

Opérateur CALC_FERRAILLAGE

1 But

Calculer les densités de ferrailage dans des éléments coques et plaques en fonction des sollicitations : les efforts généralisés, préalablement obtenus par l'option EFGE_ELNO.

La commande enrichit la structure de données de type `résultat`, fournie sous le mot-clé `RESULTAT`, d'un champ de grandeur ferrailage, dont les composantes sont décrites dans ce document.

2 Syntaxe

```

resu [*] = CALC_FERRAILLAGE (

  ♦ reuse      =   resu

  ♦ RESULTAT  =   resu          [evol_elas,evol_noli,dyna_trans]

  ♦ TYPE_COMB = / 'ELS',
                 / 'ELU',

  ♦ CODIFICATION = / 'UTILISATEUR',          [DEFAULT]
                  / 'BAEL91',
                  / 'ETC2',

  ♦ #   Sélection des numéro d'ordre :
        / TOUT_ORDRE = 'OUI',
        / NUME_ORDRE = l_nuor ,          [l_I]
        / LIST_ORDRE = l_nuor ,          [listis]
        / ♦ / INST = l_inst ,          [l_R]
          / LIST_INST = / l_inst,        [listr8]
          / FREQ      = / l_inst,        [listr8]
          / LIST_FREQ = / l_freq,        [listr8]
        ◊ | PRECISION = / prec,
          / 1.0E-6,          [DEFAULT]
        | CRITERE = / 'RELATIF',        [DEFAULT]
          / 'ABSOLU' ,

#   si CODIFICATION = 'UTILISATEUR'
  ♦ AFPE      = _F ( ♦ /TOUT      = /'OUI'
                    /'NON'
                    /GROUP_MA   = l_grma,          [l_gr_maille]
  ♦ ENROBG    = enrobg,          [R]
  ◊ CEQUI     = cequi,          [R]
  ♦ SIGM_ACIER = sigaci ,        [R]
  ♦ SIGM_BETON = sigbet,        [R]
  ◊ PIVA      = piva,          [R]
  ◊ PIVB      = pivb          [R]
  ◊ ES        = es          [R]
                    )

#   si CODIFICATION = 'BAEL91'
  ♦ AFPE      = _F ( ♦ /TOUT      = /'OUI'
                    /'NON'
                    /GROUP_MA   = l_grma,          [l_gr_maille]
  ♦ C_SUP     = enrobs,          [R]
  ♦ C_INF     = enrobs,          [R]
  ◊ N         = n,          [R]
  ◊ FE        = sigaci,        [R]
  ◊ FCJ       = sigbet,        [R]
  ◊ GAMMA_S   = gs,          [R]
  ◊ GAMMA_C   = ge          [R]
  ◊ ALPHA_CC  = /0.85          [DEFAULT]
                    /alphacc          [R]
  ◊ E_S       = es          [R]

```

```

        ◇ SIGS_ELS = sigaci [R]
        ◇ SIGC_ELS = sigbet [R]
    )

# si CODIFICATION = 'EC2'
    ◆ AFPE = _F (
        ◆ /TOUT = /'OUI'
                /'NON'
        /GROUP_MA = l_grma, [l_gr_maille]
        ◆ C_SUP = enrobs, [R]
        ◆ C_INF = enrobs, [R]
        ◇ N = n, [R]
        ◇ FCK = sigaci, [R]
        ◇ FYK = sigbet, [R]
        ◇ SIGC_ELS = sigacil, [R]
        ◇ SIGS_ELS = sigbetl, [R]
        ◇ GAMMA_S = gs, [R]
        ◇ GAMMA_C = gc [R]
        ◇ ALPHA_E = alphae [R]
        ◇ CLASSE_ACIER = /'A'
                        /'B' [DEFAULT]
                        /'C'
        ◇ ALPHA_CC = / 1.0 [DEFAULT]
                    / alphacc [R]
        ◇ E_S = es [R]
    )

```

3 Opérandes

3.1 Opérande **RESULTAT**

- ♦ `RESULTAT = resu`
Nom d'un concept résultat de type `résultat`. Il est nécessairement réentrant.

3.2 Opérande **TYPE_COMB**

- ♦ `/ 'ELS'`
Le ferrailage est paramétré pour un calcul en État Limite de Service.
- ♦ `/ 'ELU'`
Le ferrailage est paramétré pour un calcul en État Limite Ultime.

