

EUROPEAN STANDARD

**EN 1993-1-8:2005/AC**

NORME EUROPÉENNE

December 2005

EUROPÄISCHE NORM

Décembre 2005

Dezember 2005

---

ICS 91.010.30

English version  
Version Française  
Deutsche Fassung

Eurocode 3: Design of steel structures - Part 1-8: Design of joints

Eurocode 3: Calcul des structures en acier  
- Partie 1-8: Calcul des assemblages

Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion  
von Stahlbauten - Teil 1-8: Bemessung von  
Anschlüssen

This corrigendum becomes effective on 21 December 2005 for incorporation in the three official language versions of the EN.

Ce corrigendum prendra effet le 21 décembre 2005 pour incorporation dans les trois versions linguistiques officielles de la EN.

Die Berichtigung tritt am 21. Dezember 2005 zur Einarbeitung in die drei offiziellen Sprachfassungen der EN in Kraft.



EUROPEAN COMMITTEE FOR STANDARDIZATION  
COMITÉ EUROPÉEN DE NORMALISATION  
EUROPÄISCHES KOMITEE FÜR NORMUNG

**Management Centre: rue de Stassart, 36 B-1050 Brussels**

---

© 2005 CEN All rights of exploitation in any form and by any means reserved worldwide for CEN national Members.  
Tous droits d'exploitation sous quelque forme et de quelque manière que ce soit réservés dans le monde entier aux membres nationaux du CEN.  
Alle Rechte der Verwertung, gleich in welcher Form und in welchem Verfahren, sind weltweit den nationalen Mitgliedern von CEN vorbehalten.

Ref. No.: EN 1993-1-8:2005/AC:2005 D/E/F

## Version française

Les corrections sont d'ajouter un 'P' après le numéro de l'article et changer "convient de" par "doit" où cela est demandé. (ndlr: en français, le changement nécessite une reprise complète de la phrase et non un remplacement mot pour mot).

### 2.2 Exigences générales

- (1)P Tous les assemblages doivent posséder une résistance de calcul telle que la structure soit capable de satisfaire toutes les exigences fondamentales de calcul données dans la présente Norme et dans l'EN 1993-1-
- (3)P Les assemblages soumis à la fatigue doivent également satisfaire les principes donnés dans l'EN 1993-1-9.

### 2.3 Sollicitations

- (1)P Les sollicitations appliquées aux assemblages à l'état limite ultime doivent être déterminées conformément aux principes donnés dans l'EN 1993-1-1.

### 2.5 Hypothèses de calcul

- (1)P Les assemblages doivent être calculés sur la base d'une hypothèse réaliste de la répartition des sollicitations. On doit utiliser les hypothèses suivantes pour déterminer la répartition des sollicitations :
- (d) la répartition supposée des sollicitations doit être réaliste en ce qui concerne les rigidités relatives au sein de l'assemblage

### 4.1 Généralités

- (2)P Les soudures soumises à la fatigue doivent également satisfaire les principes donnés dans l'EN 1993-1-9.

### 6.4.1 Généralités

- (1)P Dans le cas d'une analyse rigide-plastique globale, un assemblage situé au niveau d'une rotule plastique doit posséder une capacité de rotation suffisante.

### 7.2.1 Généralités

- (1)P Les valeurs de calcul des efforts normaux s'exerçant à la fois dans les barres de treillis et dans les membrures à l'état limite ultime ne doivent pas dépasser les résistances de calcul des barres déterminées selon l'EN 1993-1-1.
- (2)P Les valeurs de calcul des efforts normaux s'exerçant dans les barres de treillis à l'état limite ultime ne doivent pas non plus dépasser pas les résistances de calcul des noeuds données en 7.4, 7.5 ou 7.6 selon le cas.

### 7.3.1 Résistance de calcul

- (1)P Les soudures assemblant les barres de treillis aux membrures doivent posséder une résistance suffisante pour tenir compte des répartitions d'efforts non uniformes, et une capacité de déformation suffisante pour tenir compte de la redistribution des moments fléchissants.

### 7.4.2 Noeuds plans

- (1)P Dans les assemblages de treillis soumis uniquement à des efforts normaux, l'effort normal de calcul  $N_{i,Ed}$  ne doit pas être supérieur à l'effort normal résistant de calcul du noeud soudé  $N_{i,Rd}$  obtenu d'après les Tableau 7.2, Tableau 7.3 ou Tableau 7.4 selon le cas.