

UNIVERSIDADE DO ESTADO DE SANTA CATARINA – UDESC
CENTRO DE CIÊNCIAS TECNOLÓGICAS – CCT
DEPARTAMENTO DE ENGENHARIA MECÂNICA – DEM

LUCAS BUBLITZ

**PHILLIPO: APLICAÇÃO DO MÉTODO DE ELEMENTOS FINITOS NA ANÁLISE
ESTÁTICA DE ESTRUTURAS RÍGIDAS UTILIZANDO PARADIGMAS DE
PROGRAMAÇÃO PARALELA**

JOINVILLE

2023

LUCAS BUBLITZ

**PHILLIPO: APLICAÇÃO DO MÉTODO DE ELEMENTOS FINITOS NA ANÁLISE
ESTÁTICA DE ESTRUTURAS RÍGIDAS UTILIZANDO PARADIGMAS DE
PROGRAMAÇÃO PARALELA**

Dissertação apresentada ao Programa de graduação em Engenharia Mecânica do Centro de Ciências Tecnológicas da Universidade do Estado de Santa Catarina, como requisito parcial para a obtenção do grau de Bacharel em Engenharia Mecânica.

Orientador: Pablo Muñoz

JOINVILLE

2023

Para gerar a ficha catalográfica de teses e
dissertações acessar o link:
<https://www.udesc.br/bu/manuais/ficha>

Bublitz, Lucas

PHILLIPO: aplicação do método de elementos finitos
na análise estática de estruturas rígidas utilizando
paradigmas de programação paralela / Lucas Bublitz. -
Joinville, 2023.

?? p. : il. ; 30 cm.

Orientador: Pablo Muñoz.

.
Dissertação - Universidade do Estado de Santa
Catarina, Centro de Ciências Tecnológicas, Bacharelado
em Engenharia Mecânica, Joinville, 2023.

1. Palavra-chave. 2. Palavra-chave. 3. Palavra-chave.
4. Palavra-chave. 5. Palavra-chave. I. Muñoz, Pablo .
II. , . III. Universidade do Estado de Santa Catarina,
Centro de Ciências Tecnológicas, Bacharelado em
Engenharia Mecânica. IV. Título.

ERRATA

Elemento opcional.

Exemplo:

SOBRENOME, Prenome do Autor. Título de obra: subtítulo (se houver). Ano de depósito. Tipo do trabalho (grau e curso) - Vinculação acadêmica, local de apresentação/defesa, data.

Folha	Linha	Onde se lê	Leia-se
1	10	auto-conclavo	autoconclavo

LUCAS BUBLITZ

**PHILLIPO: APLICAÇÃO DO MÉTODO DE ELEMENTOS FINITOS NA ANÁLISE
ESTÁTICA DE ESTRUTURAS RÍGIDAS UTILIZANDO PARADIGMAS DE
PROGRAMAÇÃO PARALELA**

Dissertação apresentada ao Programa de graduação em Engenharia Mecânica do Centro de Ciências Tecnológicas da Universidade do Estado de Santa Catarina, como requisito parcial para a obtenção do grau de Bacharel em Engenharia Mecânica.

Orientador: Pablo Muñoz

BANCA EXAMINADORA:

Nome do Orientador e Titulação
Nome da Instituição

Membros:

Nome do Orientador e Titulação
Nome da Instituição

Nome do Orientador e Titulação
Nome da Instituição

Nome do Orientador e Titulação
Nome da Instituição

Joinville, 01 de maio de 2023

Dedico este trabalho a quem, gostando de
aprender, não fica cansado em fracassar.

AGRADECIMENTOS

Agradeço, primeiramente, aos meus pais, Gerson e Klissia, e à minha vó, Norma, pelo suporte. Agradeço aos meus amigos, Ana, Gabriel, Willian, Lucas, Wesley (e o outro também!), Filipe e Gustavo, por estarem presente nessa longa caminhada da graduação.

“Mas o contraste não me esmaga liberta-me; e
a ironia que há nele é sangue meu. O que
deveria humilhar-me é a minha bandeira, que
desfraldo; e o riso com que deveria rir de mim,
é um clarim com que saúdo e gero uma
alvorada em que me faço.” (Fernando Pessoa
em Livro do Desassossego – *com uma pequena
alteração minha*)

RESUMO

Elemento obrigatório que contém a apresentação concisa dos pontos relevantes do trabalho, fornecendo uma visão rápida e clara do conteúdo e das conclusões do mesmo. A apresentação e a redação do resumo devem seguir os requisitos estipulados pela NBR 6028 (ABNT, 2003). Deve descrever de forma clara e sintética a natureza do trabalho, o objetivo, o método, os resultados e as conclusões, visando fornecer elementos para o leitor decidir sobre a consulta do trabalho no todo.

Palavras-chave: Palavra 1. Palavra 2. Palavra 3. Palavra 4. Palavra 5.

ABSTRACT

Elemento obrigatório para todos os trabalhos de conclusão de curso. Opcional para os demais trabalhos acadêmicos, inclusive para artigo científico. Constitui a versão do resumo em português para um idioma de divulgação internacional. Deve aparecer em página distinta e seguindo a mesma formatação do resumo em português.

Keywords: Keyword 1. Keyword 2. Keyword 3. Keyword 4. Keyword 5.

LISTA DE ILUSTRAÇÕES

LISTA DE TABELAS

LISTA DE ABREVIATURAS E SIGLAS

MEF	Método dos Elementos Finitos
FEM	Finite Element Method
MVF	Método dos volumes finitos
SI	Sistema Internacional de Unidades

LISTA DE SÍMBOLOS

1 pipoca

SUMÁRIO

1 INTRODUÇÃO

I think of myself as an engineer, not as a visionary or 'big thinker.' I don't have any lofty goals. (Linus Torvalds)

A limitação do ser humano em captar integralmente os fenômenos ao seu redor é evidente, a ponto de não conseguir compreender como eles se dão. Analisar um fenômeno, portanto, separando-o em pequenas partes (ou elementos) cujo comportamento é mais facilmente determinado, e, a partir da justaposição delas, reconstruir o funcionamento do próprio fenômeno, é um modo intuitivo que engenheiros e cientistas procedem em seus estudos. (??, p. 2).

Decorrente dessa limitação, a necessidade de se criar modelos matemáticos padronizados para a compressão de fenômenos físicos se faz constante, tanto por permitir sua disseminação e comunicação, quanto por generalizar suas aplicações. "Muitos dos princípios ou leis que governam o comportamento do mundo natural são expressos em termos de taxas nas quais os eventos ocorrem. Quando traduzidos para a linguagem matemática, essas relações se tornam equações, e as taxas são representadas por derivadas. Equações que incluem derivadas são chamadas *equações diferenciais*." (??, pág. 1)

Dentre as ferramentas matemáticas, as equações diferenciais se mostram em uma posição de destaque para descrever esse modelos, sejam leis da natureza, princípios físicos ou mesmo simplificados decorrentes destes.

O MEF consiste, basicamente, na ideia apresentada de análise, em que o domínio de uma equação diferencial é subdividido em elementos discretos, descritos por um conjunto de nós formando uma malha. Nesse método, os elementos tem suas propriedades herdadas do domínio (características, condições de contorno etc.), entretanto, a descrição do fenômeno é simplificada por meio de funções de interpolação, descritas pelas características de seus nós. Essas discretizações são, então, justapostas, de modo a garantir continuidade, formando um sistema, cuja solução é uma aproximação da solução da própria equação diferencial.

Esse procedimento é muito custoso em termos de cálculo, visto que para cada elementos é necessário calcular suas funções de interpolação, e depois justapor todos em um grande sistema linear, cuja solução também é custosa. É evidente, então, que o Método dos Elementos Finitos, ou os métodos numéricos em geral, acompanha o desenvolvimento da programação, impulsionado pelo avanço do processamento computacional (??). O poder computacional permite que se trabalhe com um volume inconcebível, para a capacidade humana, de dados e operações, como também das estruturas de dados e algoritmos que os manipulam. O algoritmo e a estrutura de dados passam a ser tão relevantes quanto a própria equação diferencial. Então, é de se esperar que uma aplicação desse método seja acompanhada de um projeto de software conciso, cujo objetivo não seja só a otimização computacional, mas a legibilidade e modularização.

Em contra partida, seu desempenho, em termos de processamento, é muito inferior ao de linguagens compiladas, como C e Fortran, cuja eficiência de execução é necessária, quando se trabalha com problemas grandes e complexos, para se obter um tempo de execução razoável,

as custas de uma sintaxe prolixa, tipagem estática e gerenciamento manual de memória. Esse dilema entre produtividade de linguagens como Python e o desempenho de linguagens como C, é conhecido como *The Two languages Problem*, ou, em tradução livre, O Problema das Duas Linguagens.

Visando unificar esses dois mundos, e diminuir a distância entre as linguagens, engenheiros do MIT desenvolveram Julia, "a programming language for the scientific community that combines features of productivity languages, such as Python or MATLAB, with characteristics of performance-oriented languages, such as C++ or Fortran."(??, tradução livre) Por conta do sucesso de Julia, e de sua comunidade engajada, a linguagem vem sendo adotada mais e mais no âmbito acadêmico, incluindo na área de elementos finitos, o que motivou a escolha dela para o desenvolvimento deste trabalho.

O Método dos Elementos Finitos é uma ferramenta numérica poderosa para a análise de sólidos, e o seu desenvolvimento em linguagens como Julia oferece uma porta de entrada muito convidativa para novos engenheiros, assim como impulsiona novas pesquisas no campo. Entendendo como o método funciona e como é aplicado, observando aspectos tanto matemáticos e físicos, quanto de programação e de estrutura de dados, é crucial para que engenheiros possam aplicá-lo devidamente, principalmente quando se utilizam de soluções já prontas: de código aberto ou proprietárias. Este documento aborda o desenvolvimento de um desses softwares: PHILLIPO.jl, cujo objetivo é expor e aplicar o MEF, abordando alguns aspectos de programação diferenciados daqueles vistos na graduação como programação paralela, modularização e empacotamento, sem o intuito de concorrer com outras soluções já consolidadas ou ser referência de aplicação, mas de ser exemplificativo.

1.1 MOTIVAÇÃO

O tema surgiu quando o autor se encontrou na tarefa de adicionar uma funcionalidade em um software já existente de elementos finitos, e percebeu que, mesmo tendo visto o assunto na graduação, não detinha o conhecimento necessário para compreender o seu funcionamento. Então resolveu por criar seu próprio programa, em Julia, aplicando seus conhecimento prévios de projeto de software, desenvolvendo mais o seu entendimento sobre o Método dos Elementos Finitos, assim como de aspectos numéricos computacionais.

1.2 OBJETIVO

O objetivo geral deste trabalho foi desenvolver uma aplicação de MEF para a análise de tensão e deformação em estruturas sólidas sobre carregamentos estáticos em regime elástico linear, utilizando para tanto, aspectos de programação funcional, processamento paralelo, focando em características modulares de implementação e de legibilidade, com o intuito secundário de expor as facilidades e vantagens da linguagem Julia, como também servir de exemplo menor.

1.2.1 Objetivos propostos

Foram propostos os seguintes objetivos específicos:

1. estudar o MEF aplicado na determinação de deformações de estruturas sólidas em regime elástico e linear, sob carregamentos estáticos (implementando os elementos triangulares e tetraédricos, de deformações constantes);
2. programar os algoritmos de MEF em Julia;
3. desenvolver um módulo que seja distribuível pelo gerenciador de pacotes Pkg.jl, em um repositório público hospedado no GitHub;
4. aplicar processamento paralelo em determinadas partes do programa em que as funções nativas não o fazem, a fim de utilizar mais da capacidade de processamento do computador que um código feito sobre o paradigma estruturado;
5. estudar as características da linguagem Julia, e como ela pode ser uma alternativa viável para C e FORTRAN em programação científica de alta performance.

1.3 ORGANIZAÇÃO DO DOCUMENTO

Este documento aborda o projeto e o desenvolvimento de um módulo em Julia, denominado PHILLIPO.jl, que aplica o Método de Elementos Finitos, integrado à ferramenta de pré e pós-processamento GiD, para realizar a análise das tensões em estruturas sólidas e elásticas sobre carregamentos estáticos; e é organizado em capítulos que abordam:

1. A mecânica dos sólidos: tensão e deformação no regime elástico;
2. O método de elementos finitos aplicado no equilíbrio estático de estruturas sólidas;
3. A linguagem de programação Julia: o processamento paralelo acessível a engenheiros mecânicos;
4. PHILLIPO.jl, o módulo;
5. Validação e verificação de resultados;
6. Objetivos alcançados e melhorias em projetos futuros;
7. Conclusão.

O código fonte de PHILLIPO.jl, sob a licença LGPL, assim como o das interfaces de integração com o GiD, estão impressas em anexos, cujos arquivos, incluindo o \LaTeX deste documento, podem ser acessados no repositório: <<https://github.com/lucas-bublitz/PHILLIPO.jl>>.

Todas as figuras foram criadas pelo próprio autor.

2 A MECÂNICA DOS SÓLIDOS: TENSÃO, DEFORMAÇÃO E DESLOCAMENTO

A Mecânica dos Sólidos é parte da física que estuda o comportamento de objetos sólidos sobre carregamentos, aplicando métodos analíticos para determinar suas características de resistência, rigidez e estabilidade. Seu conteúdo é notório por ser fundamental para grande parte da vida dos engenheiros, como mecânicos, civis ou mesmo eletricitas, ao lado de outras áreas também tão fundamentais, Mecânica dos Fluidos e Termodinâmica. Sua aplicação é voltada ao projeto de estruturas a fim de que cumpram determinadas exigências, sejam tanto de deformação máxima, capacidade de carga e peso, como também de economia de materiais. E, por meio de ferramentas matemáticas, estuda os efeitos de tensão e deformação no interior de corpos sólidos. (??, pág. 2)

Corpos sólidos são conjuntos de matéria que resistem a forças cisalhantes, ou seja, que resistem a trações tangenciais às suas superfícies. Essa é a característica fundamental dos sólidos, e, para contextualização deste capítulo, é importante que também sejam elásticos, homogêneos e isotrópicos. Aqui, um corpo com essas características é denominado \mathcal{B} .

Corpos sólidos elásticos são aqueles que, quando submetidos a carregamentos, deformam-se, mas, quando o carregamento é retirado, retornam à sua forma original, dentro de seu regime elástico. *Corpos sólidos homogêneos* são aqueles que possuem as mesmas propriedades físicas em todos os pontos de sua geometria, como massa específica, rigidez etc., de modo que uma porção do corpo seja indistinta do restante. *Corpos sólidos isotrópicos* são aqueles que possuem as mesmas propriedades físicas em todas as direções de sua geometria.

