

**Zeitschrift:** Ingénieurs et architectes suisses  
**Band:** 122 (1996)  
**Heft:** 21  
  
**Artikel:** CAO et calcul par éléments finis appliqués au bâtiment  
**Autor:** Bouberguig, Amar / Moreno, Philippe / Cherzai, Patrick  
**DOI:** <https://doi.org/10.5169/seals-78870>

### **Nutzungsbedingungen**

Die ETH-Bibliothek ist die Anbieterin der digitalisierten Zeitschriften. Sie besitzt keine Urheberrechte an den Zeitschriften und ist nicht verantwortlich für deren Inhalte. Die Rechte liegen in der Regel bei den Herausgebern beziehungsweise den externen Rechteinhabern. [Siehe Rechtliche Hinweise.](#)

### **Conditions d'utilisation**

L'ETH Library est le fournisseur des revues numérisées. Elle ne détient aucun droit d'auteur sur les revues et n'est pas responsable de leur contenu. En règle générale, les droits sont détenus par les éditeurs ou les détenteurs de droits externes. [Voir Informations légales.](#)

### **Terms of use**

The ETH Library is the provider of the digitised journals. It does not own any copyrights to the journals and is not responsible for their content. The rights usually lie with the publishers or the external rights holders. [See Legal notice.](#)

**Download PDF:** 22.05.2025

**ETH-Bibliothek Zürich, E-Periodica, <https://www.e-periodica.ch>**

# CAO et calcul par éléments finis appliqués au bâtiment

Par  
Amar Bouberguig,  
Dr ès sc.,  
ing. civil EPFL;  
Philippe Moreno,  
Ingénieur civil INSA,  
MAPS Diffusion SA  
1052 Le Mont-sur-  
Lausanne  
et  
Patrick Cherzai,  
ingénieur civil,  
Ecole d'ingénieurs  
de Lausanne

Une analyse rapide de la situation actuelle montre que l'informa-tique appliquée au bâtiment a pris un virage important. Jusqu'à un passé récent, il était admis que l'application de la CAO à la construction restait réservée aux grands bureaux d'ingénieurs, vu l'importance des investissements nécessaires, au niveau tant matériel que logiciel. Dès qu'on voulait aller au-delà du calcul statique (en particulier celui des dalles et des poutres), que ce soit pour aborder le dessin en béton armé, en construction métallique ou celui des plans d'architecte, on se trouvait dans l'obligation de passer à une gamme supérieure de matériel: écrans couleurs 21", plotter de format A0, tablette de digitalisation et ordinateur central à grande capacité de calcul et de stockage.

La nécessité d'une telle puissance s'expliquait par le mode de travail interactif des logiciels de CAO. Autrement dit, si pour le calcul statique on peut se contenter de laisser travailler l'ordinateur assez longtemps pour exploiter les résultats ensuite, il n'en va pas du tout de même avec les programmes interactifs graphiques. En effet, la pratique montre qu'un temps de réponse trop long durant l'élaboration des plans (modification, zoom, reprise du dessin, etc.) rend pratiquement inutilisable un logiciel de CAO.

Aussi, le premier élément décisif de l'évolution à laquelle on assiste réside dans l'augmentation considérable de la puissance des ordinateurs et la baisse des prix du matériel informatique, mettant ainsi la CAO à la portée de tous les bureaux. Le deuxième fait important consiste en un développement considérable des logiciels de CAO, ouvrant la voie à l'élaboration des dessins directement sur ordinateur. Cela concerne essentiellement les plans d'architectes, les plans de coffrage et les plans d'armatures.

Parallèlement à cette évolution,

une autre étape importante a été franchie par un grand nombre de bureaux, soit l'informatisation des échanges de plans entre l'architecte, l'ingénieur et le dessinateur. Cela est devenu particulièrement aisé grâce au standard d'échange DXF. Il suffit en effet de demander aux programmes de CAO l'enregistrement du plan selon le format DXF, et les données ainsi stockées deviennent accessibles à tous les autres logiciels de CAO.

