

## BONJOUR et BIENVENUE

**Intervenants :** **Eric DAVALLE**, Dr Ingénieur civil EPFL

*Chef du Service de l'électricité de la Ville de Lausanne*



avec les assistants du LSMS

## Programme des semaines 1 à 4

N°	Semaines Jour	Chapitres	Titres
1	Mardi	7.10 et suivants 14.1 - 14.3	Propriétés mécaniques des matériaux Traction plastique
	Jeudi	15.4 15.5 - 15.9	Flexion plastique plane Flexion plastique plane
2	Mardi	8.1 - 8.7	Torsion uniforme
	Jeudi	8.8 - 8.10 9.1 - 9.3	Torsion uniforme Contraintes dues à l'effort tranchant
3	Mardi	9.4 - 9.8	Contraintes dues à l'effort tranchant
	Jeudi	9.9 - 9.12 MS (V3) 7.1 - 7.10	Contraintes dues à l'effort tranchant Formes intégrales d'équilibre et cinématique - Travaux virtuels
4	Mardi	13.1 - 13.6 10.1 - 10.2	Énergie (forces et déformations associées) Déformation des poutres soumises à la flexion simple
	Jeudi	10.3	Déformation des poutres soumises à la flexion simple

## 15. Flexion plastique plane



## Hypothèses de travail

- Flexion dans un plan moyen
- Flexion pure ( $M$  seul)

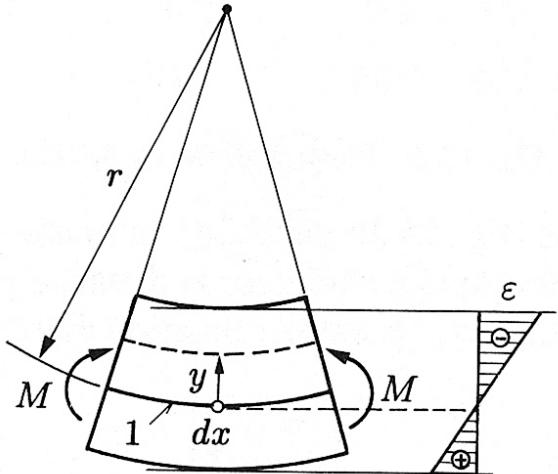


Fig. 15.1 Cinématique en flexion pure (1 : fibre ou plan neutre).

Cinématiquement :

- sections restent planes  
(loi de Bernoulli)

$$\varepsilon = -\psi y = -\frac{y}{r} \quad \text{avec } \psi = \frac{1}{r} \quad \text{la courbure}$$

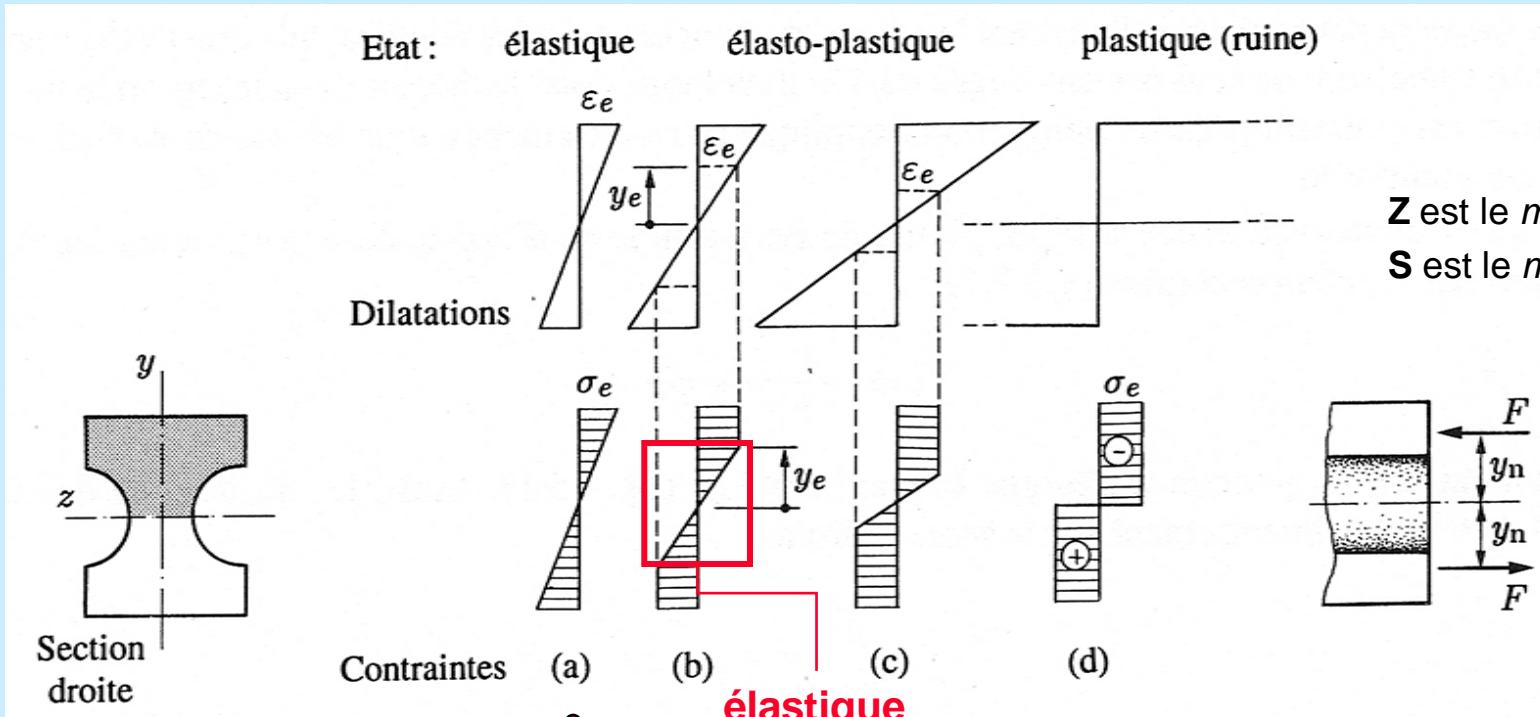
En élastique linéaire, on a donc :

