

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Version

SSNS106 – Dégradation d'une plaque en béton armé sous sollicitations variées avec les lois globales GLRC_DM et DHRC

Résumé :

Ce test valide le modèle d'endommagement de plaque en béton armé GLRC_DM (voir [R7.01.32]) et le modèle couplant endommagement et glissement interne DHRC (voir [R7.01.36]) pour des chargements cycliques variés : traction/compression, flexion alternée, le cisaillement dans le plan, flexion anticlastique et leurs combinaisons. Les analyses sont faites en statique (STAT_NON_LINE). Les résultats sont comparés avec ceux d'une modélisation multi-couches, dans laquelle on représente les aciers des nappes d'armatures par l'élasticité et le béton par le modèle de comportement ENDO ISOT BETON (voir [R7.01.04]).

Ce test peut servir utilement de base de départ pour caler le paramétrage du modèle GLRC_DM dans les diverses situations de chargement susceptibles de se produire en pratique.

Pour compléter, on traite deux modélisations avec kit entre comportement GLRC_DM et comportement élastoplastique avec écrouissage isotrope, afin de représenter l'apparition de déformations résiduelles comme attendu dans la réalité.

La modélisation O teste la thermomécanique. Dans cette modélisation, on vérifie que les deux chargements de dilatation thermique (température homogène dans l'épaisseur et gradient de température constant dans l'épaisseur) conduisent au même état de contrainte que deux chargements mécaniques simples : extension selon Ox et flexion autour de Oy.

Les modélisations H à J puis L et M correspondent aux modélisations A à E pour des niveaux de sollicitations plus élevés. Ils permettent ainsi de valider le modèle DHRC. La modélisation N correspond à un cas de flexion anticlastique (correspondant au cisaillement dans le plan pour la flexion).

Manuel de validation

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 2/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

1 Problème de référence

1.1 Géométrie



Figure 1.1-a: géométrie de la plaque carrée en béton armé

Longueur : $\ell = 1.0 m$; Épaisseur de la plaque : e = 0.1 m .

Diamètre des aciers : 0.01 m. Enrobage des nappes d'armature inférieure et supérieure des aciers selon l'axe x : 0.01 m. Pour le modèle DHRC, où l'on représente exactement la section, les aciers selon l'axe y ont un enrobage de 0.021 m.

1.2 Propriétés du matériau

Tous les paramètres du modèle $GLRC_DM$, élastiques et non linéaires, sont identifiés à partir de tests correspondants dans les modélisations A et B, à l'exception du module de Young modifié dans le test D (cisaillement) afin de réduire l'erreur dans le domaine linéaire et ainsi mieux valider la partie endommagement. C'est-à-dire qu'on identifie :

Module de Young effectif de membrane $E^m_{\acute{e}q}$
Coefficient de Poisson effectif de flexion v_m
Module de Young effectif de flexion $E^{f}_{\acute{e}q}$
Coefficient de Poisson effectif de membrane v_f
Effort membranaire du seuil de fissuration en traction N_D (noté $NYT_{\rm GLRC}$)
Coefficient d'endommagement en traction γ_{mt}
Moment fléchissant du seuil de fissuration en flexion ($M_{_D}$ noté ${\it MYF}_{\rm GLRC}$)
Coefficient d'endommagement en flexion γ_f

Ces paramètres sont calculés à partir des caractéristiques des matériaux acier (modèle élastoplastique E_a , σ_e^{acier} , E_{ecr}^{acier}) et béton (via le modèle <code>ENDO_ISOT_BETON</code> E_b , v_b , γ_{EIB} , *SYT*_{EIB}, voir [R7.01.09]), et vérifiés par calage à partir de la modélisation A et grâce à la modélisation *B*.

Manuel de validation

Version default

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 3/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Pour les modélisations H, I, J et L, M, N, les paramètres du modèle GLRC_DM sont calés à partir des paramètres obtenus pour le modèle DHRC, par une procédure d'identification des paramètres automatisée décrite dans le document [R7.01.36],

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 4/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Au bilan, voici les valeurs des caractéristiques des matériaux et des paramètres GLRC_DM et EIB :

modélisation	A et B	С	D et E	F	G	H, I, J, L, M et N	К
E _a , MPa	200000	200000	200000	200000	200000	200000	200000
σ_e^{acier} , MPa	570	570	570	4.5	11	570	570
E_{ecr}^{acier} , MPa	300	300	300	3570	4251	300	300
E _b , MPa	32308	32308	32308	32308	32308	32308	32308
ν_b	0.2	0.2	0.2	0.2	0.2	0.2	0.2
D_SIGM_EPSI	$-0,2\times E_b$	$-0,2\times E_b$	$-0,2\times E_b$	$-0,2\times E_b$	$-0,2 \times E_b$	$-0,2 \times E_b$	$-0,2\times E_b$
${\cal Y}_{EIB}$	5	5	5	5	5	5	5
SYT _{EIB} , MPa	3.4	3.4	3.4	3.4	3.4	3.4	3.4
$E^m_{\acute{e}q}$, MPa	35620	35700	32308	35700	42510	35625	35620
$E^{f}_{\acute{e}q}$, MPa	38700	38700	38700	35700	73200	38660	38700
V _m	0.18	0.18	0.18	0.18	0.16	0.18	0.18
v_f	0.17	0.17	0.17	0.18	0.12	0.17	0.17
γ_{mt}	0.02	0.02	0.02	0.1	0.225	0,06	0.02
γ_c	1	1	1	1	1	0,8	0,02
γ_{f}	0.32	0.32	0.32	0.1	0.6	0,45	0.32
NYT _{GLRC} , N/m	370000	370000	370000	370000	360000	370000	370000
MYF_{GLRC} , N	9000	9000	9000	5000	1600	9000	9000
α_c	1	1	1	1	1	1	100

<u>Remarque</u>: on note que la valeur de γ_{EIB} , cf. [R7.01.04], est comparable à l'inverse de celle utilisée dans la loi GLRC DM, cf. [R7.01.32].

L'identification des paramètres du modèle DHRC se fait de manière automatique via une procédure externe effectuée au préalable, considérant que la plaque en béton armé est d'épaisseur $e=0.1\,m$ et que les aciers sont de diamètre $\Phi=10\,mm$, espacés de $10\,cm$. Les caractéristiques matériaux élastiques pour le béton et l'acier sont celles du modèle EIB résumées dans le tableau ci-dessus. L'identification nécessite de plus des paramètres d'endommagement pour le béton α_+ , γ_+ , α_- et

 γ_{-} estimés respectivement à partir des résultats usuels des essais de traction-compression du béton à 1, -0.04, 1.9 et 0.8. Les paramètres de seuil pour le modèle DHRC sont choisis, à partir des seuils d'endommagement du béton seul et de glissement acier-béton à 1.7 MPa et 1.6 MPa, respectivement. Toutes ces valeurs sont résumées dans le tableau ci-dessous :

E_a , MPa v_a	E_b , MPa	v_b	α_+	${\mathcal Y}_+$	α_	${\mathcal Y}$	⁰ _d , MPa	^o crit, MPa
-------------------	-------------	-------	-----	------------------	----	----------------	---------------------------------	------------------------

Manuel de validation

Fascicule v6.05 : Statique non linéaire des plaques et des coques

Copyright 2015 EDF R&D - Document diffusé sous licence GNU FDL (http://www.gnu.org/copyleft/fdl.html)

Code_Aster								Version default		
Titre : SSNS Responsable	106 - Dé : Sébas	égradation d' tien FAYOLI	une plac _E	que en	n béton arı	né s[]	Date : 17/07 Clé : V6.05.	/2015 P 106 R	age : 5/70 évision : 13477
200 000	0,2	32 308	0,2	1	-0,04	1,9	0,8	1,7		1,6

1.3 Conditions aux limites et chargements

On considère différentes modélisations de *A* à *P* pour différents types de chargements caractéristiques et différents comportements de la plaque. Dans tous les cas, les chargements sont des déplacements (ou des rotations) imposé(e)s aux bords de la plaque différemment pour chaque modélisation.

Les modélisations considérées sont :

modélisation A(§ 3) : traction – compression - traction pure ; $GLRC_DM$

modélisation B(§ 4) : flexion pure alternée ; GLRC DM

modélisation C(§ 5) : couplage de traction - compression et flexion ; GLRC DM

modélisation D(§ 6) : cisaillement pur et distorsion dans le plan ; GLRC_DM

modélisation E(§ 7) : couplage de flexion et cisaillement dans le plan ; GLRC DM

modélisation F(§ 8) : traction – compression pure – avec « kit_dll » de comportement élastoplastique endommageable (GLRC DM + Von Mises) ;

modélisation G(§ 9) : cisaillement pur – avec « kit_ddl » de comportement élastoplastique endommageable (GLRC_DM + Von Mises) ;

modélisation H(§10) : traction – compression pure, sollicitations élevées ; GLRC_DM et DHRC

modélisation I(§11) : flexion pure alternée, sollicitations élevées ; GLRC_DM et DHRC

modélisation J(§12) : couplage traction/compression et flexion, sollicitations élevées ; <code>GLRC_DM</code> et <code>DHRC</code>

modélisation K(§58) : compression - traction avec ALPHA_C=100 ; GLRC_DM

modélisation L(§60) : cisaillement pur et distorsion dans le plan, sollicitations élevées ; GLRC_DM et DHRC

modélisation M(§63) : couplage flexion et cisaillement dans le plan, sollicitations élevées ; $_{\tt GLRC_DM}$ et $_{\tt DHRC}$

modélisation N(§66) : flexion anticlastique, sollicitations élevées ; GLRC_DM et DHRC

modélisation O(§68): sollicitations chargement thermique; GLRC_DM, GLRC_DAMAGE, DHRC et ELAS.

1.4 Conditions initiales

Au départ les déplacements et les contraintes valent zéro partout.

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE
 default

 Date : 17/07/2015
 Page : 6/70

 Clé : V6.05.106
 Révision : 13477

Version

2 Solution de référence

La solution de référence est obtenue par une modélisation semi-globale en plaque multi-couches, où le maillage et le chargement sont les mêmes que pour les modélisations avec la loi GLRC_DM correspondantes.

On modélise le béton et les armatures séparément. Pour chaque nappe d'armatures, on considère une couche qui se comporte uniquement dans le sens longitudinal des armatures. Donc on aura 4 couches pour les armatures.

De plus, plusieurs résultats analytiques avec le modèle GLRC DM ont pu être établis.

2.1 Modèles

Sur le même maillage on définit 5 modèles représentant la plaque en béton armé : 1 modèle DKT pour le béton et 4 modèles GRILLE pour les armatures (2 suivant la direction X, 2 suivant la direction Y pour les parties inférieure et supérieure). Le taux de ferraillage pour chaque nappe d'armatures est de $8.0 \times 10^{-4} m^2/m$.

La position des armatures (inférieure ou supérieure) est définie par le mot clé EXCENTREMENT sous le mot clé facteur GRILLE dans l'opérateur AFFE_CARA_ELEM, qui vaut $\pm 0.04 m$: on admet donc ici que les aciers en X et en Y sont à la même position, ce qui constitue l'approximation habituelle des modèles multicouches.

La fissuration du béton est modélisée par la loi de comportement ENDO_ISOT_BETON, tandis qu'on suppose que l'acier reste toujours dans le domaine élastique.

2.2 Propriétés des matériaux



Module de Young: $E_{b} = 32308.0 MPa$

Coefficient de Poisson : $v_{b} = 0.20$

Seuil d'endommagement en traction simple SYT EIB : 3.4 MPa

Pente adoucissante : $-0.2 E_b$ ($\gamma_{EIB} = 5$).

Acier :

Module de Young : $E_a = 200000.0 \ MPa$ Limite de linéarité σ_e^{acier} : 570.0 MPaPente post-élastique $E_{\acute{e}crouis}^{acier}$: = 0.0015 $E_a = 300 \ MPa$.



Figure 2.2-a: courbes rationnelles des matériaux (pour modèle multicouche).

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 7/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

3 Modélisation A

3.1 Caractéristiques de la modélisation

Traction - compression - traction pure.



Figure 3.1-a: maillage et conditions aux limites.