Este capítulo aborda os seguintes temas de Mecânica dos Sólidos, relevantes para o desenvolvimento inicial do módulo PHILLIPO.jl voltado à análise de estruturas elásticas sobre carregamentos contantes:

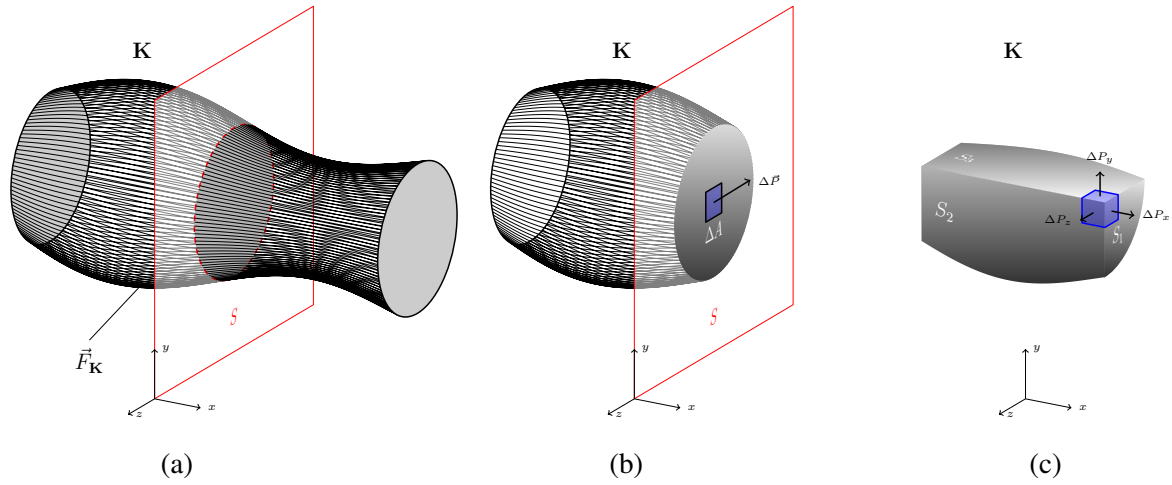
1. tensão;
2. deslocamento e deformação;
3. a lei de Hooke generalizada;
4. tensão de von mises.

2.1 TENSÃO

Um corpo sólido se deforma quando submetido a carregamentos externos¹, distribuindo essas cargas ao longo de sua geometria. Tensão, no contexto de cargas mecânicas, define a grandeza dessa distribuição agindo sobre áreas infinitesimais, de modo que qualquer secção do corpo revele forças internas que estejam em equilíbrio entre si, e que sejam balanceadas pelos carregamentos externos. Essas forças, geralmente, variam ao longo do corpo, como também,

¹ Expressão que se refere tanto a carregamentos térmicos, quanto mecânicos, embora o primeiro não seja assunto deste texto.

Figura 1 – Forças internas: seção em um sólido qualquer



dependem do plano de seção. E, devido a sua forma vetorial, é conveniente que sejam decompostas em parcelas tangenciais e normais à seção. (??, pág. 60)

Sejam um corpo \mathcal{B} , sólido, em equilíbrio e de geometria qualquer, situado sobre um sistema de referência (x, y, z) , submetido a forças externas na forma do carregamento \mathbb{F} , e as seções $S_{1,2,3}$, planos de corte através desse corpo (normais aos versores do sistema de referência), em que atuam as forças internas \mathbb{P} , conforme a figura ?? . \mathbb{P} é a resultante de forças que atuam sobre uma área ΔA (centrada em um certo ponto p) discretizada de S . O limite da razão entre cada componente de \mathbb{P} (tangenciais e normais) e a área ΔA , quando $\Delta A \rightarrow 0$, define as componentes da tração agindo sobre o ponto de análise do corpo, de forma que

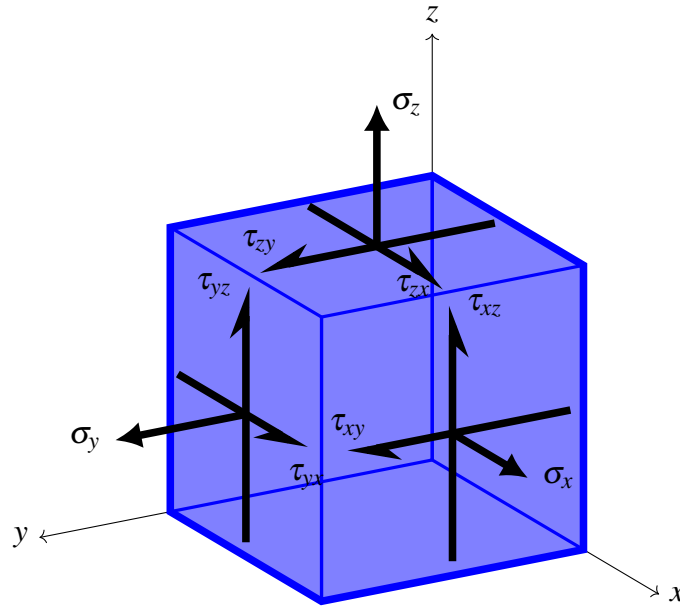
$$\tau_{xx} = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\mathbb{P}_x}{\Delta A}, \quad \tau_{xy} = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\mathbb{P}_y}{\Delta A}, \quad \tau_{xz} = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\mathbb{P}_z}{\Delta A}, \quad (1)$$

em que os índices de τ indicam, o primeiro, a normal do plano infinitesimal em que a tensão atua, e, o segundo, sua direção. Por conveniência, as tensões normais (aquelas que atuam perpendicularmente ao plano) são representadas por σ , ao invés de se utilizar τ com índices repetidos ($\tau_{xx} \equiv \sigma_x$). O símbolo *tau*, então, é reservado às tensões de cisalhamento, que atuam tangencialmente ao plano infinitesimal. No SI, a tensão é mensurada em Pascal ([Pa] = [N/m²]).

Se o mesmo procedimento for realizado para cada face de o elemento cúbico, formado por mais três seções paralelas e equidistantes a $S_{1,2,3}$ da figura ??, teremos a configuração da tração em três planos perpendiculares entre si para um certo ponto p em \mathcal{K} , conforme a figura ??, o que descreve o estado de tensão para aquele ponto. As componentes do estado de tensão podem ser dispostas na forma de uma matriz representativa do tensor de segunda ordem, denominado tensor de tensões, e, de acordo com ?? (??)pág. 8]popov, é

$$\boldsymbol{\sigma} = \begin{bmatrix} \sigma_x & \tau_{yx} & \tau_{zx} \\ \tau_{xy} & \sigma_y & \tau_{zy} \\ \tau_{xz} & \tau_{yz} & \sigma_z \end{bmatrix}, \quad (2)$$

Figura 2 – Estado de tensão



em que a linha indica o plano em que a componente age, e a coluna, sua direção.

O tensor de tensões é simétrico, o que pode ser demonstrado realizando o somatório de momentos sobre o elemento infinitesimal de tensão, de modo que esteja em equilíbrio. Oportunamente, escolhendo o ponto central para a análise do equilíbrio angular, podemos descrever as seguintes relações (??, pág. 8):

$$\begin{cases} \vec{i}: \tau_{zy}(dxdy)\frac{dz}{2} - \tau_{yz}(dxdz)\frac{dy}{2} - \tau_{zy}(dydx)\frac{dz}{2} + \tau_{yz}(dxdy)\frac{dy}{2} = 0 \\ \vec{j}: \tau_{xz}(dydz)\frac{dx}{2} - \tau_{zx}(dxdy)\frac{dz}{2} - \tau_{zx}(dxdy)\frac{dz}{2} + \tau_{xz}(dydz)\frac{dx}{2} = 0 \\ \vec{k}: \tau_{yx}(dxdz)\frac{dy}{2} - \tau_{xy}(dydz)\frac{dx}{2} - \tau_{xy}(dydz)\frac{dx}{2} + \tau_{yx}(dxdz)\frac{dy}{2} = 0 \end{cases} \implies \begin{cases} \tau_{zy} = \tau_{yz} \\ \tau_{xz} = \tau_{zx} \\ \tau_{yx} = \tau_{xy} \end{cases} \quad (3)$$

Portanto,

$$\tau_{ij} = \tau_{ji} \iff \boldsymbol{\sigma} = \boldsymbol{\sigma}^t. \quad (4)$$

Essa propriedade torna com que o tensor de tensões possua apenas seis componentes independentes, ao invés de nove. Aproveitando-se disso, a notação de Voigt reduz a ordem do tensor, distribuindo as componentes em um vetor coluna de seis elementos, tal que, de acordo com ?? (??),

$$\{\boldsymbol{\sigma}\} = \begin{bmatrix} \sigma_x & \sigma_y & \sigma_z & \tau_{xy} & \tau_{xz} & \tau_{yz} \end{bmatrix}^t. \quad (5)$$

2.1.1 Equações diferenciais governantes do equilíbrio estático

Outro fato importante sobre o estado de tensão vem do equilíbrio de forças. Assumindo que a distribuição de tensão $\boldsymbol{\sigma}(x, y, z)$ é contínua e diferenciável ao longo do domínio Ω do sólido \mathcal{B} , podemos analisar sua variação sobre um elemento cúbico infinitesimal, de modo que a força resultante sobre ele seja nula. Como o tensor de tensões representa a decomposição das forças internas agindo sobre as faces de um cubo infinitesimal, o somatório de forças é a própria integral da tensão ao longo dessas superfícies, ou seja,

$$\oint_A \boldsymbol{\sigma} \cdot d\mathbf{A} = \mathbf{0}. \quad (6)$$

São desconsideradas as forças de campo, como gravidade ou eletromagnéticas. (??, pág. 4, The Equilibrium Equations)

A integração é sobre uma região fechada, fronteira de um subdomínio de Ω , e portanto, como a tensão foi assumida contínua e diferenciável em todo Ω , podemos aplicar o teorema da divergência² à equação ??, obtendo que

$$\int_V \nabla \cdot \boldsymbol{\sigma} dV = \mathbf{0}. \quad (7)$$

Essa relação é válida para qualquer volume infinitesimal no sólido, independente de sua orientação (ou seja, independente da escolha do sistema de referência), portanto o domínio de integração V é um volume arbitrário. Deste modo, como a integração deve ser nula independentemente do subdomínio de Ω escolhido para compor V , a função integrada deve ser nula em todo domínio, ou seja,

$$\nabla \cdot [\boldsymbol{\sigma}] = \vec{0}. \quad (8)$$

Esse resultado é o sistema de equações diferenciais parciais de equilíbrio, que governa o estado de tensão. A partir dele, é possível obter tanto a distribuição de tensão sobre o sólido, desde que sejam conhecidas as condições de contorno. Comumente é solucionada por métodos numéricos, como o MEF, devido à dificuldade em encontrar soluções analíticas para geometrias muito complicadas.

Explicitamente, para três dimensões, o sistema de equações diferenciais de equilíbrio é

² O teorema da divergência, também conhecido como teorema de Gauss, afirma que, dada uma função vetorial contínua e diferenciável sobre uma região fechada: $\oint_{\partial\Omega} \mathbf{f} d\mathbf{A} = \iiint_{\Omega} \nabla \cdot \mathbf{f} dV$, em que $\partial\Omega$ representa a fronteira da região Ω .

$$\frac{\partial \sigma_x}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{yx}}{\partial y} + \frac{\partial \tau_{zx}}{\partial z} = 0, \quad (9)$$

$$\frac{\partial \tau_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial \sigma_y}{\partial y} + \frac{\partial \tau_{zy}}{\partial z} = 0, \quad (10)$$

$$\frac{\partial \tau_{xz}}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{yz}}{\partial y} + \frac{\partial \sigma_z}{\partial z} = 0. \quad (11)$$

A direção em que o elemento infinitesimal é orientado altera as componentes do seu estado de tensão, de modo que sua rotação evidencia direções nas quais as tensões não tem componentes tangenciais, ou seja, têm cisalhamento nulo. Essas tensões são chamadas, então, tensões principais.

O tensor de tensões é transformação linear que recebe um vetor unitário \hat{n} e retorna o vetor da tensão resultante, $\vec{\sigma}_{\hat{n}}$, agindo sobre um plano normal a \hat{n} .³ Caso exista uma tensão resultante que tenha a mesma direção \hat{n} , a tensão não terá componentes tangenciais, uma vez que, sendo colinear ao vetor unitário, é normal ao plano definido por ele. Em termos matemáticos, é o mesmo que $\sigma_{\hat{n}} = \sigma \hat{n}$ ⁴, ou, aplicando a transformação linear σ ,

$$\sigma \hat{n} = \sigma \hat{n}. \quad (12)$$

Observando a forma dessa equação, é evidente que \hat{n} é um autovetor de σ , e σ é o autovalor correspondente, portanto, determiná-los é equivalente a encontrar as tensões principais, ou seja, as raízes do polinômio característica do tensor de tensões:

$$\det(\sigma - \sigma I) = 0, \quad \text{ou} \quad \begin{vmatrix} \sigma_x - \sigma & \tau_{yx} & \tau_{zx} \\ \tau_{xy} & \sigma_y - \sigma & \tau_{zy} \\ \tau_{xz} & \tau_{yz} & \sigma_z - \sigma \end{vmatrix} = 0. \quad (13)$$

Para o caso bidimensional, a solução desse sistema é bem conhecida, sendo dado por:

$$\sigma_{1,2} = \frac{\sigma_x + \sigma_y}{2} \pm \sqrt{\left(\frac{\sigma_x - \sigma_y}{2}\right)^2 + \tau_{xy}^2}. \quad (14)$$

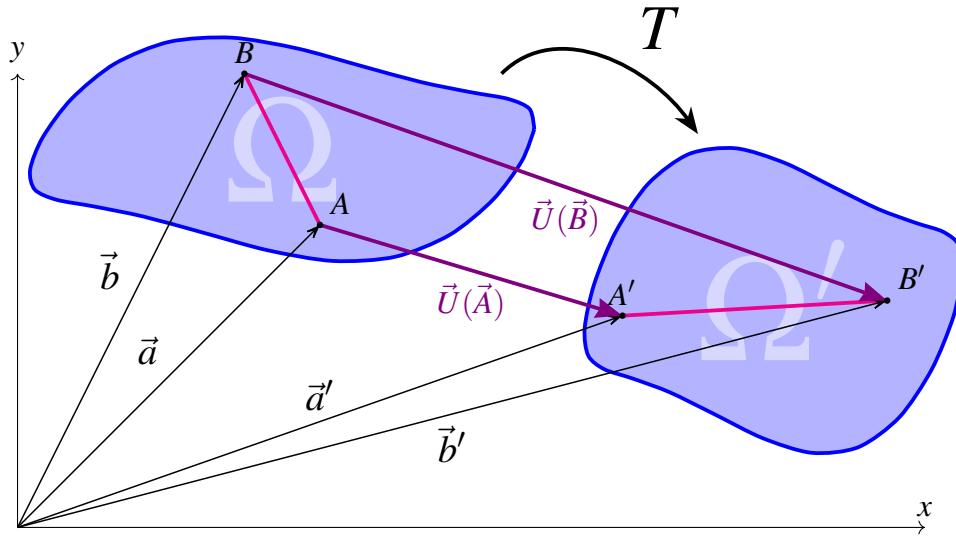
2.2 DESLOCAMENTO E DEFORMAÇÃO

O deslocamento de um sólido é uma função vetorial que mapeia cada ponto do seu domínio à variação entre sua posição original e a deslocada, de modo que se possa descrever a transformação sofre em termos do deslocamento e de sua posição original.

³ Aplicando um vetor \hat{n} trivial ($\hat{i}, \hat{j}, \hat{k}$) à transformação σ , obtém-se as próprias tensões mostradas na figura ??, como já era de se esperar.

⁴ $|\sigma|$, nesse sentido, seria a norma da tensão resultante, uma vez que \hat{n} é unitário e adimensional. $|\sigma_{\hat{n}}| = |\sigma \hat{n}| = |\sigma| |\hat{n}| = |\sigma|$

Figura 3 – Função de deslocamento sobre a região de um sólido



Seja um corpo \mathcal{B} definido sobre uma região Ω , e a função $\mathbf{U}(\mathbf{x})$, a representação de seu deslocamento, que descreve a transformação da posição original em deformada de cada ponto, mapeando Ω para Ω' .

$$T(\mathbf{x}) = \mathbf{x} + \mathbf{U}(\mathbf{x}), \quad \mathbf{U}(x, y, z) = \begin{bmatrix} u(x, y, z) \\ v(x, y, z) \\ w(x, y, z) \end{bmatrix}. \quad (15)$$

em que u, v, w são as componentes do deslocamento nas direções de x, y, z , respectivamente, $\mathbf{x} = (x, y, z)$ é o vetor posição do ponto.