Cette situation nouvelle rend possible le lien entre le dessin et le calcul. Cela constitue un facteur fondamental pour tirer entièrement profit des potentialités offertes par les programmes et optimiser d'une manière importante le travail dans les bureaux d'ingénieurs. Comme le montrera l'exemple traité dans cet article, il apparaît clairement qu'on peut réaliser une économie de temps appréciable sur l'étude du bâtiment. Pour cela, il faut définir une méthodologie de travail rigoureuse en structurant dès le départ le dessin en « couches » séparées. L'échange d'informations entre l'architecte, le dessinateur et l'ingénieur devient alors particulièrement aisé.

En ce qui concerne la phase calcul et dimensionnement, le logiciel MAPS est basé essentiellement sur la méthode des éléments finis. Mis au point il y a environ quinze ans, il a été confronté, par son utilisation dans la pratique, à l'épreuve des faits. Ce qui a obligé les concepteurs à effectuer un travail incessant de développement, d'adaptation et parfois de changement fondamental, pour aboutir finalement à un produit plus élaboré et mieux adapté au travail de l'ingénieur.

L'utilisation quotidienne de la chaîne MAPS montre qu'elle apporte une aide substantielle à l'ingénieur dans les différentes phases de l'élaboration d'un projet:

- reprise du plan d'architecte et de coffrage,
- maillage automatique du ré-

seau, calcul statique et analyse graphique des résultats,

- dimensionnement et dessin des plans d'armatures avec listes de fers.

Partant du plan d'architecte pour arriver jusqu'au plan d'armature et à la liste de fers, les opérations décrites ci-après illustrent concrètement ce processus.

## 1. Reprise du plan d'architecte et de coffrage

Cette première phase peut se subdiviser en deux étapes:

- a) reprendre le plan d'architecte sous le format DXF (fig. 1)
- b) extraire du plan d'architecte le plan de coffrage (fig. 2) en sélectionnant essentiellement les données suivantes: murs porteurs, trous, sommiers, colonnes, contour de béton, cotations, traits d'axe, etc.

A partir de là, on peut constituer une base de données unique pour disposer des paramètres nécessaires au maillage par éléments finis et pouvoir dessiner automatiquement le fond de plan pendant les phases de dimensionnement et de dessin du plan d'armatures.

Ainsi, on peut voir l'enchaînement logique des différentes opérations et le gain de productivité que cela assure aux bureaux d'ingénieurs, surtout au niveau « temps dessinateur ».

*Remarque importante:* on signalera qu'il n'est pas nécessaire de disposer dès le départ du plan d'architecte, ou de coffrage. Il est tout à fait possible de partir uniquement du schéma statique (bord de dalle, axe des murs et des poutres, position des colonnes). L'utilisateur peut élaborer ce schéma statique avec son logiciel de CAO (AutoCAD, BACAD, CAD-WORK, CADARM, etc.) ou directement à l'intérieur du logiciel MAPS.

La partie calcul débute à l'issue de cette première phase essentiellement graphique, la première étape consistant à générer le maillage du réseau.





nées introduites (maillage, épaisseurs, sections, charges réparties ou ponctuelles, appuis, etc.)

8. Visualisation en perspective (avec élimination des lignes cachées) de la dalle avec les murs et les colonnes (fig. 3)

Cet ensemble d'opérations permet de définir entièrement la structure et l'on peut alors effectuer le calcul par éléments finis. Si cette nouvelle étape entièrement automatique se déroule sans intervention de l'utilisateur, il est cependant important d'en présenter les bases théoriques, ce qui a été fait dans le cadre de publications scientifiques [1]. Le présent article se limite toutefois à l'aspect pratique qui intéresse le plus l'utilisateur.

Les résultats obtenus peuvent être analysés à l'aide d'un postprocesseur, en mode interactif-graphique, cette analyse pouvant être effectuée zone par zone (pour des études de détails) ou globalement, et les résultats représentés de différentes façons :

- courbes de niveau des efforts et des déformées (fig. 4 et 5)
- trajectoire des contraintes principales
- diagramme des efforts et des déformations dans la dalle
- efforts et déformations dans les colonnes, les murs porteurs et les sommiers
- vue en perspective.

### 3. Dimensionnement

Dans le cas de la dalle, le module de dimensionnement permet la détermination des aciers sous l'effet des efforts obtenus par le calcul statique. Ce module relient les résultats des éléments finis et, pour plusieurs combinaisons de cas de charge, détermine les surfaces « enveloppes » des moments de flexion. A partir de cette étape, l'opérateur effectue les opérations suivantes.

