

## II - 13

# Flexion plastique

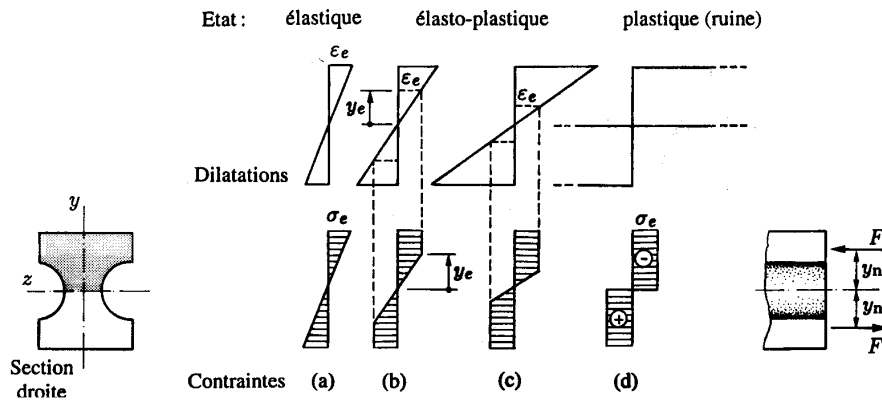
Philippe.Bouillard@ulb.ac.be  
version 18 juillet 2011



## Flexion plastique plane

- matériau élastique parfaitement plastique
  - critères de dimensionnement
  - moment plastique
  - rotule plastique
- hypothèses
  - pas influence de N et T, M constant
  - Bernoulli

## Sections doublement symétriques



## Dimensionnement élastique

- $M \leq M_e$  (rappel)
  - moment élastique maximal

$$M_e = \frac{I_z}{y_{\max}} \sigma_e$$

- courbure élastique maximale

$$\frac{1}{R_y} = \psi_e = -\frac{M_e}{EI_z}$$

## Dimensionnement élastoplastique

### ■ $M_e \leq M \leq M_{pl}$

- les fibres supérieures et inférieures plastifient simultanément
- équation d'équilibre de translation ( $N = 0$ )

$$\int_A \sigma dA = 0$$

- $\Rightarrow$  l'axe neutre est donc toujours au centre de gravité
- la distance  $y_e$  (voir figure) est donné par

$$y_e = \frac{\varepsilon_e}{\psi}$$

## Charge ultime

### ■ le moment ultime est donné par

$$\begin{aligned} M_{pl} &= \int_A \sigma y dA \\ &= \sigma_e \int_A |y| dA \\ &= 2\sigma_e \int_{A/2} |y| dA \\ &= 2S(A/2)\sigma_e \end{aligned}$$

moment statique de la demi-section

Z module plastique ( $m^3$ )

## Gain dû à la plasticité dans la section

- Section rectangulaire largeur  $b$ , hauteur  $h$

- module de résistance élastique

$$\frac{I_z}{y_{\max}} = \frac{bh^2}{6} \Rightarrow M_e = \frac{bh^2}{6} \sigma_e$$

- module de résistance plastique

$$S(A/2) = b \frac{h}{2} \frac{h}{4} = \frac{bh^2}{8} \Rightarrow M_{pl} = \frac{bh^2}{4} \sigma_e$$

- gain (facteur de forme)

$$\varphi = \frac{M_{pl}}{M_e} = 1.5$$

## Flexion plastique plane : profil idéal

- on dispose de 3 critères

- rendement élastique (rappel)  $\eta_e = \frac{I/y_{\text{sup/inf}}}{(I/y_{\text{sup/inf}})_{\text{th}}}$

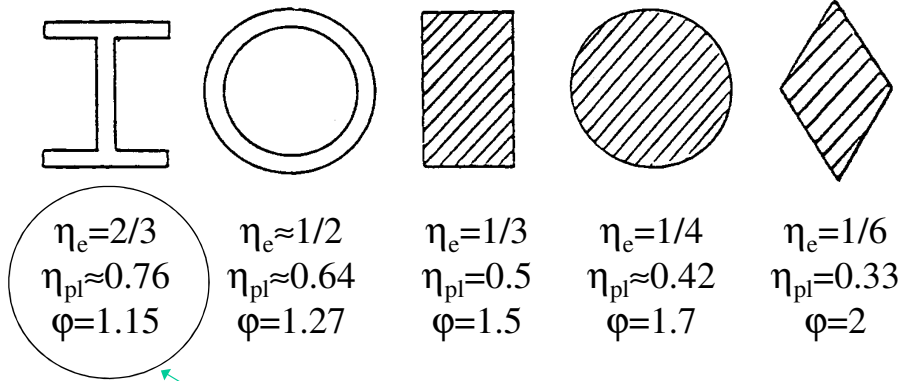
- rendement plastique  $\eta_{pl} = \frac{M_{pl}}{M_{pl\text{th}}} = \frac{Z}{Z_{\text{th}}}$

