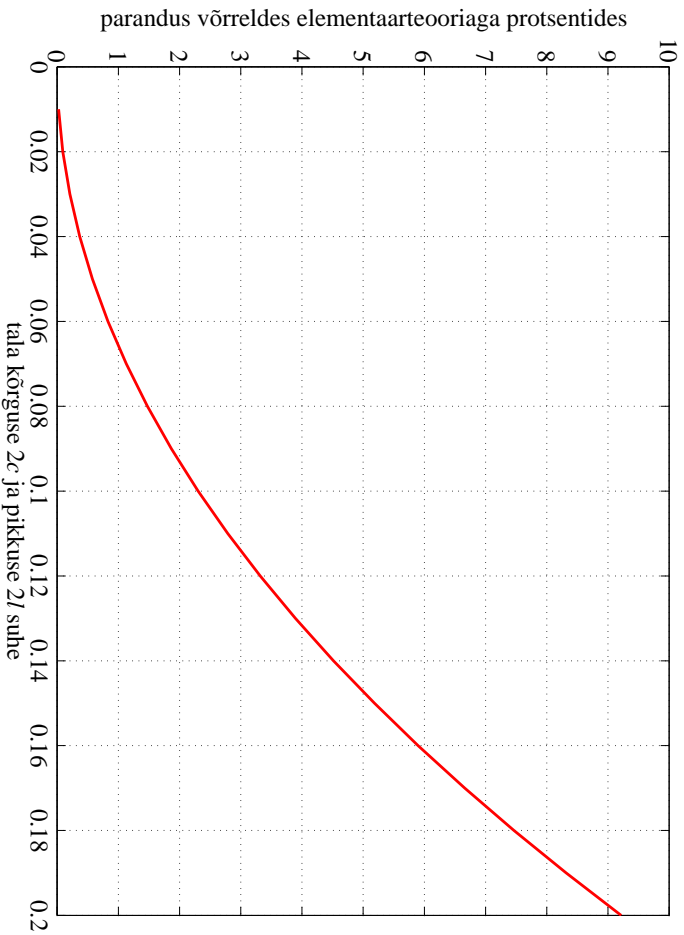
ning hinnata valemil (6.73) mm. parandusliikme osatähtsust sõltuvana tala kõrguse ja pikkuse suhtest.

²Parnes, Raymond. Solid mechanics in engineering. Wiley, Chichester, 2001.

6.7. Ühtlaselt koormatud tala paine



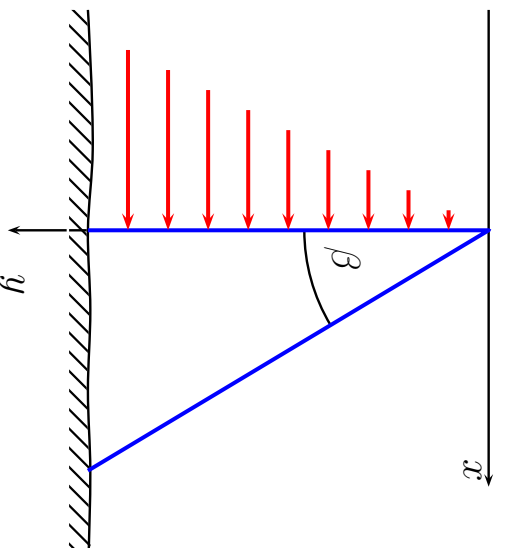
Joonis 6.22: Vabalt toetatud tala telje siirded. Punane kriipsjoon vastab mm. elementaar-teooriale ja sinine pidevjoon valemile (6.72).



Joonis 6.23: Vabalt toetatud tala paine. Valemi (6.73) parandusliikme osatähtsus protsentides sõltuvana tala kõrguse ja pikkuse suhtest (vt. alajaotus 6.7 lk. 54).

6.8. Hüdrostaatiliselt koormatud tugiseina arvutus.

6.8 Hüdrostaatiliselt koormatud tugiseina arvutus.



Joonis 6.24: Hüdrostaatiliselt koormatud kolmnurkse ristlõikega tugisein.

Vaatleme kolmnurkse ristlõikega tugiseina, millele mõjub hüdrostaatiline surve (joon 6.24). Olgu vedeliku tihedus ρ , tugiseina kaldenurk β ja sein materjali erikaal γ . Seega on seinalle mõjuvateks välisjõududeks vedelikust põhjustatud hüdrostaatiline surve $p = \rho g y$ ja mahujõud $Y = \gamma$ (seina erikaal). Hülgame sein ja vundamenti vahelised jõud, st., vaatleme $0 \leq y < \infty$.

Sellistel eeldustel on tegu tasapinnalise ülesandega ja rajatingimused

$$\begin{cases} p_{vx} = \sigma_x l + \tau_{yx} m, \\ p_{vy} = \tau_{xy} l + \sigma_y m. \end{cases}$$

Vertikaalsel küljel $x = 0$ ja pinnanormaali suunakoosinused $l = -1$ ning $m = 0$. Kuna sellele seinale mõjub hüdrostaatiline surve p , siis vastavalt rajatingimustele

$$\begin{cases} pgy = \sigma_x \cdot (-1) + \tau_{yx} 0, \\ 0 = \tau_{xy} \cdot (-1) + \sigma_y 0, \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} \sigma_x = -pgy, \\ \tau_{xy} = 0. \end{cases} \quad (6.77)$$

Kaldküljel $x = y \tan \beta$, $l = \cos \beta$, $m = -\cos(90^\circ - \beta) = -\sin \beta$. Kuna kaldkülg on koormusest vaba, siis saavad rajatingimused kuju

$$\begin{cases} 0 = \sigma_x \cos \beta + \tau_{yx}(-\sin \beta), \\ 0 = \tau_{xy} \cos \beta + \sigma_y(-\sin \beta), \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} \sigma_x = \tau_{yx} \tan \beta, \\ \tau_{xy} = \sigma_y \tan \beta. \end{cases} \quad (6.78)$$

Lahendi leidmisel lähtume kuuppolünoomist (6.22)

$$\varphi_3 = \frac{a_3}{3 \cdot 2} x^3 + \frac{b_3}{2} x^2 y + \frac{c_3}{2} x y^2 + \frac{d_3}{3 \cdot 2} y^3.$$

6.8. Hüdrostaatiliselt koormatud tugiseina arvutus.

Vastavalt valemitele (6.15) avalduvad pingekomponendid kujul

$$\sigma_x = c_3 x + d_3 y; \quad \sigma_y = a_3 x + b_3 y; \quad \tau_{yx} = -b_3 x - c_3 y - \gamma x. \quad (6.79)$$

Alternatiivsete valemite (6.16) kaudu aga kujul

$$\sigma_x = c_3 x + d_3 y; \quad \sigma_y = a_3 x + b_3 y - \gamma y; \quad \tau_{yx} = -b_3 x - c_3 y. \quad (6.80)$$

Järgnevalt näeme, et mõlemal juhul saame pärast rajatingimuste (6.77) ja (6.78) rahuldamist sama tulemuse.

Lähtume esiteks valemeist (6.79). Rajatingimused vertikaalküljel (6.77) annavad

$$d_3 = -pg \quad \text{ja} \quad c_3 = 0. \quad (6.81)$$

Kaldküljel $x = y \tan \beta$ ja rajatingimused (6.78) saavad kuju

$$\begin{cases} 2c_3 \tan \beta + b_3 \tan^2 \beta + d_3 + \gamma \tan^2 \beta = 0 \\ a_3 \tan^2 \beta + 2b_3 \tan \beta + c_3 + \gamma \tan \beta = 0 \end{cases} \quad (6.82)$$

Arvestades (6.81) saame viimastest avaldada

$$a_3 = \frac{\gamma}{\tan \beta} - \frac{2pg}{\tan^3 \beta}, \quad b_3 = \frac{pg}{\tan^2 \beta} - \gamma. \quad (6.83)$$

Sellega ongi neli tundmatut konstanti määratud ning pingete avaldised (6.79) saavad kuju

$$\sigma_x = -\rho g y; \quad \sigma_y = (\gamma - 2A) \frac{x}{\tan \beta} + (A - \gamma) y; \quad \tau_{yx} = -Ax, \quad (6.84)$$

kus konstant

$$A = \frac{\rho g}{\tan^2 \beta}. \quad (6.85)$$

Kui teha sama protseduur läbi alternatiivsete pingevaldiste (6.80) jaoks, siis saame rajatingimustest (6.77) tulemuseks avaldised (6.81). Rajatingimused kaldküljel annavad aga valemeist (6.83) erineva tulemuse konstandi b_3 jaoks

$$a_3 = \frac{\gamma}{\tan \beta} - \frac{2\rho g}{\tan^3 \beta}, \quad b_3 = \frac{\rho g}{\tan^2 \beta}. \quad (6.86)$$

Pannes aga avaldistega (6.81) ja (6.86) esitatud konstantide a_3, \dots, d_3 väärtused pingete avaldistesse (6.80) saame sama tulemuse, mis eelmiselgi juhul. Seega võime kokkuvõttes öelda, et vaadeldava tilesande korral on pinged tugiseinas leitavad valemite (6.84) abil.

6.8. Hüdrostaatiliselt koormatud tugiseina arvutus.

6 - 62

Valemi (6.84)₂ põhjal vertikaalküljel $\sigma_y = (A - \gamma) y$. Seega selleks, et vältida tõmbepingeid ($\sigma_y > 0$) peab $A < \gamma$, kust saame kaldenurga jaoks kriitilise väärtuse

$$\beta^* = \arctan \sqrt{\frac{\rho g}{\gamma}}. \quad (6.87)$$

Kui $\beta > \beta^*$, siis on vertikaalkülg surrutud. Vöttes vee tiheduseks $\rho = 1000 \text{ kg/m}^3$ ja sein materjaliks betooni erikaluga $\gamma = 2400g \text{ N/m}^3$ saame $\beta^* = \arctan \sqrt{1000/2400} = 32,8^\circ$. Erikalu $\gamma = 2000g \text{ N/m}^3$ korral saame aga $\beta^* = 35,2^\circ$.