$$M_e = W \sigma_e$$

$$\psi_e = \frac{M_e}{E I}$$

Equations statiques  
(principe d'équivalence)

## Moment et module plastiques



$$N = \int_A \sigma dA = 0 \Rightarrow \text{axe neutre centré}$$

$$M_{pl} = \int_A \sigma y dA \quad \text{avec} \quad \begin{cases} \sigma = -\sigma_e & \text{avec } y > 0 \\ \sigma = \sigma_e & \text{avec } y < 0 \end{cases}$$

$$M_{pl} = \sigma_e \int_A |y| dA = \sigma_e \left( 2 \int_{\frac{A}{2}}^{\frac{A}{2}} |y| dA \right) = Z \sigma_e$$

$$Z = 2 S_{\text{demi}} [\text{mm}^3]$$

## Déchargement en flexion inverse

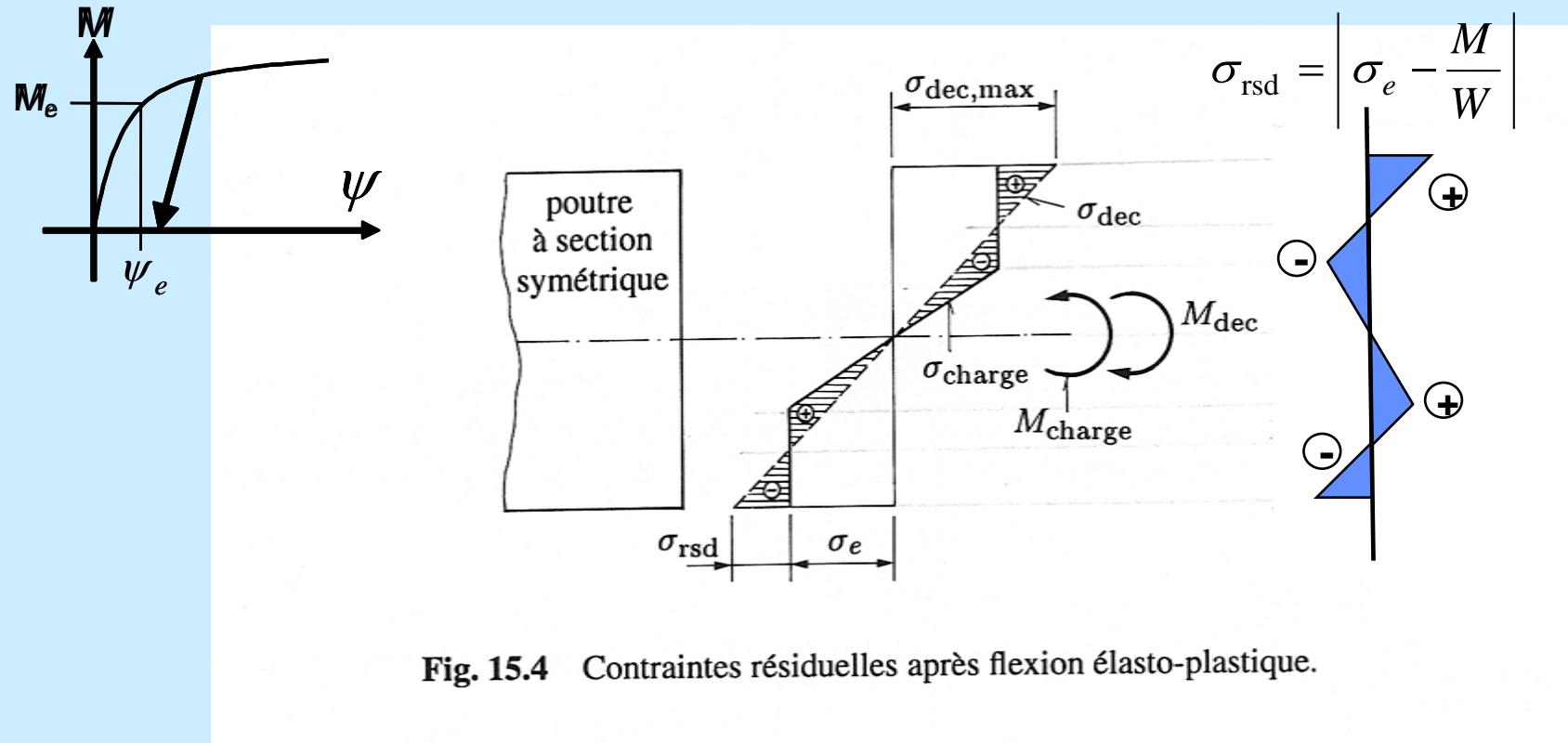
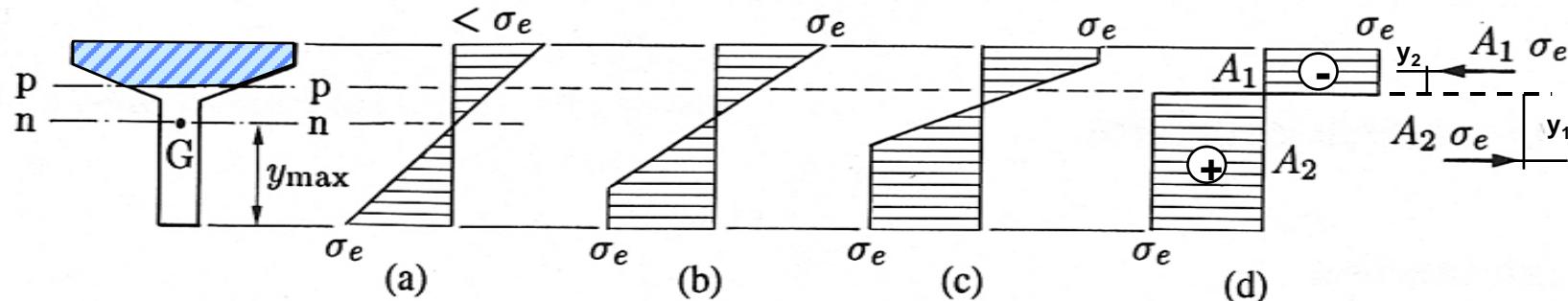