Modélisation : DKTG

Conditions aux limites :

- Encastrement en A_1 ;
- DX = 0.0 sur l'arête $A_1 A_3$;
- •
- $DX = U_0 \times f(t)$ sur l'arête $A_2 A_4$;

où $U_0 = 2.0 \times 10^{-4} m$ et f(t) représentent l'amplitude du chargement cyclique en fonction du paramètre (de pseudo-temps) t. Pour bien vérifier le modèle, on considère deux fonctions de chargement comme suit :



Figure 3.1-b: Fonctions de chargement f1 (gauche) et f2 (droite).

Note : la déformation extrémale est : 2.0×10^{-4} , soit bien en-deçà du passage en plasticité des aciers. Pas de temps d'intégration : 0.05 .

3.2 Caractéristiques du maillage

Nombre de nœuds : 9. Nombre de mailles : 8 TRIA3 ; 8 SEG2.

Manuel de validation

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 8/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

3.3 Valeurs testées et résultats p our la fonction de chargement f1

On compare les forces de réactions moyennes selon l'axe Ox et les déplacements moyens selon l'axe Oy en A2-A4 obtenus par la modélisation multi-couches (référence) et par celle reposant sur le modèle GLRC_DM, en terme de différences relatives; la tolérance est prise en valeur absolue sur ces différences relatives :

Identification	Type de référence	Valeur de référence	Tolérance
TRAC PHASE CHAR. ELAS. $t=0,25$			
Différence relative des efforts N_{xx}	AUTRE_ASTER	0	5 10 ⁻²
Différence relative des déplacements DY	AUTRE_ASTER	0	5 10 ⁻²
TRAC PHASE CHAR. ENDO. $t=1,0$			
Différence relative des efforts N_{xx}	AUTRE_ASTER	0	1,2 10 ⁻¹
Différence relative des déplacements DY	AUTRE_ASTER	0	1,7 10 ⁻¹
TRAC PHASE DECHAR. ELAS. $t=1,5$			
Différence relative des efforts N_{xx}	AUTRE_ASTER	0	1,2 10 ⁻¹
Différence relative des déplacements DY	AUTRE_ASTER	0	1,7 10 ⁻¹
COMPR PHASE CHAR. ELAS. $t=3,0$			
Différence relative des efforts N_{xx}	AUTRE_ASTER	0	5 10 ⁻²
Différence relative des déplacements DY	AUTRE_ASTER	0	1,7 10 ⁻¹
COMPR PHASE DECHAR. ELAS $t=3,5$			
Différence relative des efforts N_{xx}	AUTRE_ASTER	0	5 10 ⁻²
Différence relative des déplacements DY	AUTRE_ASTER	0	1,7 10 ⁻¹

Date : 17/07/2015 Page : 9/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Version

default

Diagrammes comparés efforts N_{xx} – déplacement DX en traction/compression pour le chargement fl :







Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 10/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Diagrammes de l'évolution de l'endommagement du modèle $GLRC_DM$ (d_1 pour la face supérieure et d_2 pour la face inférieure) en fonction du temps :



À partir des variables d'endommagement, on teste également l'énergie dissipée qui s'écrit : [R7.01.32 §2.7] :

 $E = k_0 \times (d_1 + d_2)$ avec ici $k_0 = 8.89910 J/m^2$

L'énergie dissipée a donc le même profil que la courbe ci-dessus.

3.4 Valeurs testées et résultats pour la fonction de chargement f2

On compare les forces moyennes de réaction selon l'axe Ox et les déplacements moyens selon l'axe Oy en A2 - A4 obtenus par la modélisation multi-couches (référence) et par celle reposant sur le modèle GLRC_DM, en terme de différences relatives ; la tolérance est prise en valeur absolue sur ces différences relatives :

Identification	Type de référence	Valeur de référence	tolérance
COMPR PHASE CHAR. ELAS. $t=0,25$			
Différence relative des efforts N_{xx}	AUTRE_ASTER	0	5 10 ⁻²
Différence relative des déplacements DY	AUTRE_ASTER	0	5 10 ⁻²
COMPR, - PHASE CHAR. ENDO. $t=1,0$			
Différence relative des efforts N_{xx}	AUTRE_ASTER	0	5 10 ⁻²
Différence relative des déplacements DY	AUTRE_ASTER	0	5 10 ⁻²
COMPR PHASE DECHAR. ELAS. $t=1,5$			
Différence relative des efforts N_{xx}	AUTRE_ASTER	0	5 10 ⁻²
Différence relative des déplacements DY	AUTRE_ASTER	0	5 10 ⁻²
TRAC PHASE CHAR. ELAS. $t=3,0$			
Différence relative des efforts N_{xx}	AUTRE_ASTER	0	1,2 10 ⁻¹
Différence relative des déplacements DY	AUTRE_ASTER	0	1,7 10 ⁻¹
TRAC PHASE DECHAR. ELAS. $t=3,5$			
Différence relative des efforts N_{xx}	AUTRE_ASTER	0	1,2 10 ⁻¹
Différence relative des déplacements DY	AUTRE_ASTER	0	1,7 10 ⁻¹

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 11/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477









Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 12/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Diagrammes de l'évolution de l'endommagement du modèle $GLRC_DM$ (d_1 pour la face supérieure et d_2 pour la face inférieure) en fonction du temps :



3.5 Remarques

D'après les courbes précédentes, on constate que le modèle GLRC_DM représente le comportement global du béton armé en traction – compression pure d'une manière satisfaisante. L'erreur relative du modèle GLRC_DM par rapport à la solution de référence est admissible. Il faut noter que la différence entre le modèle GLRC_DM et ENDO_ISOT_BETON est la plus importante durant la phase d'endommagement : le comportement du béton en traction est alors adoucissant et on trouve une pente négative dans le modèle de référence multi-couche, malgré le ferraillage (couches d'acier et couches ENDO_ISOT_BETON) alors que l'une des hypothèses du modèle GLRC_DM est de ne pas modéliser l'adoucissement du béton armé.

Étant basé sur l'hypothèse du matériau équivalent isotrope (voir [R7.01.32]), le modèle GLRC_DM surestime légèrement l'effet de Poisson.

On vérifie aussi la symétrie de la réponse selon le sens choisi de charge en compression-traction ou l'inverse, selon le chargement fl ou f2.

Manuel de validation

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 13/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

4 Modélisation B

4.1 Caractéristiques de la modélisation

Flexion pure alternée.



Figure 4.1-a: maillage et conditions aux limites

Modélisation : DKTG

Conditions aux limites :

- DRY = 0.0 sur l'arête $A_1 A_3$
- + $DRY\!=\!R_{0}\!\times\!f\left(t\right)\,$ sur l'arête $\,A_{2}\!-\!A_{4}$,

où $R_0 = 6 \times 10^{-3}$ et f(t) est l'amplitude du chargement cyclique en fonction du paramètre (de pseudo-temps) t, Pour bien vérifier le modèle, on considère trois fonctions de chargements comme :



Figure 4.1-b: Flexion négative, puis flexion positive

Figure 4.1-c: Flexion positive, puis flexion négative



Figure 4.1-d: Deux cycles de flexion alternée

Manuel de validation

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 14/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Version

default

Note : la déformation extrémale des aciers est : 2.4×10^{-3} , soit en-deçà du passage en plasticité des aciers. Incrément d'intégration : 0.05 s.

4.2 Caractéristiques du maillage

Nombre de nœuds : 9. Nombre de mailles : 8 $\ensuremath{\mathtt{TRIA3}}$.

4.3 Solution analytique simple

En plus du calcul de référence, on fait un calcul analytique très simple pour vérifier le modèle ainsi que le code. Pour ce faire, on considère une poutre homogène dont les propriétés des matériaux sont les mêmes que celles de la plaque homogène. On impose les mêmes conditions aux limites sur la poutre. Puis en considérant la loi de comportement considérée (élastique endommageable en traction et élastique linéaire en compression), on calcule la force MY correspondante à DRY imposé.

4.4 Grandeurs testées et résultats pour la fonction de chargement f1

On compare les moments moyens selon l'axe Oy et les rotations moyennes selon l'axe Ox en A2-A4 obtenus par la modélisation multi-couches (référence) et par celle reposant sur le modèle $GLRC_DM$, en terme de différences relatives ; certaines tolérances sont prises en valeur absolue, d'autres en valeurs relatives (à partir d'une valeur de non-régression, elles sont alors notées « R »), sur ces différences relatives :

Identification	Type de référence	Valeur de référence	Tolérance
FLEXION NEG - PHASE CHAR. ELAS. $t=0,25$			
Différence relative des moments $M_{_{_{VV}}}$	AUTRE_ASTER	0	5 10 ⁻²
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	5.17840782 10 ⁻³	1 10 ⁻⁶
FLEXION NEG - PHASE CHAR. ENDO. $t=1,0$			
Différence relative des moments $M_{_{yy}}$	AUTRE_ASTER	0	7 10 ⁻²
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	0.1490673	1 10 ⁻⁶
FLEXION NEG - PHASE DECHAR. ELAS. $t=1,5$			
Différence relative des moments $M_{_{yy}}$	AUTRE_ASTER	0	7 10 ⁻²
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	0.1490673	1 10 ⁻⁶
FLEXION POS PHASE CHAR. ELAS. $t=2,25$			
Différence relative des moments $M_{_{yy}}$	AUTRE_ASTER	0	$5 \ 10^{-2}$
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	0.2755444	1 10 ⁻⁶
FLEXION POS PHASE CHAR. ENDO. $t=3,0$			
Différence relative des moments M_{yy}	AUTRE_ASTER	0	$7 \ 10^{-2}$
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	0.62151906	1 10 ⁻⁶
FLEXION POS PHASE DECHAR. ELAS. $t=3,5$			
Différence relative des moments M_{yy}	AUTRE_ASTER	0	7 10 ⁻²
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	0.62151905	1 10 ⁻⁶

Manuel de validation

Date : 17/07/2015 Page : 15/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Diagrammes comparés moment/rotation en flexion cyclique pour le chargement fl:



Diagrammes comparés rotation DRX (due à l'effet de Poisson) en fonction du temps pour le chargement fl:



Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 16/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Diagrammes de l'évolution de l'endommagement du modèle $GLRC_DM$ (d_1 pour la face supérieure et d_2 pour la face inférieure) en fonction du temps :



4.5 Grandeurs testées et résultats pour la fonction de chargement f2

On compare les moments moyens selon l'axe Oy et les rotations moyennes selon l'axe Ox en A2-A4 obtenus par la modélisation multi-couches (référence) et par celle reposant sur le modèle $GLRC_DM$, en terme de différences relatives ; certaines tolérances sont prises en valeur absolue, d'autres en valeurs relatives (à partir d'une valeur de non-régression, elles sont alors notées « R »), sur ces différences relatives :

Identification	Type de référence	Valeur de référence	Tolérance
FLEXION NEG PHASE CHAR. ELAS. $t=0,25$			
Différence relative des moments $M_{_{yy}}$	AUTRE_ASTER	0	5 10 ⁻²
Différence relative des rotations DRX	AUTRE_ASTER	0	$5 \ 10^{-2}$
FLEXION NEG PHASE CHAR. ENDO. $t=1,0$			
Différence relative des moments M_{yy}	AUTRE_ASTER	0	7 10 ⁻²
Différence relative des rotations DRX	AUTRE_ASTER	0	$1.5 \ 10^{-1}$
FLEXION NEG PHASE DECHAR. ELAS. $t=1,5$			
Différence relative des moments $M_{_{yy}}$	AUTRE_ASTER	0	7 10 ⁻²
Différence relative des rotations DRX	AUTRE_ASTER	0	$1.5 \ 10^{-1}$
FLEXION POS PHASE CHAR. ELAS. $t=2,25$			
Différence relative des moments $M_{_{yy}}$	AUTRE_ASTER	0	$5 \ 10^{-2}$
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	0.2755444	1 10 ⁻⁶
FLEXION POS PHASE CHAR. ENDO. $t=3,0$			
Différence relative des moments $M_{_{yy}}$	AUTRE_ASTER	0	$7 \ 10^{-2}$
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	0.6215190	1 10 ⁻⁶
FLEXION POS PHASE DECHAR. ELAS. $t=3,5$			
Différence relative des moments $M_{_{yy}}$	AUTRE_ASTER	0	$7 \ 10^{-2}$
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	0.6215190	1 10 ⁻⁶

On vérifie bien que ces résultats sont identiques à ceux obtenus avec le chargement fl (en sens opposé).