Remarque :

Pour les combinaisons d'efforts, les pondérations sont à effectuer avant l'appel au module `CALC_FERRAILLAGE`. Pour ce faire, il faut extraire le champ des efforts généralisés, préalablement obtenus par l'option `EFGE_ELNO`, en utilisant la fonction `CREA_CHAMP` (opération `EXTR`) décrite dans le document [U4.72.04].

```
MECA1=CALC_CHAMP(reuse =MECA1,  
                RESULTAT=MECA1,  
                CONTRAINTE='EFGE_ELNO',);  
EFFORTS1=CREA_CHAMP(TYPE_CHAM='ELNO_SIEF_R',  
                   OPERATION='EXTR',  
                   RESULTAT=MECA1,  
                   NOM_CHAM='EFGE_ELNO',);
```

Puis, en réutilisant la fonction `CREA_CHAMP` (opération `ASSE`), on peut additionner les champs extraits en les pondérant par le coefficient souhaité.

```
PONDERE1=CREA_CHAMP(TYPE_CHAM='ELNO_SIEF_R',  
                   OPERATION='ASSE',  
                   MODELE=MODELE,  
                   ASSE=_F(GROUP_MA='BALCON',  
                           CHAM_GD=EFFORTS1,  
                           CUMUL='OUI',  
                           COEF_R=1.35,)),);
```

Enfin, pour pouvoir utiliser le champ d'efforts pondérés créé dans `CALC_FERRAILLAGE`, il faut le transformer en un concept résultat de type `résultat` grâce à la fonction `CREA_RESU` décrite dans le document [U4.44.12].

```
PONDER=CREA_RESU(OPERATION='AFFE',  
                TYPE_RESU='EVOL_ELAS',  
                NOM_CHAM='EFGE_ELNO',  
                AFFE=( _F(CHAM_GD=PONDERE1,  
                        MODELE=MODELE,  
                        CHAM_MATER=MATE,  
                        CARA_ELEM=CARA,  
                        INST=1.0,)),);
```

3.3 Sélection des numéros d'ordre

L'emploi des mots-clés `TOUT_ORDRE`, `NUME_ORDRE`, `INST` est décrit dans le document [U4.71.00].

3.4 Opérande **AFFE**

3.4.1 Sélection des mailles concernées par le calcul

Les mots clés `TOUT` et `GROUP_MA` permettent à l'utilisateur de choisir les mailles sur lesquelles il souhaite faire ses calculs élémentaires de post-traitement.

```
/ TOUT = 'OUI'
```

Toutes les mailles (porteuses d'éléments finis) seront traitées. C'est la valeur par défaut.

```
/ GROUP_MA = l_grma
```

Seules les mailles incluses dans `l_grma` seront traitées.

Remarque : Si le modèle n'est pas uniquement formé d'éléments de coque (3D, poutres, ...), il ne faut pas utiliser le mot clé `TOUT='OUI'`. Il faut indiquer les éléments de coque à l'aide du mot-clé `GROUP_MA`.

3.4.2 Mot-clé spécifique à l'option `CODIFICATION = 'UTILISATEUR'`

3.4.2.1 Opérande `ENROBG`

◆ `ENROBG = enrobg, [R]`

Distance entre la surface de béton et l'axe des armatures de ferrailage

Remarque :

La valeur de l'enrobage peut être approximée à $0.1h$ avec h l'épaisseur de la section.

3.4.2.2 Opérande `CEQUI`

◇ `CEQUI = cequi, [R]`

Coefficient d'équivalence acier / béton (rapport des modules d'Young) (obligatoire pour le calcul à l'État Limite de Service, ELS).

Remarque :

La valeur couramment utilisée est $CEQUI=15$.

3.4.2.3 Opérande `SIGM_ACIER`

◆ `SIGM_ACIER = sigaci`

Contrainte admissible dans l'acier ('ELS') ou la limite d'élasticité de calcul de l'acier ('ELU')

Remarque :

Pour l'ELS, on utilise réglementairement :

$$SIGM_ACIER = 0.8 f_e$$

Avec f_e la limite d'élasticité de l'acier

Pour l'ELU, on utilise réglementairement :

$$SIGM_ACIER = \frac{f_e}{\gamma_s} \text{ avec } \gamma_s = 1.15 \text{ pour des combinaisons accidentelles sinon } \gamma_s = 1$$

3.4.2.4 Opérande `SIGM_BETON`

◆ `SIGM_BETON = sigbet`

Contrainte admissible de compression dans le béton ('ELS') ou la résistance en compression de calcul du béton ('ELU')

Remarque :

Pour l'ELS, on utilise réglementairement :

$$\text{SIGM_BETON} = 0.6 f_{cj}$$

Avec f_{cj} la résistance caractéristique du béton à la compression.