Fig. 15.4 Constraintes résiduelles après flexion élasto-plastique.

## Persistante d'une courbure et de contraintes résiduelles

## Section asymétrique en flexion



**Fig. 15.5** Plastification progressive d'une section non symétrique ( $n-n$  : axe neutre de flexion élastique sous l'action de  $M_e$  ;  $p-p$  : axe neutre de flexion plastique sous l'action de  $M_{pl}$ ).

**Calcul élastique :**

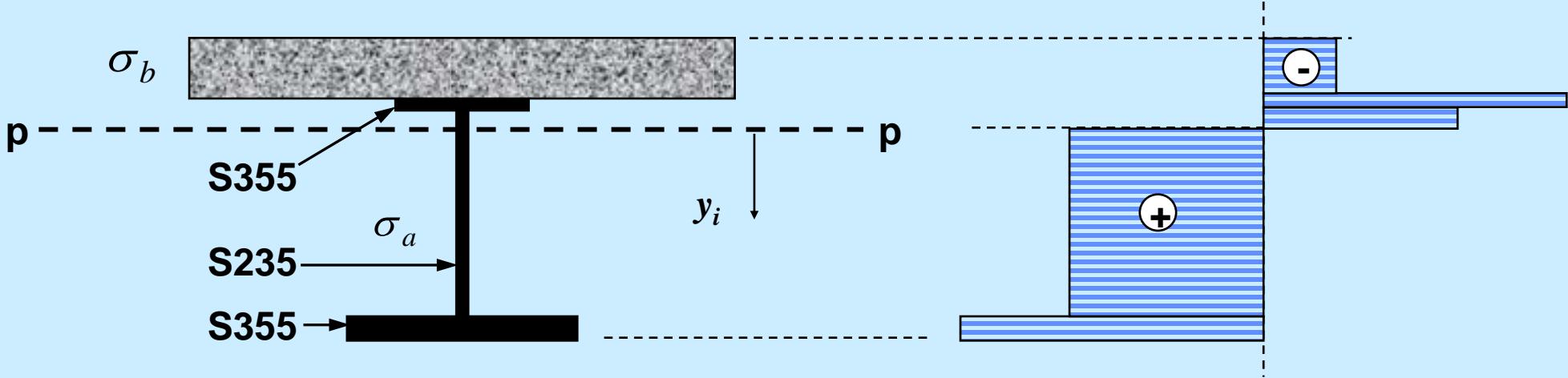
$$M_e = \sigma_e \frac{I}{y_{\max}}$$

**Calcul plastique :**

$$N = \int_A \sigma dA = -A_1 \sigma_e + A_2 \sigma_e = 0 \Rightarrow A_1 = A_2 = \frac{A}{2}$$

$$M_{pl} = A_1 \sigma_e y_1 + A_2 \sigma_e y_2 = \frac{A}{2} (y_1 + y_2) \sigma_e = Z \sigma_e$$