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 17/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

4.6 Grandeurs testées et résultats pour la fonction de chargement f3

On compare les moments moyens selon l'axe Oy et les rotations moyennes selon l'axe Ox en A2-A4 obtenus par la modélisation multi-couches (référence) et par celle reposant sur le modèle $GLRC_DM$, en terme de différences relatives :

Identification	Type de référence	Valeur de référence	Toléranc e
FLEXION NEG PHASE CHAR. ELAS. $t=4,25$			
Différence relative des moments M_{yy}	AUTRE_ASTER	0	8 10 ⁻²
Différence relative des rotations DRX	AUTRE_ASTER	0	5 10 ⁻²
FLEXION NEG PHASE CHAR. ENDO. $t=5,0$			
Différence relative des moments M_{yy}	AUTRE_ASTER	0	8 10 ⁻²
Différence relative des rotations DRX	AUTRE_ASTER	0	$1.5 \ 10^{-1}$
FLEXION NEG PHASE DECHAR. ELAS. $t=1,5$			
Différence relative des moments M_{yy}	AUTRE_ASTER	0	8 10 ⁻²
Différence relative des rotations DRX	AUTRE_ASTER	0	$1.5 \ 10^{-1}$
FLEXION POS PHASE CHAR. ELAS. $t=2,25$			
Différence relative des moments M_{yy}	AUTRE_ASTER	0	8 10 ⁻²
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	0.2755444	1 10 ⁻⁶
FLEXION POS PHASE CHAR. ENDO. $t=3,0$			
Différence relative des moments M_{yy}	AUTRE_ASTER	0	8 10 ⁻²
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	0.621519060	1 10 ⁻⁶
FLEXION POS PHASE DECHAR. ELAS. $t=3,5$			
Différence relative des moments M_{yy}	AUTRE_ASTER	0	8 10 ⁻²
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	0.621519050	1 10 ⁻⁶

Diagrammes comparés moment/rotation en flexion cyclique pour le chargement f3:



Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE

Date : 17/07/2015 Page : 18/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Diagrammes comparés rotation DRX (due à l'effet de Poisson) en fonction du temps pour le chargement f3:



Diagrammes de l'évolution de l'endommagement du modèle $GLRC_DM$ (d_1 pour la face supérieure et d_2 pour la face inférieure) en fonction du temps :



On constate que le second cycle de flexion alternée ne provoque pas de nouvel endommagement, comme attendu.

4.7 Remarques

En considération des courbes précédentes, on trouve qu'avec un recalage précis des paramètres du modèle $GLRC_DM$, les résultats du modèle $GLRC_DM$ sont très proches de ceux du calcul de référence. Cela veut dire que le modèle $GLRC_DM$ peut bien représenter le comportement des dalles en béton armé en flexion pure alternée. Il faut noter qu'au niveau de la rotation suivant X (due à l'effet de Poisson), après apparition de l'endommagement, la différence entre les deux modèles apparaît nettement au détriment de la réponse fournie par le modèle $GLRC_DM$ (basé sur l'hypothèse du matériau équivalent isotrope, voir [R7.01.32]).

Manuel de validation

Version default

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE

default Date : 17/07/2015 Page : 19/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

5 Modélisation C

5.1 Caractéristiques de la modélisation

Couplage de traction - compression et flexion.



Figure 5.1-a: Maillage et conditions aux limites

Modélisation : DKTG

- Conditions aux limites : couplage de Traction Compression et Flexion :
- DX = 0.0 et DRY = 0.0 sur l'arête $A_1 A_3$
- + $DX = U_0 \times f(t)$ et $DRY = R_0 \times f(t)$ sur l'arête $A_2 A_4$,

où $U_0 = 1.5 \times 10^{-4}$, $R_0 = 5.\times 10^{-3}$ et f(t) est l'amplitude du chargement cyclique en fonction du paramètre (de pseudo-temps) t. On considère deux types de chargement :

•La même fonction fl de chargement pour la membrane et la flexion (cas synchrone) :



Figure 5.1-b: fonction de chargement m

•La fonction f^2 de chargement de membrane deux fois plus rapide que celui de flexion (en pratique les fréquences de membrane d'une dalle sont supérieures à celles de flexion) :



Figure 5.1-c: fonction de chargement f2

Manuel de validation

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE

Révision : 13477

Clé : V6.05.106

5.2 Caractéristiques du maillage

Nombre de nœuds : 9. Nombre de mailles : 8 TRIA3 ; 8 SEG2.

5.3 Grandeurs testées et résultats : premier chargement (même fonction de chargement pour membrane et flexion)

On compare les forces moyennes selon l'axe Ox, les déplacements moyens selon l'axe Oy, les moments moyens selon l'axe Oy et les rotations moyennes selon l'axe Ox en A2-A4 obtenus par la modélisation multi-couches s (référence) et par celle reposant sur le modèle <code>GLRC_DM</code>, en terme de différences relatives ; les tolérances sont prises en valeur relative sur ces différences relatives (non-régression) :

Identification	Type de référence	Valeur de référence	Tolérance
PHASE ELASTIQUE $t=0,25$			
Différence relative des efforts N_{xx}	NON_REGRESSION	0.0308768	1 10 ⁻⁶
Différence relative des déplacements DY	NON_REGRESSION	$6.800 \ 10^{-3}$	1 10 ⁻⁶
Différence relative des moments M_{yy}	NON_REGRESSION	0.0506625	1 10 ⁻⁶
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	0.0456055	1 10 ⁻⁶
PHASE ENDOMMAGEMENT $t=1,0$			
Différence relative des efforts N_{xx}	NON_REGRESSION	0.6199769	1 10 ⁻⁶
Différence relative des déplacements DY	NON_REGRESSION	1.0302274	1 10 ⁻⁶
Différence relative des moments M_{yy}	NON_REGRESSION	1.1531708	1 10 ⁻⁶
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	4.3790440	1 10 ⁻⁶
PHASE DECHARGEMENT $t=1,5$			
Différence relative des efforts N_{xx}	NON_REGRESSION	0.6199769	1 10 ⁻⁶
Différence relative des déplacements DY	NON_REGRESSION	1.0302272	1 10 ⁻⁶
Différence relative des moments M_{yy}	NON_REGRESSION	1.1531708	1 10 ⁻⁶
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	4.3790437	1 10 ⁻⁶
PHASE ELASTIQUE $t=2,25$			
Différence relative des moments M_{yy}	NON_REGRESSION	-0.279039	1 10 ⁻⁶
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	-0.045021	1 10 ⁻⁶
PHASE RECHARGEMENT $t=3,0$			
Différence relative des efforts N_{xx}	NON_REGRESSION	0.0725839	1 10 ⁻⁶
Différence relative des déplacements DY	NON_REGRESSION	0.5134477	1 10 ⁻⁶
Différence relative des moments M_{yy}	NON_REGRESSION	-0.305571	1 10 ⁻⁶
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	-0.074300	1 10 ⁻⁶
PHASE DECHARGEMENT $t=3,5$			
Différence relative des efforts N_{xx}	NON_REGRESSION	0.0725839	1 10 ⁻⁶
Différence relative des déplacements DY	NON_REGRESSION	0.5134477	1 10 ⁻⁶
Différence relative des moments M_{yy}	NON_REGRESSION	-0.305571	1 10 ⁻⁶
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	-0.074300	1 10 ⁻⁶

Date : 17/07/2015 Page : 21/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Diagrammes comparés des efforts N_{xx} – en fonction du déplacement DX imposé pour le chargement fl :



Diagrammes comparés du moment M_{yy} en fonction de la rotation DRY imposée pour le chargement fl :



Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 22/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Diagrammes comparés déplacement DY (dû à l'effet de Poisson) pour le chargement fl:



Diagrammes comparés rotation DRX (dû à l'effet de Poisson) pour le chargement fl:



Code_Aster	Version default
Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[]	Date : 17/07/2015 Page : 23/70
Responsable : Sébastien FAYOLLE	Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Diagrammes de l'évolution de l'endommagement du modèle $GLRC_DM$ (d_1 pour la face supérieure et d_2 pour la face inférieure) en fonction du temps :



5.4

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE

Révision : 13477

Clé : V6.05.106

Version

5.5 Grandeurs testées et résultats : deuxième chargement (membrane deux fois plus rapide que flexion)

On compare les forces moyennes selon l'axe Ox, les déplacements moyens selon l'axe Oy, les moments moyens selon l'axe Oy et les rotations moyennes selon l'axe Ox en A2-A4 obtenus par la modélisation multi-couches (référence) et par celle reposant sur le modèle <code>GLRC_DM</code>, en terme de différences relatives; les tolérances sont prises en valeur relative sur ces différences relatives (non-régression) :

Identification	Type de référence	Valeur de référence	Toléranc e
PHASE ELASTIQUE $t=0,2$			
Différence relative des efforts N_{xx}	NON_REGRESSION	0.076636834	1 10 ⁻⁶
Différence relative des déplacements DY	NON_REGRESSION	0.04157561	1 10 ⁻⁶
PHASE ELASTIQUE $t=0,25$			
Différence relative des moments $M_{_{yy}}$	NON_REGRESSION	0.704009303	1 10 ⁻⁶
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	0.598054490	1 10 ⁻⁶
PHASE ENDOMMAGEMENT $t=0,5$			
Différence relative des efforts N_{xx}	NON_REGRESSION	0.123330386	1 10 ⁻⁶
Différence relative des déplacements DY	NON_REGRESSION	0.255062957	1 10 ⁻⁶
PHASE ENDOMMAGEMENT $t=1,0$			
Différence relative des moments $M_{_{yy}}$	NON_REGRESSION	-0.07043058	1 10 ⁻⁶
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	0.469177765	1 10 ⁻⁶
PHASE DECHARGEMENT $t=1,5$			
Différence relative des efforts $N_{_{XX}}$	NON_REGRESSION	0.011450607	1 10 ⁻⁶
Différence relative des déplacements DY	NON_REGRESSION	0.341544237	1 10 ⁻⁶
Différence relative des moments $M_{_{yy}}$	NON_REGRESSION	-0.40261933	1 10 ⁻⁶
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	0.418428062	1 10 ⁻⁶
PHASE ELASTIQUE $t=2,25$			
Différence relative des moments $M_{_{yy}}$	NON_REGRESSION	-0.20854202	1 10 ⁻⁶
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	0.194832056	1 10 ⁻⁶
PHASE ELASTIQUE $t=2,5$			
Différence relative des efforts $N_{_{_{XX}}}$	NON_REGRESSION	0.444039545	1 10 ⁻⁶
Différence relative des déplacements DY	NON_REGRESSION	0.621203835	1 10 ⁻⁶
PHASE RECHARGEMENT $t=3,0$			<i>.</i>
Différence relative des moments $M_{_{yy}}$	NON_REGRESSION	-0.01497317	1 10 ⁻⁶
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	0.363498924	1 10 ⁻⁶
PHASE DECHARGEMENT $t=3,5$			
Différence relative des efforts $N_{_{XX}}$	NON_REGRESSION	0.058363999	1 10 ⁻⁶
Différence relative des déplacements DY	NON_REGRESSION	0.178663987	1 10 ⁻⁶
Différence relative des moments $M_{_{yy}}$	NON_REGRESSION	-0.33210745	1 10 ⁻⁶
Différence relative des rotations DRX	NON_REGRESSION	-0.23297047	1 10 ⁻⁶

Code_Aster	Version default
Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[]	Date : 17/07/2015 Page : 25/70
Responsable : Sébastien FAYOLLE	Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Diagrammes comparés de la force FX (efforts N_{xx}) – en fonction du déplacement DX imposé pour le chargement f2:



Diagrammes comparés moment M_{yy} en fonction de la rotation DRY imposée pour le chargement f2:



Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 26/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Diagrammes comparés déplacement DY (dû à l'effet de Poisson) pour le chargement f2:



Diagrammes comparés rotation DRX (dû à l'effet de Poisson) pour le chargement f2:



Code_Aster		Version default
Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[]	Date : 17/07/2015	Page : 27/70
Responsable : Sébastien FAYOLLE	Clé : V6.05.106	Révision : 13477

Diagrammes de l'évolution de l'endommagement du modèle $GLRC_DM$ (d_1 pour la face supérieure et d_2 pour la face inférieure) en fonction du temps :



Remarques

Ces résultats sont obtenus en utilisant les paramètres matériau qui ont été identifiés à partir des tests *A* (pour les paramètres de membrane) et *B* (pour les paramètres de flexion). Bien que les résultats du modèle <code>GLRC_DM</code> en traction – compression pure et en flexion pure soient très satisfaisants par rapport au calcul de référence multicouche, l'erreur du modèle <code>GLRC_DM</code> en couplage de membrane – flexion dans la phase non-linéaire est notable. On constate que la réponse en phase élastique est juste et que la différence est due au critère d'apparition de l'endommagement. Par référence aux courbes, on constate qu'en couplage de membrane – flexion, les seuils d'endommagement (N_D et

 M_D) déjà identifiés à partir des tests traction-compression pure et la flexion pure, donnent une surestimation en cas de couplage flexion-membrane par rapport à la solution de référence. Cela engendre une erreur notable dans les phases suivantes.