Pour l'ELU, on utilise réglementairement :

$$\text{SIGM_BETON} = \frac{0.85 f_{cj}}{\theta \gamma_b}$$

avec $\gamma_b = 1.15$ pour des combinaisons accidentelles sinon $\gamma_b = 1.5$

et $\theta = 1$ si la durée de chargement est supérieure à 24h, $\theta = 0.9$ si la durée de chargement est comprise entre 1h et 24h, sinon $\theta = 0.85$

3.4.2.5 Opérandes PIVA / PIVB

$$\diamond \text{ PIVA} = \text{piva}, \quad [\text{R}]$$

Valeur du pivot A (obligatoire pour le calcul à l'État Limite Ultime)

$$\diamond \text{ PIVB} = \text{pivb}, \quad [\text{R}]$$

Valeur du pivot B (obligatoire pour le calcul à l'État Limite Ultime)

3.4.2.6 Opérandes ES

$$\diamond \text{ ES} = \text{es}, \quad [\text{R}]$$

Valeur du module d'Young de l'acier (obligatoire pour le calcul à l'État Limite Ultime)

3.4.3 Mot-clé spécifique à l'option CODIFICATION = 'BAEL91'

3.4.3.1 Opérande C_SUP

$$\diamond \text{ C_SUP} = \text{csup}, \quad [\text{R}]$$

Distance entre la surface de béton et l'axe des armatures de ferrailage pour la face supérieure de la coque

Remarque :

La valeur de l'enrobage peut être approximée à $0.1h$ avec h l'épaisseur de la section.

3.4.3.2 Opérande C_INF

$$\diamond \text{ C_INF} = \text{cinf}, \quad [\text{R}]$$

Distance entre la surface de béton et l'axe des armatures de ferrailage pour la face inférieure de la coque

Remarque :

La valeur de l'enrobage peut être approximée à $0.1h$ avec h l'épaisseur de la section.

3.4.3.3 Opérande N

$$\diamond \text{ N} = \text{n}, \quad [\text{R}]$$

Coefficient d'équivalence acier / béton (rapport des modules d'Young) (obligatoire pour le calcul à l'État Limite de Service, ELS)

Remarque :

La valeur couramment utilisée est $N = 15$.

3.4.3.4 Opérande SIGS_ELS / SIGC_ELS

◇ SIGS_ELS = sigaci

Contrainte admissible dans l'acier (obligatoire pour le calcul à l'État Limite de Service). Il est recommandé dans le BAEL91, d'utiliser $SIGS_ELS = 0.8 f_e$, avec f_e la limite d'élasticité de l'acier.

◇ SIGC_ELS = sigbet

Contrainte admissible de compression dans le béton (obligatoire pour le calcul à l'État Limite de Service). Il est recommandé dans le BAEL91, d'utiliser $SIGC_ELS = 0.6 f_{cj}$ avec f_{cj} la résistance caractéristique du béton à la compression.

3.4.3.5 Opérandes FE / FCJ

◇ FE = fe, [R]

La limite d'élasticité de l'acier (contrainte)

◇ FCJ = fcj, [R]

La résistance caractéristique du béton à la compression (contrainte).

3.4.3.6 Opérandes GAMMA_S / GAMMA_C

◇ GAMMA_S = gammas, [R]

Coefficient de sécurité sur la résistance de l'acier à l'ELU.

En général, $\gamma_s = 1.15$ pour des combinaisons accidentelles sinon $\gamma_s = 1$.

◇ GAMMA_C = gammac, [R]

Coefficient de sécurité sur la résistance du béton à l'ELU.

En général, $\gamma_c = 1.15$ pour des combinaisons accidentelles sinon $\gamma_c = 1.5$

3.4.3.7 Opérande ALPHA_CC

◇ ALPHA_CC = alphacc, [R]

Coefficient affectant la résistance ultime du béton (à l'ELU). Il vaut 0,85 par défaut

3.4.3.8 Opérande E_S

◇ ES = es, [R]

Valeur du module d'Young de l'acier (obligatoire pour le calcul à l'État Limite Ultime)

3.4.4 Mot-clé spécifique à l'option CODIFICATION = 'EC2'

3.4.4.1 Opérande C_SUP

◆ C_SUP = csup, [R]

Distance entre la surface de béton et l'axe des armatures de ferrailage pour la face supérieure de la coque

Remarque :

La valeur de l'enrobage peut être approximée à $0.1 h$ avec h l'épaisseur de la section.