- facteur de forme

$$\varphi = \frac{M_{pl}}{M_e}$$

- mesure la réserve de résistance en flexion

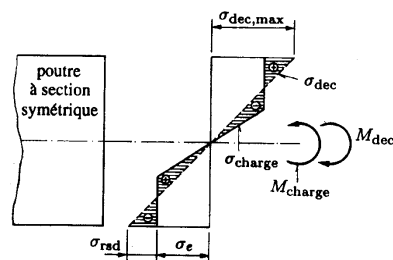
## Flexion plastique plane : profil idéal



φ n'est pas le seul critère !

## Déchargement

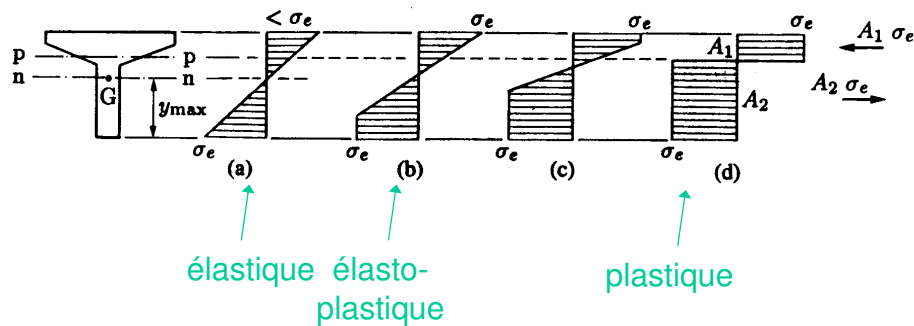
- partons de  $M_e \leq M \leq M_{pl}$ 
  - lors d'un déchargement, il subsiste une courbure permanente et des contraintes résiduelles



$$\sigma_{rsd} = \pm \left( \sigma_e - \frac{M}{I/y_{max}} \right)$$

[Frey, 2000, Vol. 2]

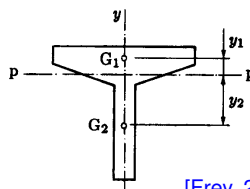
## Sections à un seul axe de symétrie



la position de l'axe neutre est donné par

$$\int_A \sigma dA = 0 \Rightarrow \sigma_e (A_2 - A_1) = 0$$

## Axe neutre plastique



[Frey, 2000, Vol. 2]

Axe neutre plastique (p-p) d'une section à un seul axe de symétrie.

- l'axe neutre plastique divise la section en 2 aires égales
- le moment plastique est donné directement par

$$Z = \frac{A}{2} (y_1 + y_2)$$

## Pièces composées

- l'axe neutre se détermine par l'équation

$$\int_A \sigma dA = 0$$

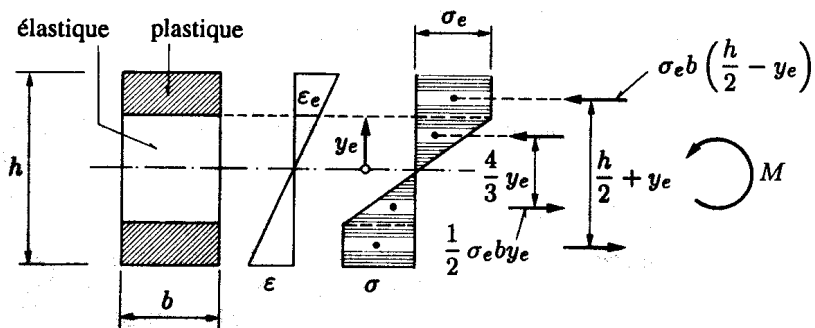
souvent résolue par tâtonnements

## Loi moment-courbure

- relation à chaque instant entre moment et courbure
- on préfère un diagramme non dimensionnel  
–  $M/M_e$  en fonction de  $\psi/\psi_e$

$$M_e = \frac{I_z}{y_{\max}} \sigma_e \qquad \psi_e = -\frac{M_e}{EI_z}$$

## Section rectangulaire



[Frey, 2000, Vol. 2]