Quando um sólido passa por uma transformação de deslocamentos, pode sofrer translações e deformações, ambas caracterizadas pelas distâncias entre pontos do corpo antes e após a transformação. A figura ?? exibe a transformação sobre um corpo \mathbf{K} , e como o segmento de reta AB é mapeado para sua nova configuração sobre Ω' .

Nesse sentido, são duas as possibilidades:

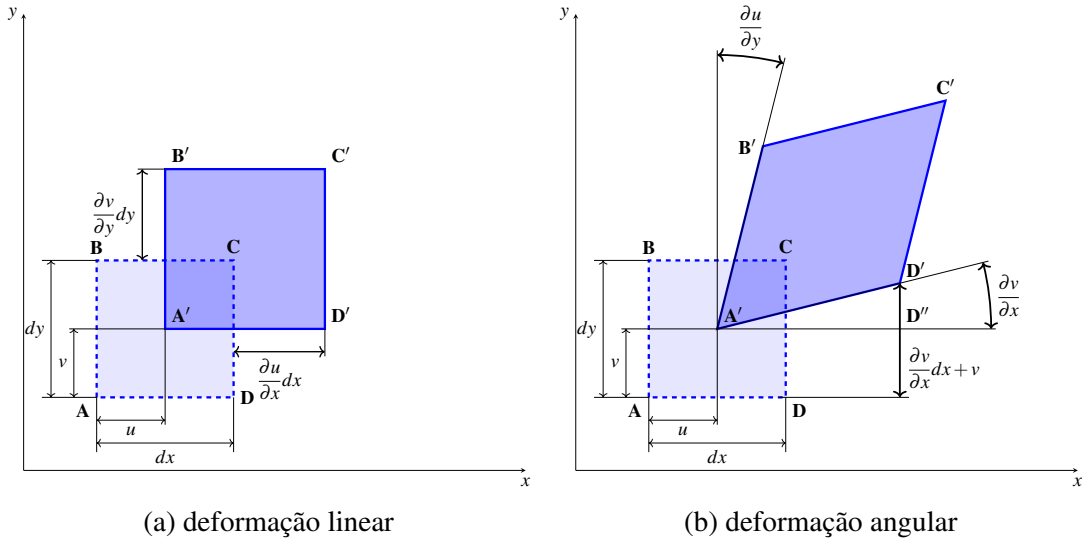
1. As distâncias entre os pontos permanece a mesma; Nesse caso, podemos dizer que a transformação é uma translação⁵, e que o corpo não sofreu de deformação, pois sua geometria foi conservada. Em termos matemáticos,

$$\|T(\mathbf{a}) - T(\mathbf{b})\| = \|\mathbf{a} - \mathbf{b}\|, \quad \forall \mathbf{a}, \mathbf{b} \in \Omega. \quad (16)$$

2. As distâncias entre os pontos não se conservam; Quando isso ocorre, a geometria do corpo é alterada, deformando-se; não significa, entretanto, que o corpo não passou por uma translação. A deformação de sua geometria são as variações das distâncias entre os

⁵ Essa transformação também é uma isometria, pois preserva a métrica do espaço, ou seja, o produto interno, de forma que $T(\vec{a} \cdot \vec{b}) = T(\vec{a}) \cdot T(\vec{b})$.

Figura 4 – Deformação de um elemento quadrado infinitesimal



pontos antes e após a transformação, e nada diz respeito à mudança de posição do corpo. Em termos matemáticos, podemos dizer que

$$\exists \mathbf{a}, \mathbf{b} \in \Omega : \|T(\mathbf{a}) - T(\mathbf{b})\| \neq \|\mathbf{a} - \mathbf{b}\|. \quad (17)$$

A deformação é esse alongamento, ou encurtamento, sofrido pelas linhas entre pontos do corpo, é descrita razão entre a variação do comprimento do segmento e o comprimento original, ou seja, a variação relativa do comprimento.

Essa definição, entretanto, está atrelada a uma curva no interior do sólido, e não descreve como que a deformação se manifesta ao longo de toda sua geometria, de forma a descrever continuamente ao longo de todo do domínio do corpo. Similarmente à tensão, define-se a deformação por um tensor de segunda ordem, de modo que suas componentes sejam determinadas pelo efeito que tem sobre um elemento infinitesimal (figura ??). (??, pág. 230)

A figura ?? mostra um elemento infinitesimal, em que o segmento AD sofreu tanto uma translação quanto uma deformação, dado pelo campo de deslocamento \vec{U} , de modo a se tornar $A'D'$. Portanto,

$$\epsilon_x = \frac{\|A'D'\| - \|AD\|}{\|AD\|}. \quad (18)$$

O comprimento do segmento é o próprio infinitesimal, $|AD| = dx$, já o deformado, é dado pela diferença das posições dos pontos deslocados, de modo, e sabendo da diferenciabilidade do campo de deslocamentos⁶, é

$$|A'D'| = (u + A_x + dx + \frac{\partial u}{\partial x} dx) - (u + A_x) \implies |A'D'| = \frac{\partial u}{\partial x} dx, \quad (19)$$

⁶ Isso é importante pois o deslocamento de D' é descrito em função do deslocamento em A , de forma que u , ao ser expandido em uma série de Taylor, ao redor de A_x , seja, determinando se a deformação de D' , $u(A_x + dx) = u(A_x) + \frac{\partial u}{\partial x}(A_x)dx$, em que os termos $O(x^3)$ foram desconsiderado, visto que $dx^2 \ll dx$.

em que A_x representa a projeção do ponto A em x . Agora, substituindo essa expressão na equação ??, temos a definição da deformação linear na direção de x , em que

$$\epsilon_x = \frac{\partial u}{\partial x}. \quad (20)$$

O mesmo procedimento pode ser feito na direção de y , com o segmento AB , como na direção de z , assumindo um elemento infinitesimal cúbico, tal qual a figura ?? do estado de tensão, obtendo-se, assim, todas as definições básicas de deformação linear (??):

$$\epsilon_x = \frac{\partial u}{\partial x}, \quad \epsilon_y = \frac{\partial u}{\partial y}, \quad \epsilon_z = \frac{\partial u}{\partial z}. \quad (21)$$

Na figura ??, ocorre a deformação por cisalhamento, em que os segmentos AD e AB são, além de transladados, rotacionados em torno de A' , de modo a distorcer a geometria do elemento. Agora, a deformação ocorre na direção tanto em x , quanto em y , e é definida pela redução do ângulo reto $\angle BAD$, determinada, em termos do campo de deslocamentos (tal como na deformação linear) analisando o triângulo $A'D'D''$.

A função v , quando variada em x da posição de A até D , descreve o deslocamento dos pontos da face inferior do elemento infinitesimal na direção de y , ou seja, a hipotenusa do triângulo $A'D'D''$; a inclinação, portanto, dessa reta é própria derivada de v na direção x , ou seja,

$$\angle D'A'D'' = \tan \frac{\partial v}{\partial x} \approx \frac{\partial v}{\partial x} \quad (22)$$

7

Outro modo de se obter a mesma expressão é aplicar a definição trigonométrica da tangente sobre o triângulo $A'D'D''$, de forma que, em suma,

$$|A'D''| = \sqrt{dx^2 - \left(\frac{\partial v}{\partial x}dx\right)^2}, \text{ Teorema de Pitágoras} \quad (23)$$

$$= \sqrt{dx^2}, \left(\frac{\partial v}{\partial x}dx\right)^2 \ll dx, \quad (24)$$

$$|A'D''| = dx, \quad (25)$$

$$\tan \angle D'A'D'' = \frac{|D'D''|}{|A'D''|}, \quad (26)$$

$$= \frac{\partial v}{\partial x} dx \frac{1}{dx}, \quad (27)$$

$$= \frac{\partial v}{\partial x}. \quad (28)$$

$$(29)$$

⁷ É essa aproximação é devida pois para ângulos suficientemente pequenos: $\tan \theta = \theta$, o que pode ser verificado expandindo a série de Taylor ao redor de $x = 0$.

O mesmo pode ser feito na direção de y , para encontrar a inclinação do segmento $A'B'$, como também para z , considerando um elemento infinitesimal cúbico.

A deformação, portanto, de cisalhamento do elemento infinitesimal é dada, em termos do deslocamento, por

$$\gamma_{xy} = \gamma_{yx} = \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} \quad (30)$$

$$\gamma_{xz} = \gamma_{zx} = \frac{\partial w}{\partial x} + \frac{\partial u}{\partial z} \quad (31)$$

$$\gamma_{yz} = \gamma_{zy} = \frac{\partial w}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial z} \quad (32)$$

$$(33)$$

Por convenção⁸, $\gamma_{ij} = 2\varepsilon_{ij}$, $i \neq j$.(??)

O tensor de deformações é

$$[\varepsilon] = \begin{bmatrix} \varepsilon_{xx} & \varepsilon_{xy} & \varepsilon_{xz} \\ \varepsilon_{yx} & \varepsilon_{yy} & \varepsilon_{yz} \\ \varepsilon_{zx} & \varepsilon_{zy} & \varepsilon_{zz} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \frac{\partial u}{\partial x} & \frac{1}{2} \left(\frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} \right) & \frac{1}{2} \left(\frac{\partial u}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial x} \right) \\ \frac{1}{2} \left(\frac{\partial v}{\partial x} + \frac{\partial u}{\partial y} \right) & \frac{\partial v}{\partial y} & \frac{1}{2} \left(\frac{\partial v}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial y} \right) \\ \frac{1}{2} \left(\frac{\partial w}{\partial x} + \frac{\partial u}{\partial z} \right) & \frac{1}{2} \left(\frac{\partial w}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial z} \right) & \frac{\partial w}{\partial z} \end{bmatrix}, \quad (34)$$

ou, em notação indicial

$$\varepsilon_{ij} = \frac{1}{2} \left(\frac{\partial \vec{U}_j}{\partial i} + \frac{\partial \vec{U}_i}{\partial j} \right), \quad (35)$$

em que vale o mesmo tipo de notação que as tensões, $\varepsilon_{ii} = \varepsilon_i$, e que $\vec{U}_x = u$, $\vec{U}_y = v$, $\vec{U}_z = w$.

Tal como o tensor de tensões, o tensor de deformações é simétrico, e, portanto, só possui seis componentes independentes. Na notação de Voigt, de acordo com ?? (??),

$$\{\varepsilon\} = \begin{bmatrix} \varepsilon_x & \varepsilon_y & \varepsilon_z & \gamma_{xy} & \gamma_{xz} & \gamma_{yz} \end{bmatrix}^t \quad (36)$$

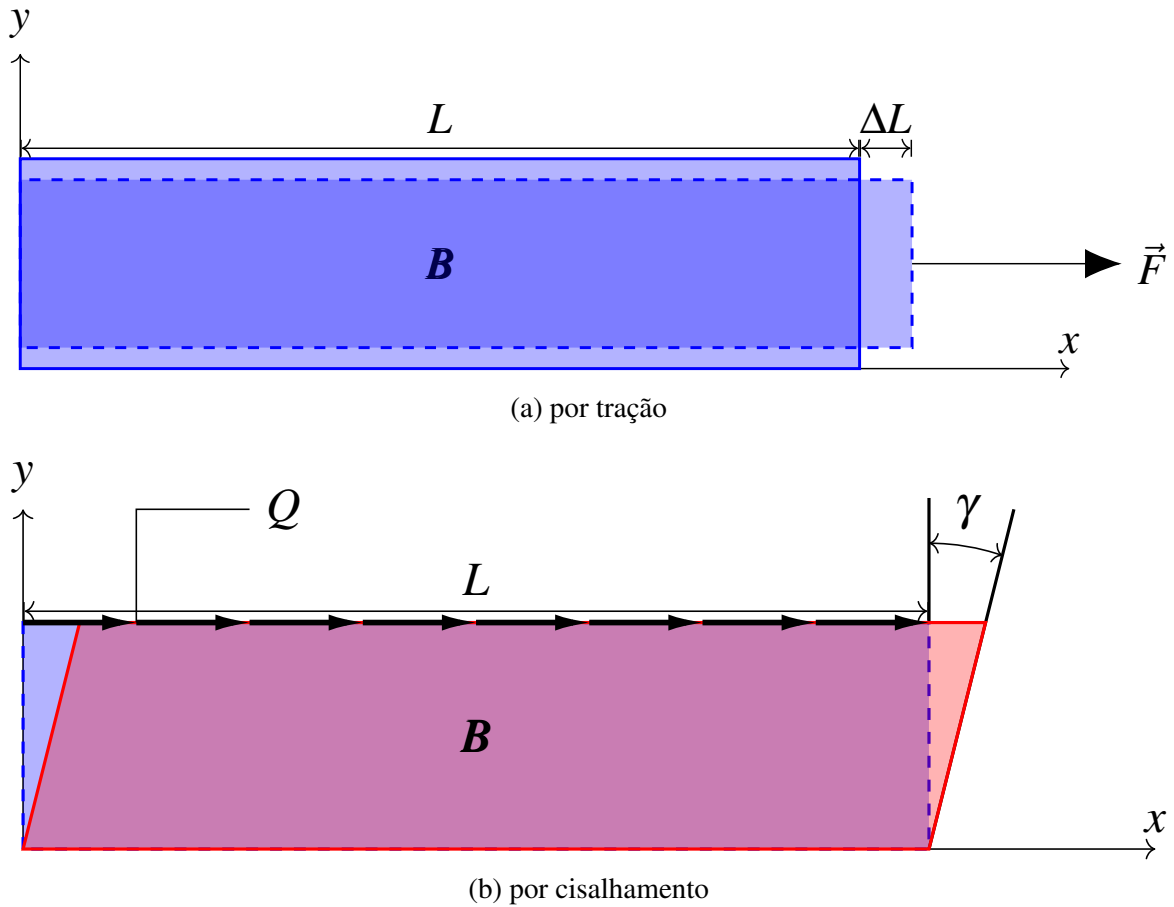
2.3 A LEI DE HOOKE

Em corpos sólidos e elásticos, a deformação está relacionada diretamente com a tensão em seu interior, de modo que se possa, dentro de certas condições, descrever uma transformação linear entre elas. Essa transformação é nomeada *Lei de Hooke*, e, utilizando a notação de Voigt, é descrita por

$$\{\sigma\} = \mathbf{C}\{\varepsilon\}. \quad (37)$$

⁸ Essa convenção não é mero simbolismo, mas faz com que o tensor de deformações tenha propriedades interessantes; é possível, porém, intuir uma razão para tanto, observado que, para um mesmo elemento, a deformação por cisalhamento em x já tem a parcela da deformação na direção de y , e por conta disso, são divididas. (??)

Figura 5 – Barra deformada



\mathbf{C} é denominada *matriz de constitutiva*⁹, definida em termos das características do material do corpo, como Módulo de Elasticidade e Coeficiente de Poisson, utilizando o *Princípio de Sobreposição*

2.3.1 A Lei de Hooke Uniaxial

Sejam a barra B , um corpo sólido, homogêneo, em equilíbrio, de comprimento L , engastado em sua face esquerda, e de seção transversal A , e F , uma força constante que atua sobre a face direita de B , na direção de x , que a deforma em B' até um comprimento $L + \Delta L$, tal como na figura ??.