Vaatleme nüüd tugiseina lõiget $y = y_0$. On selge, et selles lõikes $0 \leq x \leq y_0 \tan \beta$. Vastavalt valemile (6.84) on normaalpinge $\sigma_x = -\rho g y_0$, st. konstantne. Teine normaalpinge, st. σ_y , muutub aga väärtusest $\sigma_y|_{x=0} = (A - \gamma)y_0$ väärtuseni $\sigma_y|_{x=x_0} = -Ay_0$. Nihkepinge $\tau_{xy}|_{x=0} = 0 \leq \tau_{xy} \leq \tau_{xy}|_{x=x_0} = -Ay_0 \tan \beta$. Tugevusõpetuse kursuse raames saadud valemid, mn. 0-järku lahend, erineb saadust oluliselt pingete σ_x ja τ_{xy} osas, kusjuures σ_y langeb kokku:

$$\sigma_x^0 = 0; \quad \sigma_y = \sigma_y^0 \quad \tau_{xy}^0 = -\frac{3\rho g}{\tan^3 \beta} \left(x \tan \beta - \frac{x^2}{y} \right). \quad (6.88)$$

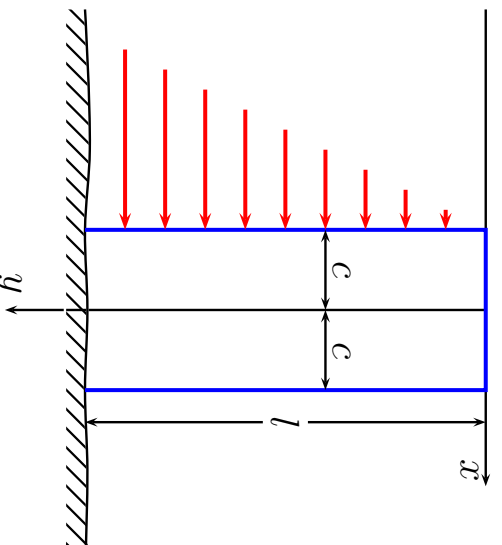
Nihkepinge avaldise puhul on 0-järku teoorias lähtunud samadest eeldustest, mis talade paindel ja saadud paraboolne jaotus.

Märkused:

- Vaadeldava tillesande lahendusele ei anna polinoomi järgu tõstmine mitte mingeid lisaliikmeid — kõik kõrgemat järku liikmed peavad vaadeldavate rajatingimuste korral olema nullid.
- Käesoleva lahendi puhul pole arvestatud vundamendi mõju — tugiseina alumisel osal on lubatud vabalt deformeeruda. Tegelikuses sõltub aga suurenemate y väärtuste korral vertikaalne deformatsioon vundamendi jäikusest.
- Kui me sooviksime arvestada ka rajatingimusi tugiseina alumisel osal (seina ja vundamendi kinnituskohas), siis muutuks tillesanne tunduvalt keerukamaks ja teda poleks võimalik lahendada polinoomides.
- Võttes kasutusele kuuendat järku polinoomid, saab leida lahendi ristkülikulise tugiseina (vertikaalse konsooli) jaoks. Seda vaadeldakse järgmises alajaotuses.

6.9. Hüdrostaatiliselt koormatud vertikaalne konsool

6.9 Hüdrostaatiliselt koormatud vertikaalne konsool



Joonis 6.25: Vertikaalsele konsoolile mõjuv hüdrostaatiline surve.

Kui tildistada alajaotuses 6.5 esitatud lahendusmeetodikat ja vaadelda 6. järku polinoomi, siis saame leida pingejaotuse hüdrostaatiliselt koormatud vertikaalse konsooli jaoks³:

³Vaadeldav lahend pärineb Timoshenko ja Goodier õpikust ning tegelikult pole ka siin arvesse võetud vundamendi mõju.

$$\begin{cases} \sigma_x = -\frac{\rho g y}{2} + \rho g y \left(\frac{x^3}{4c^3} - \frac{3x}{4c} \right), & \sigma_y = \frac{\rho g y^3 x}{4c^3} + \frac{\rho g}{4c^3} \left(-2yx^3 + \frac{6}{5}c^2yx \right), \\ \tau_{xy} = \frac{3\rho g y^2}{8c^3} (c^2 - x^2) - \frac{\rho g}{8c^3} (c^4 - x^4) + \frac{\rho g}{4c^3} \frac{3}{5} c^2 (c^2 - x^2). \end{cases} \quad (6.89)$$

Siin tähistab ρ vedeliku tihedust (kg/m^3) ja seega on koormuse intensiivsus sügavusel y võrdne $\rho g y$, põikjõud $\rho g y^2/2$ ja paindemoment $\rho g y^3/6$. σ_y ja τ_{xy} avaldiste esimesed liikmed vastavad jällegi elementaarooriale.

Konsooli vabal otsal $y = 0$ on leitud lahendi põhjal normaalpinged nullid. Nihkepinged

$$\tau_{xy} = -\frac{\rho g}{8c^3} (c^4 - x^4) + \frac{\rho g}{4c^3} \frac{3}{5} c^2 (c^2 - x^2) \quad (6.90)$$

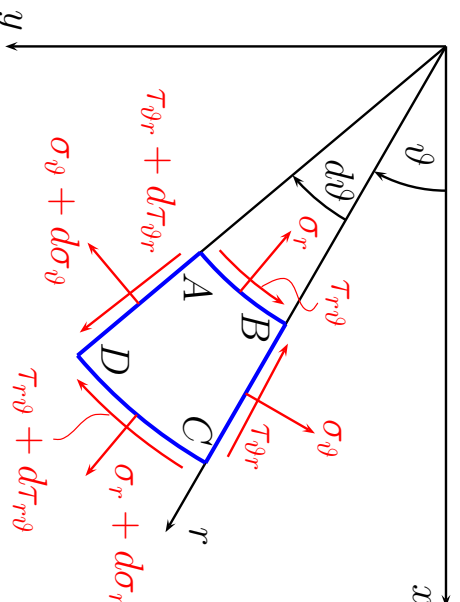
pole nullid, kuid on väikesed üle kogu pinna ning nende peavektor on ligikaudu null. See võimaldab lugeda väliskoormuse kohal $y = 0$ nulliks.

Kui tahetakse arvesse võtta ka konsooli materjali omakaal, siis tuleb σ_y avaldisse lisada liige $-\gamma y$, kus γ on konsooli materjali erikaal.

6.10. Tasapinnalised tulesanded polaarkoordinaatides

6.10 Tasapinnalised tulesanded polaarkoordinaatides

6.10.1 Tasakaaluvõrrandid ja Airy' pingefunktsioon



Joonis 6.26: Väikese elemendi ABCD tasakaal.

DRK-s esitatud tasakaaluvõrrandite analoog saadakse kui vaadeldakse elemendi $ABCD$ tasakaalu ja projekteeritakse tema külgedel mõjuvad summaarsed jõud ja mahujõud ϑ ja r silele.

Minnes üle piirile $d\vartheta \rightarrow 0$ ja $dr \rightarrow 0$ saame

$$\begin{cases} \frac{\partial \sigma_r}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \tau_{r\vartheta}}{\partial \vartheta} + \frac{\sigma_r - \sigma_\vartheta}{r} + f_r = 0, \\ \frac{1}{r} \frac{\partial \sigma_\vartheta}{\partial \vartheta} + \frac{\partial \tau_{r\vartheta}}{\partial r} + \frac{2\tau_{r\vartheta}}{r} + f_\vartheta = 0. \end{cases} \quad (6.91)$$

Siin tähistavad f_r ja f_ϑ mahujõudude projektsioone radiaal ja tangentsiaal suunale (r ja ϑ kasvamise suunale).

Ka siin saab mahujõudude puudumisel sisse tuua Airy' pingefunktsiooni $\varphi = \varphi(\vartheta, r)$, nii et

$$\begin{cases} \sigma_r = \frac{1}{r} \frac{\partial \varphi}{\partial r} + \frac{1}{r^2} \frac{\partial^2 \varphi}{\partial \vartheta^2}, & \sigma_\vartheta = \frac{\partial^2 \varphi}{\partial r^2}, \\ \tau_{r\vartheta} = \frac{1}{r^2} \frac{\partial \varphi}{\partial \vartheta} - \frac{1}{r} \frac{\partial^2 \varphi}{\partial r \partial \vartheta} = -\frac{\partial}{\partial r} \left(\frac{1}{r} \frac{\partial \varphi}{\partial \vartheta} \right). \end{cases} \quad (6.92)$$

Nüüd Laplace'i operaator

$$\nabla^2 = \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} + \frac{\partial^2}{\partial y^2} \right) = \left(\frac{\partial^2}{\partial r^2} + \frac{1}{r} \frac{\partial}{\partial r} + \frac{1}{r^2} \frac{\partial^2}{\partial \vartheta^2} \right) \quad (6.93)$$

6.10.2. Deformatsioonikomponendid polaarkoordinaatides

ja biharmoonne võrrand

$$\nabla^4 \varphi = \left(\frac{\partial^2}{\partial r^2} + \frac{1}{r} \frac{\partial}{\partial r} + \frac{1}{r^2} \frac{\partial^2}{\partial \vartheta^2} \right)^2 \varphi = 0. \quad (6.94)$$

Kui pingekomponendid ja seega ka φ sõltuvad vaid koordinaadist r , siis saab võrrandi (6.94) tildlahendi esitada kujul

$$\varphi = A \ln r + B r^2 \ln r + C r^2 + D. \quad (6.95)$$

6.10.2 Deformatsioonikomponendid polaarkoordinaatides

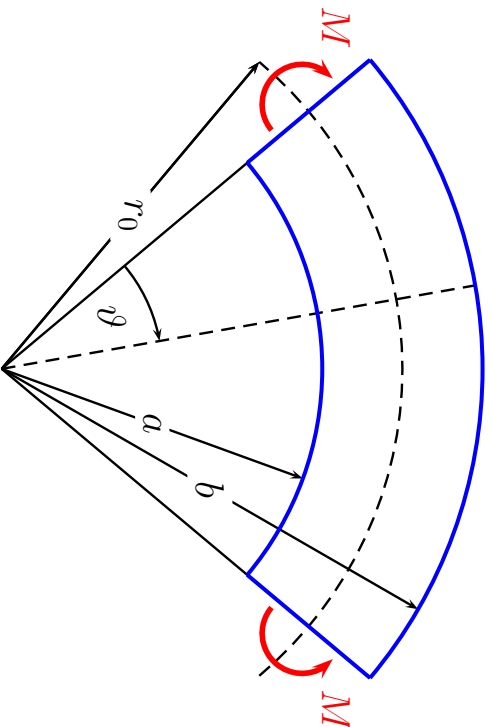
$$\begin{cases} \varepsilon_r = \frac{\partial u}{\partial r}, & \varepsilon_\vartheta = \frac{u}{r} + \frac{1}{r} \frac{\partial v}{\partial \vartheta}, \\ \gamma_{r\vartheta} = \frac{1}{r} \frac{\partial u}{\partial \vartheta} + \frac{\partial v}{\partial r} - \frac{v}{r}. \end{cases} \quad (6.96)$$

Siin mõistetakse suurusi u ja v kui radiaalset ja tangentsiaalset siirdekomponeenti. Hooke'i seaduse kuju jääb endiseks:

$$\varepsilon_r = \frac{1}{E} (\sigma_r - \nu \sigma_\vartheta), \quad \varepsilon_\vartheta = \frac{1}{E} (\sigma_\vartheta - \nu \sigma_r), \quad \gamma_{r\vartheta} = \frac{\tau_{r\vartheta}}{G}. \quad (6.97)$$

Siirete määramine toimub analoogiliselt DRK-ga.