## Section composée en flexion



Calcul de l'axe neutre plastique :

$$N = \int_A \sigma dA = 0 \quad \text{ou} \quad \sum_i A_i \sigma_{e_i} = 0$$

Calcul du moment plastique :

$$M_{pl} = - \sum_i A_i \sigma_{e_i} y_i$$

## 3. Traction plastique

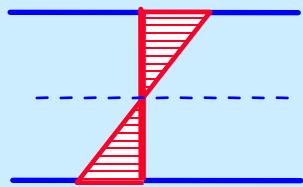
### Mots-clés à retenir impérativement

- 3 piliers de l'analyse des structures (voir § 1 et 2):
  - principe d'équivalence (*équilibre statique entre efforts intérieurs et contraintes*)
  - conditions cinématiques (*conservation des sections planes*)
  - loi constitutive (*matériaux*)
- Théorie de l'**élasticité**
- Théorie de la **plasticité** (modèle élastique parfaitement plastique)
- En plasticité:
  - charge de ruine ou d'effondrement, dite **charge limite**
  - **gain** de résistance par le processus de plastification de la section
  - la **ruine** d'une structure correspond à de **grands déplacements**
  - **décharge élastique** et création de contraintes résiduelles
- Propriétés vues sont valables quelque soit la complexité de la structure