On propose d'abaisser les valeurs de N_D et M_D de 10% afin de diminuer cette erreur-là. (cf. [R7.32.01] modèle GLRC DM, § 3.2.1).

5.6

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 28/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

5.7 Grandeurs testées et résultats : chargement élastique

Dans cette modélisation, on vérifie que les résultats obtenus pour un chargement élastique sont identiques pour :

1.un calcul MECA_STATIQUE avec une loi ELAS_GLRC
2.un calcul STAT_NON_LINE avec une loi ELAS_GLRC
3.un calcul STAT_NON_LINE avec une loi GLRC_DM

On compare les efforts membranaires suivant x et les moments de flexion suivant x à l'instant t=1s pour le point situé en x=0.83333 et en y=0.9166667.

Identification	Type de référence	Valeur de référence	Tolérance
N_{xx} pour le calcul 1	NON_REGRESSION	7.14 10 ⁵	1 10 ⁻⁶
N_{xx} pour le calcul 2	NON_REGRESSION	7.14 10 ⁵	1 10 ⁻⁶
$N_{\rm xx}^{\rm m}$ pour le calcul 3	NON_REGRESSION	7.14 10 ⁵	1 10 ⁻⁶
$M_{_{xx}}$ pour le calcul 1	NON_REGRESSION	1.93 10 ⁴	1 10 ⁻⁶
$M_{_{xx}}^{^{\prime\prime\prime}}$ pour le calcul 2	NON_REGRESSION	1.93 10 ⁴	1 10 ⁻⁶
$M_{_{xx}}$ pour le calcul 3	NON_REGRESSION	1.93 10 ⁴	1 10 ⁻⁶

On fait de même pour tester ELAS DHRC. On vérifie que les trois calculs donnent les mêmes résultats :

1.un calcul MECA_STATIQUE avec une loi ELAS_DHRC 2.un calcul STAT NON LINE avec une loi ELAS_DHRC

3.un calcul STAT_NON_LINE avec une loi DHRC

On compare les efforts membranaires suivant x et les moments de flexion suivant x à l'instant t=1s pour le point situé en x=0.83333 et en y=0.9166667.

Identification	Type de référence	Valeur de référence	Tolérance
N_{xx} pour le calcul 1	NON_REGRESSION	7.10 10 ⁵	1 10 ⁻⁶
$N_{_{\it XX}}$ pour le calcul 2	NON_REGRESSION	7.10 10 ⁵	1 10 ⁻⁶
$N_{_{XX}}$ pour le calcul 3	NON_REGRESSION	7.10 10 ⁵	1 10 ⁻⁶
$M_{_{xx}}$ pour le calcul 1	NON_REGRESSION	1.82 10 ⁴	1 10 ⁻⁶
$M_{_{xx}}$ pour le calcul 2	NON_REGRESSION	1.82 10 ⁴	1 10 ⁻⁶
$M_{_{xx}}$ pour le calcul 3	NON_REGRESSION	1.82 10 ⁴	1 10 ⁻⁶



Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 29/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

6 Modélisation D

6.1 Caractéristiques de la modélisation

Distorsion et cisaillement pur dans le plan.



Figure 6.1-a: Maillage et conditions aux limites

Modélisation : DKTG. L = 1.0 m.

Conditions aux limites (voir figure ci-dessus à droite) de telle sorte que la plaque soit soumise à une distorsion pure : ε_{xy} doit être constant ou à un cisaillement pur : on applique des efforts. Par conséquent, on applique le champ de déplacement suivant sur les bords de la plaque pour la distorsion :

$$\begin{cases} u_x = D_0 \cdot y \\ u_y = D_0 \cdot x \end{cases} \Rightarrow \epsilon = \frac{1}{2} (u_{x, y} + u_{y, x}) = D_0 \end{cases}$$

Donc :

•on impose un encastrement en ${\it A}_1$,

•
$$u_x = D_0 \cdot y$$
 , $u_y = 0$ sur l'arête $A_1 - A_3$, $u_x = 0$, $u_y = D_0 \cdot x$ sur l'arête $A_1 - A_2$,

• $u_x = D_0 \cdot y$, $u_y = D_0 \cdot L$ sur l'arête $A_2 - A_4$, $u_x = D_0 \cdot L$, $u_y = D_0 \cdot x$ sur l'arête $A_3 - A_4$,

où $D_0 = 3.310^{-4}$ et f(t) représentent l'amplitude du chargement cyclique en fonction du paramètre (de pseudo-temps) t, définie comme :



Figure 6.1-b: fonction de chargement

Incrément d'intégration : 0.05 s.

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[…] Responsable : Sébastien FAYOLLE

Pour le cisaillement, on applique les efforts suivants :

- on impose $F_v = D_0$ sur $A_2 A_4$,
- on impose $F_x = D_0 \text{ sur } A_4 A_3$,
- on impose $F_y = -D_0 \operatorname{sur} A_3 A_1$,
- on impose $F_x = -D_0 \text{ sur } A_1 A_2$,

6.2 Caractéristiques du maillage

Nœuds : 121. Mailles : 200 TRIA3 ; 40 SEG2.

6.3 Grandeurs testées et résultats

Pour la distorsion, on compare l'effort tranchant N_{xy} en B obtenu par les deux modélisations ; les tolérances sont prises en valeur absolue sur ces différences relatives :

Identification	Type de référence	Valeur de référence	Tolérance
DIST. POS PHASE CHAR. ELAS. $t=0,25$			
Différence relative des efforts N_{xy}	AUTRE_ASTER	0	5 10 ⁻²
DIST. POS PHASE CHAR.ENDO. $t=1,0$			
Différence relative des efforts N_{xy}	AUTRE_ASTER	0	7 10 -2
DIST. POS PHASE DECHAR. ELAS. $t=1,5$			
Différence relative des efforts N_{xy}	AUTRE_ASTER	0	7 10 ⁻²
DIST. NEG PHASE CHAR. ELAS. $t=3,0$			
Différence relative des efforts N_{xy}	AUTRE_ASTER	0	7 10 ⁻²
DIST. NEG PHASE DECHAR. ELAS. $t=3,5$			
Différence relative des efforts N_{xy}	AUTRE_ASTER	0	7 10 ⁻²

Diagramme effort tranchant $N_{_{XV}}$ (dans le plan) en fonction du temps :



Date : 17/07/2015 Page : 30/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Manuel de validation

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 31/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Diagramme effort tranchant $N_{_{XV}}\,$ (dans le plan) en fonction de $D_0\,$ imposé :



Diagramme de l'évolution de l'endommagement du modèle <code>glrc_dm</code> ($d_1\!=\!d_2$) en fonction du temps :



Pour le cisaillement, on fait des tests de non régression sur les déformations de cisaillement ε_{xy} en B :

Identification	Type de référence	Valeur de référence	Tolérance
CIS. POS PHASE CHAR. ELAS. $t=0,1$			
Déformations de cisaillement $\epsilon_{_{XY}}$	NON_REGRESSION	3,013 10 ⁻¹⁵	1 10 ⁻⁶
CIS. POS PHASE CHAR. ENDO. $t=0,8$			
Déformations de cisaillement ϵ_{xy}	NON_REGRESSION	2,410 10 ⁻¹⁴	7 10 -2

6.4 Remarques

Manuel de validation

Fascicule v6.05 : Statique non linéaire des plaques et des coques

Copyright 2015 EDF R&D - Document diffusé sous licence GNU FDL (http://www.gnu.org/copyleft/fdl.html)

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 32/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Afin d'avoir un meilleur accord entre le modèle $GLRC_DM$ et la référence (modèle multicouche) en distorsion pure, il a été nécessaire de modifier le module de Young de E=35620 MPa à E=42500 MPa par rapport aux modélisations A,B,C, sachant qu'en distorsion pure les aciers ne sont pas chargés.

On vérifie que l'effort tranchant obtenu avec *Code_Aster* à l'instant t = 0,37427, juste à apparition du premier endommagement produit la valeur théorique élastique :

$$N_{xy}^{D} = 2 \frac{\sqrt{2 \,\mu_{m} k_{0}}}{\sqrt{2 - \gamma_{mc} - \gamma_{mt}}} = \frac{N_{D}}{1 + \nu_{m}} \cdot \sqrt{\frac{(1 - \nu_{m})(1 + 2 \,\nu_{m})(1 - \gamma_{mt}) + \nu_{m}^{2}(1 - \gamma_{mc})}{2 - \gamma_{mc} - \gamma_{mt}}}$$

soit: $N_{xv}^D = 331128 \ N/m$.

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE

YOLLE

7 Modélisation E

7.1 Caractéristiques de la modélisation

Couplage flexion - cisaillement dans le plan.



Modélisation : DKTG. L = 1.0 m. Conditions aux limites (voir figure ci-dessous) :



Figure 7.1-b: Conditions aux limites

 $\, \bullet \, {\rm on} \, {\rm impose} \, {\rm un} \, {\rm encastrement} \, {\rm en} \, \, A_1 \,$, et

• $u_x = D_0 \cdot y$, $u_y = 0$ sur l'arête $A_1 - A_3$, $u_x = 0$, $u_y = D_0 \cdot x$ et DRY = 0.0 sur l'arête $A_1 - A_2$ • $u_x = D_0 \cdot y$, $u_y = D_0 \cdot L$ et DRY = $R_0 \times f(t)$ sur l'arête $A_2 - A_4$, $u_x = D_0 \cdot L$, $u_y = D_0 \cdot x$ sur

l'arête $A_3 - A_4$, où $D_0 = 1.110^{-4} \cdot f(t)$, $R_0 = 6.010^{-3}$ et f(t) représentent l'amplitude du chargement cyclique en

onction du paramètre (de pseudo-temps) t, définie comme :

Date : 17/07/2015 Page : 33/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Version default

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 34/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477



7.2 Caractéristiques du maillage

Nombre de nœuds : 121. Nombre de mailles : 200 TRIA3 ; 40 SEG2.

7.3 Grandeurs testées et résultats

On évalue par des tests de non-régression à divers instants les résultats obtenus par la modélisation GLRC DM :

Identification	Type de référence	Valeurs de référence	tolérance
À t=1,0			
Déplacement DX en $A2$	NON_REGRESSION	0	1 10 ⁻⁶
Déplacement DZ en A2	NON_REGRESSION	$-3.0 \ 10^{-3}$	$1 \ 10^{-4}$
Effort N_{yy} en $A2$	NON_REGRESSION	15058.8134864	1 10 ⁻⁴
Variable d'endommagement $d1$ en $A1$	NON_REGRESSION	1.178108	$1 \ 10^{-4}$
Variable d'endommagement $d2$ en $A1$	NON_REGRESSION	0.0	1 10 ⁻⁴
À $t = 2,8$			
Déplacement DX en $A4$	NON_REGRESSION	-8.8 10 ⁻⁵	1 10 ⁻⁴
Déplacement DZ en $A4$	NON_REGRESSION	1.9504378 10 ⁻³	1 10 ⁻⁴
Effort N_{yy} en A4	NON_REGRESSION	-12047.0496585	1 10 ⁻⁴
Variable d'endommagement $d1$ en $A1$	NON_REGRESSION	1.178108	1 10 ⁻⁴
Variable d'endommagement $d2$ en $A1$	NON_REGRESSION	0.75196363	$1 \ 10^{-4}$
À $t = 3,0$			
Variable d'endommagement $d1$ en $A1$	NON_REGRESSION	1.178108	1 10 ⁻⁴
Variable d'endommagement $d2$ en $A1$	NON_REGRESSION	1.162571	1 10 ⁻⁴

Date : 17/07/2015 Page : 35/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Diagrammes comparés modèle multicouche-modèle GLRC_DM moment fléchissant M_{yy} en fonction du temps :



Diagrammes comparés modèle multicouche-modèle ${\tt GLRC_DM}$ effort tranchant $N_{_{X\!Y}}$ en fonction du temps :



Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 36/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Diagrammes comparés modèle multicouche-modèle <code>GLRC_DM</code> de l'effort tranchant moment fléchissant $N_{_{XV}}$ en fonction de la distorsion :



Diagrammes comparés modèle multicouche-modèle ${\tt GLRC_DM}$ du moment fléchissant M_{yy} en fonction de la rotation :



Date : 17/07/2015 Page : 37/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Diagramme de l'évolution de l'endommagement du modèle $GLRC_DM$ (d_1 , d_2) en fonction du temps :



On vérifie, confer [R7.01.32], qu'avec les données du cas-test, on a : $k_0 = 9,81138260345866 \ J/m^2$, d'où les densités surfaciques d'énergie dissipée :

Instant	d_1	<i>d</i> ₂	énergie dissipée J/m^2
t=2,0 s	1,1781	0,0	11.5589
t=4,0 s	1,1781	1,1626	22.9653

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE

default Date : 17/07/2015 Page : 38/70

Version

Date : 17/07/2015 Page : 38/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

8 Modélisation F

Traction – compression pure comportement élastoplastique endommageable (${\tt GLRC_DM}$ + Von Mises).