6.11 Kõvera tala paine



Joonis 6.27: Kõvera tala paine.

Näitena vaatleme kõvera tala puhast painet, st. vaatleme tala, mis paindub kõverustasapinnas otstesse rakendatud momentide M mõjul. Sel juhul jääb paindemoment konstantseks kogu varda pikkuse ulatuses, järelikult sõltub pinge vaid radiaalkoordinaadist r . Seega saab kasutada lahendit (6.95).

6.11. Kõvera tala paine

6 - 70

Rajatingimused:

$$\begin{cases} \sigma_r = 0, & r = a, \quad r = b, \\ \int_a^b \sigma_{\vartheta} dr = 0, & \int_a^b \sigma_{\vartheta} r dr = -M \\ \tau_{r,\vartheta} = 0, & \text{kõigil rajapindadel.} \end{cases} \quad (6.98)$$

Pärast rajatingimuste (6.98) rahuldamist ja tähistuse

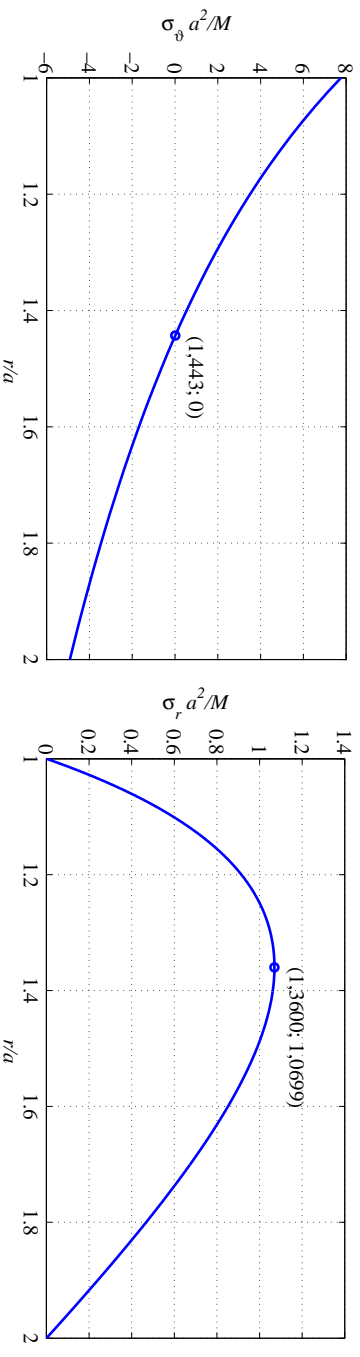
$$N = (b^2 - a^2)^2 - 4a^2b^2 \ln^2 \frac{b}{a} \quad (6.99)$$

sissetoomist saame

$$\begin{cases} \sigma_r = -\frac{4M}{N} \left(\frac{a^2b^2}{r^2} \ln \frac{b}{a} + b^2 \ln \frac{r}{b} + a^2 \ln \frac{a}{r} \right), \\ \sigma_{\vartheta} = -\frac{4M}{N} \left(-\frac{a^2b^2}{r^2} \ln \frac{b}{a} + b^2 \ln \frac{r}{b} + a^2 \ln \frac{a}{r} + b^2 - a^2 \right), \\ \tau_{r,\vartheta} = 0. \end{cases} \quad (6.100)$$

Lahend on täpne vaid siis kui pingeaotus otspindadel vastab avaldisele (6.100)₂. Muil juhtudel tuleb rakendada Saint-Venanti printsiipi.

Joonisel 6.28 on esitatud suurused $\sigma_\theta a^2/M$ ja $\sigma_r a^2/M$ sõltuvana suhtest r/a juhul kui $b/a = 2$.



Joonis 6.28. Pingete jaotus kõvera tala paindel.

Järeldused: 1) $\sigma_r > 0$ iga r puhul vaadeldavas piirkonnas; 2) neutraalne telg vastab $r/a = 1, 443$ ja $\max \sigma_\theta > |\min \sigma_\theta|$; 3) σ_r maksimum ei asu neutraalsel teljel.

6.12. Pöörlev ketas

6 - 72

6.12 Pöörlev ketas

Teiseks näiteks polaarkoordinaatide puhul on pöörleva ketta ülesanne. Vaatleme pöörlevat kettast, mis pöörleb jääva nurkkiirusega ω . Ketta paksuse loeme raadiusena võrreldes väikeseks. Ainsaks mahujõuks (mida arvesse võtame) on inertsjõud, st. $f_r = \rho\omega^2 r$ ja $f_\theta = 0$. Antud juhul on tegu nn. polaarsümmeetrilise ülesandega, kus σ_r ja σ_θ sõltuvad vaid koordinaadist r ja seega valeni (6.92) põhjal $\tau_{r\theta} = 0$. Teine tasakaaluvõrrandest (6.91) on antud juhul automaatselt rahuldatud ja esimesele saab anda kuju

$$\frac{d}{dr}(r\sigma_r) - \sigma_\theta + \rho\omega^2 r^2 = 0. \quad (6.101)$$

Kuna ka ε_r ja ε_θ on vaid r funktsioonid, siis (6.96) põhjal

$$\varepsilon_r = \frac{\partial u}{\partial r}, \quad \varepsilon_\theta = \frac{u}{r}. \quad (6.102)$$

Hooke'i seadusest (6.97)

$$\sigma_r = \frac{E}{1-\nu^2}(\varepsilon_r - \nu\varepsilon_\theta), \quad \sigma_\theta = \frac{E}{1-\nu^2}(\varepsilon_\theta - \nu\varepsilon_r). \quad (6.103)$$

Asendades nüüd deformatsioonikomponendid (6.102) Hooke'i seadusse (6.103) ning viimase omakorda tasakaluvõrrandisse (6.101) saame diferentsiaalvõrrandi siirdekomponeendi u määramiseks:

$$r^2 \frac{d^2 u}{dr^2} + r \frac{du}{dr} - u = -\frac{1-\nu^2}{E} \rho \omega^2 r^3. \quad (6.104)$$

Selle diferentsiaalvõrrandi üldlahend avaldub kujul

$$u = \frac{1}{E} \left[(1-\nu) C r - (1+\nu) C_1 \frac{1}{r} - \frac{1-\nu^2}{8} \rho \omega^2 r^3 \right]. \quad (6.105)$$

Vastavad pingekomponendid

$$\begin{cases} \sigma_r = C + C_1 \frac{1}{r^2} - \frac{3+\nu}{8} \rho \omega^2 r^2, \\ \sigma_\theta = C - C_1 \frac{1}{r^2} - \frac{1+3\nu}{8} \rho \omega^2 r^2. \end{cases} \quad (6.106)$$

Konstandid C ja C_1 määratakse rajatingimustest.

Täisketta (ilma auguta keskel) puhul vastab $r = 0$ siire $u = 0$, seega $C_1 = 0$.

Ketta serval $r = b$ jõudude puudumisel $\sigma_r = 0$, seega

$$C = \frac{3+\nu}{8} \rho \omega^2 b^2. \quad (6.107)$$

6.12. Pöörlev ketas

6 - 74

Seega pingekomponendid

$$\begin{cases} \sigma_r = \frac{3+\nu}{8} \rho \omega^2 (b^2 - r^2) \\ \sigma_\theta = \frac{3+\nu}{8} \rho \omega^2 b^2 - \frac{1+3\nu}{8} \rho \omega^2 r^2 \end{cases} \quad (6.108)$$

Plaadi keskel on neil pingetel maksimaalne väärtus

$$\sigma_r = \sigma_\theta = \frac{3+\nu}{8} \rho \omega^2 b^2. \quad (6.109)$$

Kui ketta keskel on ava raadiusega a , siis konstandid C ja C_1 määratakse rajatingimustest $\sigma_r|_{r=a} = \sigma_r|_{r=b} = 0$ —

$$C = \frac{3+\nu}{8} \rho \omega^2 (a^2 + b^2), \quad C_1 = -\frac{3+\nu}{8} \rho \omega^2 a^2 b^2. \quad (6.110)$$

Pingekomponendid

$$\begin{cases} \sigma_r = \frac{3+\nu}{8} \rho \omega^2 \left(b^2 + a^2 - \frac{a^2 b^2}{r^2} - r^2 \right), \\ \sigma_\theta = \frac{3+\nu}{8} \rho \omega^2 \left(b^2 + a^2 + \frac{a^2 b^2}{r^2} - \frac{1+3\nu}{3+\nu} r^2 \right). \end{cases} \quad (6.111)$$

Radiaalpinge σ_r on nüüd maksimaalne kohal $r = \sqrt{ab}$ ja tangentsiaalpinge (rõngaspinge, i.k. *hoop stress*) σ_ϑ sisemisel serval

$$\begin{cases} \max \sigma_r = \frac{3+\nu}{8} \rho \omega^2 (b-a)^2, \\ \max \sigma_\vartheta = \frac{3+\nu}{4} \rho \omega^2 \left(b^2 + \frac{1-\nu}{3+\nu} a^2 \right). \end{cases} \quad (6.112)$$

Kui $a \rightarrow 0$, siis $\max \sigma_\vartheta$ läheneb väärtusele, mis on kaks korda suurem kui avaldisega (6.109) esitatud väärtus. Seega kui teha täisketta tsentrisse väike ava, siis suureneb tangentsiaalpinge plaadi tsentris kaks korda.

6.13. Radiaalne pingus.

6 - 76

6.13 Radiaalne pingus.

Küllaltki tihti esineb ülesandeid, kus igas keha punktis on nullist erinev vaid radiaalne pinge σ_r . Sellist pingust nimetatakse *radiaalseks pinguseks*.

Antud juhul saab esitada pinge $\sigma_r(r, \vartheta)$ kahe funktsiooni korrutisena:

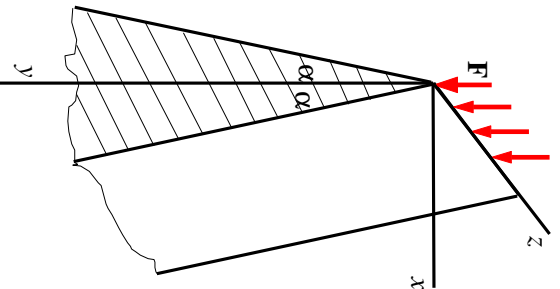
$$\sigma_r(r, \vartheta) = \varphi(r)\psi(\vartheta). \quad (6.113)$$

Pannes viimase tasakaalu- ja pidevusvõrrandisse ning integreerides, saame radiaalse pinguse jaoks pingekomponentide avaldised

$$\sigma_r(r, \vartheta) = -\frac{k}{r} \cos(\vartheta - \vartheta_0), \quad \sigma_\vartheta = \tau_{r\vartheta} = 0, \quad (6.114)$$

kus integreerimiskonstandid k ja ϑ_0 määratakse rajatingimustest.

