

Data: 30 de Março 2020

## **Capítulo 2: Esforços Internos em Sistemas Isostáticos**

### **Tópico: Método das Equações Diferenciais de Equilíbrio**

Arquivos com Material Didático:

- **texto cap 2 parte 3 equações diferenciais de equilíbrio em sist isostáticos versão agosto 2019.pdf**
- **Capítulo 2 Parte 3a exercícios equação dif equil sem funções de singularidade versão março 2020.pdf**

### **Observações Iniciais**

Esta aula 03 é dedicada a apresentar uma metodologia alternativa para que se possa determinar os esforços internos em sistemas isostáticos. No caso vamos resolver os problemas de esforços internos através do Método das Equações Diferenciais de Equilíbrio aplicadas a barras, eixos e vigas. O material didático está apresentado no texto acima indicado.

### **Pontos chaves da aula 03.**

Aqui segue uma breve explicação do que são os pontos mais importantes do texto sobre equações diferenciais de equilíbrio.

O começo diz respeito à análise de uma estrutura simples, sujeita a múltiplos carregamentos, tal como mostrado na figura 2.59, abaixo. Nesta figura estão mostradas a convenção da estática e a convenção de esforços da resistência dos materiais.

Vamos analisar o equilíbrio de uma seção de comprimento  $Dx$ . Os possíveis esforços que atuam no elemento de comprimento  $Dx$ , estão mostrado na figura 2.60. O texto mostra o equacionamento para esforços para as Forças Normais  $N_x(x)$ , para Momentos Torsores,  $M_x(x)$ , para Esforços Cortantes no sentido  $y$ ,  $V_y(x)$  e ainda para Momentos Fletores,  $M_z(x)$ .

O resultado são um conjunto de equações diferenciais simples, resumidas na Tabela 2.4. O importante aqui é notar que os esforços axiais, de torção e de flexão são desacoplados. Ou

seja as barras são resolvidas de forma desacoplada dos eixos e das vigas. Somente os esforços cortantes  $V_y$  e momento fletor  $M_z$  é que são acoplados no problema de flexão