Dans ce test, on s'intéresse au comportement élastoplastique. On peut insérer un comportement plastique à la réponse du modèle GLRC_DM via un "kit" qui permet de mettre en série le modèle GLRC_DM avec un modèle plastique de Von Mises classique. Ce kit consiste à imposer le même tenseur des contraintes aux deux modèles et à cumuler les deux tenseurs des déformations.

8.1 Caractéristiques de la modélisation



Figure 8.1-a: maillage et conditions aux limites

Modélisation : DKTG. L = 1.0 m.

Conditions aux limites :

- Encastrement en A_1 ;
- DX = 0.0 sur l'arête $A_1 A_3$;
- $DX = U_0 \times f(t)$ sur l'arête $A_2 A_4$;

où $U_0 = 3.0 \times 10^{-3} m$ et f(t) représentent l'amplitude du chargement cyclique en fonction du paramètre (de pseudo-temps) t comme suit :



Incrément d'intégration : $8,50 \times 10^{-3}$.

8.2 Caractéristiques du maillage

Nombre de nœuds : 9. Nombre de mailles : 8 TRIA3 ; 8 SEG2.

Manuel de validation

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[…] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 39/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

8.3 Grandeurs testées et résultats

Identification	Type de référence	Valeur de référence	Toléranc e
À $t=0.017$ traction - phase élastique			
Déplacement DY en A4	NON_REGRESSION	1.44237 10 ⁻²	1 10 ⁻⁴
Effort membranaire N_{xx} en A4	AUTRE_ASTER	0	5 10 ⁻³
À $t=0.085$ traction - phase endommagement			
Déplacement DY en A4	NON_REGRESSION	-4.84715 10 ⁻¹	1 10 ⁻⁴
Effort membranaire $N_{\rm vr}$ en A4	NON_REGRESSION	-3.460140	1 10 ⁻⁴
		10 ⁻³	
À $t=0,085$ traction - phase plasticité + endommagement		-	
Effort membranaire N_{xx} en $A4$	NON_REGRESSION	-0.069405040	1 10 ⁻⁴
À $t=2,04$ traction - phase décharge			
Effort membranaire N_{xx} en $A4$	NON_REGRESSION	-1.11050 10+5	$1 \ 10^{-4}$
À $t=0,017$ traction - phase élastique			
Densité d'énergie de déformation totale dans la dalle	NON_REGRESSION	4.642785	1 10 ⁻⁵
en <i>A2</i> Densité d'énergie de déformation membranaire dans	NON_REGRESSION	4.642785	1 10 ⁻⁵
la dalle en $A2$ Densité d'énergie de déformation totale dans la dalle	NON_REGRESSION	4.642785	1 10 ⁻⁵
maille MI Densité d'énergie de déformation de flexion dans la	AUTRE_ASTER	0	1 10 ⁻¹³
dalle maille M1			
À $t=0.085$ traction - phase endommagement Densité d'énergie de déformation totale dans la dalle en $A2$	NON_REGRESSION	48.15097	1.5 10 ⁻¹
Densité d'énergie de déformation totale dans la dalle	NON_REGRESSION	48.15097	1.5 10 ⁻¹
maille $M1$ Densité d'énergie de déformation de flexion dans la	AUTRE_ASTER	0	1 10 ⁻¹³
dalle maille MI À $t=1,0$ fin de charge Densité d'énergie de déformation de flexion dans la	AUTRE ASTER	0	1 10 ⁻¹³
dalle maille $M1$, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	1 10
À $t=0,017$ traction - phase élastique			
Énergie de déformation dans la dalle	NON_REGRESSION	4.642785	1 10 ⁻⁵
Travail extérieur	NON_REGRESSION	4.642785	1 10 ⁻⁵
A $t=0.085$ traction - phase endommagement			
Energie de déformation dans la dalle	NON_REGRESSION	54.78	$2 \ 10^{-2}$
I ravall exterieur	NON_REGRESSION	54./8	2 10-2
Énergie de déformation dans la dalle	NON_REGRESSION	817.14	2.5 10 ⁻³

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE

default Date : 17/07/2015 Page : 40/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Version

9 Modélisation G

9.1 Caractéristiques de la modélisation

Cisaillement pur dans le plan comportement élastoplastique endommageable (${\tt GLRC_DM}$ + Von Mises).



Modélisation : DKTG. L = 1.0 m. Conditions aux limites (voir figure ci-dessous) :



Figure 9.1-b: conditions aux limites

- on impose un encastrement en A_1 ,
- $u_x = D_0 \cdot y$, $u_y = 0$ sur l'arête $A_1 A_3$, $u_x = 0$, $u_y = D_0 \cdot x$ et DRY = 0.0 sur l'arête $A_1 A_2$,
- $u_x = D_0 \cdot y$, $u_y = D_0 \cdot L$ et sur l'arête $A_2 A_4$, $u_x = D_0 \cdot L$, $u_y = D_0 \cdot x$ sur l'arête $A_3 A_4$,

où $D_0 = 1.110^{-4} \cdot f(t)$, et f(t) représentent l'amplitude du chargement cyclique en fonction du paramètre (de pseudo-temps) t, définie comme (incrément d'intégration : 5.0×10^{-5}):

Version default

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 41/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477



9.2 Caractéristiques du maillage

Nombre de nœuds : 121. Nombre de mailles : 200 TRIA3 ; 40 SEG2.

9.3 Grandeurs testées et résultats

Identification	Type de référence	Valeurs de référence	tolérance
À t=0,25			
Déplacement DY en $A4$	AUTRE_ASTER	0	2,5 10 ⁻¹
Effort membranaire $N_{_{yy}}$ en $A4$	AUTRE_ASTER	0	5 10 ⁻²
À <i>t</i> =1,0			
Effort membranaire N_{yy} en $A4$	NON_REGRESSION	3353.497694	1,0 10 ⁻⁴
À $t = 2,0$			
Déplacement DX en $A4$	NON_REGRESSION	-0.2487559789	1,0 10 ⁻⁴
Effort membranaire N_{yy} en $A4$	NON_REGRESSION	0.2670950681	1,0 10 ⁻⁴
À t=2,0			
Effort membranaire N_{yy} en $A4$	NON_REGRESSION	-2577.113397	1,0 10 ⁻⁴
À <i>t</i> =3,0			
Effort membranaire $N_{_{yy}}$ en $A4$	NON_REGRESSION	25.02051934	1,0 10 ⁻⁴

Manuel de validation

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 42/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

10 Modélisation H

10.1 Caractéristiques de la modélisation

Traction - Compression pures.



Figure 10.1-a: maillage et conditions aux limites.

Modélisation : DKTG Conditions aux limites :

• Encastrement en A_1 ;

- DX = 0.0 sur l'arête $A_1 A_3$;
- $DX = U_0 \times f(t)$ sur l'arête $A_2 A_4$;

où $U_0 = 1.0 \times 10^{-3} m$ et f(t) représentent l'amplitude du chargement cyclique en fonction du paramètre (de pseudo-temps) t. Pour bien vérifier le modèle, on considère une fonction de chargement comme suit :



Note : la déformation extrémale est : 1.0×10^{-3} , soit environ le tiers de la déformation de passage en plasticité des aciers. Pas de temps d'intégration : 0.025 .

10.2 Caractéristiques du maillage

```
Nombre de nœuds : 9.
Nombre de mailles : 8 TRIA3 ; 8 SEG2.
```

Manuel de validation

Copyright 2015 EDF R&D - Document diffusé sous licence GNU FDL (http://www.gnu.org/copyleft/fdl.html)

Version default

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 43/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

10.3 Modélisation DHRC

Les modélisations correspondant à des niveaux de sollicitations élevés permettent la validation du modèle DHRC. Ce modèle est en effet à même de représenter le glissement relatif entre les barres d'armatures et le béton avoisinant lors de sollicitations d'un niveau conséquent. La modélisation H compare alors les résultats obtenus pour le modèle DHRC avec ceux des modèles GLRC_DM et EIB. Les paramètres choisis pour GLRC DM sont alors calés en fonction des paramètres identifiés de DHRC.

10.3.1 Identification des paramètres

Le modèle DHRC fait appel à un grand nombre de paramètres issus d'une identification automatisée effectuée au préalable du calcul de structure. Cette identification repose sur une cellule périodique représentant une maille unitaire de la plaque en béton armé, en se calant sur la périodicité de la grille d'armatures.



Figure 10.3-a: maillage de la section de plaque pour l'identification des paramètres de DHRC

Le maillage présenté à la Figure 10.3-a représente ainsi une maille unitaire de la plaque étudiée de $10 \times 10 \text{ cm}^3$ avec des aciers de diamètre 10 mm correspondant à un taux de ferraillage pour chaque nappe d'armature de $8.0 \times 10^{-4} \text{ m}^2/\text{ m}$.

Les propriétés des matériaux retenues pour l'identification sont résumées dans le tableau ci-dessous :

E _a , MPa	v _a	E _b , MPa	v_b	α ₊	${\mathcal Y}_+$	α_	γ_{-}	⁰ _d , MPa	^o crit, MPa
200 000	0,2	32 308	0,2	1	-0,04	1,9	0,8	1,7	1,6

10.3.2 Caractéristiques de la modélisation

Mis à part les paramètres, la modélisation avec le modèle DHRC repose sur le même maillage et les mêmes caractéristiques que celle avec le modèle GLRC DM.