6.14 Kiilu surve.

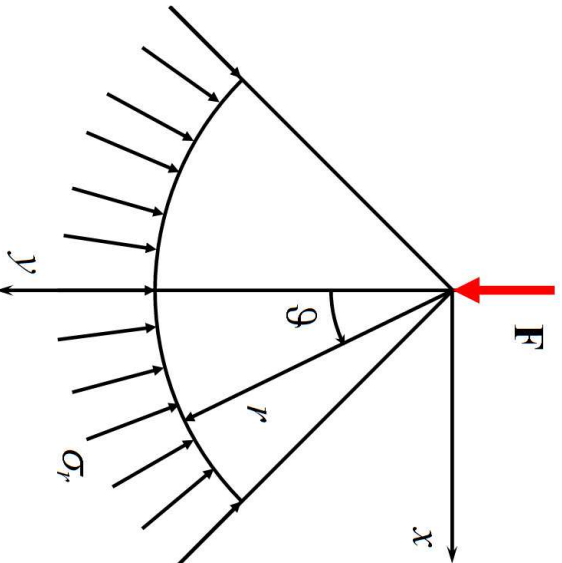


Joonis 6.29: Sümmeeitiline kiil ja tema sümmeeitriatasandis mõjuv jõud.

Vaatleme lõpmata pikka sümmeeitrist kiilu (joonis 6.29), mille sümmeeitriatasandis mõjub joonkoormus \mathbf{F} . Kiilu tipunurga tähistame 2α . Analoogiliselt tugiseina arvutusega, hülgame rajatingimused kiilu alaservas ja vaatleme $0 \leq y \leq \infty$.

6.14. Kiilu surve.

6 - 78



Joonis 6.30: Sümmeeitlisele kiilule mõjuv jõud, radiaalne pinge, polaar ja ristkoordinaadid.

Võtame kasutusele polaarkoordinaadid r ja ϑ (joonis 6.30). Sellisel juhul on tegu radiaalse pingusega ja pingekomponendid on esitatavad kujul (6.114). Konstantide k ja ϑ_0 määramiseks tuleb kõik joonisel 6.30 kujutatud jõud (ja pinged) projekteerida koordinaatide r ja ϑ (või x ja y sihile). Kuna välisjõud on vaadeldaval juhul vertikaalne (ja mõjub sümmeeitriatasandis), siis on konstant $\vartheta_0 = 0$. Konstandi k määramiseks projekteeritakse \mathbf{F} ja σ_r y -teljele:

$$F - \int_{-\alpha}^{\alpha} \sigma_r(\cos \vartheta) r d\vartheta = 0, \quad (6.115)$$

kust arvestades (6.114) saame

$$F - \int_{-\alpha}^{\alpha} \frac{k}{r} \cos^2 \vartheta r d\vartheta = 0, \quad \Rightarrow \quad k = \frac{2F}{2\alpha + \sin 2\alpha}. \quad (6.116)$$

Kokku saame seega lahendi kujul:

$$\sigma_r = -\frac{2F}{2\alpha + \sin 2\alpha} \frac{\cos \vartheta}{r}, \quad \sigma_{\vartheta} = \tau_{r\vartheta} = 0. \quad (6.117)$$

Kuna valemite (6.114) tuletamisel kasutati nii tasakaalu kui pidevuse võrrandeid, siis rahuldab ka vaadeldava ülesande lahend (6.117) nii tasakaalu kui pidevuse võrrandeid.

6.14. *Kiilku surve.*

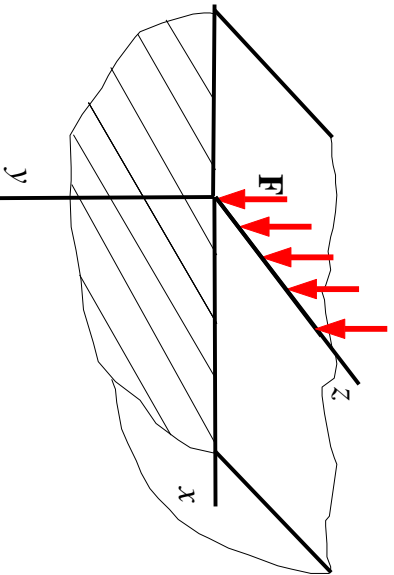
Praktiliste probleemide korral (vt. näiteks järgmist alajaotust) on siiski otstarbekas kasutada koordinaate x ja y . Üleminekuks on järgmised valemid:

$$\begin{cases} \sigma_x = \sigma_r l^2 + \sigma_{\vartheta} m^2 + 2\tau_{r\vartheta} l m, \\ \sigma_y = \sigma_r l_1^2 + \sigma_{\vartheta} m_1^2 + 2\tau_{r\vartheta} l_1 m_1, \\ \tau_{xy} = \sigma_r l l_1 + \sigma_{\vartheta} m m_1 + \tau_{r\vartheta} (l m_1 + l_1 m), \end{cases} \quad (6.118)$$

$$\begin{cases} l = \cos(r, x) = \sin \vartheta, \\ m = \cos(\vartheta, x) = \cos \vartheta, \\ l_1 = \cos(r, y) = \cos \vartheta, \\ m_1 = \cos(\vartheta, y) = -\sin \vartheta \end{cases} \quad \begin{cases} r = \sqrt{x^2 + y^2}, \\ \sin \vartheta = \frac{x}{\sqrt{x^2 + y^2}}, \\ \cos \vartheta = \frac{y}{\sqrt{x^2 + y^2}}. \end{cases} \quad (6.119)$$

Kokku saame kolm koordinaatidele x ja y vastavat pingekomponenti

$$\sigma_x = -\frac{kx^2y}{(x^2 + y^2)^2}, \quad \sigma_y = -\frac{ky^3}{(x^2 + y^2)^2}, \quad \tau_{xy} = -\frac{kxy^2}{(x^2 + y^2)^2}. \quad (6.120)$$

6.15 Joonkoormuse mõju poolruumile⁴

Joonis 6.31: Elastsele poolruumile mõjuv koondatud jõud.

Vaatleme elastset keskkonda, mis on püüratud koordinaattasandiga (x, z) ja millele mõjub piki z telge rakendatud jõud F . Selline ülesanne on tuntud *Flamant'i ülesandena* ja ta kujutab endast eelmises alajaotuses vaadeldud kiilu ülesande erijuhtu, kus nurk $\alpha = \pi/2$. Järelikult kons-tant $k = 2F/\pi$ ja pingekomponendid poolruumikoordinaatides

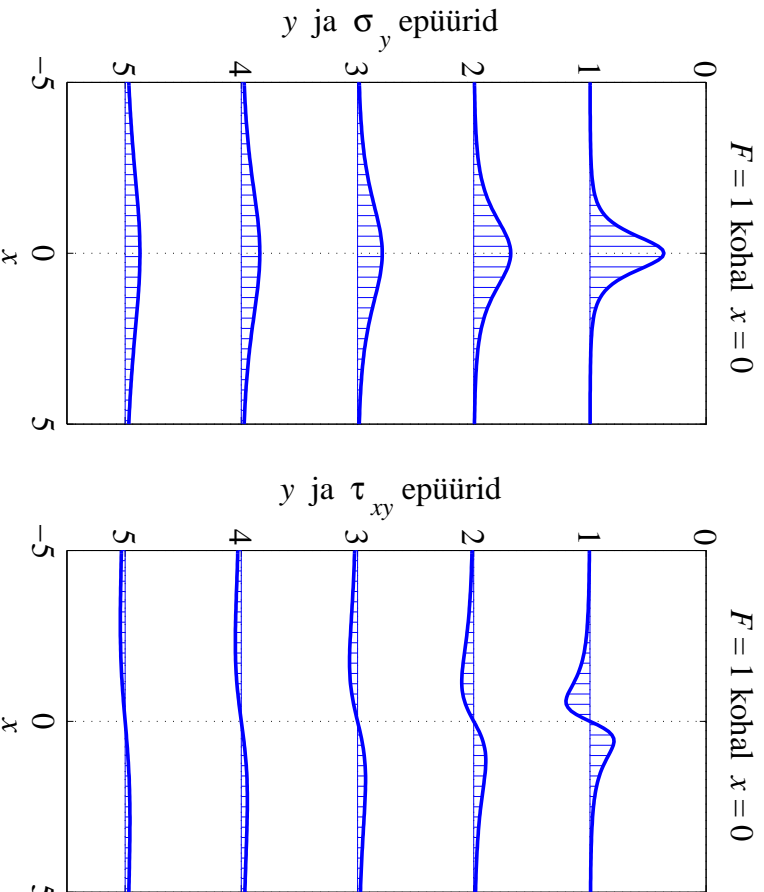
$$\sigma_r = -\frac{2F \cos \vartheta}{\pi r}, \quad \sigma_\vartheta = \tau_{r\vartheta} = 0 \quad (6.121)$$

ning ristkoordinaatides

$$\sigma_x = -\frac{2F x^2 y}{\pi(x^2 + y^2)^2}, \quad \sigma_y = -\frac{2F y^3}{\pi(x^2 + y^2)^2}, \quad \tau_{xy} = -\frac{2F xy^2}{\pi(x^2 + y^2)^2}. \quad (6.122)$$

⁴Õeldakse ka koondatud jõu mõju pooltasandile

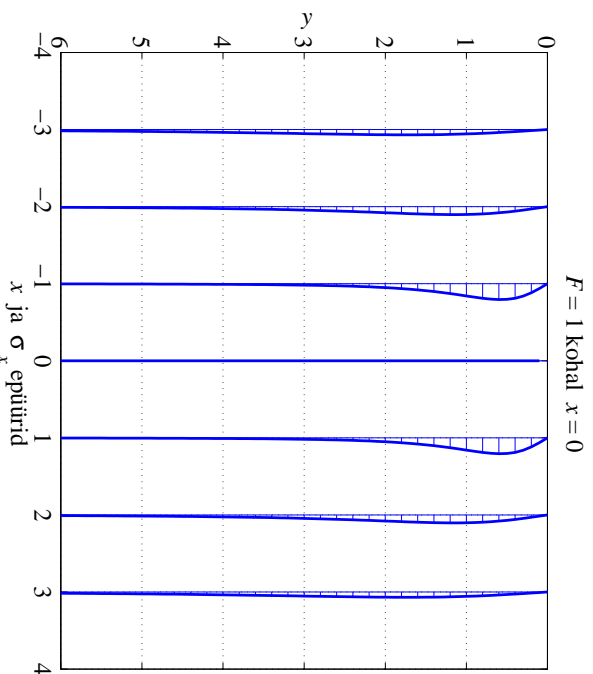
6.15. Joonkoormuse mõju poolruumile



On selge, et vaadeldavas piirkonnas on normaalpinged negatiivsed iga x ja y korral, nihkepinge τ_{xy} aga muudab jõu rakenduspunkti kohal oma märki: negatiivsete x korral on $\tau_{xy} > 0$ ja positiivsete x korral on $\tau_{xy} < 0$. Joonisel 6.32 on esitatud normaalpinge σ_y ja nihkepinge τ_{xy} epüürid koordinaadi y fikseeritud väärtustel

$y_0 = 1, 2, \dots, 5$.