#### 3.1 Choix des paramètres de dimensionnement en mode interactif graphique

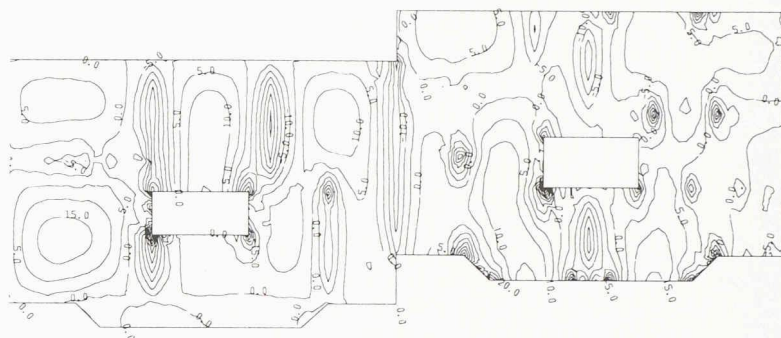


Fig. 4 - Moment de flexion  $M_x$

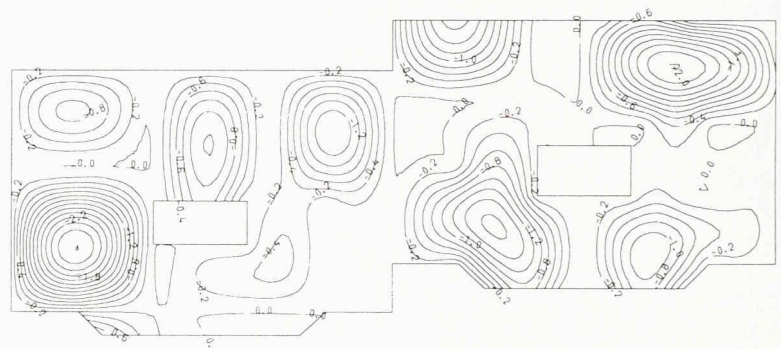


Fig. 5 - Déformation verticale de la dalle

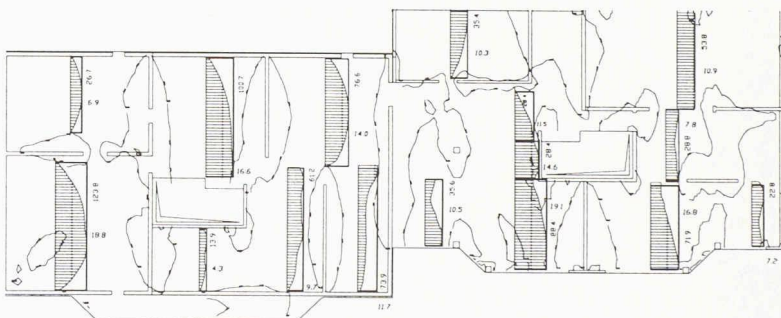


Fig. 6 - Intégration des moments d'armature ( $M_x + IM_{xy}$ ) pour la nappe inférieure

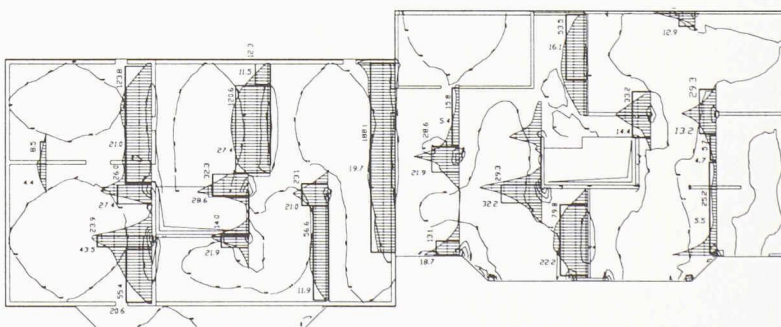


Fig. 7 - Intégration des moments d'armature ( $-M_x + IM_{xy}$ ) pour la nappe supérieure

#### 3.2 Calcul par le programme des sections d'aciers selon les normes SIA 162, BAEL, DIN, etc.

Ce calcul peut être effectué par zones (pour tenir compte des différences d'épaisseur ou de matériau) et selon les directions adaptées à chacune des zones.