## Loi moment-courbure

On s'intéresse à :  $\frac{M}{M_e} = f(\psi / \psi_e)$  avec :  $M = EI\psi$

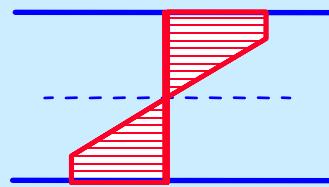
Exemple : section rectangulaire



$$\sigma \leq \sigma_e$$

ELASTIQUE

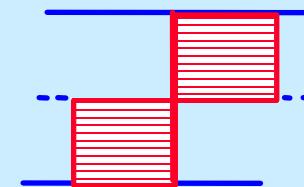
$$\frac{M}{M_e} = \frac{\psi}{\psi_e}$$



$$\sigma_e$$

ELASTO - PLASTIQUE

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



$$\sigma_e$$

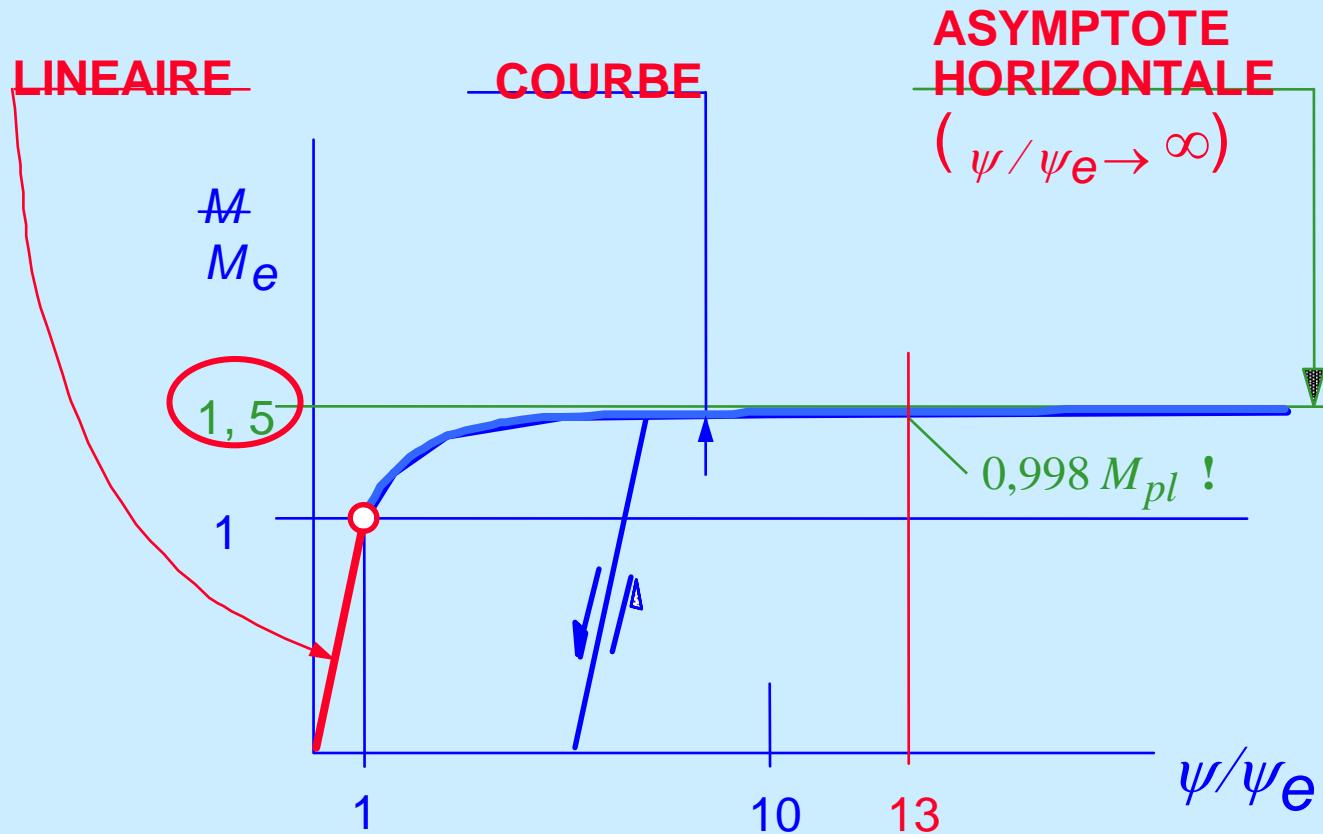
PLASTIQUE

$$\frac{M}{M_e} \rightarrow \frac{M_{pl}}{M_e} = 1,5$$

Cette fonction dépend de la forme de la section droite

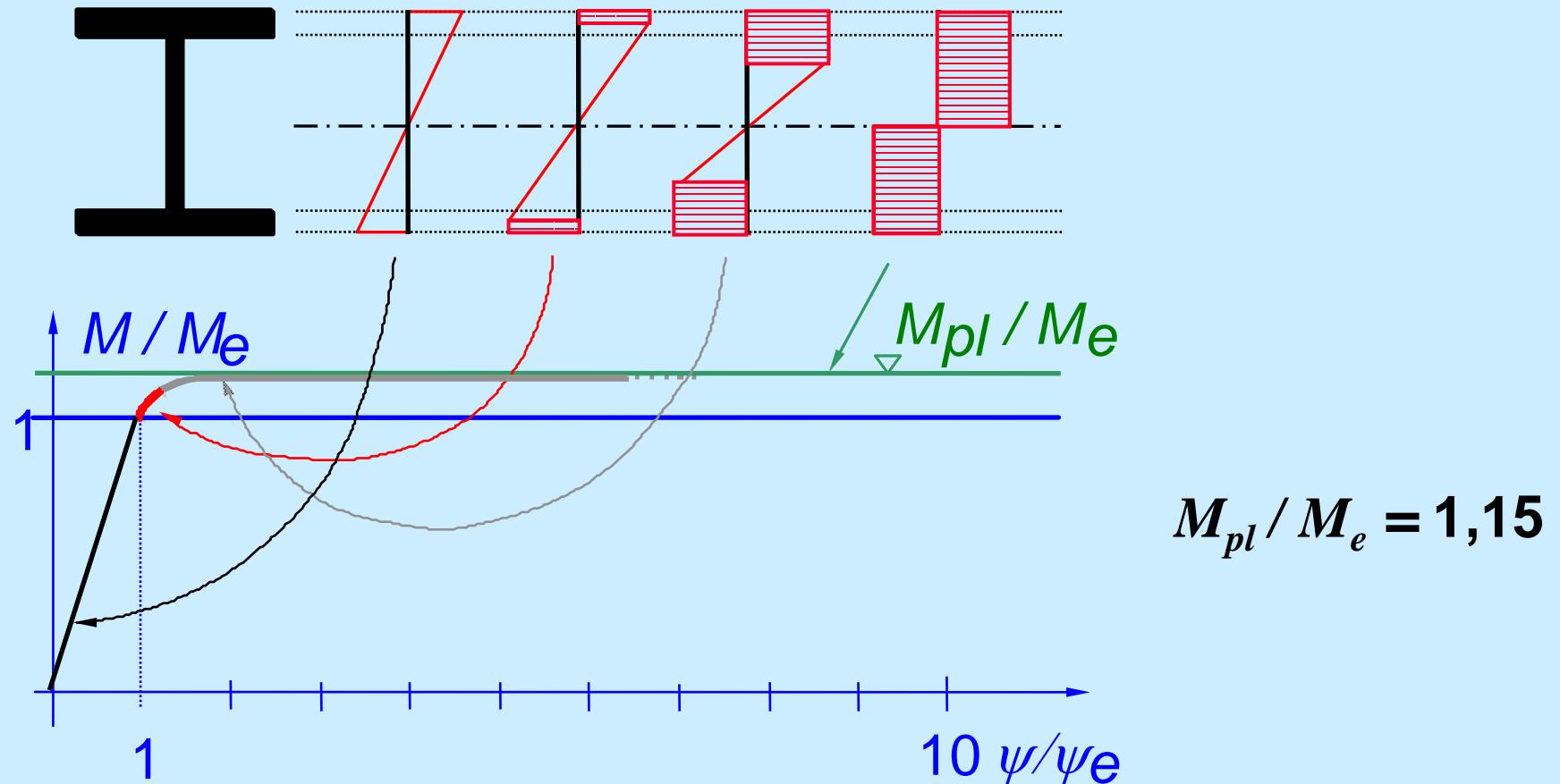
## Loi moment-courbure (section rectangulaire)