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 44/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

10.4 Valeurs testées et résultats

On compare les forces de réactions moyennes selon l'axe Ox et les déplacements moyens selon l'axe Oy en A2-A4 obtenus par la modélisation multi-couches (référence) et par les modélisations reposant sur les modèles GLRC_DM et DHRC, en terme de différences relatives; la tolérance est prise en valeur absolue sur ces différences relatives :

Identification	Type de référence	Valeur de référence	Tolérance
TRACTION - ELASTIQUE $t=0,25$			
Différence relative FX EIB - GLRC_DM	NON_REGRESSION	0.26455822871111	1 10 ⁻⁶
Différence relative DY EIB - GLRC_DM	NON_REGRESSION	0.57056458807998	1 10 ⁻⁶
TRACTION - ENDOMMAGEMENT $t=1,0$			
Différence relative FX EIB - GLRC_DM	NON_REGRESSION	0.81484181214706	1 10 -6
TRACTION - DECHARGEMENT $t=1,5$			
Différence relative FX EIB - GLRC_DM	NON_REGRESSION	0.81484181214706	1 10 -6
COMPRESSION - CHARGEMENT $t=2,5$			
Différence relative FX EIB - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.093933297095696	1 10 -6
COMPRESSION - DECHARGEMENT $t=3,5$			
Différence relative FX EIB - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.093933297003640	1 10 -6
Identification	Type de référence	Valeur de référence	Tolérance
TRACTION - ELASTIQUE $t=0,05$			
Différence relative FX DHRC - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-6.60608828608E-08	1 10 ⁻⁶
Différence relative DY DHRC - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.0688279909399	1 10 ⁻⁶
TRACTION - ENDOMMAGEMENT $t=0,25$			
Différence relative FX DHRC - GLRC_DM	NON_REGRESSION	0.0785537404869	1 10 ⁻⁶
Différence relative DY DHRC - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.398169320815	1 10 ⁻⁶
TRACTION - GLISSEMENT $t=0,8$			
Différence relative FX DHRC - GLRC_DM	NON_REGRESSION	0.0416150757582	1 10 ⁻⁶
Différence relative DY DHRC - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.680937900911	1 10 ⁻⁶
TRACTION - DECHARGEMENT $t=1,5$			
Différence relative FX DHRC - GLRC_DM	NON_REGRESSION	0.0287804469267	1 10 ⁻⁶
Différence relative DY DHRC - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.71322832543	1 10 ⁻⁶
COMPRESSION - CHARGEMENT $t=2,5$			
Différence relative FX DHRC – $GLRC_DM$	NON_REGRESSION	0.00314213260327	1 10 ⁻⁶
Différence relative DY DHRC – GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.322634293852	1 10-6
COMPRESSION - DECHARGEMENT $t=3,5$			<i>.</i>
Différence relative FX DHRC – GLRC_DM	NON_REGRESSION	0.0245224165386	1 10 ⁻⁶
Différence relative DY DHRC - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.355143926407	1 10 ⁻⁶

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 45/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Diagrammes comparés des efforts N_{xx} – déplacement DX en traction/compression pour le chargement f:







Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 46/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Diagrammes de l'évolution de l'énergie totale dissipée par les modèles GLRC_DM et DHRC en fonction du temps :



10.5 Remarques

Le cas test effectué ici vise à tester les modèles GLRC_DM et DHRC sous des sollicitations assez importantes pour qu'apparaisse effectivement la reprise de raideur des aciers sur la référence EIB. Ce cas test reprend le cas test SSNS106A en ajoutant la référence DHRC afin de comparer le modèle global GLRC_DM avec un modèle prenant en compte plus de dissipation d'énergie via la représentation de mécanismes de glissement internes à l'interface acier-béton. On remarque sur la courbe Efforts-déplacements que la réponse donnée par DHRC semble identique à celle de GLRC_DM puisqu'il n'y a pas activation du glissement entre les aciers et le béton.

On remarque d'autre part sur la courbe des déplacements DY dus à l'effet de poisson, de grandes différences entre les courbes de <code>GLRC_DM</code> et <code>DHRC</code> et la courbe de <code>EIB</code>. Ceci s'explique par le fait que les déplacements DY sont calculés, dans le calcul multi-couches (<code>EIB</code>) sur les couches de béton, or la sollicitation appliquée est telle que le béton arrive à sa ruine aux alentours de l'instant 0.1.

Version default

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 47/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

11 Modélisation I

11.1 Caractéristiques de la modélisation

Flexion pure alternée.



Figure 11.1-a: maillage et conditions aux limites

Modélisation : DKTG Conditions aux limites :

- DRY = 0.0 sur l'arête $A_1 A_3$
- + $DRY = R_0 \times f(t)$ sur l'arête $A_2 A_4$,

où $R_0 = 3.0 \times 10^{-2}$ et f(t) est l'amplitude du chargement cyclique en fonction du paramètre (de pseudo-temps) t.

Pour vérifier le modèle, on considère la fonction de chargement suivante :



Figure 11.1-b: fonction de chargement

11.2 Caractéristiques du maillage

Nombre de nœuds : 9. Nombre de mailles : 8 TRIA3 ; 8 SEG2.

11.3 Modélisation DHRC

Les modélisations correspondant à des niveaux de sollicitations élevés permettent la validation du modèle DHRC. Ce modèle est en effet à même de représenter le glissement relatif entre les barres d'armatures et le béton avoisinant lors de sollicitations d'un niveau conséquent. La modélisation H

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[…] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 48/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Version

default

compare alors les résultats obtenus pour le modèle DHRC avec ceux des modèles GLRC_DM et EIB. Les paramètres choisis pour GLRC DM sont alors calés en fonction des paramètres identifiés de DHRC.

11.3.1 Identification des paramètres

Le modèle DHRC fait appel à un grand nombre de paramètres issus d'une identification automatisée effectuée au préalable du calcul de structure. Cette identification repose sur une cellule périodique représentant une maille unitaire de la plaque en béton armé, en se calant sur la périodicité de la grille d'armatures.



Figure 11.3-a: maillage de la section de plaque pour l'identification des paramètres de DHRC

Le maillage présenté à la Figure 11.3-a représente ainsi une maille unitaire de la plaque étudiée de $10 \times 10 \ cm^3$ avec des aciers de diamètre $10 \ mm$ correspondant à un taux de ferraillage pour chaque nappe d'armature de $8.0 \times 10^{-4} \ m^2/m$.

Les propriétés des matériaux retenues pour l'identification sont résumées dans le tableau ci-dessous :

E _a , MPa	v _a	E _b , MPa	v_b	α_+	γ_+	α_	${\mathcal Y}$	^o _d , MPa	o _{crit} , MPa
200 000	0,2	32 308	0,2	1	-0,04	1,9	0,8	1,7	1,6

11.3.2 Caractéristiques de la modélisation

Mis à part les paramètres, la modélisation avec le modèle DHRC repose sur le même maillage et les mêmes caractéristiques que celle avec le modèle GLRC DM.

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 49/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

11.4 Valeurs testées et résultats

On compare les moments de réactions moyens selon l'axe Oy et les rotations moyennes selon l'axe Ox en A2-A4 obtenus par la modélisation multi-couches (référence) et par celles reposant sur les modèles GLRC_DM et DHRC, en terme de différences relatives; la tolérance est prise en valeur absolue sur ces différences relatives :

Identification	Type de reference	valeur de référence	loierance
FLEXION POSITIVE - ELASTIQUE $t=0.25$			
Différence relative MY EIB - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.058930777941	1 10 ⁻⁶
Différence relative DRX EIB - GLRC_DM	NON_REGRESSION	0.0140805136872	1 10 ⁻⁶
FLEXION POSITIVE - ENDOMMAGEMENT $t=1,0$			
Différence relative MY EIB - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.013517819448	1 10 -6
FLEXION POSITIVE - DECHARGEMENT $t=1,5$			
Différence relative MY EIB - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.013517811534	1 10 -6
FLEXION NEGATIVE – ELASTIQUE $t=2,25$			
Différence relative MY EIB - GLRC_DM	NON_REGRESSION	0.237253648326	1 10 -6
FLEXION NEGATIVE - ENDOMMAGEMENT			
t = 3,0			
Différence relative MY EIB - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.018737973869	1 10 -6
FLEXION NEGATIVE - DECHARGEMENT $t=3,5$			
Différence relative MY EIB - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.018737948559	1 10 -6
Identification	Type de	Valeur de	Tolérance
	référence	référence	
FLEXION POSITIVE - ELASTIQUE $t=0.05$			
Différence relative MY DHRC - GLRC_DM	NON_REGRESSION	0.053928832983	1 10 ⁻⁶
Différence relative DRX DHRC - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.1370655366	1 10 ⁻⁶
FLEXION POSITIVE - ENDOMMAGEMENT			
l = 0,23	NON REGRESSION	-0 067308303799	1 10-6
Différence relative DRY DURC - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0 385700593873	$1 \ 10^{-6}$
ELEVION DOSITIVE - GLISSEMENT $t=0.8$		0.000/000000/0	1 10
Différence relative MY DHRC - GLRC DM	NON REGRESSION	-0.095654243115	1 10 ⁻⁶
Différence relative DRX DHRC - GLRC DM	- NON REGRESSION	-0.480604508583	$1 \ 10^{-6}$
FLEXION POSITIVE - DECHARGEMENT $t=1.5$	_		
Différence relative MY DHRC - GLRC DM	NON_REGRESSION	0.0864374984569	1 10 ⁻⁶
Différence relative DRX DHRC - GLRC DM	NON_REGRESSION	0.599437578678	1 10 ⁻⁶
FLEXION NÉGATIVE - CHARGEMENT $t=2,05$	_		
Différence relative MY DHRC - GLRC DM	NON_REGRESSION	0.485367	1 10 ⁻⁶
Différence relative DRX DHRC - GLRC DM	NON_REGRESSION	0.174931	1 10 ⁻⁶
FLEXION NÉGATIVE - GLISSEMENT $t=3,0$			
Différence relative MY DHRC - GLRC DM	NON_REGRESSION	-0.027538330438	1 10 ⁻⁶
Différence relative DRX DHRC - GLRC_DM	NON_REGRESSION	0.0420512601078	1 10 ⁻⁶
FLEXION NÉGATIVE - GLISSEMENT $t=3,5$			
Différence relative MY DHRC - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.027538305332	1 10 ⁻⁶
Différence relative DRX DHRC - GLRC_DM	NON_REGRESSION	0.0420503578967	1 10 ⁻⁶

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 50/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Diagrammes comparés moment MY – rotation DRY en flexion alternée pour le chargement f:



Diagrammes comparés rotation *DRX* (dû à l'effet de Poisson) en fonction du temps :



Code Aster

Version default

Diagrammes de l'évolution de l'énergie totale dissipée par les modèles GLRC_DM et DHRC en fonction du temps :



Diagrammes de l'évolution de l'endommagement pour les modèles $GLRC_DM$ et DHRC (d_1 pour la face supérieure et d_2 pour la face inférieure) en fonction du temps :



11.5

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 52/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

11.6 Remarques

Le cas test effectué ici vise à tester les modèles $GLRC_DM$ et DHRC sous des sollicitations assez importantes pour qu'apparaisse effectivement la reprise de raideur des aciers sur la référence EIB. Ce cas test reprend le cas test SSNS106B en ajoutant la référence DHRC afin de comparer le modèle global $GLRC_DM$ avec un modèle prenant en compte plus de dissipation d'énergie via la représentation de mécanismes de glissement internes à l'interface acier-béton. On remarque alors sur la courbe moments-rotations que les réponses données par les modélisations $GLRC_DM$ et DHRC se différencient de la réponse donnée par la modélisation multi-couches EIB. En effet, la modélisation du comportement de flexion est très affectée par la position des aciers dans l'épaisseur de la plaque et la considération d'un excentrement de 0,4 cm dans la modélisation EIB n'est qu'approximative puisque l'enrobage des armatures et de 0,1 cm pour une demi-épaisseur de plaque de 0,5 cm et des aciers de diamètre 10 mm.

On peut faire la même remarque qu'au §46 sur les rotations DRX cette fois, en effet, les rotations, pour le modèle multi-couches sont elles aussi calculées sur le béton et deviennent donc nulles une fois la ruine du béton atteinte.

Par ailleurs, on observe sur les diagrammes d'évolution des variables internes d'endommagement, que la flexion positive mène à une évolution de la variable interne d'endommagement d_2 correspondant à l'endommagement en moitié inférieure de la plaque et que la flexion négative mène à l'évolution de la variable d_1 ; et ce pour les deux modèles considérés. Cela est bien en accord avec la physique attendue du problème, la plaque s'endommageant principalement dans sa partie tendue.

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 53/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

12 Modélisation J

12.1 Caractéristiques de la modélisation

Couplage de Traction - Compression et Flexion.



Figure 12.1-a: maillage et conditions aux limites

Modélisation : DKTG

Conditions aux limites : couplage de Traction – Compression et Flexion :

- DX = 0.0 et DRY = 0.0 sur l'arête $A_1 A_3$
- + $DX = U_0 \times f(t)$ et $DRY = R_0 \times f(t)$ sur l'arête $A_2 A_4$,

où $U_0 = 1. \times 10^{-3}$, $R_0 = 3. \times 10^{-2}$ et f(t) est l'amplitude du chargement cyclique en fonction du paramètre (de pseudo-temps) t.

On considère le chargement suivant :

La même fonction f de chargement pour la membrane et la flexion :



Figure 12.1-b: fonction de chargement

12.2 Caractéristiques du maillage

Nombre de nœuds : 9. Nombre de mailles : 8 TRIA3 ; 8 SEG2.