La représentation graphique sur le fond de plan des armatures calculées se fait sous forme de trame de différentes couleurs, pour les

nappes inférieures et supérieures dans les deux directions. Ensuite, le programme effectue automatiquement un avant-métré fournissant à l'ingénieur une idée assez précise des quantités de béton et d'acier.

#### 3.3 Dimensionnement sous contrôle de l'ingénieur

Dans cette phase, l'ingénieur réalise le dimensionnement effectif



en mode interactif graphique. Pour cela, il choisit les endroits de la dalle où il veut faire des coupes, et le programme représente sous forme de diagrammes les moments d'armatures. Le long de ces coupes le programme calcule le moment d'armatures total, le moment par mètre linéaire selon un dimensionnement aux états limites (fig. 6 et 7) et propose à l'ingénieur le diamètre et l'espacement des barres d'armatures. L'ingénieur confirme ou refuse ce choix, avant de passer à la prochaine nappe. Le calcul des moments d'armatures total se base sur la valeur maximum pour la nappe inférieure et sur la valeur moyenne pour la nappe supérieure (il coupe les points pour les moments négatifs sur appui) (fig. 7).

Ainsi, après avoir défini la largeur des nappes, l'ingénieur se base sur les courbes de niveau de moment nul pour spécifier au programme la longueur des barres (fig. 8 et 9) en y ajoutant éventuellement les longueurs d'ancrage. De cette façon, il peut dimensionner l'ensemble de la dalle. Les figures 8 et 9 reproduisent le schéma récapitulatif que le programme fournit pour les nappes inférieures et supérieures selon la direction X.

On voit ainsi clairement comment le dimensionnement sur ordinateur fournit à l'ingénieur un ensemble d'informations dans le but de l'aider dans le choix des sections de béton et des diamètres d'armatures; ces options une fois définies, il permet l'élaboration des plans d'exécution et des listes de fers dans des conditions optimales.

#### 4. Lien avec la CAO : dessin du plan d'armatures

A l'issue de la phase de dimensionnement, le programme connaît le diamètre, l'espacement et la longueur des barres, de même que la position de chaque nappe (fig. 8 et 9). Il peut donc restituer, d'une manière entièrement automatique, ces nappes sous forme de plan d'armatures