A tensão desenvolvida em uma seção S de B , perpendicular à força \vec{F} , pode ser descrita em termos do módulo de elasticidade, E (também denominado Módulo de Young), que é uma característica intrínseca do material de B , e da deformação, ϵ_x , atuando na mesma direção da força. Essa relação, denominada *Lei de Hooke Uniaxial*, é linear da forma

⁹ A matriz constitutiva é uma forma de notação abreviada para descrever essa relação. Da mesma forma que o tensor de tensões é abreviado por um vetor na notação de Voigt, devido sua simetria, a matriz constitutiva é a abreviação de do tensor de elasticidade, um tensor de quarta ordem que mapeia o espaço das deformações no das tensões.

$$\sigma_x = E \varepsilon_x. \quad (38)$$

A unidade de E é a mesma de σ_x , o que é coerente, pois ε_x é adimensional, ou seja, o módulo de elasticidade é medido, no SI, em Pascal. O módulo de Young não depende da geometria do corpo, mas do material de que é feito (dentre outras condições mais específicas), entretanto, pode variar conforme a direção da deformação, para materiais que não são isotrópicos, diferentemente, de \mathbf{K} . Aqui E é tratado como constante.

Essa relação desconsidera outros efeitos de deformação no interior do sólido, como a deformação transversal, ε_y (que pode ser observada como o encurtamento da altura da barra na figura ??), e a por cisalhamento, γ_{xy} . É, comumente, empregado em casos que essas não são relevantes, como molas, barras e vigas. Vale lembrar que a Lei de Hooke é válida apenas para deformações elásticas, ou seja, que não ultrapassem o limite de elasticidade do material.¹⁰

2.3.2 A Lei de Hooke em Cisalhamento

Sejam a barra \mathbf{B} , um corpo sólido, homogêneo, em equilíbrio, de comprimento L , engastado em sua face inferior, e de seção transversal A , e Q , uma carregamento constante que atua sobre a face superior de \mathbf{B} , tangencialmente, na direção de x , que a deforma em \mathbf{B}' , inclinando-a, até um ângulo γ , tal como na figura ??.

A tensão desenvolvida em uma seção S de \mathbf{B} , paralela ao carregamento de Q , pode ser descrita em termos do módulo de cisalhamento, G , que é uma característica intrínseca do material de \mathbf{B} , e da deformação angular, γ , atuando na inclinação das seções verticais. Essa relação, denominada *Lei de Hooke em Cisalhamento*, é linear da forma

$$\tau_{xy} = G\gamma_{xy}, \quad = \tau_{xy} = 2G\varepsilon_{xy}. \quad (39)$$

O módulo de cisalhamento tem a mesma unidade de tensão, e, assim como o módulo de Young (a final, γ é adimensional), não depende da geometria do corpo, mas do material de que é feito (dentre outras condições mais específicas), entretanto, pode variar conforme a direção da deformação, para materiais que não são isotrópicos, diferentemente, de \mathbf{K} . Aqui G é tratado como constante.

2.3.3 O Coeficiente de Poisson

Na deformação uniaxial de um corpo sólido, tal como na figura ??, é razoável que o corpo também se deforme em outras direções, perpendiculares a aquela, de forma que existe,

¹⁰ O limite de elasticidade do material é determinado experimentalmente, observando como se deforma sobre carregamentos controlados, determinando a região de deformações em que o material preserva-se na Lei de Hooke, ou seja, mantém uma relação linear entre deformação e tensão, e ao ser aliviado dos carregamentos externos, volta à geometria original.

dentro de determinados limites do regime elástico, uma relação entre essas deformações. Observa-se, por meio da experiência prática, que a deformação transversal é negativa, o corpo tende a se contrair quando submetido a uma deformação axial. Se o corpo se deforma ao longo de x um $\varepsilon_x > 0$, ele se contrai em y , ou seja, desenvolve uma deformação $\varepsilon_y < 0$, de forma que (??)

$$\nu = -\frac{\varepsilon_y}{\varepsilon_x}, \quad (40)$$

em ν representa o coeficiente de Poisson, a razão entre a deformação transversal e a deformação axial, uma característica intrínseca do material, e, assim como os módulos de Young e de cisalhamento, não depende da geometria do corpo, mas do material de que é feito (dentre outras condições mais específicas), entretanto, pode variar conforme a direção da deformação, para materiais que não são isotrópicos, diferentemente, de \mathbf{K} . Aqui ν é tratado como constante.

2.3.4 O Princípio da Sobreposição & A Lei de Hooke Generalizada

O *princípio da sobreposição* permite a aditividade de efeitos (leia-se, deformações) na presença de múltiplas causa (leia-se, tensões). Invocando esse princípio, nós podemos expressar o total de deformação percebida pelo corpo como a soma de todas as deformações devidas aos componentes individuais de tensão presentes no corpo. (??, pág. 252, tradução livre)

Esse princípio é válido quando, de acordo com (??):

1. as equações de equilíbrio são lineares nas tensões;

Observando a equação ??, é possível notar que, dado dois conjuntos de tensões que satisfazem as equações de equilíbrio, a soma desses dois conjuntos também o faz, ou seja, as equações de equilíbrio são lineares nas tensões. Em termos matemáticos, é o mesmo que demonstrar a linearidade da transformação $T(*) = \nabla \cdot (*)$,

$$\nabla \cdot (k_1[\boldsymbol{\sigma}]_1 + k_2[\boldsymbol{\sigma}]_2) = 0 \implies \nabla \cdot (k_1[\boldsymbol{\sigma}]_1) + \nabla \cdot (k_2[\boldsymbol{\sigma}]_2) = 0 \implies k_1 \nabla \cdot [\boldsymbol{\sigma}]_1 + k_2 \nabla \cdot [\boldsymbol{\sigma}]_2 = 0, \quad (41)$$

em que k_1, k_2 são constantes reais, e $[\boldsymbol{\sigma}]_1, [\boldsymbol{\sigma}]_2$ são conjuntos de tensões arbitrários, que satisfazem as equações de equilíbrio.

2. as relações entre deformação e deslocamento são lineares;

Tal como no item anterior, é possível demonstrar essa propriedade tomando dos conjuntos de deslocamentos arbitrários, que, quando somados, levam um conjunto de deformações que equivale ao somatório das deformações de cada conjunto de deslocamentos individualmente.

3. as relações entre tensão e deformação são lineares.

Observando as relações definidas para o módulo de Young, o módulo de cisalhamento e o coeficiente de Poisson, fica evidente que todas são lineares.

Assumindo agora que sobre um elemento infinitesimal cúbico, tal qual a figura ??, atuam todas as componentes do tensor de tensões, de modo que, utilizando as relações entre deformação e tensão, das equações ?? e ??, como também a relação entre deformações, equação ??, é possível determinar o efeito de deformação causado por cada componente de tensão, tal que, devido à tensão σ_x , o elemento infinitesimal percebe as deformações

$$\varepsilon_x = \frac{\sigma_x}{E}, \quad \varepsilon_y = -\nu \frac{\sigma_x}{E}, \quad \varepsilon_z = -\nu \frac{\sigma_x}{E}. \quad (42)$$

As outras tensões, σ_y e σ_z , se comportam de forma análoga, de modo que

$$\varepsilon_x = -\nu \frac{\sigma_y}{E}, \quad \varepsilon_y = \frac{\sigma_y}{E}, \quad \varepsilon_z = -\nu \frac{\sigma_y}{E}, \quad (43)$$

$$\varepsilon_x = -\nu \frac{\sigma_z}{E}, \quad \varepsilon_y = -\nu \frac{\sigma_z}{E}, \quad \varepsilon_z = \frac{\sigma_z}{E}. \quad (44)$$

As tensões de cisalhamento, τ_{xy} , τ_{xz} e τ_{yz} , por sua vez, causam as deformações angulares,

$$\gamma_{xy} = \frac{\tau_{xy}}{G}, \quad \gamma_{xz} = \frac{\tau_{xz}}{G}, \quad \gamma_{yz} = \frac{\tau_{yz}}{G}. \quad (45)$$

Sobrepondo as deformações axiais para cada eixo, e as deformações angulares, é possível determinar as relações entre todas as tensões e todas as deformações, denominada *lei de Hooke generalizada*:

$$\varepsilon_x = \frac{\sigma_x}{E} - \nu \frac{\sigma_y}{E} - \nu \frac{\sigma_z}{E}, \quad (46)$$

$$\varepsilon_y = -\nu \frac{\sigma_x}{E} + \frac{\sigma_y}{E} - \nu \frac{\sigma_z}{E}, \quad (47)$$

$$\varepsilon_z = -\nu \frac{\sigma_x}{E} - \nu \frac{\sigma_y}{E} + \frac{\sigma_z}{E}, \quad (48)$$

$$\gamma_{xy} = \frac{\tau_{xy}}{G}, \quad (49)$$

$$\gamma_{xz} = \frac{\tau_{xz}}{G}, \quad (50)$$

$$\gamma_{yz} = \frac{\tau_{yz}}{G}. \quad (51)$$

O módulo de cisalhamento pode ser determinado em termos da razão de Poisson e do módulo de Young, de modo que¹¹

$$G = \frac{E}{2(1 + \nu)}. \quad (52)$$

¹¹ A demonstração dessa relação se utiliza das fórmulas de rotação dos tensores de deformações e de tensores, que não são tratadas aqui.

Em forma matricial, a lei de Hooke generalizada pode ser escrita como, utilizando a notação de Voigt para ε e σ , como que $\frac{\gamma}{2} = \varepsilon$,

$$\begin{bmatrix} \varepsilon_x \\ \varepsilon_y \\ \varepsilon_z \\ \varepsilon_{xy} \\ \varepsilon_{xz} \\ \varepsilon_{yz} \end{bmatrix} = \frac{1}{E} \begin{bmatrix} 1 & -\nu & -\nu & 0 & 0 & 0 \\ -\nu & 1 & -\nu & 0 & 0 & 0 \\ -\nu & -\nu & 1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & (1+\nu) & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & (1+\nu) & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & (1+\nu) \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \sigma_x \\ \sigma_y \\ \sigma_z \\ \tau_{xy} \\ \tau_{xz} \\ \tau_{yz} \end{bmatrix}, \quad (53)$$

Invertendo esse sistema, obtemos a matriz constitutiva da equação ??,

$$\sigma = \frac{E}{(1+\nu)(1-2\nu)} \underbrace{\begin{bmatrix} 1-\nu & \nu & \nu & 0 & 0 & 0 \\ \nu & 1-\nu & \nu & 0 & 0 & 0 \\ \nu & \nu & 1-\nu & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & \frac{1-2\nu}{2} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & \frac{1-2\nu}{2} & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & \frac{1-2\nu}{2} \end{bmatrix}}_{[C]} \varepsilon \quad (54)$$

Para que essa matriz exista, é necessário que $-1 < \nu < \frac{1}{2}$.¹²

2.3.5 Estado Plano de Deformação e de Tensão

O Estado Plano de Tensão (EPT) é quando o corpo é suficientemente flexível em uma direção (como uma chapa ou uma placa), fazendo com que a tensão nessa direção possa ser negligenciada, ou seja, $\sigma_z = \tau_{xz} = \tau_{yz} = 0$. Nesse caso, a lei de Hooke generalizada se reduz a¹³

$$\begin{bmatrix} \varepsilon_x \\ \varepsilon_y \\ \varepsilon_{xy} \end{bmatrix} = \frac{1}{E} \begin{bmatrix} 1 & -\nu & 0 \\ -\nu & 1 & 0 \\ 0 & 0 & (1+\nu) \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \sigma_x \\ \sigma_y \\ \tau_{xy} \end{bmatrix}, \quad (55)$$

$$\varepsilon_z = -\nu \frac{\sigma_x}{E} - \nu \frac{\sigma_y}{E}. \quad (56)$$

ε_z passou a ser uma variável dependente, pois é determinada, totalmente, pelas outras deformações.

As Relações que definem a matriz constitutiva para o estado plano de tensão:

¹² Materiais com $\nu = 0.5$ são chamados de incompressíveis, pois não sofrem deformações volumétricas.

¹³ Tanto a matriz constitutiva do EPT e quando do EPD são facilmente deduzidas da lei de Hooke generalizada, apenas atribuindo os valores nulos e trabalhando com as inversas da matriz $[C]$.

$$\begin{bmatrix} \sigma_x \\ \sigma_y \\ \tau_{xy} \end{bmatrix} = \frac{E}{1-\nu^2} \underbrace{\begin{bmatrix} 1 & \nu & 0 \\ \nu & 1 & 0 \\ 0 & 0 & \frac{1-\nu}{2} \end{bmatrix}}_{[C]} \begin{bmatrix} \epsilon_x \\ \epsilon_y \\ \epsilon_{xy} \end{bmatrix}. \quad (57)$$

O Estado de Plano de Deformação (EPD), por sua vez, é quando o corpo é suficientemente rígido em uma direção (como uma barragem ou um muro), fazendo com que a deformação nessa direção possa ser negligenciada, ou seja, $\epsilon_z = \gamma_{xz} = \gamma_{yz} = 0$. Nesse caso, a lei de Hooke generalizada se reduz a

$$\begin{bmatrix} \sigma_x \\ \sigma_y \\ \tau_{xy} \end{bmatrix} = \frac{E}{1-\nu^2} \underbrace{\begin{bmatrix} 1 & \nu & 0 \\ \nu & 1 & 0 \\ 0 & 0 & \frac{1-\nu}{2} \end{bmatrix}}_{[C]} \begin{bmatrix} \epsilon_x \\ \epsilon_y \\ \epsilon_{xy} \end{bmatrix}, \quad (58)$$

$$\gamma_{xz} = -\nu \frac{\sigma_x}{E} - \nu \frac{\sigma_y}{E}. \quad (59)$$

γ_{xz} passou a ser uma variável dependente, pois é determinada, totalmente, pelas outras deformações. (??)

3 PHILLIPO

PHILLIPO é um *solver* para campos de deformação elástica em estruturas discretizadas por elementos finitos, e segue a simbologia e o padrão dos algoritmos descritos por Zienkiewicz em sua obra intitulada *The Finite Element Method*, com algumas otimizações computacionais relacionadas a paralelismo e matrizes esparsas, e que visa constituir-se como referência didática na implementação legível e concisa dos algoritmos de elementos finitos em Julia no âmbito acadêmico do campus CCT, da UDESC. PHILLIPO é um programa de código aberto, que é distribuído em um repositório público¹ sob a licença LGPL². Portanto, sua utilização é gratuita e livre para fins acadêmicos e comerciais, que incluem a modificação, implementação e venda de qualquer parte do programa, como também da documentação que o acompanha; só se resguarda, entretanto, a devida citação deste documento.

PHILLIPO foi idealizado, a princípio, como um projeto de aplicação do método de elementos finitos em um contexto de programação estruturada, porém, observou-se que essa abordagem é, senão obsoleta, já muito utilizada em pesquisas científicas. Portanto, optou-se em trazer uma visão de projeto de software, alterando o paradigma para a programação em despachos múltiplos (um forma alternativa à orientação a objetos), uma vez que tópicos envolvendo esses assuntos não são muito discutidos nas cadeiras dos cursos de engenharia (menos a de software, é claro), e que as vantagens desse tipo de abordagem vão desde a legibilidade do código, até o reaproveitamento de estruturas de dados e funções.

Um *solver*, ou em melhor português, um solucionador em MEF não é uma novidade no mundo acadêmico, nem no comercial. Softwares como Calculix (que é distribuído integrado com o FreeCAD) e o FreeFEM, que já conta com 7 mil commits em seu repositório, são continuamente produzidos e aprimorados desde antes da virada do milênio, um trabalho que demanda tempo e uma comunidade bem ativa.

Destarte, a pretensão de PHILLIPO não é fornecer uma alternativa a esses softwares, muito menos servir de módulo ou biblioteca para agregar algum deles, além do mais, a elaboração de programas robustos e confiáveis é um trabalho demorado e de muitas pessoas. O próprio FreeFEM já conta com mais de 7 mil commits em seu repositório, com a participação de 41 desenvolvedores.