12.3 Modélisation DHRC

On se reportera à la modélisation DHRC expliquée pour les modélisations H (§10) de tractioncompression pures et l (§47) de flexion pure.

```
Manuel de validation
```

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 54/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

12.4 Valeurs testées et résultats

On compare les forces de réactions moyennes selon l'axe Ox et les déplacements moyens selon l'axe Oy en A2-A4 obtenus par la modélisation multi-couches (référence) et par celles reposant sur les modèles GLRC_DM et DHRC, en terme de différences relatives; la tolérance est prise en valeur absolue sur ces différences relatives :

Identification	Type de référence	Valeur de référence	Tolérance
FLEXION POSITIVE - ELASTIQUE $t=0,25$			
Différence relative MY EIB - GLRC DM	NON_REGRESSION	1.82558179048	1 10 ⁻⁶
Différence relative DRX EIB - GLRC DM	NON_REGRESSION	10.4852341828	1 10 ⁻⁶
FLEXION POSITIVE - ENDOMMAGEMENT $t=1,0$			
Différence relative MY EIB - GLRC DM	NON_REGRESSION	1.26753934606	1 10 -6
FLEXION POSITIVE - DECHARGEMENT $t=1,5$			
Différence relative MY EIB - GLRC DM	NON_REGRESSION	1.26753926003	1 10 -6
FLEXION NEGATIVE – ELASTIQUE $t=2,25$			
Différence relative MY EIB - GLRC DM	NON_REGRESSION	-0.425273286817	1 10 -6
FLEXION NEGATIVE - ENDOMMAGEMENT			
<i>t</i> =3,0			
Différence relative MY EIB - GLRC DM	NON_REGRESSION	-0.399008689191	1 10 -6
FLEXION NEGATIVE - DECHARGEMENT $t=3,5$			
Différence relative MY EIB - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.399008688401	1 10 -6
Identification	Type de référence	Valeur de référence	Tolérance
FLEXION POSITIVE - ELASTIQUE $t=0.05$			
Différence relative MY DHRC - GLRC DM	NON_REGRESSION	0.053928832983	1 10 ⁻⁶
Différence relative DRX DHRC - GLRC DM	NON_REGRESSION	-0.1370655366	1 10 ⁻⁶
FLEXION POSITIVE - ENDOMMAGEMENT $t=0,25$			
Différence relative MY DHRC - GLRC DM	NON_REGRESSION	0.214689998328	1 10 ⁻⁶
Différence relative DRX DHRC - GLRC DM	NON_REGRESSION	-0.057928666514	1 10 ⁻⁶
FLEXION POSITIVE - GLISSEMENT $t=0.8$			
Différence relative MY DHRC - GLRC DM	NON_REGRESSION	0.0792484783618	1 10 ⁻⁶
Différence relative DRX DHRC - GLRC DM	NON_REGRESSION	0.132806100434	1 10 ⁻⁶
FLEXION POSITIVE - DECHARGEMENT $t=1,5$			
Différence relative MY DHRC - GLRC DM	NON_REGRESSION	0.112788628941	1 10 ⁻⁶
Différence relative DRX DHRC - GLRC DM	NON_REGRESSION	0.20405539779	1 10 ⁻⁶
FLEXION NÉGATIVE - CHARGEMENT $t=2,05$			
Différence relative MY DHRC - GLRC DM	NON_REGRESSION	-0.270360378252	1 10 ⁻⁶
Différence relative DRX DHRC - GLRC DM	NON_REGRESSION	-0.509781601641	1 10 ⁻⁶
FLEXION NÉGATIVE - GLISSEMENT $\overline{t}=3,0$			
Différence relative MY DHRC - GLRC DM	NON_REGRESSION	0.119074706017	1 10 ⁻⁶
Différence relative DRX DHRC - GLRC DM	NON_REGRESSION	-0.242672756295	1 10 ⁻⁶
FLEXION NÉGATIVE - GLISSEMENT $t=3,5$			
Différence relative MY DHRC - GLRC DM	NON_REGRESSION	0.146471323813	1 10 ⁻⁶
Différence relative DRX DHRC - GLRC DM	NON_REGRESSION	-0.22446671411	1 10 ⁻⁶

Date : 17/07/2015 Page : 55/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Diagrammes comparés force FX – déplacement DX pour le chargement f :



Diagrammes comparés moment MY – rotation DRY pour le chargement f :



Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 56/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Diagrammes comparés déplacement DY (dû à l'effet de Poisson) en fonction du temps :



Diagrammes comparés rotation *DRX* (dû à l'effet de Poisson) en fonction du temps :



Date : 17/07/2015 Page : 57/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Diagrammes de l'évolution de l'énergie totale dissipée par les modèles GLRC_DM et DHRC en fonction du temps :



12.5 Remarques

Le cas test effectué ici vise à tester les modèles GLRC_DM et DHRC sous des sollicitations assez importantes pour qu'apparaisse effectivement la reprise de raideur des aciers sur la référence EIB et le glissement relatif acier-béton sur la modélisation DHRC. Ce cas test reprend le cas test SSNS106C en ajoutant la référence DHRC afin de comparer le modèle global GLRC_DM avec un modèle prenant en compte plus de dissipation d'énergie via la représentation de mécanismes de glissement internes à l'interface acier-béton. On retrouve les remarques faites précédemment lors de l'étude de la flexion et de la traction-compression pures.

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE

Date : 17/07/2015 Page : 58/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

13 Modélisation K

13.1 Caractéristiques de la modélisation

Compression - traction avec le paramètre de la loi GLRC_DM : ALPHA_C=100.



Figure 13.1-a: maillage et conditions aux limites.

Modélisation : DKTG Conditions aux limites :

- Encastrement en A_1 ;
- DX = 0.0 et DRY = 0.0 sur l'arête $A_1 A_3$;
- $DX = U_0 \times f(t)$ sur l'arête $A_2 A_4$;

où $U_0 = 2.0 \times 10^{-3} m$ et f(t) représentent l'amplitude du chargement cyclique en fonction du paramètre (de pseudo-temps) t. Pour bien vérifier le modèle, on considère un cycle de chargement comme suit :



Figure 13.1-b: Fonction de chargement f(t).

13.2 Caractéristiques du maillage

Nombre de nœuds : 9. Nombre de mailles : 8 TRIA3 ; 8 SEG2.

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE

13.3 Valeurs testées et résultats

Date : 17/07/2015 Page : 59/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

On compare les forces de réactions moyennes selon l'axe Ox et les déplacements moyens selon l'axe Oy en A2-A4 obtenus par la modélisation multi-couches (référence) et par celle reposant sur le modèle GLRC_DM, en terme de différences relatives; la tolérance est prise en valeur absolue sur ces différences relatives :

Identification	Type de référence	Valeur de référence	Tolérance
Dissipation à $t=0.05$	ANALYTIQUE	0	5 10 ⁻²
Dissipation à $t=0,75$	NON_REGRESSION	254.9756	5 10 ⁻²
Dissipation à $t=1$	NON_REGRESSION	346.5721	5 10 ⁻²
COMPRESSION $t=0,25$			
Différence relative des forces FX	NON_REGRESSION	4.046337 105	5 10 ⁻²
Différence relative des déplacements DY	ANALYTIQUE	0	5 10 ⁻²
COMPRESSION $t=1,0$			
Différence relative des forces FX	NON_REGRESSION	5.204660 105	5 10 ⁻²
Différence relative des déplacements DY	ANALYTIQUE	0	0.1
COMPRESSION $t=1,5$			
Différence relative des forces FX	NON_REGRESSION	-2.687820 10°	5 10 ⁻²
Différence relative des déplacements DY	ANALYTIQUE	0	0.1
TRACTION $t=3,0$			
Différence relative des forces FX	NON_REGRESSION	-4.175743 10°	5 10 ⁻²
Différence relative des déplacements DY	ANALYTIQUE	0	0.1
TRACTION $t=3,5$			
Différence relative des forces FX	NON_REGRESSION	-2.087571 10 ⁶	5 10 ⁻²
Différence relative des déplacements DY	ANALYTIQUE	0	0.1

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE
 default

 Date : 17/07/2015
 Page : 60/70

 Clé : V6.05.106
 Révision : 13477

Version

14 Modélisation L

14.1 Caractéristiques de la modélisation

Distorsion et cisaillement pur dans le plan.



Figure 14.1-a: Maillage et conditions aux limites

Modélisation : DKTG. L = 1.0 m.

Conditions aux limites (voir figure ci-dessus à droite) de telle sorte que la plaque soit soumise à une distorsion pure : ε_{xy} doit être constant ou à un cisaillement pur : on applique des efforts. Par conséquent, on applique le champ de déplacement suivant sur les bords de la plaque pour la distorsion :

$$\begin{cases} u_x = D_0 \cdot y \\ u_y = D_0 \cdot x \end{cases} \Rightarrow \epsilon = \frac{1}{2} \left(u_{x, y} + u_{y, x} \right) = D_0 \end{cases}$$

Donc :

 $\, \bullet \, {\rm on} \, {\rm impose} \, {\rm un} \, {\rm encastrement} \, {\rm en} \, \, A_1 \,$,

• $u_x = D_0 \cdot y$, $u_y = 0$ sur l'arête $A_1 - A_3$, $u_x = 0$, $u_y = D_0 \cdot x$ sur l'arête $A_1 - A_2$, • $u_x = D_0 \cdot y$, $u_y = D_0 \cdot L$ sur l'arête $A_2 - A_4$, $u_x = D_0 \cdot L$, $u_y = D_0 \cdot x$ sur l'arête $A_3 - A_4$, où $D_0 = 3.3 \cdot 10^{-3}$ et f(t) représentent l'amplitude du chargement cyclique en fonction du paramètre

où $D_0 = 3.310^{\circ}$ et f(t) représentent l'amplitude du chargement cyclique en fonction du paramètr (de pseudo-temps) t, définie comme :



Figure 14.1-b: fonction de chargement

Incrément d'intégration : 0.05 s.

Copyright 2015 EDF R&D - Document diffusé sous licence GNU FDL (http://www.gnu.org/copyleft/fdl.html)

Code Aster

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE

default Date : 17/07/2015 Page : 61/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

Pour le cisaillement, on applique les efforts suivants :

- on impose $F_v = F_0$ sur $A_2 A_4$,
- on impose $F_x = F_0$ sur $A_4 A_3$,
- on impose $\,F_{\,y}\!=\!-F_{\,0}\,\,{\rm sur}\,\,A_{3}^{\,}A_{1}^{\,}$, ٠
- on impose $F_x = -F_0$ sur $A_1 A_2$, avec $F_0 = 5\,000\,000\,N$

14.2 Caractéristiques du maillage

Nœuds : 121. Mailles: 200 TRIA3; 40 SEG2.

14.3 Modélisation DHRC

On se reportera à la modélisation DHRC expliquée pour les modélisations H (§ 10) de tractioncompression pures et I (§ 47) de flexion pure.

14.4 Grandeurs testées et résultats

Pour la distorsion, on compare l'effort tranchant N_{xy} en B obtenu par les deux modélisations ; les tolérances sont prises en valeur absolue sur ces différences relatives :

Identification	Type de référence	Valeur de référence	Tolérance
DIST. POS CHAR. ELAS. $t=0,25$			
Différence relative N_{xy} - DHRC - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.171493969414	1 10 ⁻⁶
DIST. POS CHAR. ENDO $t=1,0$			
Différence relative N_{xy} - DHRC - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.151040071429	1 10 ⁻⁶
DIST. POS DECHAR. ELAS. $t=1,5$			
Différence relative N_{xy} - DHRC - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.151040071429	1 10 ⁻⁶
DIST. NEG CHAR. ELAS. $t=3,0$			
Différence relative N_{xy} - DHRC - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.151040071429	1 10 ⁻⁶
DIST. NEGNEG.ATIVE - DECHAR. ELAS. $t=3,5$			
Différence relative N_{xy} - DHRC - GLRC_DM	NON_REGRESSION	-0.151040071429	1 10 ⁻⁶

Version

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 62/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477





Diagramme effort tranchant $\,N_{_{X\!Y}}\,$ (dans le plan) en fonction de $\,D_0\,$ imposé :



Pour le cisaillement, on fait des tests de non régression sur les déformations de cisaillement ε_{xv} en B:

Identification	Type de référence	Valeur de référence	Tolérance
CISAIL. POS ELAS. $t=0,1$			
ε_{xy} - GLRC DM	NON_REGRESSION	4.7587148531429.10-4	1 10 ⁻⁶
CISAIL. POS ENDO. $t=0.8$ ξ_{xy} - GLRC DM	NON_REGRESSION	9.09169470373.10-3	1 10 ⁻⁶
CISAIL. POS ELAS. $t=0,1$			
ξ_{xy} - DHRC CISAU DOS ENDO $t = 0.8$	NON_REGRESSION	1.78152989856.10 -4	1 10 ⁻⁶
ξ_{xy} - DHRC	NON_REGRESSION	1.93228925951.10-3	1 10 ⁻⁶

Fascicule v6.05 : Statique non linéaire des plaques et des coques

Version default

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE

Date : 17/07/2015 Page : 63/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

15 Modélisation M

15.1 Caractéristiques de la modélisation

Couplage flexion - cisaillement dans le plan.