On s'intéresse à :  $\frac{M}{M_e} = f\left(\frac{\psi}{\psi_e}\right)$

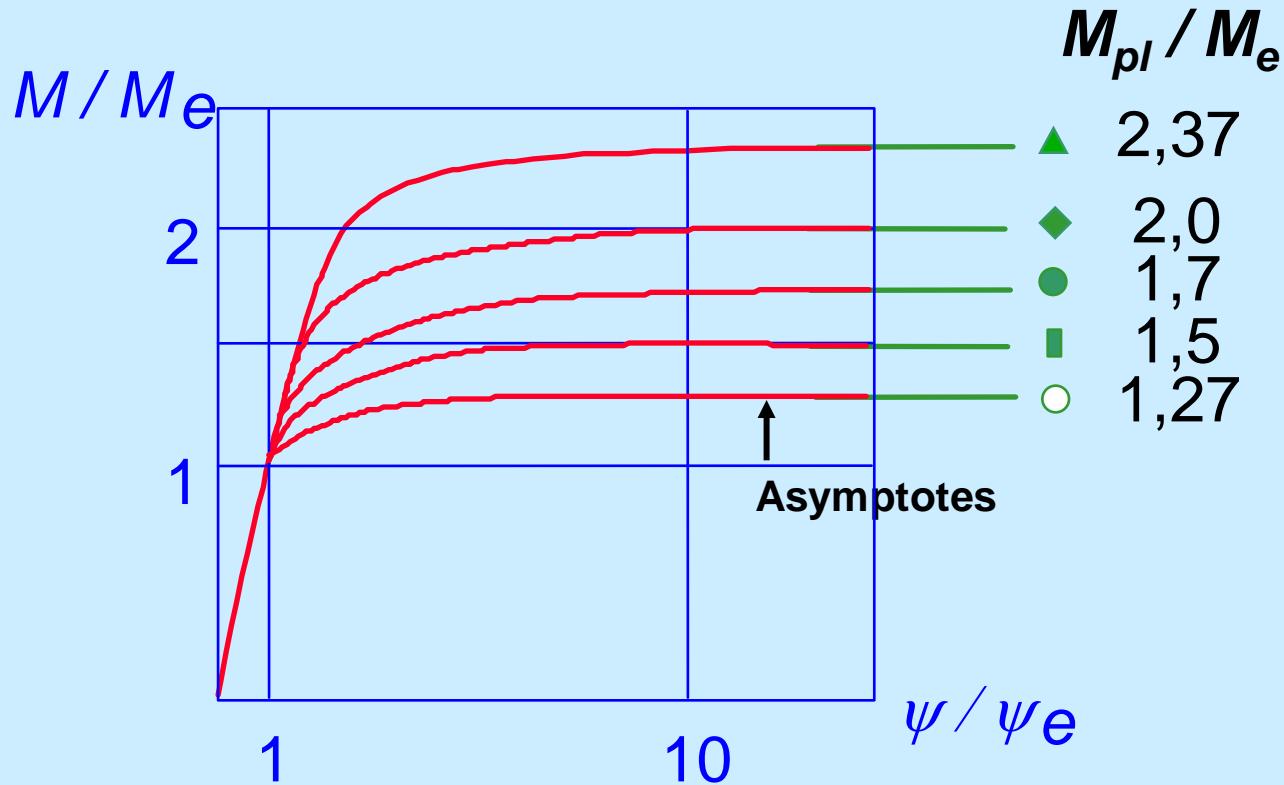


## Propriété de la loi moment-courbure

La loi ( $M$ ,  $\psi$ ) peut être simplifiée par deux droites. Exemple poutre laminée I