3.4.4.2 Opérande C_INF

◆ C_INF = cinf, [R]

Distance entre la surface de béton et l'axe des armatures de ferrailage pour la face supérieure de la coque

Remarque :

La valeur de l'enrobage peut être approximée à $0.1h$ avec h l'épaisseur de la section.

3.4.4.3 Opérande ALPHA_E

◇ ALPHA_E = n, [R]

Coefficient d'équivalence acier / béton (rapport des modules d'Young) (obligatoire pour le calcul à l'État Limite de Service, ELS)

Remarque :

La valeur couramment utilisée est $\alpha_e = 15$.

3.4.4.4 Opérande SIGS_ELS / SIGC_ELS

◇ SIGS_ELS = sigaci

Contrainte admissible dans l'acier (obligatoire pour le calcul à l'État Limite de Service).

Il est recommandé dans l'EC2, d'utiliser $SIGS_ELS = 0.8 f_{yk}$, avec f_{yk} la limite d'élasticité de l'acier.

◇ SIGC_ELS = sigbet

Contrainte admissible de compression dans le béton (obligatoire pour le calcul à l'État Limite de Service).

Il est recommandé dans l'EC2, d'utiliser $SIGC_ELS = 0.6 f_{ck}$ avec f_{ck} la résistance caractéristique du béton à la compression.

3.4.4.5 Opérandes FYK/FCK

◇ FYK = f_{yk}, [R]

la limite d'élasticité de l'acier (contrainte)

◇ FCK = f_{ck}, [R]

la résistance caractéristique du béton à la compression (contrainte).

3.4.4.6 Opérandes GAMMA_S / GAMMA_C

◇ GAMMA_S = gammas, [R]

Coefficient de sécurité sur la résistance de l'acier à l'ELU.

En général, $\gamma_s = 1.5$ pour des combinaisons accidentelles sinon $\gamma_s = 1.15$.

◇ GAMMA_C = gammac, [R]

coefficient de sécurité sur la résistance du béton à l'ELU.

En général, $\gamma_c = 1.2$ pour des combinaisons accidentelles sinon $\gamma_c = 1.5$

3.4.4.7 Opérandes CLASSE_ACIER

◇ CLASSE_ACIER = classe, [R]

Classe d'acier. Doit être une des trois valeurs : 'A' à ductilité normale, 'B' à haute ductilité ou 'C' à très haute ductilité. Elle permet de définir la valeur du pivot A $PIV_A = 2,5\%$,

$PIV_A = 5\%$ ou $PIV_A = 7,5\%$. La classe d'acier par défaut est la classe B.

3.4.4.8 Opérande ALPHA_CC

◇ ALPHA_CC = alphacc, [R]

Coefficient affectant la résistance ultime du béton (à l'ELU). Il vaut 1 par défaut dans l'EC2

3.4.4.9 Opérande E_s

◇ ES = es, [R]

Valeur du module d'Young de l'acier (calcul à l'État Limite Ultime)

4 Composition du champ produit

Le résultat est enrichi par un nouveau champ (nommé 'FERRAILLAGE' dans la structure de données) dont les composantes sont :

- une densité de ferrailage longitudinal dans le sens X de l'élément pour la face inférieure de l'élément ($DNSXI$) ;
- l'équivalent pour la face supérieure ($DNSXS$) ;
- une densité de ferrailage longitudinal dans le sens Y de l'élément pour la face inférieure de l'élément ($DNSYI$) ;
- l'équivalent pour la face supérieure ($DNSYS$) ;
- la densité de ferrailage transversal ($DNST$) ;
- la contrainte dans le béton $SIGMBE$;
- la déformation dans le béton $EPSIBE$.

Les densités de ferrailage sont calculées d'après la méthode de CAPRA et MAURY [R7.04.05]. Ces densités sont exprimées en unité de surface par longueur linéaire de coque. Par exemple, si le maillage est en mètres (avec des données de caractéristiques élémentaires et de matériau en cohérence), les densités seront exprimées en m^2/m .