Figure 15.1-a: maillage

Modélisation : DKTG. L = 1.0 m. Conditions aux limites (voir figure ci-dessous) :



Figure 15.1-b: Conditions aux limites

•on impose un encastrement en A_1 , et ::

• $u_x = D_0 \cdot y$, $u_y = 0$ sur l'arête $A_1 - A_3$, $u_x = 0$, $u_y = D_0 \cdot x$ et DRY = 0.0 sur l'arête $A_1 - A_2$

• $u_x = D_0 \cdot y$, $u_y = D_0 \cdot L$ et DRY = $R_0 \times f(t)$ sur l'arête $A_2 - A_4$, $u_x = D_0 \cdot L$, $u_y = D_0 \cdot x$ sur l'arête $A_3 - A_4$,

où $D_0 = 3.310^{-3} \cdot f(t)$, $R_0 = 3.010^{-2}$ et f(t) représentent l'amplitude du chargement cyclique en fonction du paramètre (de pseudo-temps) t, définie comme :

Manuel de validation

default
Date : 17/07/2015 Page : 64/70

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE

> 1 0,8 0,6 0,4 0,2

€ 0 0 -0,2 -0,4 -0,6 -0,8 -1



15.2 Caractéristiques du maillage

Nombre de nœuds : 121. Nombre de mailles : 200 TRIA3 ; 40 SEG2.

0,5

1

1.5

2

Temps (s)

2,5

3

3,5

4

15.3 Grandeurs testées et résultats

On évalue par des tests de non-régression à divers instants les résultats obtenus par la modélisation ${\tt GLRC_DM}$:

Identification	Type de référence	Valeurs de référence	tolérance
À t=1,0			
Déplacement DX en A2	NON_REGRESSION	0	1 10 ⁻⁶
Déplacement DZ en A2	NON_REGRESSION	-0.0150132720825	$1 \ 10^{-4}$
Effort N_{yy} en $A2$	NON_REGRESSION	336025.268865	1 10 ⁻⁴
Variable d'endommagement $d1$ en $A1$	NON_REGRESSION	56.9559592676	$1 \ 10^{-4}$
Variable d'endommagement $d2$ en $A1$	NON_REGRESSION	59.5462291219	$1 \ 10^{-4}$
À $t = 2,8$			
Déplacement DX en A4	NON_REGRESSION	-0.00264	1 10 ⁻⁴
Déplacement DZ en A4	NON_REGRESSION	0.010135582881	$1 \ 10^{-4}$
Effort N_{yy} en $A4$	NON_REGRESSION	-268829.505848	1 10 ⁻⁴
Variable d'endommagement $d1$ en $A1$	NON_REGRESSION	56.9559592676	$1 \ 10^{-4}$
Variable d'endommagement $d2$ en $A1$	NON_REGRESSION	59.5462291219	$1 \ 10^{-4}$
À <i>t</i> =3,0			
Variable d'endommagement $d1$ en $A1$	NON_REGRESSION	59.4924066054	1 10 ⁻⁴
Variable d'endommagement $d2$ en $A1$	NON_REGRESSION	59.5462291219	1 10 ⁻⁴

Diagrammes comparés modèle multicouche-modèle GLRC_DM - modèle DHRC de l'effort tranchant moment fléchissant $N_{_{XV}}$ en fonction de la distorsion :

Version default

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 65/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477



Diagrammes comparés modèle multicouche-modèle <code>GLRC_DM</code> - modèle <code>DHRC</code> du moment fléchissant $M_{_{VV}}$ en fonction de la rotation :



Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE

Date : 17/07/2015 Page : 66/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

16 Modélisation N

16.1 Caractéristiques de la modélisation

Flexion anticlastique

Modélisation : DKTG. L = 1.0 m.



Figure 16.1-a: maillage

Conditions aux limites (voir figure ci-dessous) :



Figure 16.1-b : Conditions aux limites

• on impose un encastrement en A_1 , et on bloque le point B dans son déplacement selon X. • $u_z = D_0 \cdot y \cdot x$ sur les quatre arêtes $A_1 - A_3$, $A_1 - A_2$, $A_2 - A_4$ et $A_3 - A_4$

où $D_0 = 3.010^{-2} \cdot f(t)$, et f(t) représentent l'amplitude du chargement cyclique en fonction du paramètre (de pseudo-temps) t, définie comme :

Version default

Code_Aster		Version default
Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[]	Date : 17/07/2015	Page : 67/70
Responsable : Sébastien FAYOLLE	Clé : V6.05.106	Révision : 13477



La déformée d'un tel essai de flexion anticlastique est de type selle de cheval comme présenté cidessous :



16.2 Caractéristiques du maillage

Nombre de nœuds : 121. Nombre de mailles : 200 TRIA3 ; 40 SEG2.

16.3 Grandeurs testées et résultats

On évalue par des tests de non-régression à divers instants les résultats obtenus par la modélisation DHRC:

	Identification	Type de référence	Valeurs de référence	tolérance
À t=0,05				
Moment MXY	en B	NON_REGRESSION	4282.65341065	1 10 ⁻⁶
À t=0,5				
Moment MXY	en B	NON_REGRESSION	30025.5726844	1 10 ⁻⁶
À t=1,5				
Moment MXY	en B	NON_REGRESSION	27953.608413	1 10 ⁻⁶
À t=3,0				
Moment MXY	en B	NON_REGRESSION	-55907.216826	1 10 ⁻⁶
À t=3,5				
Moment MXY	en B	NON_REGRESSION	-27953.608413	1 10 ⁻⁶

Manuel de validation

Fascicule v6.05 : Statique non linéaire des plaques et des coques

Copyright 2015 EDF R&D - Document diffusé sous licence GNU FDL (http://www.gnu.org/copyleft/fdl.html)

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 68/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

17 Modélisation O

17.1 Caractéristiques de la modélisation

Dans cette modélisation, on vérifie que les deux chargements de dilatation thermique (température homogène dans l'épaisseur et gradient de température constant dans l'épaisseur) conduisent au même état de contrainte que deux chargements mécaniques simples : extension selon Ox et flexion autour de Oy.

Remarque : Cette vérification est valable quelque soit la relation de comportement.



Figure 17.1-a: maillage et conditions aux limites.

Modélisation : DKTG Relations de comportement : GLRC_DM, GLRC_DAMAGE, DHRC, ELAS Conditions aux limites :

- Encastrement en A_1 ;
- DX = 0.0 sur l'arête $A_1 A_3$;
- DRY = 0.0 sur l'arête $A_1 A_3$

Chargement 1 (extension) :

Le calcul de référence est fait avec le chargement mécanique suivant : • DX=2.e-4 sur l'arête A_2-A_4

Le chargement thermo-mécanique équivalent est :

- DX = 0.0 sur l'arête $A_2 A_4$
- •Température de référence : +10
- Température homogène imposée : -10
- Coefficient de dilatation thermique : α =1.e-5

Chargement 2 (flexion) :

Le calcul de référence est fait avec le chargement mécanique suivant :

• DRY = 6.e - 3 sur l'arête $A_2 - A_4$

Le chargement thermo-mécanique équivalent est :

•
$$DRY = 0.0$$
 sur l'arête $A_2 - A_4$

•Température de référence : +10

• Gradient de température homogène imposé : $T_{inf} = +40, T_{mil} = +10, T_{sup} = -20$ Manuel de validation Fascicule v6.05 : Statique non linéaire des plaques et des coques

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE Date : 17/07/2015 Page : 69/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

• Coefficient de dilatation thermique : α =1.e-5

• Rappel : l'épaisseur de la coque est 0.1

17.2 Caractéristiques du maillage

Nombre de nœuds : 9. Nombre de mailles : 8 TRIA3 ; 8 SEG2.

17.3 Valeurs testées et résultats pour le chargement 1

Pour les chargements mécanique et thermique équivalent, on vérifie que l'effort (homogène dans la plaque) est le même. La composante significative est ici NXX.

Les résultats sont très bons. Les chargements thermo-mécaniques donnent les mêmes résultats que les chargements mécaniques équivalents pour toutes les relations de comportement (l'erreur est inférieure à 1.e-7).

17.4 Valeurs testées et résultats pour le chargement 2

Pour les chargements mécanique et thermique équivalent, on vérifie que l'effort (homogène dans la plaque) est le même. La composante significative est ici MXX.

Les résultats sont très bons. Les chargements thermo-mécaniques donnent les mêmes résultats que les chargements mécaniques équivalents pour toutes les relations de comportement (l'erreur est inférieure à 1.e-7).

Titre : SSNS106 - Dégradation d'une plaque en béton armé s[...] Responsable : Sébastien FAYOLLE

Date : 17/07/2015 Page : 70/70 Clé : V6.05.106 Révision : 13477

18 Synthèse des résultats

Ces tests ayant pour but de valider le modèle GLRC_DM et DHRC servent aussi à montrer un certain nombre de ces faiblesses. En résumé les rôle des tests sont les suivants :

A : Tester uniquement le comportement en traction/compression sous la condition d'uniformité (quasi 1D). On identifie les paramètres membrane.

 ${\it B}$: Tester uniquement le comportement en flexion cyclique sous la condition d'uniformité (quasi 1D). On identifie les paramètres flexion.

C : Tester le comportement couplant les phénomènes de membrane et de flexion sous la condition d'uniformité (quasi 1D).

D : Tester le comportement pour le cisaillement et la distorsion dans le plan

E : Tester le couplage de flexion et cisaillement dans le plan.

F: Tester le comportement traction – compression pure – avec « kit_dll » de comportement élastoplastique endommageable (GLRC_DM + Von Mises).

G : Tester le comportement traction – compression pure – avec « kit_ddl » de comportement élastoplastique endommageable (GLRC_DM + Von Mises).

H : Tester le comportement en traction-compression avec des sollicitations importantes pour évaluer GLRC_DM et DHRC

I: Tester le comportement en flexion alternée avec des sollicitations importantes pour évaluer GLRC_DM et DHRC

J : Tester le comportement en traction-flexion alternées avec des sollicitations importantes pour apprécier le comportement sous sollicitations couplées de GLRC_DM et DHRC

K : Tester le comportement en compression - traction avec ALPHA_C=100 pour GLRC_DM

L : Tester le comportement en cisaillement pur et distorsion dans le plan avec des sollicitations élevées pour évaluer GLRC_DM et DHRC

M : Tester le comportement en couplage flexion et cisaillement dans le plan avec des sollicitations élevées pour évaluer; GLRC DM et DHRC

N : **T** ester le comportement en flexion anticlastique avec des sollicitations élevées pour évaluer GLRC_DM et DHRC

O : Tester un chargement thermique.

Dans la plupart des situations des modélisations A à E, les déplacements, les efforts et les moments prédits par le modèle GLRC_DM sont représentés avec une erreur modeste (<10%) par référence à un modèle multicouche, ce qui semble tout à fait satisfaisant pour un modèle ayant vocation à représenter le comportement « global » d'une structure. L'erreur plus importante est observée (~25%) lors des tests sur l'effet de Poisson dans la phase endommageante et lorsque l'endommagement est activé en membrane-flexion couplés. Le premier défaut est moins important si on s'intéresse plus à l'énergie dissipée dans le système et moins aux déplacements. Le deuxième défaut est plus gênant et montre bien qu'un modèle « global » optimal devrait toujours être calé par rapport à la sollicitation principale que l'on souhaite modéliser : on choisira en conséquence les paramètres du modèle. La contribution principale à l'erreur est probablement due à l'anisotropie du béton armé non prise en compte par le modèle (voir [R7.01.32]).

Les deux modélisations F et G où on évalue le « kit » GLRC_DM et élastoplasticité de Von Mises ont surtout une valeur démonstrative des possibilités offertes.