Joonis 6.32: Normaalpinge σ_y ja nihkepinge τ_{xy} epüürid koordinaadi y fikseeritud väärtuste jaoks kohal $x = 0$ mõjuva ühikulise jõu F korral.

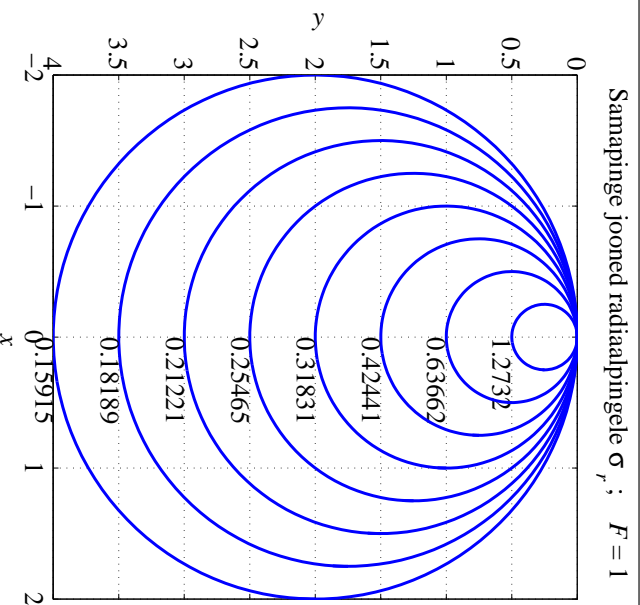


Joonis 6.33: Normaapinge σ_x epüürid koordinaadi x fikseeritud väärtuste jaoks kohal $x = 0$ mõjuva ühikulise jõu \mathbf{F} korral.

Joonisel 6.33 on esitatud normaapinge σ_x epüürid koordinaadi x fikseeritud väärtuste $x_0 = -3, -2, -1, 1, 2, 3$ jaoks.

Fikseeritud y korral omab normaapinge σ_y ekstreemalset väärtust kohal $x = 0$, ja nihkepinge τ_{xy} kohal $|x| = y_0/\sqrt{3}$. Analoogiliselt, fikseeritud x korral omab $\sqrt{}$ normaapinge σ_x ekstreemalset väärtust kohal $y = x_0/\sqrt{3}$.

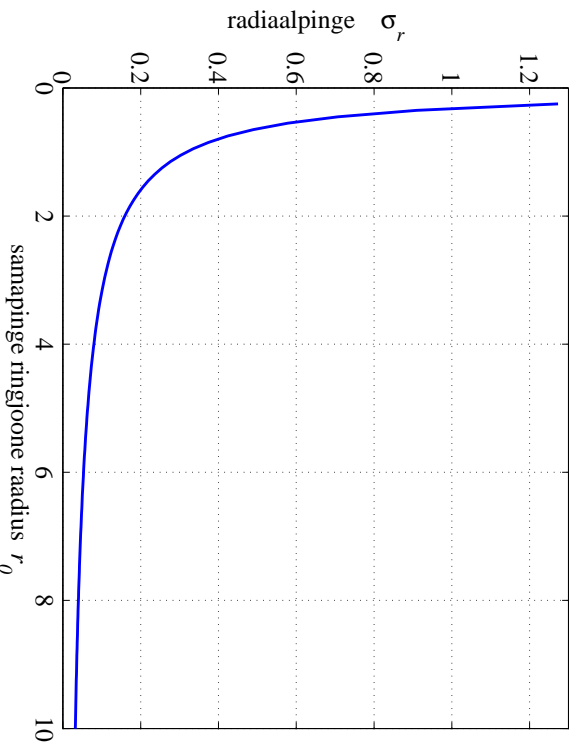
6.15. Joonkoormuse mõju poolruumile



Joonis 6.34: Radiaalpinge σ_r samapinge jooned kohal $x = 0$ mõjuva ühikjõu \mathbf{F} korral.

Joonisel 6.34 on esitatud radiaalpinge σ_r samapinge jooned — ringjoonel raadiusega r_0 on radiaalpinge $\sigma_r = -F/\pi r_0$. Kõik sellised ringjooned puutuvad x -telgele jõu \mathbf{F} rakenduspunktis.

Sellise graafilise radiaalpinge esituse andis esmakordselt Joseph Boussinesq ning seetõttu nimetatakse neid ringe *Boussinesqi ringideks*.



Joonis 6.35: Radiaalpinge σ_r sõltuvana samapinge joone raadiusest r_0 .

Joonisel 6.35 on näidatud kuidas sõltub radiaalpinge σ_r samapinge joone raadiusest r_0 .

6.15. Joonkoormuse mõju poolruumile

Valemeid (6.121) ja (6.122) võib kasutada selleks, et hinnata vundamendialuseid pingeid pinnases. Kuigi pinnas tldiselt ei käitu elastselt, on siiski leitud, et väikeste sisepingete korral on kõigil pinnastel rakendatav lineaarne elastsusteooria.

Eelpool vaadeldud lahend on lihtsalt üldistatav suvalise joonkoormuse $p(x)$ jaoks, mis mõjub lõigul $[a, b]$. Esmalt vaatleme juhtu, kus koondatud jõud \mathbf{F} ei mõju mitte koordinaatide alguses, vaid punktis $x = x_0$. Sel juhul saavad valemid (6.122) kuju

$$\sigma_x = -\frac{2F\xi^2 y}{\pi(\xi^2 + y^2)^2}, \quad \sigma_y = -\frac{2Fy^3}{\pi(\xi^2 + y^2)^2}, \quad \tau_{xy} = -\frac{2F\xi y^2}{\pi(\xi^2 + y^2)^2} \quad (6.123)$$

kus $\xi = x - x_0$.

Selleks, et arvutada lõigul $a \leq x \leq b$ mõjuvast joonkoormusest $p(x)$ põhjustatud pingeid, tuleb saadud valemities teha asendus $F = p(\xi)d\xi$ ja integreerida lõigul $[a, b]$.

Juhul kui $p = const.$, saame

$$\begin{aligned} \sigma_x &= -\frac{2p}{\pi} \int_{x=a}^{x=b} \frac{\xi^2 y}{(\xi^2 + y^2)^2} d\xi = -\frac{p}{\pi} \left(\arctan \frac{\xi}{y} - \frac{y\xi}{\xi^2 + y^2} \right) \Big|_{x=a}^{x=b} = \\ &= -\frac{p}{\pi} \left[\arctan \frac{(x-b)}{y} - \arctan \frac{(x-a)}{y} - \frac{y(x-b)}{(x-b)^2 + y^2} + \frac{y(x-a)}{(x-a)^2 + y^2} \right], \end{aligned} \quad (6.124)$$

$$\begin{aligned} \sigma_y &= -\frac{2p}{\pi} \int_{x=a}^{x=b} \frac{y^3}{(\xi^2 + y^2)^2} d\xi = -\frac{p}{\pi} \left(\arctan \frac{\xi}{y} + \frac{y\xi}{\xi^2 + y^2} \right) \Big|_{x=a}^{x=b} = \\ &= -\frac{p}{\pi} \left[\arctan \frac{(x-b)}{y} - \arctan \frac{(x-a)}{y} + \frac{y(x-b)}{(x-b)^2 + y^2} - \frac{y(x-a)}{(x-a)^2 + y^2} \right], \end{aligned} \quad (6.125)$$

6.15. Joonkoormuse mõju poolruumile

$$\begin{aligned} \tau_{xy} &= -\frac{2p}{\pi} \int_{x=a}^{x=b} \frac{\xi y^2}{(\xi^2 + y^2)^2} d\xi = \frac{p}{\pi} \frac{y^2}{\xi^2 + y^2} \Big|_{x=a}^{x=b} = \\ &= \frac{p}{\pi} \left[\frac{y^2}{(x-b)^2 + y^2} - \frac{y^2}{(x-a)^2 + y^2} \right]. \end{aligned} \quad (6.126)$$

Saadud valemite (6.124)–(6.126) abil on võimalik hinnata pingeid vundamendialuses pinnases.

Jaam Metsaveere koostatud õppevahendis⁵ on välja pakutud alternatiivne valem

$$\sigma_y^* = \frac{p}{\pi \sqrt{a^2 - x^2}}, \quad (6.127)$$

kus p on alusmüüri pikkusühikule mõjuv koormus, $2a$ vundamendi pikkus ja $-a \leq x \leq a$. See valem baseerub ideel määrata vundamendi ja pinnase vaheline rõhk, mis põhjustab tihtlase vertikaalsiirde kogu vundamendi ulatuses. Viimase valemil põhjal peaks vundamendi servades $x = \pm a$ tekkima lõpnata suured pinged. Tegelikuses selline olukord ei realiseeru — juba suhteliselt väikeste pingete juures tekkivad $x = \pm a$ ümbruses plastsed deformatsioonid ning tegelik pingejaotus on tunduvalt tihtlasem.

⁵J. Metsaveer, Plaatide arvutus ja tasanditlesanne, Tallinn, 1987

6.16 Näide: joonkoormuse mõju poolruumile

Ülesanne. Poolruumile mõjub lõigul $-5 \leq x \leq 5$ kontsantne joonkoormus $p = 1$. Leida normaalpinged σ_x , σ_y ja τ_{xy} koordinaatide x ja y fikseeritud väärtuste jaoks kasutades eelmises alajaotuses toodud valemeid.

Lahendus.

1. Normaalpinge σ_y arvutamiseks saab kasutada valemeid (6.125)₂, (6.123)₂ või (6.127).
 - Valem (6.125) võimaldab leida pinge σ_y väärtusi iga y ja x jaoks.
 - Valem (6.123)₂ rakendamiseks tuleb lõik $-5 \leq x \leq 5$ jagada n võrdseks osalõiguks pikkusega $\Delta x = 2a/n$ ja joonkoormus $n + 1$ koondatud jõuks. Osalõikude otstes $x_i = -a + i\Delta x$, ($i = 0, \dots, n$) mõjuvad sel juhul koondatud jõud $F_i = 2ap/(n + 1)$. Iga jõud F_i põhjustab pinge $\sigma_y(F_i)$. Seega, rakendades superpositsiooni printsiipi, avaldub $n + 1$ jõust põhjustatud pinge summana $\sigma_y = \sum_{i=0}^n \sigma_y(F_i)$.
 - Valem (6.127) on mõeldud pingete arvutamiseks vahetult vundamendi all ning seetõttu pole seal koordinaati y .