## Etat élastique

- $M \leq M_e$   
– courbure élastique

$$\psi = -\frac{M}{EI_z}$$



$$\frac{M}{M_e} = \frac{-EI_z \psi}{-EI_z \psi_e}$$

$$\frac{M}{M_e} = \frac{\psi}{\psi_e}$$



## Etat élastoplastique

- $M_e \leq M \leq M_{pl}$

– le moment élastoplastique peut être calculé aisément par calcul des résultantes et bras de levier (voir figure)

$$M = \sigma_e b \left( \frac{h}{2} - y_e \right) \left( \frac{h}{2} + y_e \right) + \frac{1}{2} \sigma_e b y_e \frac{4}{3} y_e \quad M = \sigma_e \frac{bh^2}{4} \left( 1 - \frac{4}{3} \left( \frac{y_e}{h} \right)^2 \right)$$

$$M = \sigma_e b \left( \frac{h^2}{4} - \frac{y_e^2}{3} \right) \quad M = M_{pl} \left( 1 - \frac{4}{3} \left( \frac{y_e}{h} \right)^2 \right)$$

## Etat élastoplastique

- Or, à l'état élastique (Bernoulli)

$$y_e = \frac{\varepsilon_e}{\psi} \quad \text{avec } \varepsilon_e = \psi_e \frac{h}{2} \text{ lorsque } M = M_e$$

$$\Rightarrow y_e = \frac{\psi_e h}{\psi 2}$$



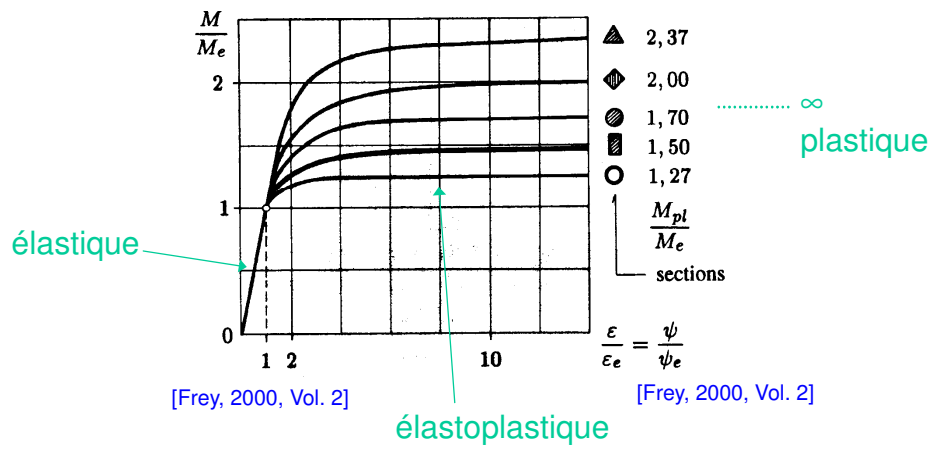
$$\frac{M}{M_e} = \frac{M_{pl}}{M_e} \left( 1 - \frac{1}{3} \left( \frac{\psi_e}{\psi} \right)^2 \right)$$

# Etat plastique

$$\frac{\psi_e}{\psi} \rightarrow \infty$$

$$\frac{M}{M_e} \rightarrow \frac{M_{pl}}{M_e} = 1.5$$

# Lois moment-courbure pour sections droites



## Flexion plastique plane

### ■ notion de rotule plastique

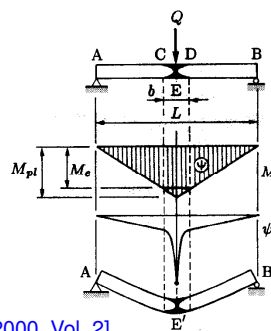
#### – courbe moment-courbure

- la poutre a un comportement élastique parfaitement plastique : elle reste élastique jusqu'à l'instant où le moment plastique  $M_{pl}$  est atteint, puis elle fléchit plastiquement à moment constant.