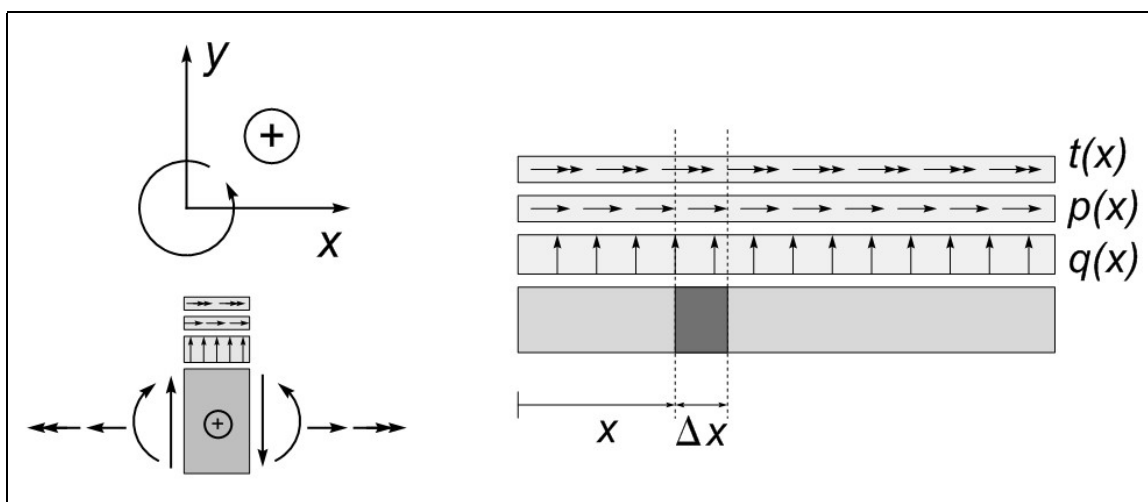


Figura 2.59: Elemento estrutural submetido a múltiplos esforços

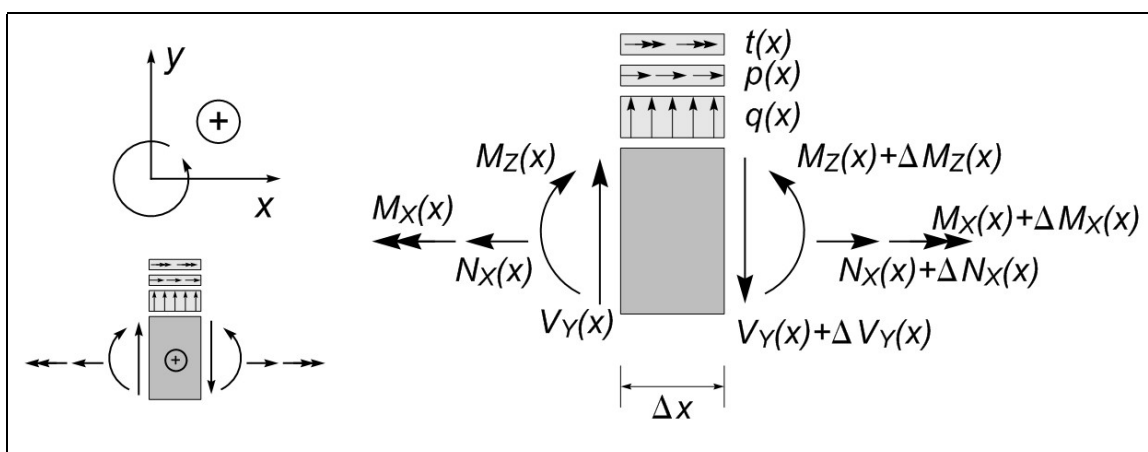


Figura 2.60: Equilíbrio de uma parcela de uma estrutura submetida a múltiplos esforços

As equações diferenciais de equilíbrio mostradas na Tabela 2.4 tem soluções gerais, mostradas no texto e reproduzidas neste resumo. Todas as soluções possuem constantes de integração, cujo número depende da ordem da equação diferencial.

A determinação das constantes de integração vai depender das condições de contorno em termos de esforços para cada problema. Isto está bem explicado no texto. Existem diversos figuras mostrando como se aplicar as condições de contorno em cada tipo de problema.

Um ponto interessante é que as equações diferenciais de equilíbrio foram estabelecidas usando a convenção de esforços mostrada na figura 2.60. Assim esta é a convenção que se deve usar para descrever o sinal dos termos de carregamento e das condições de contorno. Se forem iguais

às da figura 2.60, o carregamento e as condições de contorno são consideradas positivas. No sentido contrário, negativas.

Uma lista de exercícios, alguns resolvidos e outros com solução encontra-se no texto de exercícios. Eles complementam o texto teórico e servem de base para se resolver a terceira lista de exercícios.

Tabela 2.4: Resumo das equações diferenciais de equilíbrio.

Tipo de esforço	Equação de equilíbrio utilizada	Equação diferencial resultante
Força Normal $N_x(x)$	$\sum N_x(x)=0$	$\frac{dN_x(x)}{dx} = -p(x)$
Momento Torsor $M_x(x)$	$\sum M_x(x)=0$	$\frac{dM_x(x)}{dx} = -t(x)$
Esforço Cortante $\sum V_y(x)$	$\sum V_y(x)=0$	$\frac{dV_y(x)}{dx} = +q(x)$
Momento Fletor $M_z(x)$	$\sum M_z(x)=0$	$\frac{dM_z(x)}{dx} = +V_y(x)$
Momento Fletor + Esforço Cortante + Carregamento transversal	$\sum V_y(x)=0$ + $\sum M_z(x)=0$	$\frac{d^2 M_z(x)}{dx^2} = q(x)$

#### Carregamento axial

Equação diferencial	Solução Geral
$\frac{dN_x(x)}{dx} = -p(x)$	$N_x(x) = -\int p(x)dx + C_p \quad (0.1)$

#### Esforço de torção

Equação diferencial	Solução Geral
$\frac{dM_x(x)}{dx} = -t(x)$	$M_x(x) = -\int t(x)dx + C_t \quad (0.2)$

### Esforço de flexão

Equação diferencial	Solução Geral
$\frac{dV_y(x)}{dx} = +q(x)$	$V_y(x) = +\int q(x)dx + C_1 \quad (0.3)$
$\frac{dM_z(x)}{dx} = +V_y(x)$	$M_z(x) = +\int V_y(x)dx + C_2 \quad (0.4)$
$\frac{d^2M_z(x)}{dx^2} = q(x)$	$M_z(x) = +\int \left[ \int q(x)dx \right] dx + C_1x + C_2 \quad (0.5)$