6.16. Näide: joonkoormuse mõju poolruumile

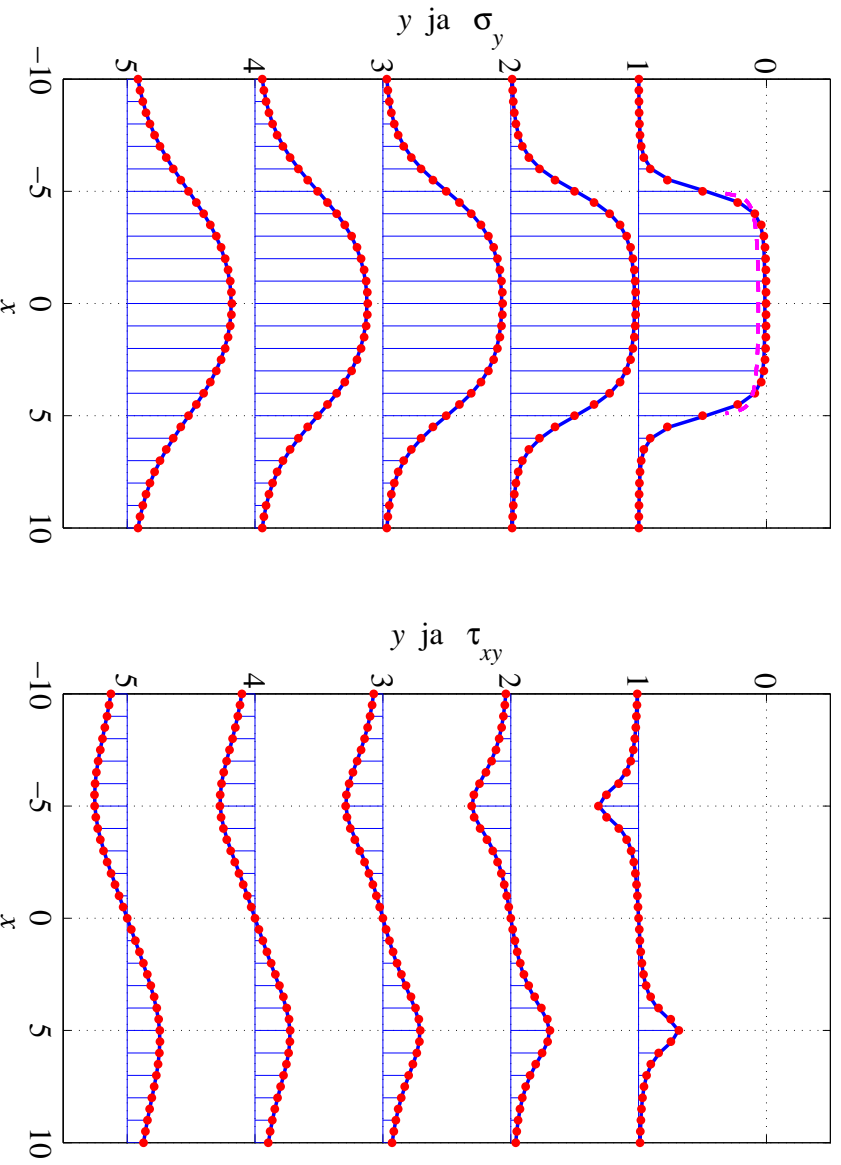
6 - 90

- Tulemused on esitatud joonistel 6.36–6.38. Joonisel 6.36 on osalõikude arv $n = 100$, joonisel 6.37 $n = 20$ ja joonisel 6.38 $n = 10$. Puna- ja sinise joonistuse vahel on näha erinevusi. Violettne kriipsjoon valemile (6.127) ja sinine pidev joon valemile (6.123)₂.
- 2. Nihkepinge τ_{xy} arvutamiseks saab kasutada valemeid (6.126) või (6.123)₃.
 - Valem (6.126) abil leida pinge τ_{xy} väärtusi iga y ja x jaoks.
 - Analooogiliselt normaalpingega σ_y , tuleb valem (6.123)₃ rakendamiseks lõik $-5 \leq x \leq 5$ jagada n võrdseks osalõiguks ja joonkoormus $n + 1$ koondatud jõuks. Kokku saame nüüd $\tau_{xy} = \sum_{i=0}^n \tau_{xy}(F_i)$.
 - Tulemused on esitatud joonistel 6.36–6.38. Joonisel 6.36 on osalõikude arv $n = 100$, joonisel 6.37 $n = 20$ ja joonisel 6.38 $n = 10$. Puna- ja sinise joonistuse vahel on näha erinevusi. Violettne kriipsjoon valemile (6.123)₃.

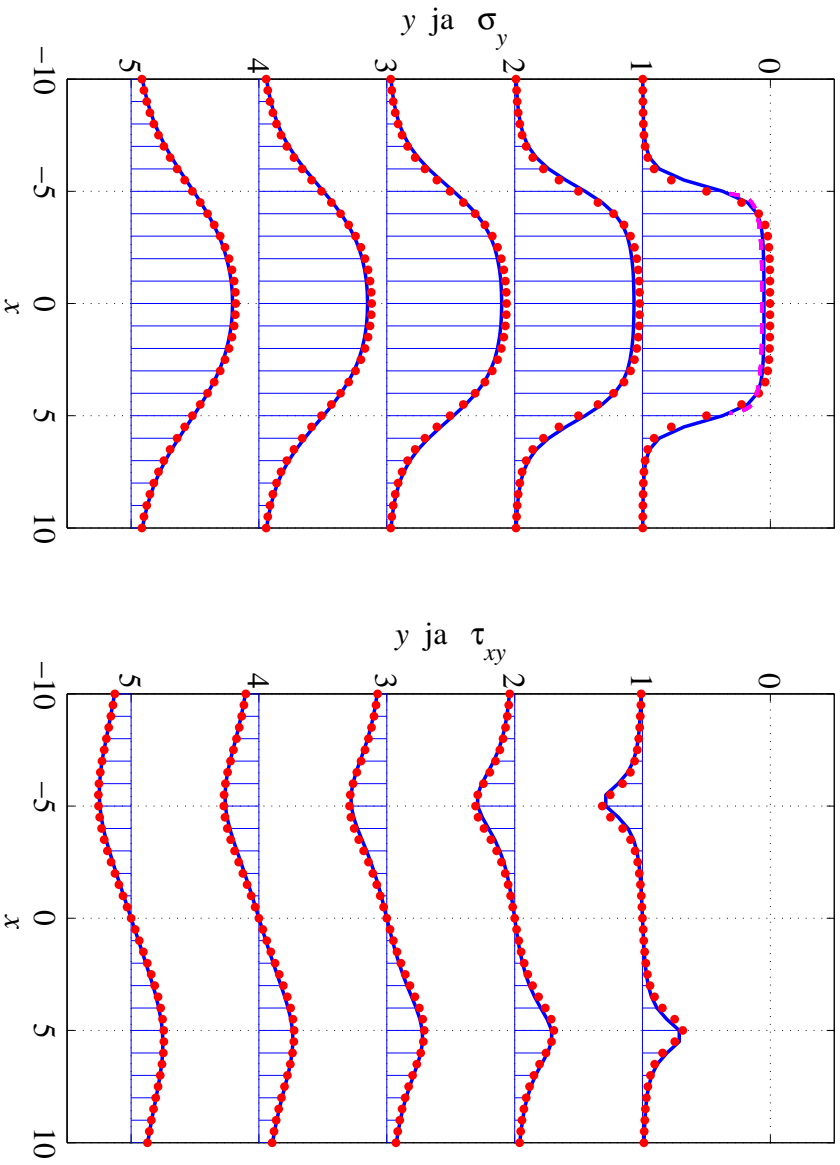
3. Normaalkõrge σ_x arvutamiseks saab kasutada valemeid (6.124) või (6.123)₁.
 - Valemite (6.124) ja (6.123)₁ kasutamise põhimõtted on samad, mis eelnevatel juhtudel.
 - Tulemused on esitatud joonistel 6.39–6.41. Joonisel 6.39 on osalõikude arv $n = 100$, joonisel 6.40 $n = 20$ ja joonisel 6.41 $n = 10$. Punane punktiirjoon vastab valemile (6.124) ja sinine pidev joon valemile (6.123)₁.
4. Joonistel 6.42–6.44 on lisaks esitatud samapingejooned pingetele σ_x , σ_y ja τ_{xy} piirkonnas $-10 \leq x \leq 10$, $0 < y \leq 5$.