#### – pas de plastification due à T ou à N

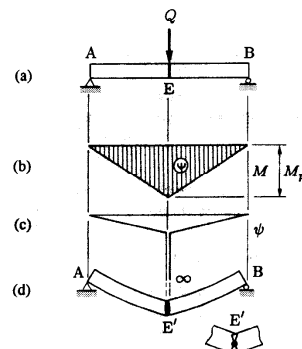
#### – localisation des déformations (de la courbure)

## Rotule plastique



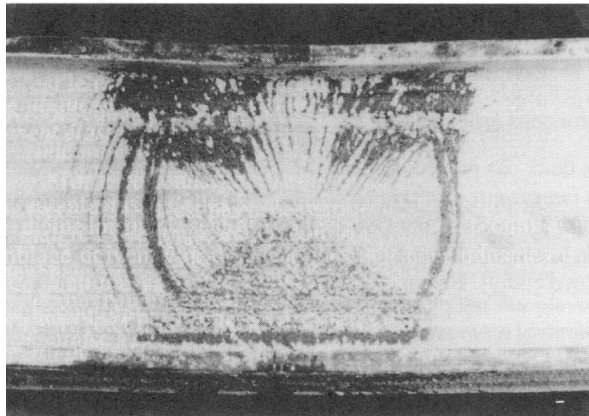
[Frey, 2000, Vol. 2]

réal  
localisation de courbure dans CD  
AC et DB restent élastiques



modèle simplifié  
localisation de courbure en E  
poutre quasi-articulée en E'

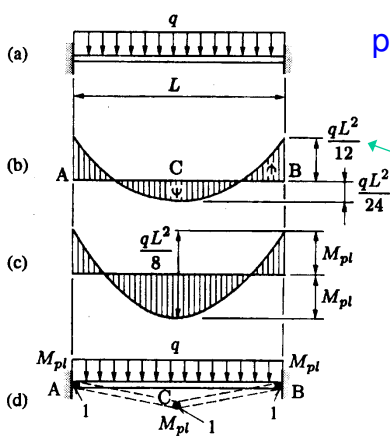
## Rotule plastique



rotule est un terme abusif car la rotation n'est pas libre

[Frey, 2000, Vol. 2]

## Charge limite des structures hyperstatiques



poutre bi-encastée 3x hyperstatique

charge totale :  $Q = qL$   
moment **élastique** maximal

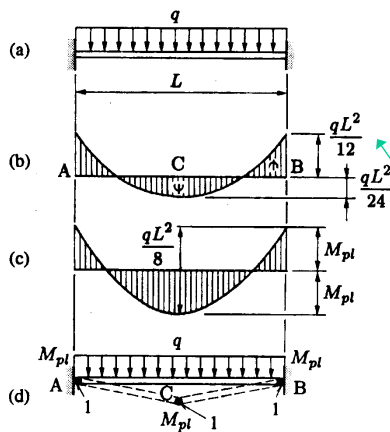
$$M_{\max} = M_A = M_B = \frac{q_e L^2}{12}$$

charge limite élastique

$$Q_e = 12 \frac{M_e}{L}$$

[Frey, 2000, Vol. 2]

## Charge limite des structures hyperstatiques

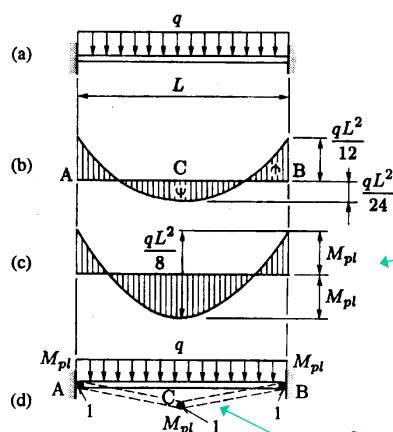


les moments d'encastrement provoquent l'apparition de deux rotules plastiques : la poutre est isostatique. Les moments d'encastrement valent donc au maximum

$$M_{\max} = M_A = M_B = \frac{q_{2r} L^2}{12}$$

[Frey, 2000, Vol. 2]

## Charge limite des structures hyperstatiques



si on continue à augmenter q, il apparaît une troisième rotule plastique. La poutre est isostatique et on a

$$\frac{q_{3r} L^2}{8} = 2M_{pl}$$

charge limite plastique

$$Q_{pl} = 16 \frac{M_{pl}}{L}$$

mécanisme de ruine

## Gain dû à l'hyperstaticité

- réserve de résistance des structures hyperstatiques

$$\frac{Q_{pl}}{Q_e} = \frac{16 M_{pl}}{12 M_e} = \frac{4}{3} \varphi$$

gain dû à la redistribution entre les sections

## Courbe charge-flèche