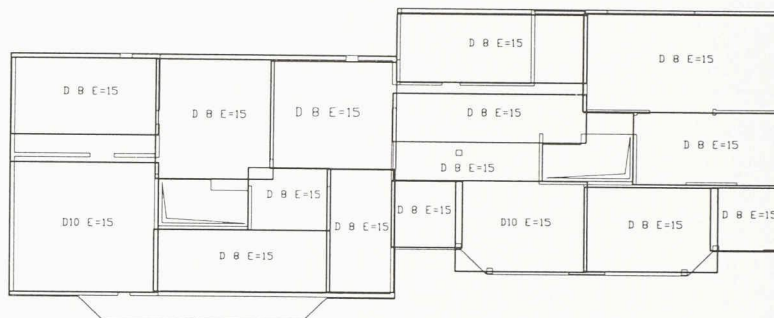


Fig. 8 - Nappes inférieures selon la direction X

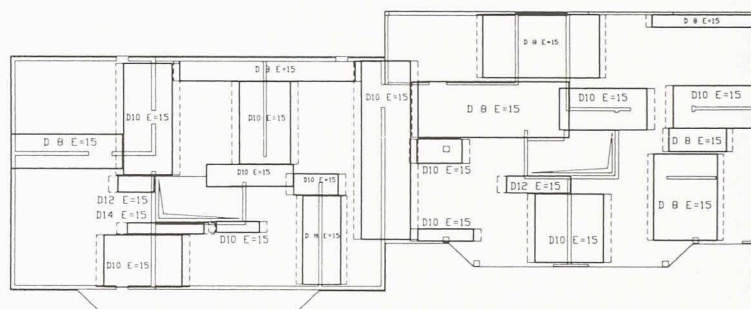


Fig. 9 - Nappes supérieures selon la direction X

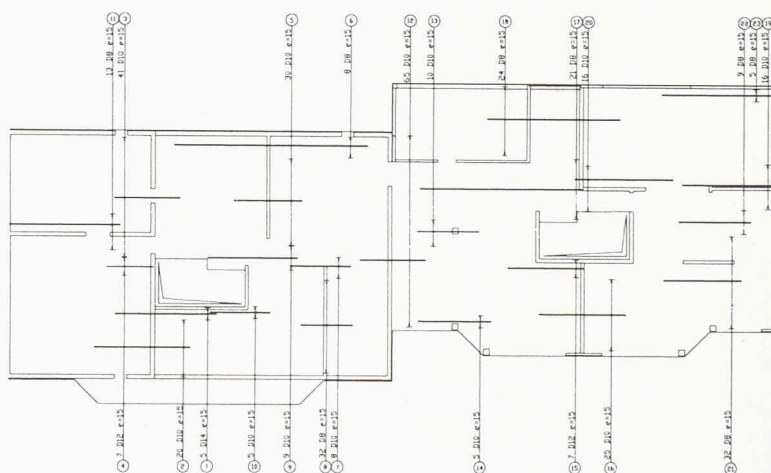


Fig. 10 - Plan d'armatures correspondant aux nappes des figures 8 et 9

(fig. 10) et de liste des fers. Ce dessin de base est accessible aux programmes de CAO (AutoCAD, CADWORK, BACAD, CADARM, Medusa, etc.), pour permettre au dessinateur de compléter le plan d'armatures : armatures constructives, chaînages, etc.

#### 5. Descente des charges

Une possibilité graphique particulièrement intéressante consiste à dessiner automatiquement la descente des charges (fig. 11 et 12). Sur le dessin, on représente pour chaque mur la répartition des efforts, leur intégrale et la valeur moyenne par mètre courant. Pour chaque colonne, on dessine un carré dont l'aire est proportionnelle à l'effort qui passe dans la colonne. En dernier lieu, on affiche

la somme totale des charges. Si la coupe est faite au niveau de la dalle, cette somme n'inclut pas le poids des murs et des colonnes. Par contre, si la coupe est faite en bas des murs et colonnes, elle inclut le poids propre de ces porteurs.

Du plan d'architecte au plan d'armatures, nous avons ainsi retracé les phases d'étude d'un étage, conformément à la pratique consistant à calculer le bâtiment étage par étage pour dimensionner chaque dalle.

Cependant, ce travail ne sera complet que si l'on effectue une analyse de la stabilité générale de l'ouvrage sous l'effet des charges horizontales (vent, séisme, etc.). Pour cela, le logiciel MAPS permet de

fusionner plusieurs étages, même si ceux-ci présentent des différences. Ainsi, la figure 13 représente-t-elle une vue en perspective du bâtiment sur plusieurs étages, dont la dalle du premier étage correspond à l'exemple traité précédemment. Dans ce bâtiment, on a inclus le radier sur sol élastique et les pieux.

[1] A. BOUBERGUIG: «Modèle d'éléments finis pour le calcul du bâtiment», *Annales de L'Institut Technique du Bâtiment et des Travaux Publics* N° 463, mars-avril 1988, (série théorie et méthodes de calcul 297), Société d'Éditions du Bâtiment et des Travaux Publics, Paris