6.16. Näide: joonkoormuse mõju poolruumile

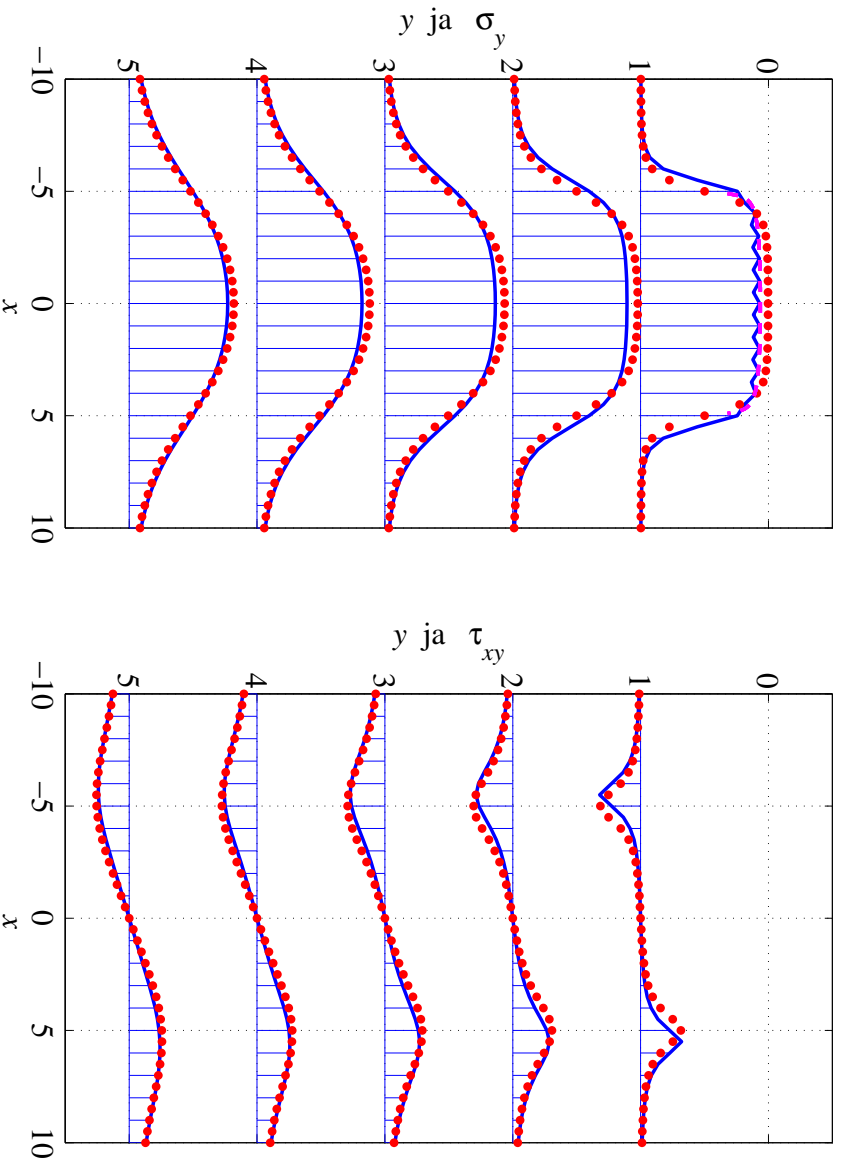
6 - 92



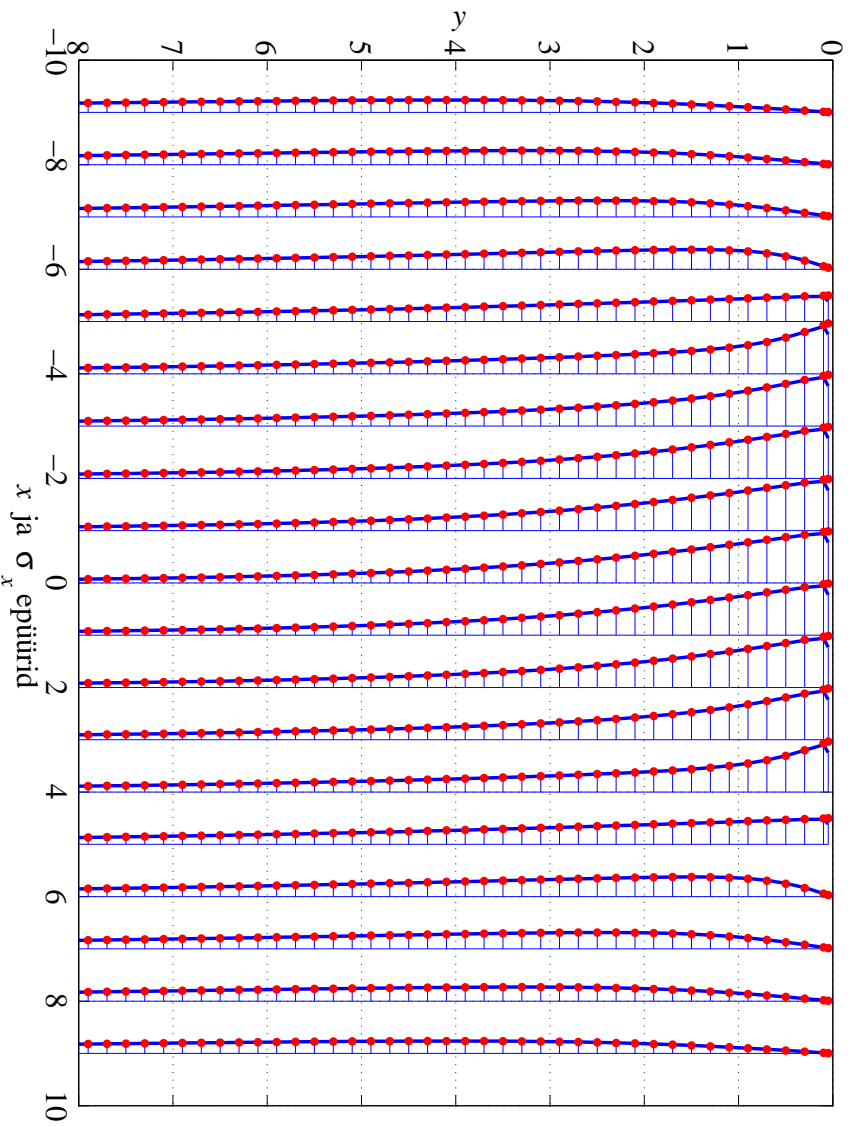
Joonis 6.36: Normaalkõrge σ_y ja nihkepõrge τ_{xy} epiüürid koordinaadi y fikseeritud väärtuste jaoks lõigul $-5 \leq x \leq 5$ mõjuva ühikulise joonkoormuse korral, osalõikude arv $n = 100$.



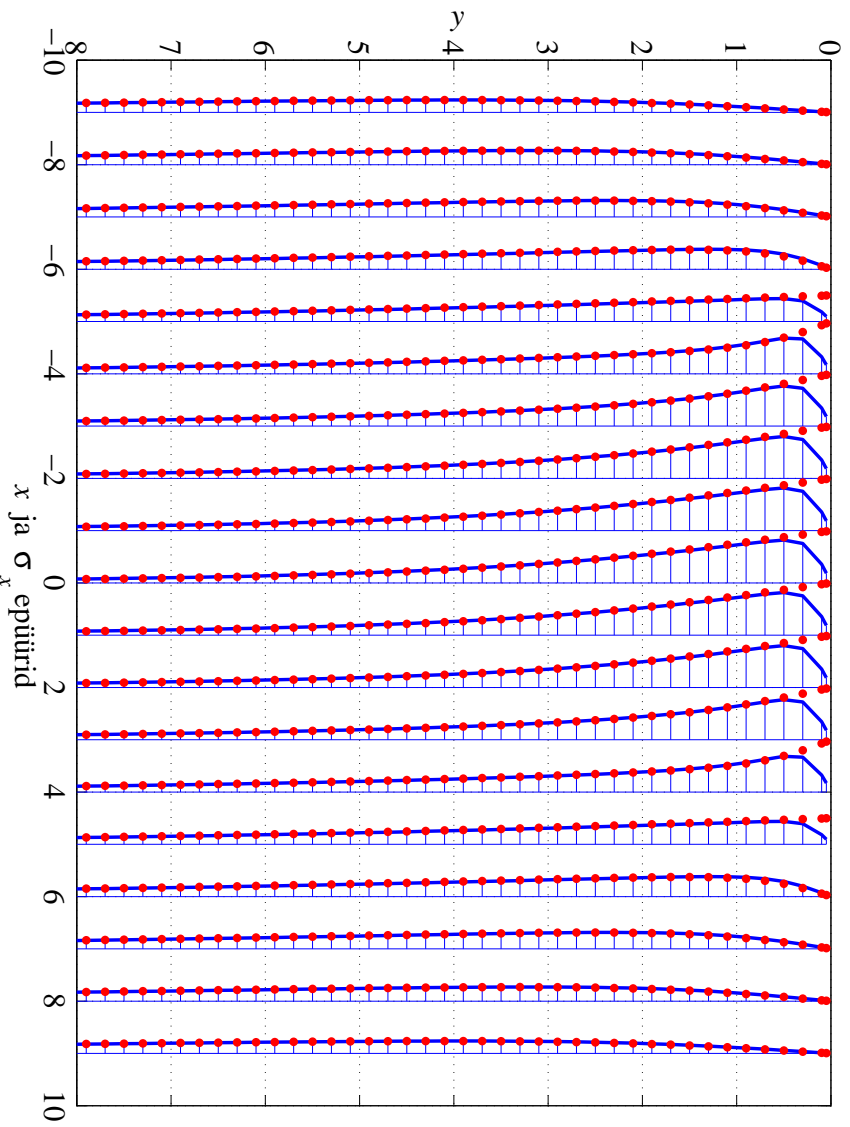
Joonis 6.37: Normaapinge σ_y ja nihkepinge τ_{xy} eputiirid koordinaadi y fikseeritud väärtuste jaoks lõigul $-5 \leq x \leq 5$ mõjuva ühikulise joonkoormuse korral, osalõikude arv $n = 20$.



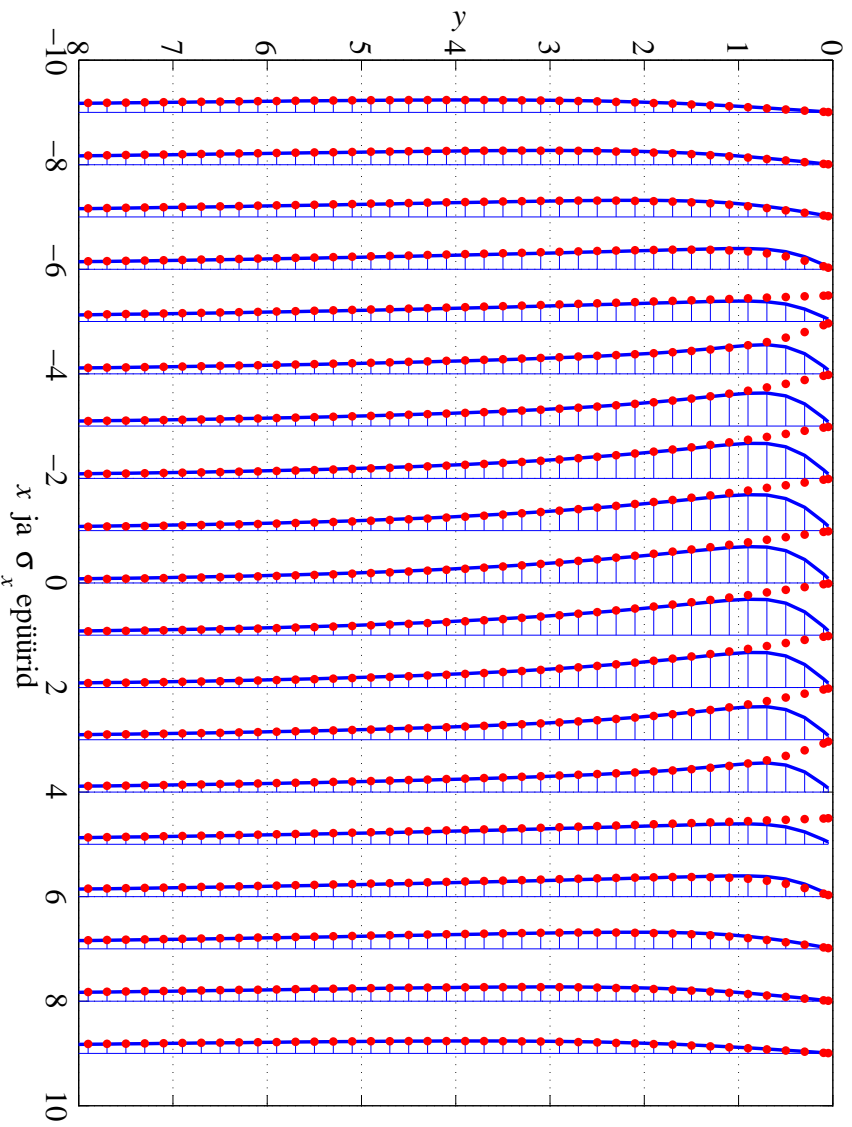
Joonis 6.38: Normaapinge σ_y ja nihkepinge τ_{xy} eputiirid koordinaadi y fikseeritud väärtuste jaoks lõigul $-5 \leq x \leq 5$ mõjuva ühikulise joonkoormuse korral, osalõikude arv $n = 10$.