## Loi moment – courbure (cas généraux)



Gain dû à la plastification de la section droite

$$\alpha = \frac{M_{pl}}{M_e} = \frac{Z}{W}$$

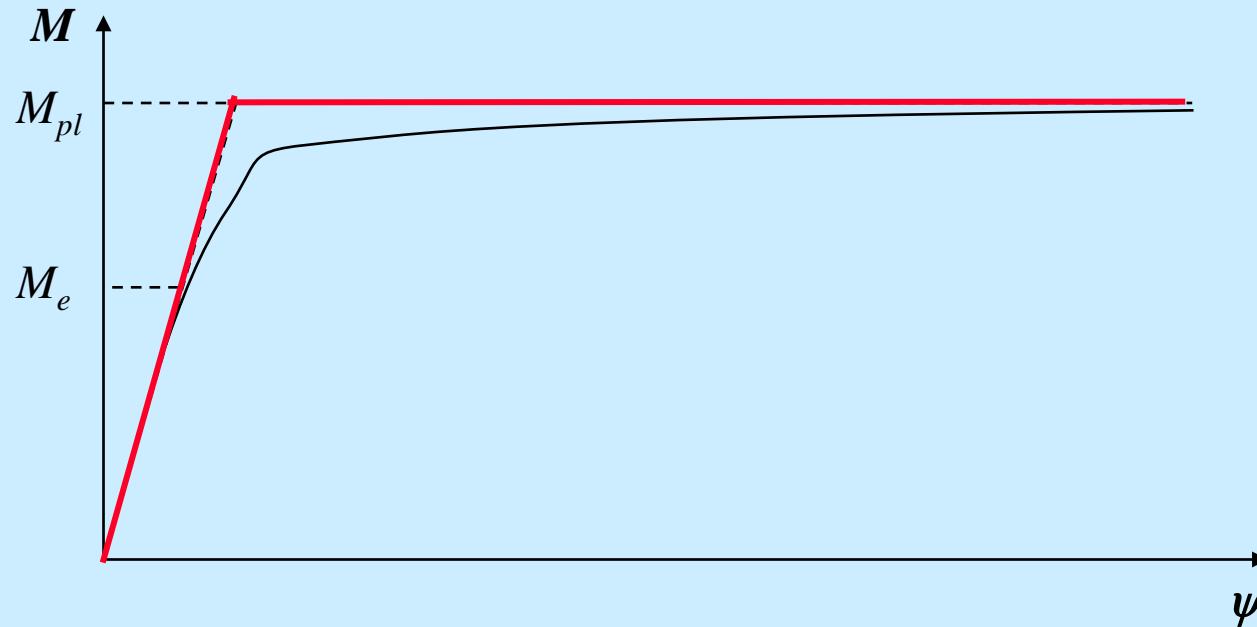
C'est le "facteur de forme".

On constate un fort gain quand la section se concentre au voisinage de l'axe neutre

## Propriété de la loi moment-courbure

La loi ( $M, \psi$ ) peut être simplifiée par deux droites .

- l'une  $0 \leq M \leq M_{pl}$       par la loi de **Hooke**
- l'autre  $M = M_{pl}$       selon une loi **parfaitement plastique**

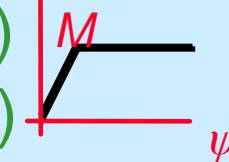


## Notion de rotule plastique

1. Flexion pure =>

$$M_{pl} = Z \sigma_e \quad (a)$$

=> loi  $(M, \psi)$  simplifiée(b)



2. Valable en flexion simple

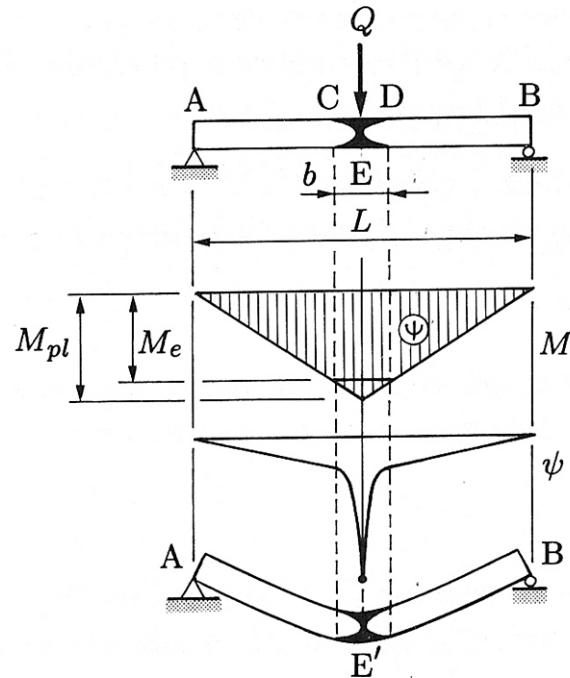
si  $V$  ne domine pas ( usuel )

3. Valable en flexion composée

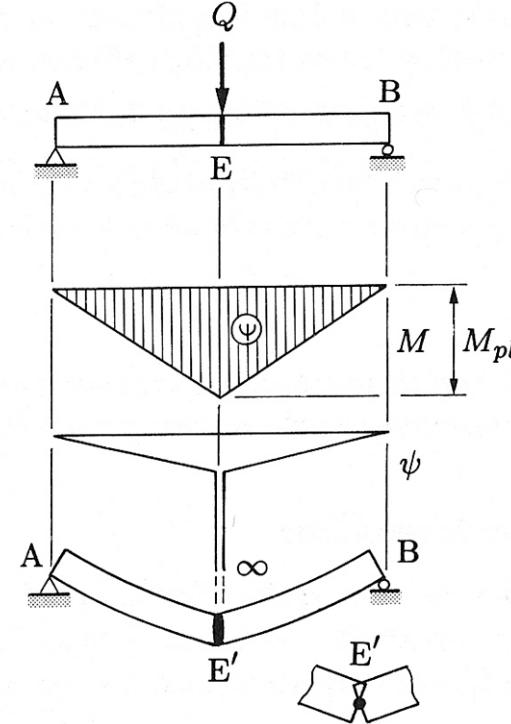
- si  $N$  reste faible ( $N < 0,15 \phi N_p$ )
- sinon correction