Le champ de ferrailage est calculé pour tous les instants spécifiés par l'utilisateur (par défaut : tous). Si l'on veut calculer le champ contenant les valeurs « max » au cours du transitoire, on peut exécuter la commande :

```
FERMAX=CREA_CHAMP( OPERATION='EXTR', TYPE_CHAM='ELEM_FER2_R',  
                  NOM_CHAM='FERRAILLAGE', RESULTAT=Solution,  
                  TYPE_MAXI='MAXI_ABS', TYPE_RESU='VALE',  
                  )
```

5 Erreurs et alarmes

5.1 Erreurs causées par une incohérence des paramètres d'entrée

Une vérification de la cohérence des paramètres d'entrée est réalisée au début de l'exécution de la commande CALC_FERRAILLAGE. Le calcul peut être stoppé par une erreur fatale dans les cas suivants :

- dans le cas UTILISATEUR à l'ELU : si les mots-clé ES, PIVA ou PIVB ne sont pas renseignés ou si la valeur de ES est inférieure à 0 ;
- dans le cas UTILISATEUR à l'ELS : si le mot-clé CEQUI, n'est pas renseigné ;
- dans le cas BAEL91 à l'ELU : si les mots-clé E_S, GAMMA_S, GAMMA_C FE ou FCJ, ne sont pas renseignés ou si la valeur de E_S est inférieure à 0 ;
- dans le cas BAEL91 à l'ELS : si les mots-clé N, SIGS_ELS ou SIGC_ELS ne sont pas renseignés ;
- dans le cas EC2 à l'ELU : si les mots-clé E_S, GAMMA_S, GAMMA_C FYK ou FCK, ne sont pas renseignés ou si la valeur de E_S est inférieure à 0 ;
- dans le cas EC2 à l'ELS : si les mots-clé ALPHA_E, SIGS_ELS ou SIGC_ELS ne sont pas renseignés ;
- pour tous les cas : si la valeur de l'enrobage est supérieure à l'épaisseur de l'élément de structure.

5.2 Alarmes émises lors du calcul à l'ELU des aciers de flexion

Le calcul à l'ELU des aciers de flexion peut émettre une ou plusieurs alarmes dans les cas suivants :

- si au moins une facette est en pivot B trop comprimé : dans ce cas le calcul sur les autres facettes de l'élément de structure est ignoré et la densité de ferrailage est fixée à -1 pour l'élément ;
- si au moins une facette est en pivot C seul (sans être trop comprimée) et qu'aucune autre facette n'est en pivot C trop comprimé : dans ce cas la densité de ferrailage est fixée à -1 pour l'élément ;
- si au moins une facette est en pivot C trop comprimé : dans ce cas le calcul sur les autres facettes de l'élément de structure est ignoré et la densité de ferrailage est fixée à -1 pour l'élément ;

5.3 Alarmes émises lors du calcul à l'ELU des aciers transversaux

Le calcul à l'ELU des aciers transversaux peut émettre une ou plusieurs alarmes dans les cas suivants :

- si le béton est trop cisailé : dans ce cas la densité de ferrailage des aciers transversaux est fixée à -1.

5.4 Alarmes émises lors du calcul à l'ELS des aciers de flexion

Le calcul à l'ELU des aciers de flexion peut émettre une ou plusieurs alarmes dans les cas suivants :

- si au moins une facette est en pivot B trop comprimé : dans ce cas le calcul sur les autres facettes de l'élément de structure est ignoré et la densité de ferrailage est fixée à -1 pour l'élément ;
- si au moins une facette est en pivot C seul (sans être trop comprimée) et qu'aucune autre facette n'est en pivot C trop comprimé : dans ce cas la densité de ferrailage est fixée à -1 pour l'élément ;
- si au moins une facette est en pivot C trop comprimé : dans ce cas le calcul sur les autres facettes de l'élément de structure est ignoré et la densité de ferrailage est fixée à -1 pour l'élément ;

5.5 Erreur émise lors du calcul à l'ELS des aciers de flexion

Une erreur fatale est émise lors du calcul des aciers de flexion à l'ELS si la contrainte de compression du béton dépasse sa valeur maximale (définie par SIGM_BETON (UTILISATEUR) ou SIGC_ELS (BAEL91 ou EC2).

5.6 Cas pour lesquels la densité de ferrailage est fixée à -1

Dans les cas suivants, la densité de ferrailage retournée pas Aster est -1 :

- à l'ELU : si au moins une facette est en pivot B trop comprimé
- à l'ELU : si au moins une facette est en pivot C ou pivot C trop comprimé
- à l'ELU calcul des aciers transversaux : si le béton est trop cisailé sur au moins une facette
- à l'ELS : si au moins une facette est en pivot B trop comprimé
- à l'ELS : si au moins une facette est en pivot C ou pivot C trop comprimé

6 Exemples d'utilisation

Voir les cas tests `ssls134a` , `ssls134b`, `ssls134c`, `ssls134d`, `ssls135a` et `sslx100d`.