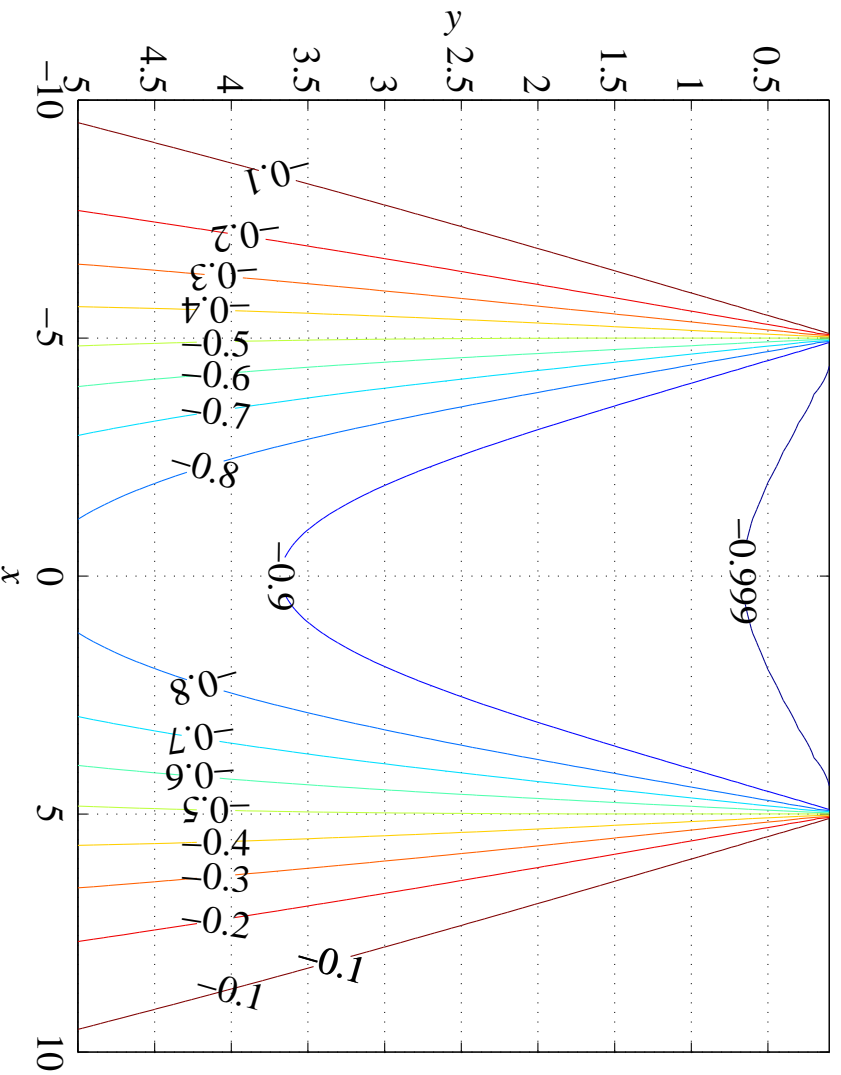
Joonis 6.39: Normaapinge σ_x epüürid koordinaadi x fikseeritud väärtuste jaoks lõigul $-5 \leq x \leq 5$ mõjuva ühikulise joonkoormuse korral, osalõikude arv $n = 100$.



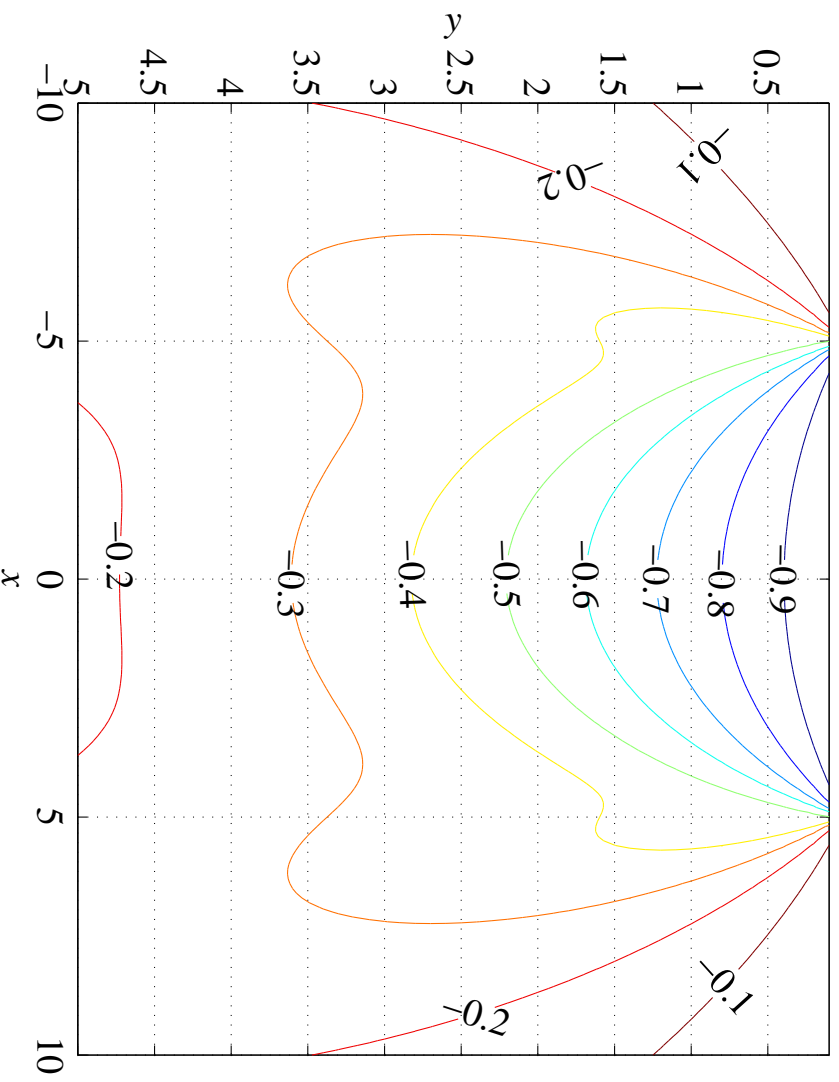
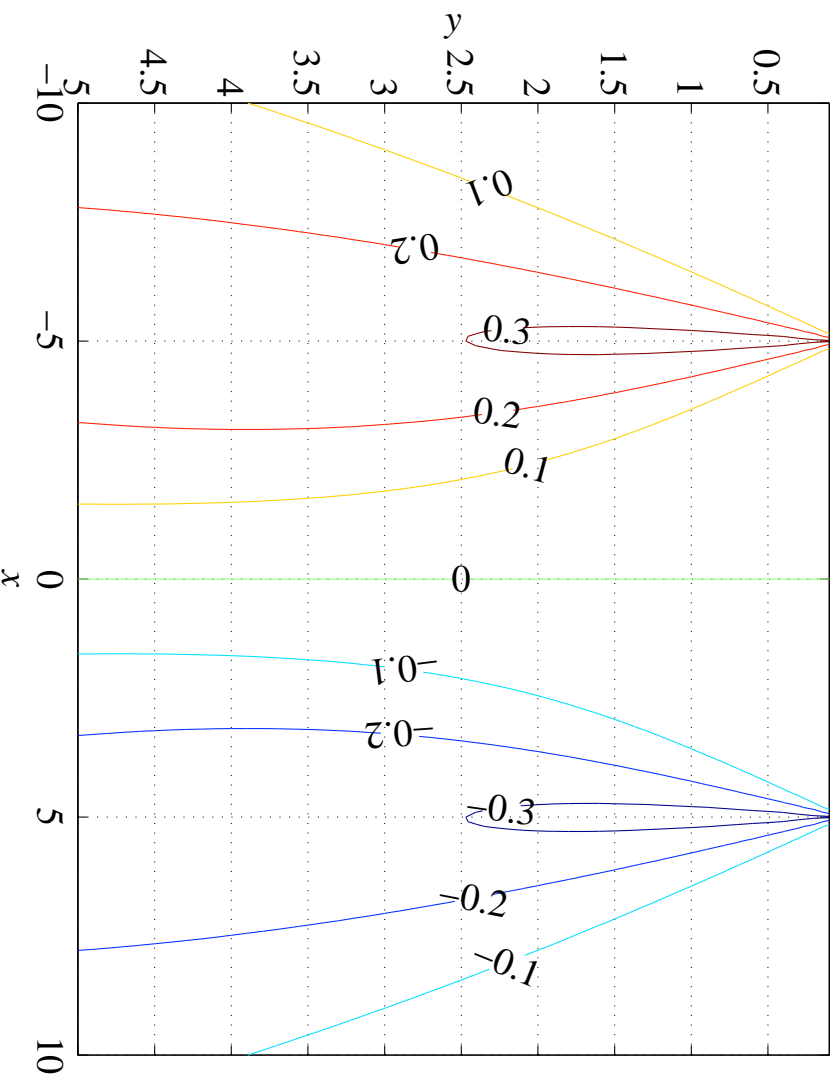
Joonis 6.40: Normaapinge σ_x epüürid koordinaadi x fikseeritud väärtuste jaoks lõigul $-5 \leq x \leq 5$ mõjuva ühikulise joonkoormuse korral, osalõikude arv $n = 20$.



Joonis 6.41: Normaapinge σ_x epüürid koordinaadi x fikseeritud väärtuste jaoks lõigul $-5 \leq x \leq 5$ mõjuva tihklise joonkoormuse korral, osalõikude arv $n = 10$.



Joonis 6.42: Samapingejooned normaapinge σ_y jaoks.

Joonis 6.43: Samapingejooned normaapinge σ_x jaoks.Joonis 6.44: Samapingejooned nihkepinge τ_{xy} jaoks.