Donc (a) et (b) s'appliquent aux  
**structures planes en poutres usuelles.**

## Notion de rotule plastique

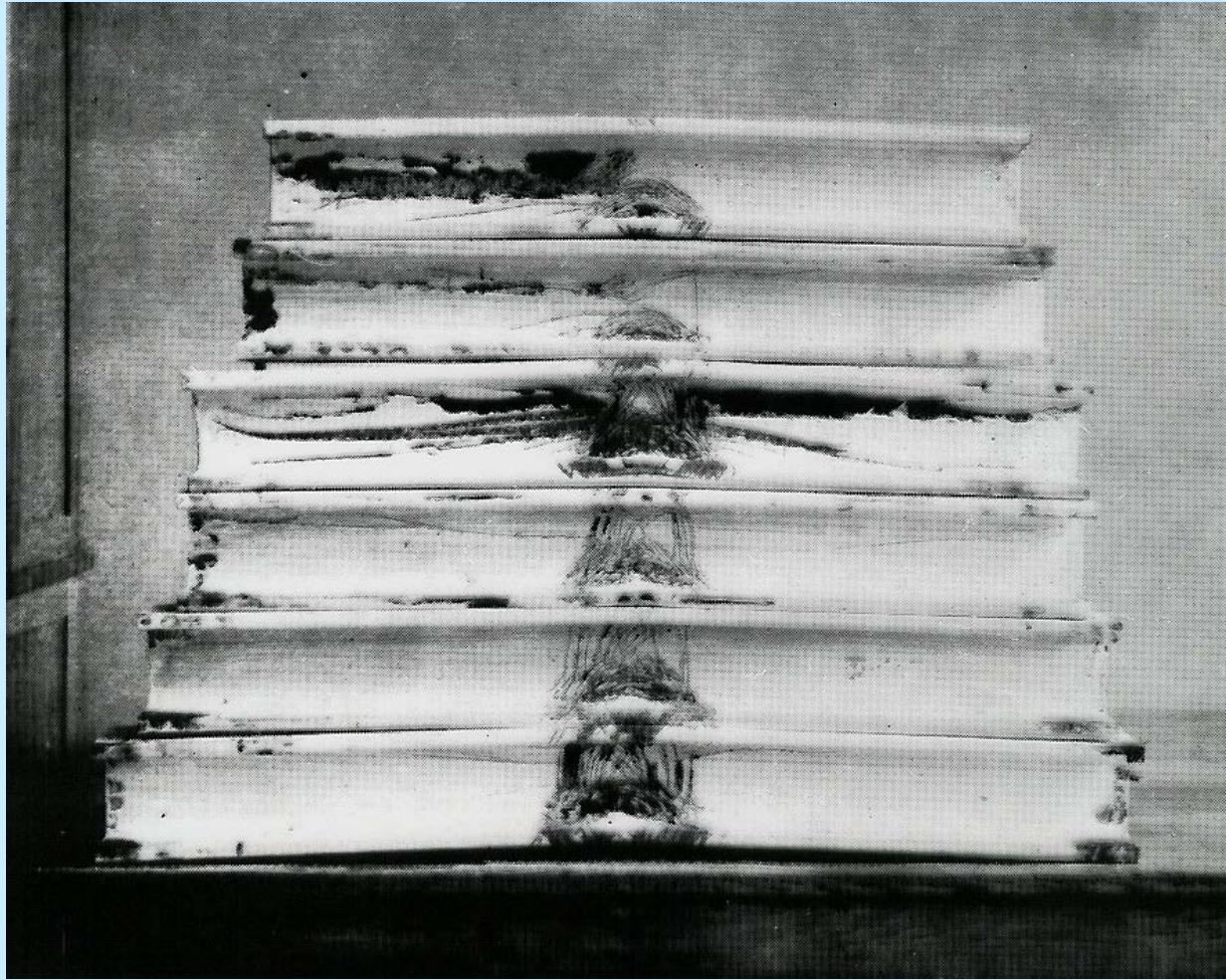


**Fig. 15.13** Poutre simple sous force concentrée ; plastification et déformation pour la loi moment-courbure réelle.



**Fig. 15.14** Poutre simple sous force concentrée ; plastification et déformation pour la loi moment-courbure modélisée par deux droites.

## Notion de rotule plastique



## Flexion plastique plane

### Mots-clés à retenir impérativement

- la résistance limite plastique en flexion vaut :  $M_{pl} = Z \sigma_e$
- ce  $M_{pl}$  dépend de la **propriété du matériau** et de la **forme de la section**
- la plasticité permet un **gain de résistance** d'environ **15%** (au-delà de la limite élastique pour des profils standards)
- une **rotule plastique** se forme à l'endroit où se produit le moment maximal
- dans ce cas, à une rotule (articulation) s'oppose un  $M_{pl}$