A pretensão de PHILLIPO é construir uma aplicação simples utilizando o MEF, que possa aproveitar algumas ferramentas de construção de código em Julia, como paralelismo e despachos múltiplos, para apresentar mais uma referência de programação em engenharia para os alunos do campus CCT, da UDESC, e, deste modo, evidenciar que é possível construir programas de engenharia de forma simples e legível, e que, por meio de uma linguagem de programação moderna, como Julia.

¹ O repositório é mantido no GitHub, assim como o presente documento em formato Latex: <<https://github.com/lucas-bublitz/PHILLIPO>>

² O GiD, interface de pré e pós-processamento, é um software distribuído comercialmente, e não está sujeito à mesma licença que PHILLIPO.

Neste capítulo é apresentado o funcionamento de PHILLIPO em duas partes. A primeira, descrevendo o fluxo de execução normal do programa, isto é, utilizando o GID como interface de pré e pós-processamento, e, a segunda, esmiuçando o código, tanto do módulo PHILLIPO,

3.1 FLUXO DE EXECUÇÃO

O fluxo de execução é uma ferramenta de projeto que tem como objetivo descrever a ordem e as condições que determinadas seções do código são executadas. A utilização de PHILLIPO.jl segue os diagramas das figuras ?? e ??.

Nesses diagramas, é possível separar a execução de uma utilização normal do software em três partes principais:

1. Pré-processamento; Parte em que ocorre a criação da geometria, a definição das propriedades dos materiais, das condições de contorno e das cargas aplicadas, assim como a geração da malha e elementos.
2. Processamento; Parte em que é chamada uma sessão Julia para carregar o módulo PHILLIPO.jl, que é responsável por ler os arquivos de entrada, e executar o algoritmo de elementos finitos, gerando os arquivos de saída para o GID.
3. Pós-processamento; Parte em que o GID lê os arquivos de saída, e gera os gráficos de resultados.

Figura 6 – Fluxograma de execução: GID

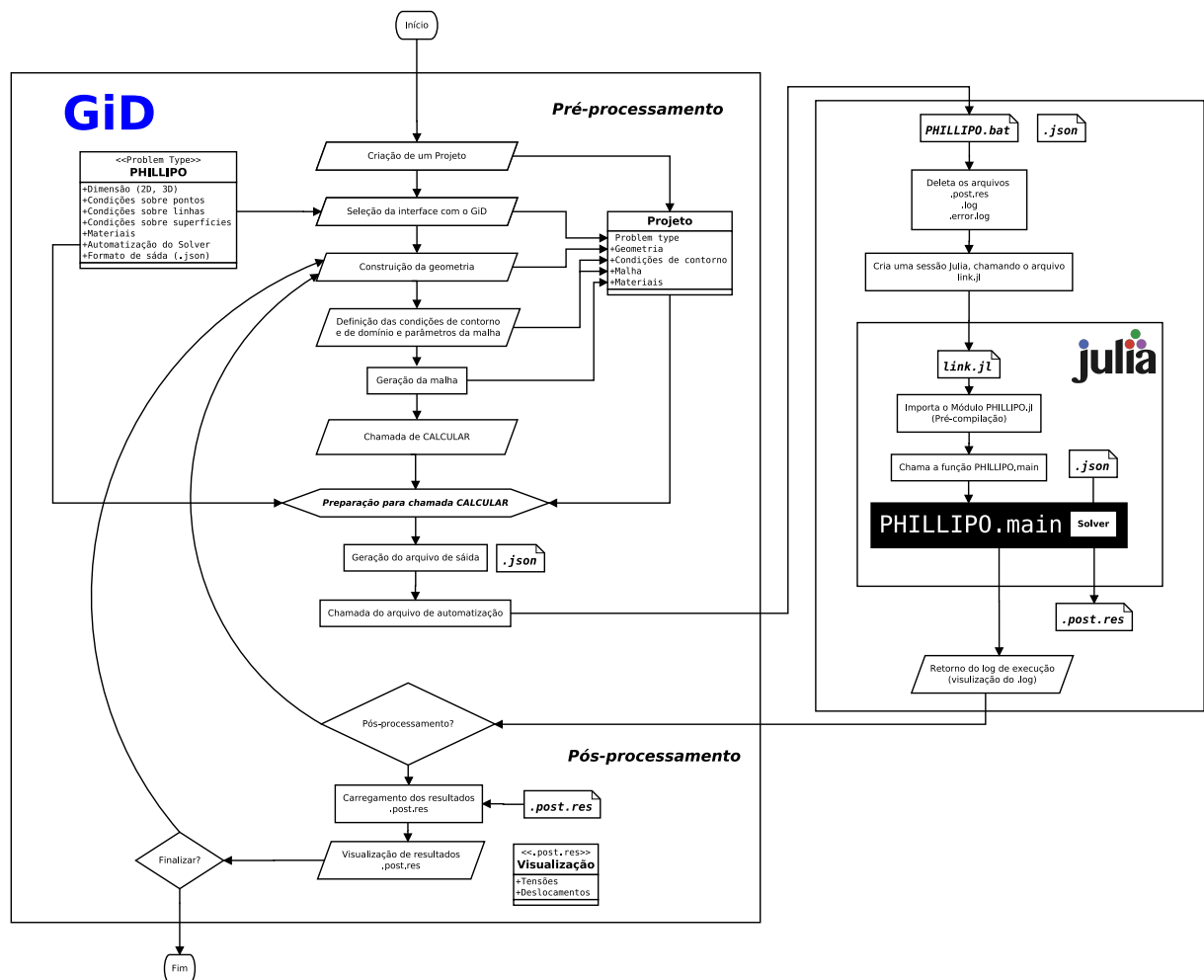
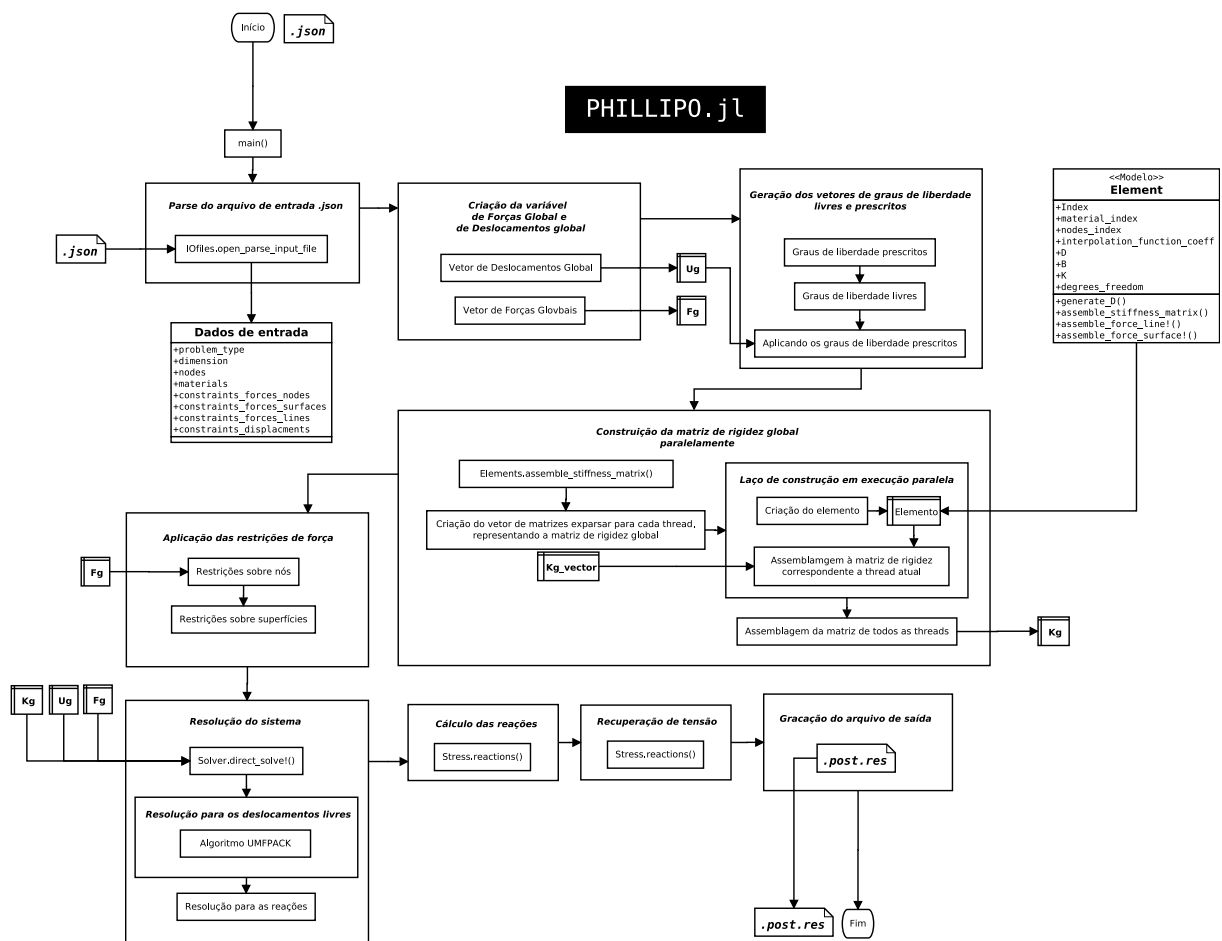


Figura 7 – Fluxograma de execução: PHILLIPO.jl



3.2 GID

O GID é um software utilizado como pré e pós-processamento, neste caso, para PHILLIPO. Nele é possível criar a geometria do problema, definir as propriedades dos materiais, as condições de contorno, as cargas aplicadas, e, principalmente, gerar a malha de elementos. Além de se ser possível sua integração com um *solver* qualquer, por meio de um conjunto de arquivos de entrada e saída (ambos configurados de forma a permitir uma certa flexibilidade nessa integração), cuja execução é controlada por um *script* em Batch, o que possibilita a automatização do processo de simulação. Nesta seção é abordado como é feita a integração entre o GID e PHILLIPO, por meio das pastas *PHILLIPO.gid* e *PHILLIPO3D.gid*, sendo que, como a nomenclatura dos arquivos sugere, a primeira é utilizada para problemas bidimensionais, e a segunda para problemas tridimensionais.

3.2.1 PHILLIPO.gid

O GID pode ser configurado para operar como pré e pós-processamentos de diversos programas, como o Abaqus, o Ansys, o Calculix..., por meio de um *Problem type*, que é como o GID chama o conjunto de arquivos que configuram o formato de saída dos dados, a criação de determinadas propriedades para as condições de contorno e materiais, como também automatizar a execução da simulação, chamando o programa. Pode-se dizer que o *Problem type* é uma interface para que as informações contidas no arquivo gerado pelo GID (geometria, malha, condições de contorno etc.) sejam salvas em um formato que o programa, o *solver* no caso, possa interpretar, ao passo que o *script* de execução automatiza o chamamento deste, e a simulação seja iniciada.

Na pasta *PHILLIPO.gid* é possível encontrar os seguintes arquivos:

1. *PHILLIPO.cnd*: define as condições de contorno e como são aplicadas;
2. *PHILLIPO.prb*: define as entradas de informações gerais;
3. *PHILLIPO.mat*: define as características dos materiais utilizados para os elementos;
4. *PHILLIPO.bas*: configura o arquivo de saída do GID para ser interpretado por PHILLIPO.jl;
5. *PHILLIPO.bat*: *script* para chamar uma sessão Julia, chamando *link.jl*;
6. *link.jl*: importa o módulo PHILLIPO e o executa.

O primeiro arquivo do *Problem type* de PHILLIPO é *PHILLIPO.cnd*, que define as condições de contorno e sobre quais entidades, leia-se nós, elementos ou geometrias (superfícies, volumes, linhas etc.), são aplicadas, por meio de uma sintaxe específica ¹, uma forma de marcação de texto, que é interpretada pelo GID.

¹ No manual do usuário do GID, acessível em <<https://gidsimulation.atlassian.net/wiki/spaces/GUM/overview>>.

```

1 CONDITION: Constraint_displacement_point
2 CONDTYPE: over points
3 CONDMESHTYPE: over nodes
4 QUESTION: X
5 VALUE: 0.0
6 QUESTION: Y
7 VALUE: 0.0
8 QUESTION: Z
9 value: 0.0
10 END CONDITION

```

Figura 8 – Parte do arquivo de condições de contorno: PHILLIPO.cnd

Em sua representação parcial, da figura ??, é possível notar a construção de uma condição de contorno por meio de um bloco que inicia na linha 1, com a expressão *CONDITION: Constraint_{displacement point}*, que também nomeia esta condição, referente a restrição de deslocamento em pontos (entidades pontuais). Na próxima linha, de finalizado como que essa informação, que foi associada a entidade geométrica e traduzida.

As linhas seguintes, 4 a 9, se referem aos valores da condição, neste caso, aos deslocamentos dos nós nas direções de X, Y e Z, e seus valores padrão, nesse caso,

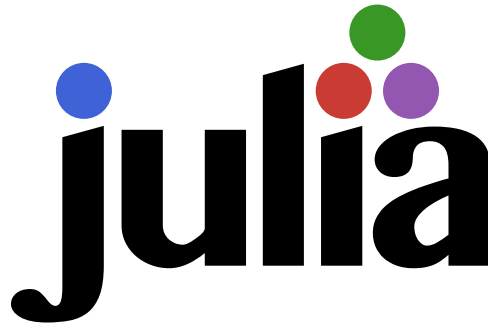
é possível encontrar a descrição o funcionamento de toda essa sintaxe, que compreende desde esse arquivo de condições de contorno, como também, dos outros que compõem a construção do *problem type*.

² Isso se deve porque a malha é criada sobre a geometria, posteriormente à aplicação das condições de contorno sobre aquela.

4 JULIA

A programming language to heal the planet together. (Alan Edelman)

Figura 9 – Logo da linguagem Julia



Julia é uma linguagem de programação dinâmica, opcionalmente tipada, pré-compilada, generalista, de código livre¹ e de alto nível, criada por Jeff Bezanson, Stefan Karpinski, Viral B. Shah e Alan Edelman, em 2012, com o objetivo de minimizar o problema das duas linguagens (the two language problem). É voltada para a programação científica, com capacidades de alta performance e sintaxe simples, similar à notação matemática usual. (??, Capítulo: The scope of Julia)

4.1 ORIGEM

"In short, because we are greedy."(Jeff Bezanson, Stefan Karpinski, Viral B. Shah e Alan Edelman, em Why We Created Julia)

Os criados de Julia eram usuários de várias linguagens, cada uma utilizada para uma tarefa específica. C, C++, Fortran, Python, MATLAB, R, Perl, Ruby, Lisp, Clojure, Mathematica, e até mesmo Java, eram algumas das linguagens que eles utilizavam em seu dia a dia. Cada uma delas tinha suas vantagens e desvantagens, mas nenhuma delas era capaz de suprir todas as suas necessidades. A

¹ A Linguagem Julia, é distribuída, quase integralmente, sob a MIT License, que permite a modificação, utilização e distribuição, seja comercial ou não, de qualquer parte do código, assim como das documentações associadas. Os componentes do módulo Base e as bibliotecas e ferramentas externas, que têm licença diferente, assim como a da própria Julia, podem ser consultados diretamente no repositório da linguagem: <<https://github.com/JuliaLang/julia>>.