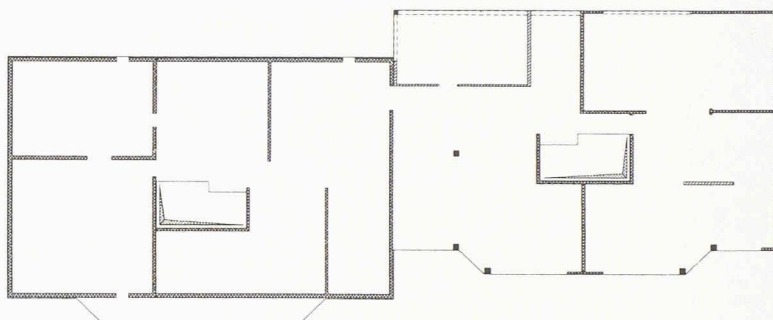


Fig. 11 - Représentation des porteurs : murs et colonnes

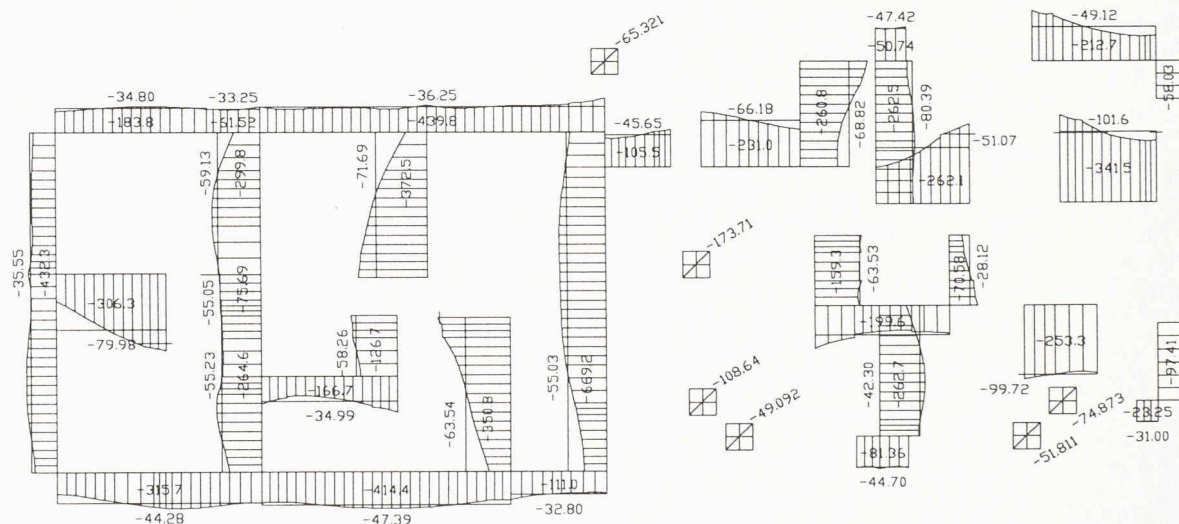


Fig. 12 - Descente des charges correspondant aux porteurs de la figure 11

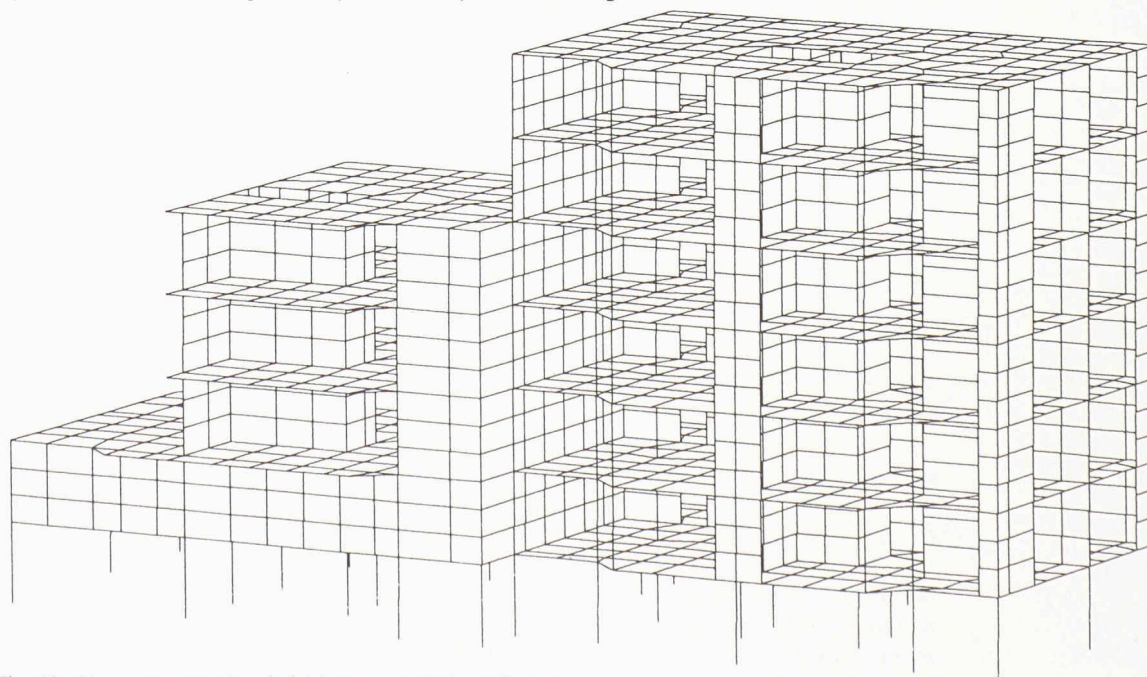


Fig. 13 - Vue en perspective du bâtiment sur plusieurs étages