5 O MÉTODO DOS ELEMENTOS FINITOS

"As far as the laws of mathematics refer to reality, they are not certain; and as far as they are certain, they do not refer to reality."(Albert Einstein)

O Método dos Elementos Finitos (MEF), Finite Element Method (FEM), é um método numérico, e tem como finalidade aproximar a solução de funções de campo numericamente, o domínios que são difíceis de se obter repostas diretas algebricamente. Para tanto, esse domínio é discretizado em vários elementos, ou sub-domínios (ver Figura ??), de tamanho finito, cujos comportamentos já são conhecidos da aplicação de leis físicas. A função de campo desconhecida é aproximada em cada elemento por meio de funções interpoladoras polinomiais, calculadas sobre o valor de campo em cada nó, que são os pontos do domínio sobre os quais os elementos são construídos (o campo, portanto, passa a ser definido não mais pelo conjunto de valores do contínuo, mais sim por essas variáveis desconhecidas discretizadas). Para cada elemento, são definidas equações, por meio das quais eles se relacionam entre si e com o campo. Isso leva à formação de um grande sistema linear, que pode ser resolvido facilmente, e obter-se, dessa forma, a aproximação da função de campo. (??) Em sua, o método de elementos finitos segue o seguinte procedimento:

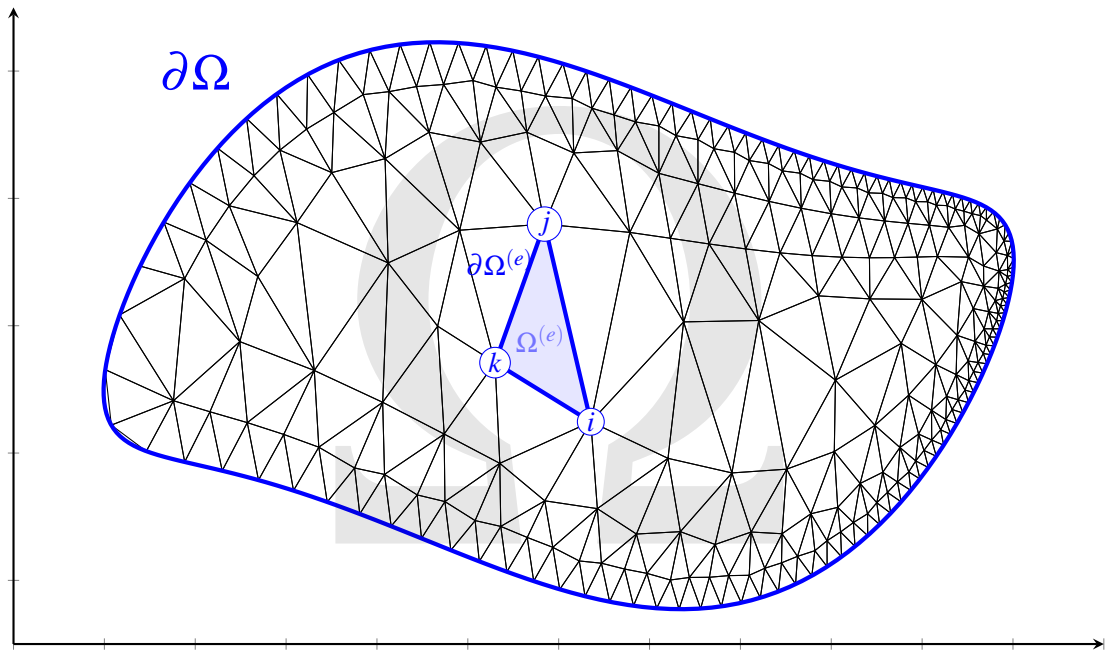
- 1. definição do domínio (Ω), e das condições de contorno ($\partial\Omega$);*
- 2. discretização do domínio em uma malha formada por nós que constituem os elementos ($\Omega^{(e)}$);*
- 3. aplicação da equação de governo sobre cada elemento;*
- 4. montagem dessas equações em um único grande sistema linear global ($K^{(g)}$);*
- 5. resolução do sistema, encontrando os valores nodais do campo ($U^{(g)}$).*

No âmbito da análise estrutural aqui aplicada, a função de campo é o deslocamento sobre a estrutura, cuja geometria é o próprio domínio. A equação que rege os elementos é derivada do princípios dos trabalhos virtuais, em que há o balanço de energia entre o trabalho realizado pela deformação do elemento e pelas forças que atuam sobre ele. O sistema formado pelo conjunto dessas equações, aplicadas previamente em cada elemento, tem três termos, que se relacionam assim:

$$K_g \delta u = F \quad (60)$$

O primeiro termo, $[K_g]$, relaciona as deformações dos nós com as forças externas aplicadas sobre a estrutura. $\{U\}$ e $\{F\}$, por sua vez, são, respectivamente, o pseudovetor das deformações dos nós e o pseudovetor das forças externas.

Figura 10 – Domínio discretizado em elementos triangulares.



Fonte: Elaborado pelo autor (2022).

São dois os tipos de elementos tratados aqui: o triângulo de tensão constante, ou Constant Strain Triangle (CST) na aplicação bidimensional, e o tetraedro linear, na aplicação tridimensional.

5.1 ANÁLISE TRIDIMENSIONAL SOBRE O TETRAEDRO

5.1.1 Relação entre tensão, deformação e deslocamento

Quando sólidos são postos sobre carregamentos, eles deformamam, criando tensões internas. A relação entre a tensão e a deformação

As componentes de tensão de sólidos em qualquer ponto são definidas sobre a superfície de um cubo infinitesimal, como mostrado na figura. Em cada superfície opera uma componente normal e duas tangenciais, denominadas, respectivamente, por tensão normal e de cisalhamento (o primeiro termo do índice subscrito indica a o plano de atuação da tensão, o segundo, a sua direção). O conjunto dessas tensões, de acordo com ?? (?), quando posto em forma matricial, é chamado de tensor de Cauchy, em que as linhas indicam a superfície de atuação da tensão, e a coluna, a direção. Aplicando o somatório de momento no interior desse cubo, é fácil mostrar que, segundo ?? (?):

$$\sigma_{xy} = \sigma_{yx} \quad \sigma_{xz} = \sigma_{zx} \quad \sigma_{zy} = \sigma_{yz} \quad (61)$$

Portanto, há somente um total de seis componentes distintas de tensão, permitindo que o tensor de Cauchy, possa ser reescrito de forma vetorial, mais compacta:

$$\sigma^t = \begin{bmatrix} \sigma_{xx} & \sigma_{yy} & \sigma_{zz} & \sigma_{yz} & \sigma_{xz} & \sigma_{xy} \end{bmatrix} \quad (62)$$

A mesma estratégia pode, também, ser aplicada à matriz de deformação. Para cada componente do vector de tensão, em todo ponto do sólido, existe uma componenete do vector de deformação:

$$\varepsilon^t = \begin{bmatrix} \varepsilon_{xx} & \varepsilon_{yy} & \varepsilon_{zz} & \varepsilon_{yz} & \varepsilon_{xz} & \varepsilon_{xy} \end{bmatrix} \quad (63)$$

A deformação é a variação da função de deslocamento por unidade de comprimento, desse modo, os componentes do vetor de deformação podem definidos em função das derivadas da do deslocamento, da seguinte maneira, de acordo com ?? (?):

$$\begin{aligned} \varepsilon_{xx} &= \frac{\partial u}{\partial x} & \varepsilon_{yy} &= \frac{\partial v}{\partial y} & \varepsilon_{zz} &= \frac{\partial w}{\partial z} \\ \varepsilon_{xy} &= \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} & \varepsilon_{xz} &= \frac{\partial u}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial x} & \varepsilon_{yz} &= \frac{\partial v}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial y} \end{aligned} \quad (64)$$

Nessas expressões, as funções u , v e w correspondem às componentes nas direções de x , y e z , respectivamente, do vector de deslocamento sobre o sólido, que é definido como:

$$\varphi = \begin{Bmatrix} u(x,y,z) \\ v(x,y,z) \\ w(x,y,z) \end{Bmatrix} \quad (65)$$

O conjunto de equações ?? pode ser reescrito em termos do vector de deformações e do vector de deslocamentos do sólido, obtendo assim a relação deslocamento-deformação em forma matricial, como consta na expressão ??.

$$\varepsilon = \mathbf{L}\mathbf{U} \quad (66)$$

em que a matrix \mathbf{L} é composta pelos operadores diferenciais parciais, da seguinte maneira:

$$\mathbf{L} = \begin{bmatrix} \frac{\partial}{\partial x} & 0 & 0 \\ 0 & \frac{\partial}{\partial y} & 0 \\ 0 & 0 & \frac{\partial}{\partial z} \\ 0 & \frac{\partial}{\partial z} & \frac{\partial}{\partial y} \\ \frac{\partial}{\partial z} & 0 & \frac{\partial}{\partial x} \\ \frac{\partial}{\partial y} & \frac{\partial}{\partial x} & 0 \end{bmatrix} \quad (67)$$

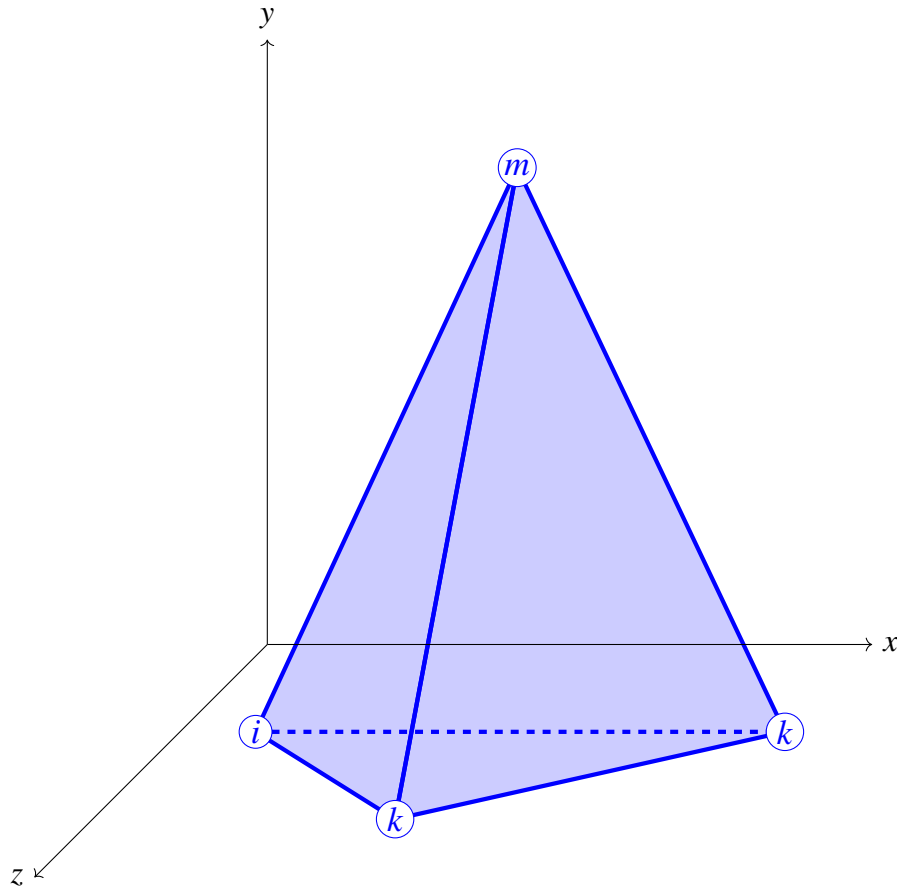
A relação entre tensão e deformação, ou equações constitutivas, é comumente denominada Lei de Hook, e é dada de acordo com ?? (?), para um material isotrópico, em termos do módulo de Young (E) e o coeficiente de Poisson (ν), ambos obtidos experimentalmente. De forma similar à relação dentre deformação e deslocamento, a relação tensão-deformação é expressa por:

$$\sigma = \mathbf{D}\varepsilon \quad (68)$$

$$\mathbf{D} = \frac{E}{(1+\nu)(1-2\nu)} \begin{bmatrix} 1-\nu & \nu & \nu & 0 & 0 & 0 \\ \nu & 1-\nu & \nu & 0 & 0 & 0 \\ \nu & \nu & 1-\nu & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & \frac{1-2\nu}{2} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & \frac{1-2\nu}{2} & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & \frac{1-2\nu}{2} \end{bmatrix} \quad (69)$$

em que o termo D é denominado matriz constitutiva, que é constante ao longo de todo o sólido.

Figura 11 – Elemento tetraédrico



Fonte: Elaborado pelo autor (()).2022)

5.1.2 As funções de interpolação

Como já mencionado, a função de campo tratada aqui é o deslocamento sobre o sólido. Para cada elemento discretizado, essa função é interpolada por um polinômio, definido pelo valor do próprio campo nos nós do elemento. Em um elemento tetraédrico, como o da figura ??, há quatro nós (i , j , k e m), e em cada um o campo de deslocamento tem três componentes. Essa liberdade do deslocamento que o campo tem nos nós é chamada de grau de liberdade. As funções de deslocamento, expressão ??, como ditas anteriormes, são definidas como lineares, o que garante a compatibilidade entre cada elemento, fazendo com que não existam desconituidades no campo de deslocamentos de acordo com ?? (?). A função ϕ , portanto, pode ser decomposta em termos de suas variáveis da seguinte forma:

$$\phi = \begin{Bmatrix} u(x,y,z) \\ v(x,y,z) \\ w(x,y,z) \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} a_1 + a_2x + a_3y + a_4z \\ b_1 + b_2x + b_3y + b_4z \\ c_1 + c_2x + c_3y + c_4z \end{Bmatrix} \quad (70)$$

Para encontrar esses fatores, basta aplicar as funções em cada nó.

$$\begin{cases} u_i = a_1 + a_2x_i + a_3y_i + a_4z_i \\ u_j = a_1 + a_2x_j + a_3y_j + a_4z_j \\ u_k = a_1 + a_2x_k + a_3y_k + a_4z_k \\ u_m = a_1 + a_2x_m + a_3y_m + a_4z_m \end{cases} \quad (71)$$

Esse sistema pode ser rearranjado na seguinte forma matricial:

$$\{\mathbf{u}\} = \begin{Bmatrix} u_i \\ u_j \\ u_k \\ u_m \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & x_i & y_i & z_i \\ 1 & x_j & y_j & z_j \\ 1 & x_k & y_k & z_k \\ 1 & x_m & y_m & z_m \end{bmatrix} \begin{bmatrix} a_1 \\ a_2 \\ a_3 \\ a_4 \end{bmatrix} \quad (72)$$

Portanto,

$$\begin{bmatrix} a_1 \\ a_2 \\ a_3 \\ a_4 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & x_i & y_i & z_i \\ 1 & x_j & y_j & z_j \\ 1 & x_k & y_k & z_k \\ 1 & x_m & y_m & z_m \end{bmatrix}^{-1} \{\mathbf{u}\} \quad (73)$$

O mesmo procedimento pode ser aplicado às outras funções de deslocamento (v e w).

asdasd

6 VALIDAÇÃO & VERIFICAÇÃO

O desenvolvimento de softwares de simulação, seja utilizando o MEF ou não, é sempre acompanhado de uma bateria de testes, além de um procedimento de validação e verificação, que garante, dentro de uma margem de abrangência do que se propõe o software, sua capacidade de reproduzir resultados concisos, sendo, então, um espelho da realidade.

Verificação, dentro desse contexto, é o procedimento pelo qual se evidencia a exata implementação do modelo matemático no próprio software, ou seja, a verificação que a modelagem programada é equivalente ao algoritmo matemático, dentro dos limites impostos pela aritmética computacional em relação às operações em ponto flutuante¹.

Para que um programa seja considerado válido, é preciso que passe tanto por uma bateria de testes, quanto por um processo de verificação & validação (V&V). O que ocorre, também, em programas sobre MEF. Verificação é o processo pelo qual se determina se um modelo computacional tem acurácia suficiente para representar o modelo matemático em que é embasado. Validação, por sua vez, é o processo para determinar a acurácia que um modelo computacional possui de representar a realidade, dentro dos limites que se propõe. (ASME)

¹ No computador, os números ditos Reais (\mathbb{R}) são representados por um ponto flutuante, que é uma forma discreta, pois os computadores são desenvolvidos em lógica booleana

REFERÊNCIAS

BEZANSON, Jeff; CHEN, Jiahao; CHUNG, Benjamin; KARPINSKI, Stefan; SHAH, Viral B.; VITEK, Jan; ZOUBRITZKY, Lionel. *Julia: Dynamism and performance reconciled by design. Proc. ACM Program. Lang.*, Association for Computing Machinery, New York, NY, USA, v. 2, n. OOPSLA, oct 2018. Disponível em: <<https://doi.org/10.1145/3276490>>. Citado na página 16.

ERNESTI, Peter Kaiser Johannes. *Python 3: The Comprehensive Guide to Hands-On Python Programming*. 1. ed. Rheinwerk Computing, 2022. ISBN 149322302X,9781493223022. Disponível em: <<http://gen.lib.rus.ec/book/index.php?md5=D3E79CF42FF64C30BCBD1365173C229B>>. Nenhuma citação no texto.

FOWLE, Martin; BECK, Kent; BRANT, John; OPDYKE, William; ROBERTS, Don. *Refactoring - Improving the Design of Existing Code*. 1. ed. Addison-Wesley Professional, 1999. ISBN 9780201485677,0201485672. Disponível em: <<http://gen.lib.rus.ec/book/index.php?md5=cc6376a683c9a78b10c073aa2eddd3d5>>. Nenhuma citação no texto.

LOGAN, Daryl L. *A First Course in the Finite Element Method, Enhanced Edition, SI Version*. 6. ed. Cengage Learning, 2022. ISBN 0357676432,9780357676431. Disponível em: <<http://gen.lib.rus.ec/book/index.php?md5=C987600444DEED4576ED20233CC49A72>>. Citado 2 vezes nas páginas 43 e 44.

OñATE, Eugenio. *Structural Analysis with the Finite Element Method. Linear Statics: Volume 1: Basis and Solids (Lecture Notes on Numerical Methods in Engineering and Sciences) (v. 1)*. 1. ed. [s.n.], 2009. ISBN 1402087322,9781402087325. Disponível em: <<http://gen.lib.rus.ec/book/index.php?md5=589bba29f786a93857f01ff9d12136cc>>. Citado 2 vezes nas páginas 15 e 40.

POPOV, Egor P. *Engineering Mechanics of Solids*. Prentice Hall, 1990. (Prentice-Hall International Series in Civil Engineering and Engineering Mechanics). ISBN 0-13-279258-3,9780132792585. Disponível em: <<http://gen.lib.rus.ec/book/index.php?md5=dab102c9ca4bd8e45556ebcd62b53b57>>. Citado 6 vezes nas páginas 18, 19, 20, 25, 26 e 42.

QUEK, G.R. Liu S. S. *The Finite Element Method: A Practical Course*. Butterworth-Heinemann, 2003. ISBN 9780750658669,9781417505593,0750658665. Disponível em: <<http://gen.lib.rus.ec/book/index.php?md5=85760afdc4189ab75d846ee5fd53d6aa>>. Citado na página 42.

SHERINGTON, Malcolm; BALBEART, Ivo; SENGUPTA, Avik. *Mastering Julia: Develop your analytical and programming skills further in Julia to solve complex data processing problems*. Packt Publishing, 2015. ISBN 978-1-78355-331-0. Disponível em: <<http://gen.lib.rus.ec/book/index.php?md5=de5338c3a3b90bba52c20f544bd71456>>. Citado na página 39.

ZIENKIEWICZ, O.C. *the Finite Element Method: Volume 1: The basis*. [S.l.]: Butterworth-Heinemann, 2000. Citado na página 15.

ANEXO A – CÓDIGO FONTE DE PHILLIPO.JL

./src/PHILLIPO.jl

```

1 module PHILLIPO
2     # Módulo do escopo principal
3     include("./modules/includes.jl") # Módulos internos
4     # MÓDULOS EXTERNOS
5     import LinearAlgebra
6     import SparseArrays
7
8     # MÓDULOS INTERNOS
9     import .IOfiles
10    import .Elements
11    import .Solver
12    import .Matrices
13    import .Stress
14
15    # PONTO DE PARTIDA (aqui inicia a execução)
16    function main(
17        input_path::String, # Arquivo de entrada (.json)
18        output_path::String # Arquivo de saída (.post.res, formato
do GiD)
19    )
20        IOfiles.header_prompt()
21        println("Número de threads: $(Threads.nthreads())")
22        print("Lendo arquivo JSON...
        ")
23
24        @time input_dict = string(input_path) |> IOfiles.
open_parse_input_file
25
26        problem_type = input_dict["type"]
27        nodes = input_dict["nodes"]
28        materials = input_dict["materials"]
29        constraints_forces_nodes = input_dict["constraints"]["
forces_nodes"]
30        constraints_forces_lines = input_dict["constraints"]["
forces_lines"]
31        constraints_forces_surfaces = input_dict["constraints"]["
forces_surfaces"]
32        constraints_displacements = input_dict["constraints"]["
displacements"]
33
34        println("Tipo de problema: $(problem_type)")
35
36    # REMOVENDO ELEMENTOS NÃO UTILIZADOS

```

```

37     # esses elementos nulos são gerados pelo modo que o arquivo JSON
    é criado pelo GiD
38     # É uma falha que deve ser corrigida, mas que não é urgente.
39     pop!(nodes)
40     pop!(materials)
41     pop!(constraints_forces_nodes)
42     pop!(constraints_forces_lines)
43     pop!(constraints_forces_surfaces)
44     pop!(constraints_displacements)
45
46     if isempty(materials) error("Não há nenhum material definido!")
end
47
48     # VARIÁVEIS do PROBLEMA
49     dimensions = input_dict["type"] == "3D" ? 3 : 2
50     nodes_length = length(nodes)
51     Fg = zeros(Float64, dimensions * nodes_length)
52     Ug = zeros(Float64, dimensions * nodes_length)
53
54     # GRAUS DE LIBERDADE: LIVRES E PRESCRITOS
55     if problem_type == "3D"
56         dof_prescribe = reduce(vcat, map(
57             (x) -> [3 * x[1] - 2, 3 * x[1] - 1, 3 * x[1]],
58             constraints_displacements
59         ))
60         dof_free = filter(x -> x dof_prescribe, 1:dimensions*
nodes_length)
61         # RESTRIÇÃO DE DESLOCAMENTO
62         Ug[dof_prescribe] = reduce(vcat, map((x) -> [x[2], x[3], x
[4]], constraints_displacements))
63     else
64         dof_prescribe = reduce(vcat, map((x) -> [2 * x[1] - 1, 2 * x
[1]], constraints_displacements))
65         dof_free = filter(x -> x dof_prescribe, 1:dimensions*
nodes_length)
66         # RESTRIÇÃO DE DESLOCAMENTO
67         Ug[dof_prescribe] = reduce(vcat, map((x) -> [x[2], x[3]],
constraints_displacements))
68     end
69
70
71     # CONSTRUÇÃO DOS ELEMENTOS
72     print("Construindo os elementos e a matriz de rigidez global
paralelamente...")
73     @time Kg = Elements.assemble_stiffness_matrix(input_dict["
elements"]["linear"], materials, nodes, problem_type)
74

```

```

75     print("Aplicando as restrições de força...
76         ")
77     @time if problem_type == "3D"
78         # RESTRIÇÕES DE FORÇA SOBRE NÓS
79         if !isempty(constraints_forces_nodes)
80             dof_constraints_forces_nodes = reduce(vcat, map((x) ->
81                 [3 * x[1] - 2, 3 * x[1] - 1, 3 * x[1]], constraints_forces_nodes))
82             Fg[dof_constraints_forces_nodes] = reduce(vcat, map((x)
83                 -> [x[2], x[3], x[4]], constraints_forces_nodes))
84             end
85         # RESTRIÇÃO DE FORÇAS SOBRE SUPERFÍCIES (somente
86         TetrahedronLinear)
87         if !isempty(constraints_forces_surfaces)
88             Elements.assemble_force_surface!(Fg, nodes,
89                 constraints_forces_surfaces)
90             end
91         else
92             # RESTRIÇÕES DE FORÇA SOBRE NÓS
93             if !isempty(constraints_forces_nodes)
94                 dof_constraints_forces_nodes = reduce(vcat, map((x) ->
95                     [2 * x[1] - 1, 2 * x[1]], constraints_forces_nodes))
96                 Fg[dof_constraints_forces_nodes] = reduce(vcat, map((x)
97                     -> [x[2], x[3]], constraints_forces_nodes))
98                 end
99             # RESTRIÇÃO DE FORÇAS SOBRE LINHAS (somente TriangleLinear)
100             if !isempty(constraints_forces_lines)
101                 Elements.assemble_force_line!(Fg, nodes,
102                     constraints_forces_lines)
103             end
104         end
105
106     println("Resolvendo o sistema de $(size(Kg)) ")
107     @time Solver.direct_solve!(Kg, Ug, Fg, dof_free, dof_prescribe)
108
109     print("Calculando as reações...
110         ")
111     @time Re, Re_sum = Stress.reactions(Kg, Ug, dimensions)
112
113     println("Somatório das reações: $(Re_sum)")
114
115     print("Recuperando as tensões...
116         ")
117     @time , vm = Stress.recovery(input_dict["elements"]["linear"],
118         Ug, materials, nodes, problem_type)
119

```

```

110     print("Imprimindo o arquivo de saída...
111           ")
112     @time begin
113         output_file = open(string(output_path), "w")
114         IOfiles.write_header(output_file)
115
116         # Pontos gaussianos
117         if "tetrahedrons" in keys(input_dict["elements"]["linear"])
118             write(output_file,
119                 "GaussPoints \"gpoints\" ElemType Tetrahedra \"n\",
120                 " Number Of Gauss Points: 1 \"n\",
121                 " Natural Coordinates: internal \"n\",
122                 "end gausspoints \"n\",
123             )
124         end
125         if "triangles" in keys(input_dict["elements"]["linear"])
126             write(output_file,
127                 "GaussPoints \"gpoints\" ElemType Triangle \"n\",
128                 " Number Of Gauss Points: 1 \"n\",
129                 " Natural Coordinates: internal \"n\",
130                 "end gausspoints \"n\",
131             )
132         end
133
134         # DESLOCAMENTOS
135         IOfiles.write_result_nodes(output_file,
136             "Result \"Displacements\" \"Load Analysis\" 0 Vector
137             OnNodes",
138             dimensions, Ug
139         )
140
141         # ESTADO TENSÃO
142         IOfiles.write_result_gauss_center(output_file,
143             "Result \"Stress\" \"Load Analysis\" 0 $( problem_type
144             == "3D" ? "matrix" : "PlainDeformationMatrix") OnGaussPoints \"
145             gpoints\"",
146         )
147
148         # REAÇÕES
149         IOfiles.write_result_nodes(output_file,
150             "Result \"Reactions\" \"Load Analysis\" 0 Vector OnNodes
151             ",
152             dimensions, Re
153         )
154
155         # VON MISSES
156         IOfiles.write_result_gauss_center(output_file,

```

```

152         "Result \"Von Misses\" \"Load Analysis\" 0 scalar
           OnGaussPoints \"gpoints\"",
153         vm
154     )
155
156     close(output_file)
157
158     end
159     print("Tempo total de execução: ")
160 end
161 end

```

./src/modules/includes.jl

```

1
2 # PHILLIP
3 # Script para adicionar todos os arquivos que contêm os módulos locais
4
5 include("IOfiles.jl")
6 include("Matrices.jl")
7 include("Elements.jl")
8 include("Solver.jl")
9 include("Stress.jl")

```

./src/modules/IOfiles.jl

```

1
2 # PHILLIPO
3 # Módulo: controle de entradas e saídas
4
5
6 module IOfiles
7
8     # MÓDULOS EXTERNOS
9     import JSON
10
11     # texto de cabeçalho (salvando durante a compilação)
12     header_msg_file = open(string(@__DIR__, "/header_msg.txt"), "r")
13     header_msg_text = read(header_msg_file, String)
14
15     function open_parse_input_file(file_name::String)::Dict
16         # Carrega e interpreta o arquivo de entrada
17         # Retorna um dicionário
18         JSON.parsefile(file_name, dicttype=Dict, use_mmap = true)
19     end
20
21     function header_prompt()
22         # Imprime o cabeçalho do prompt de execução do programa
23         # header_msg_file = open(string(@__DIR__, "header_msg.txt"), "r")

```

```

24     # header_msg_text::String = read(header_msg_file, String)
25     println(header_msg_text)
26 end
27
28 function write_header(file::IOStream)
29     write(file, "GiD Post Results File 1.0", "\n")
30 end
31
32 function write_result_nodes(
33     file::IOStream,
34     header::String,
35     d::Integer,
36     vector::Vector{<:Real}
37 )
38     write(file, header, "\n")
39     vector_length = length(vector) ÷ d
40
41     write(file, "Values", "\n")
42     for i = 1:vector_length
43         write(file, " $(i)", " ",
44             join((vector[d * i - j] for j = (d - 1):-1:0), " "),
45             "\n"
46         )
47     end
48     write(file, "End Values", "\n")
49 end
50
51 function write_result_gauss_center(
52     file::IOStream,
53     header::String,
54     vector::Vector
55 )
56     write(file, header, "\n")
57     vector_length = length(vector)
58
59     write(file, "Values", "\n")
60     for i = 1:vector_length
61         write(file, " $(i)", " ",
62             join(vector[i], " "),
63             "\n"
64         )
65     end
66     write(file, "End Values", "\n")
67 end
68
69 end

```

./src/modules/Elements.jl

```

1
2 # PHILLIPO
3 # Módulo: definição dos elementos e funções relacionadas
4
5 module Elements
6
7     #MÓDULOS EXTERNOS
8     import LinearAlgebra
9     using SparseArrays
10    import ..Matrices
11
12    abstract type Element end
13
14    struct TriangleLinear <: Element
15
16        index::Integer
17        material_index::Integer
18        nodes_index::Vector{Integer}
19        interpolation_function_coeff::Matrix{Real}
20        D::Matrix{Real}
21        B::Matrix{Real}
22        K::Matrix{Real}
23        degrees_freedom::Vector{Integer}
24
25        function TriangleLinear(triangle_element_vector::Vector{Any},
26                                materials::Vector{Any}, nodes::Vector{Any}, problem_type::String)
27
28            index = Integer(triangle_element_vector[1])
29            material_index = Integer(triangle_element_vector[2])
30            nodes_index = Vector{Integer}(triangle_element_vector
31                                           [3:5])
32
33            i = Vector{Real}(nodes[nodes_index[1]])
34            j = Vector{Real}(nodes[nodes_index[2]])
35            m = Vector{Real}(nodes[nodes_index[3]])
36
37            position_nodes_matrix = [
38                1  i[1]  i[2];
39                1  j[1]  j[2];
40                1  m[1]  m[2]
41            ]
42
43            interpolation_function_coeff = LinearAlgebra.inv(
44                position_nodes_matrix)
45
46        end
47    end
48 end

```



```

44         = 1/2 * LinearAlgebra.det(position_nodes_matrix)
45
46         a = interpolation_function_coeff[1,:]
47         b = interpolation_function_coeff[2,:]
48         c = interpolation_function_coeff[3,:]
49
50
51         B = [
52             b[1] 0      b[2] 0      b[3] 0      ;
53             0      c[1] 0      c[2] 0      c[3];
54             c[1] b[1] c[2] b[2] c[3] b[3]
55         ]
56
57         try
58             materials[material_index]
59         catch
60             error("Material não definido no elemento de índice: $(
index)")
61         end
62
63         D = generate_D(problem_type, materials[material_index])
64
65         K = B' * D * B * * 1
66
67         degrees_freedom = reduce(vcat, map((x) -> [2 * x - 1, 2 * x
], nodes_index))
68
69         new(index, material_index, nodes_index,
interpolation_function_coeff, D, B, K, degrees_freedom)
70     end
71 end
72
73 struct TetrahedronLinear <: Element
74     index::Integer
75     material_index::Integer
76     nodes_index::Vector{<:Integer}
77     interpolation_function_coeff::Matrix{<:Real}
78     D::Matrix{<:Real}
79     B::Matrix{<:Real}
80     K::Matrix{<:Real}
81     degrees_freedom::Vector{<:Integer}
82     function TetrahedronLinear(tetrahedron_element_vector::Vector{<:
Any}, materials::Vector{<:Any}, nodes::Vector{<:Any})
83
84         index = Integer(tetrahedron_element_vector[1])
85         material_index = Integer(tetrahedron_element_vector[2])
86         nodes_index = Vector{Integer}(tetrahedron_element_vector

```

[3:6])

```

87
88
89     i = Vector{Real}(nodes[nodes_index[1]])
90     j = Vector{Real}(nodes[nodes_index[2]])
91     m = Vector{Real}(nodes[nodes_index[3]])
92     p = Vector{Real}(nodes[nodes_index[4]])
93
94     position_nodes_matrix = [
95         1 i[1] i[2] i[3];
96         1 j[1] j[2] j[3];
97         1 m[1] m[2] m[3];
98         1 p[1] p[2] p[3]
99     ]
100     interpolation_function_coeff = LinearAlgebra.inv(
101         position_nodes_matrix)
102
103     a = interpolation_function_coeff[1,:]
104     b = interpolation_function_coeff[2,:]
105     c = interpolation_function_coeff[3,:]
106     d = interpolation_function_coeff[4,:]
107
108     B = [
109         b[1] 0 0 b[2] 0 0 b[3] 0 0 b
110     [4] 0 0 ;
111         0 c[1] 0 0 c[2] 0 0 c[3] 0 0
112     c[4] 0 ;
113         0 0 d[1] 0 0 d[2] 0 0 d[3] 0
114     0 d[4];
115         c[1] b[1] 0 c[2] b[2] 0 c[3] b[3] 0 c
116     [4] b[4] 0 ;
117         0 d[1] c[1] 0 d[2] c[2] 0 d[3] c[3] 0
118     d[4] c[4];
119         d[1] 0 b[1] d[2] 0 b[2] d[3] 0 b[3] d
120     [4] 0 b[4]
121     ]
122
123     try
124         materials[material_index]
125     catch
126         error("Material não definido no elemento de índice: $(
127         index)")
128     end
129
130     D = generate_D("3D", materials[material_index])

```

```

125         K = B' * D * B * V
126
127         degrees_freedom = Vector{Integer}(reduce(vcat, map((x) -> [3
128             * x - 2, 3 * x - 1, 3 * x], nodes_index)))
129
130         new(index, material_index, nodes_index,
131             interpolation_function_coeff, D, B, K, degrees_freedom)
132     end
133 end
134
135 function generate_D(problem_type, material)::Matrix{<:Real}
136     # Gera a matrix constitutiva
137     E::Float64 = material[2] # Módulo de young
138     ν::Float64 = material[3] # Coeficiente de Poisson
139
140     if problem_type == "plane_strain"
141         return E / ((1 + ν) * (1 - 2ν)) * [
142             (1 - ν)      0      ;
143             (1 - ν) 0      ;
144             0      0      (1 - 2ν) / 2
145         ]
146     end
147
148     if problem_type == "plane_stress"
149         return E / (1 - ν2) * [
150             1      0      ;
151             1      0      ;
152             0      0      (1 - ν) / 2
153         ]
154     end
155
156     if problem_type == "3D"
157         return E / ((1 + ν) * (1 - 2ν)) * [
158             (1 - ν)      0      0      0
159             ;
160             (1 - ν)      0      0      0
161             ;
162             (1 - ν) 0      0      0
163             ;
164             0      0      0      (1 - 2ν) / 2 0
165             ;
166             0      0      0      0      (1 - 2ν) / 2 0
167             ;
168             0      0      0      0      0      (1 - 2ν) / 2
169         ]
170     end
171 end

```

```

164     end
165
166     error("PHILLIPO: Tipo de problema desconhecido!")
167
168 end
169
170 function assemble_stiffness_matrix(input_elements, materials, nodes,
171     problem_type)
172     # Realiza a criação dos elementos e já aplica os valores de
173     rigidez sobre a matriz global
174
175     # O paralelismo é realizado reservando para cada thread uma
176     matriz separada
177     Kg_vector = [Matrices.SparseMatrixCOO() for i = 1:Threads.
178         nthreads()]
179
180     if problem_type == "3D"
181         if "tetrahedrons" in keys(input_elements)
182             pop!(input_elements["tetrahedrons"])
183             elements_length = length(input_elements["tetrahedrons"])
184             Threads.@threads for j in 1:elements_length
185                 element = TetrahedronLinear(input_elements["
186                 tetrahedrons"][j], materials, nodes)
187                 Matrices.add!(
188                     Kg_vector[Threads.threadid()],
189                     element.degrees_freedom,
190                     element.K
191                 )
192             end
193         end
194     else
195         if "triangles" in keys(input_elements)
196             pop!(input_elements["triangles"])
197             elements_length = length(input_elements["triangles"])
198             Threads.@threads for j in 1:elements_length
199                 element = TriangleLinear(input_elements["triangles
200                 "][j], materials, nodes, problem_type)
201                 Matrices.add!(
202                     Kg_vector[Threads.threadid()],
203                     element.degrees_freedom,
204                     element.K
205                 )
206             end
207         end
208     end
209 end
210
211 # A matriz global de rigidez é a soma das matrizes globais

```

```

calculadas em cada thread
205     Kg = Matrices.sum(Kg_vector)
206
207     return Kg
208 end
209
210 function assemble_force_line!(
211     Fg::Vector{<:Real},
212     nodes::Vector,
213     forces::Vector,
214 )
215     # Aplica a força equivalente nos nós de linha que sofre um
carregamento constante.
216     # Por enquanto, só funciona para problemas com elementos do tipo
TriangleLinear
217     for force in forces
218         elements_index = force[1]
219         nodes_index    = force[2:3]
220         forces_vector  = force[4:5]
221
222         dof_i = mapreduce(el -> [2 * el - i for i in 1:-1:0], vcat,
nodes_index[1])
223         dof_j = mapreduce(el -> [2 * el - i for i in 1:-1:0], vcat,
nodes_index[2])
224
225         node_i = nodes[nodes_index[1]]
226         node_j = nodes[nodes_index[2]]
227
228         = LinearAlgebra.norm(node_i .- node_j)
229         F = 1/2 * .* forces_vector
230
231         Fg[dof_i] += F
232         Fg[dof_j] += F
233     end
234 end
235
236 function assemble_force_surface!(
237     Fg::Vector{<:Real},
238     nodes::Vector,
239     forces::Vector
240 )
241     # Aplica a força equivalente nos nós de superfícies que sofre um
carregamento constante.
242     # Por enquanto, só funciona para problemas com elementos do tipo
TetrahedronLinear
243     for force in forces
244         elements_index = force[1]

```

```

245         nodes_index      = force[2:4]
246         forces_vector     = force[5:7]
247
248         dof_i = mapreduce(el -> [3 * el - i for i in 2:-1:0], vcat,
nodes_index[1])
249         dof_j = mapreduce(el -> [3 * el - i for i in 2:-1:0], vcat,
nodes_index[2])
250         dof_k = mapreduce(el -> [3 * el - i for i in 2:-1:0], vcat,
nodes_index[3])
251
252         node_i = nodes[nodes_index[1]]
253         node_j = nodes[nodes_index[2]]
254         node_k = nodes[nodes_index[3]]
255
256         vector_ij = node_j .- node_i
257         vector_ik = node_k .- node_i
258
259         = 1/2 * LinearAlgebra.norm(LinearAlgebra.cross(vector_ij,
vector_ik))
260         F = 1/3 * .* forces_vector
261
262         Fg[dof_i] += F
263         Fg[dof_j] += F
264         Fg[dof_k] += F
265     end
266 end
267
268 end

```

./src/modules/Matrices.jl

```

1
2 # PHILLIPO
3 # Módulo: construção de matrizes esparsas baseada em coordenadas
4 # Este arquivo é construído sobre o FEMSparse.jl (módulo utilizado no
JuliaFEM.jl)
5
6 module Matrices
7
8     using SparseArrays
9     import Base.sum
10    export SparseMatrixCOO, spCOO, sum, add!
11
12    mutable struct SparseMatrixCOO{Tv,Ti<:Integer} <:
AbstractSparseMatrix{Tv,Ti}
13        I :: Vector{Ti}
14        J :: Vector{Ti}
15        V :: Vector{Tv}

```

```

16     end
17
18     spCOO(A::Matrix{<:Number}) = SparseMatrixCOO(A)
19     SparseMatrixCOO() = SparseMatrixCOO{Int[], Int[], Float64[]}
20     SparseMatrixCOO(A::SparseMatrixCSC{Tv, Ti}) where {Tv, Ti<:Integer} =
        SparseMatrixCOO(findnz(A)...)
21     SparseMatrixCOO(A::Matrix{<:Real}) = SparseMatrixCOO(sparse(A))
22     SparseArrays.SparseMatrixCSC(A::SparseMatrixCOO) = sparse(A.I, A.J,
        A.V)
23     Base.isempty(A::SparseMatrixCOO) = isempty(A.I) && isempty(A.J) &&
        isempty(A.V)
24     Base.size(A::SparseMatrixCOO) = isempty(A) ? (0, 0) : (maximum(A.I),
        maximum(A.J))
25     Base.size(A::SparseMatrixCOO, idx::Int) = size(A)[idx]
26     Base.Matrix(A::SparseMatrixCOO) = Matrix(SparseMatrixCSC(A))
27
28     get_nonzero_rows(A::SparseMatrixCOO) = unique(A.I[findall(!iszero, A
        .V)])
29     get_nonzero_columns(A::SparseMatrixCOO) = unique(A.J[findall(!iszero
        , A.V)])
30
31     function Base.getindex(A::SparseMatrixCOO{Tv, Ti}, i::Ti, j::Ti)
        where {Tv, Ti}
32         if length(A.V) > 1_000_000
33             @warn("Performance warning: indexing of COO sparse matrix is
                slow.")
34         end
35         p = (A.I .== i) .& (A.J .== j)
36         return sum(A.V[p])
37     end
38
39     """
40         add!(A, i, j, v)
41         Add new value to sparse matrix 'A' to location ('i', 'j').
42     """
43     function add!(A::SparseMatrixCOO, i, j, v)
44         push!(A.I, i)
45         push!(A.J, j)
46         push!(A.V, v)
47         return nothing
48     end
49
50     function Base.empty!(A::SparseMatrixCOO)
51         empty!(A.I)
52         empty!(A.J)
53         empty!(A.V)
54         return nothing

```

```

55     end
56
57     function assemble_local_matrix!(A::SparseMatrixCOO, dofs1::Vector{<:
Integer}, dofs2::Vector{<:Integer}, data)
58         n, m = length(dofs1), length(dofs2)
59         @assert length(data) == n*m
60         k = 1
61         for j=1:m
62             for i=1:n
63                 add!(A, dofs1[i], dofs2[j], data[k])
64                 k += 1
65             end
66         end
67         return nothing
68     end
69
70     function add!(A::SparseMatrixCOO, dof1::Vector{<:Integer}, dof2::
Vector{<:Integer}, data)
71         assemble_local_matrix!(A, dof1, dof2, data)
72     end
73
74     function sum(A::Vector{<:SparseMatrixCOO})::SparseMatrixCSC
75         # Retorna uma matriz em CSC a partir de um vetor formado por
matrizes em COO
76         I = reduce(vcat, getfield.(A, :I))
77         J = reduce(vcat, getfield.(A, :J))
78         V = reduce(vcat, getfield.(A, :V))
79         sparse(I, J, V)
80     end
81
82     function add!(A::SparseMatrixCOO, dof::Vector{<:Integer}, data)
83         assemble_local_matrix!(A, dof, dof, data)
84     end
85
86 end

```

./src/modules/Solver.jl

```

1  # PHILLIPO
2  # Módulos: funções para executar o método de solução
3
4  module Solver
5
6      using SparseArrays
7      using LinearAlgebra
8
9      function direct_solve!(
10         Kg::SparseMatrixCSC,

```



```

11         Ug::Vector{<:Real},
12         Fg::Vector{<:Real},
13         dof_free::Vector{<:Integer},
14         dof_prescribe::Vector{<:Integer}
15     )
16     # Realiza a solução direta para o sistema
17
18     Ug[dof_free] = Kg[dof_free, dof_free] \ (Fg[dof_free] -
19 Kg[dof_free, dof_prescribe] * Ug[dof_prescribe])
20     Fg[dof_prescribe] = Kg[dof_prescribe, dof_free] * Ug[dof_free]
21     + Kg[dof_prescribe, dof_prescribe] * Ug[dof_prescribe]
22 end

```

./src/modules/Stress.jl

```

1 # PHILLIPO
2 # Módulo: recuperação de tensão
3
4 module Stress
5
6     import ..Elements
7     using SparseArrays
8
9     function recovery(input_elements, Ug::Vector{<:Real}, materials::
10 Vector{Any}, nodes::Vector{Any}, problem_type)
11         map_function = e -> nothing
12         if problem_type == "3D"
13             if "tetrahedrons" in keys(input_elements)
14                 type = "tetrahedrons"
15                 pop!(input_elements["tetrahedrons"])
16                 map_function = e -> begin
17                     el = Elements.TetrahedronLinear(e, materials, nodes)
18                     el.D * el.B * Ug[el.degrees_freedom]
19                 end
20             end
21         else
22             if "triangles" in keys(input_elements)
23                 type = "triangles"
24                 pop!(input_elements["triangles"])
25                 map_function = e -> begin
26                     el = Elements.TriangleLinear(e, materials, nodes,
27 problem_type)
28                     el.D * el.B * Ug[el.degrees_freedom]
29                 end
30             end
31         end
32     end
33 end

```

```

30
31         = Vector{Vector{Float64}}(map(
32             map_function,
33             input_elements[type]
34         ))
35         vm = von_misses.()
36         , vm
37     end
38
39     von_misses(::Vector{<:Real}) = length() == 3 ? von_misses_2D() :
von_misses_3D()
40
41     function von_misses_2D(::Vector{<:Real})
42         ([1]^2 - [1] * [2] + [2]^2 + 3 * [3]^2)
43     end
44
45     function von_misses_3D(::Vector{<:Real})
46         ((([1] - [2])^2 + ([2] - [3])^2 + ([3] - [1])^2 + 6 * ([4]^2 +
[5]^2 + [6]^2)) / 2)
47     end
48
49     function reactions(Kg::SparseMatrixCSC, Ug::Vector{<:Real}, d::
Integer)
50         nodes_length = length(Ug)
51         Re = Kg * Ug
52         Re_sum = sum.([Re[i:d:nodes_length] for i in 1:d])
53         return Re, Re_sum
54     end
55
56 end

```