



## รายการอ้างอิง

1. Neville, A.M., Dilger, W.H., and Brook, J.J. Creep of Plain and Structural Concrete. Longman, New York, 1983.
2. Bazant, Z.P. Prediction of Concrete Creep Effects Using Age-Adjusted Effective Modulus Method. ACI Journal, Vol. 69, April 1972, pp. 212-217.
3. Brown, R.C., Jr. and Burns, N.H. Computer Analysis of Segmentally Erected Bridges. Journal of the Structural Division, ASCE, Vol. 101, April 1975, pp. 761-778.
4. Tadros, M.K., Ghali, A., and Dilger, W.H. Time-Dependent Analysis of Composite Frames. Journal of the Structural Division, ASCE, Vol. 103, April 1977, pp. 871-884.
5. Dilger, W.H. A Simple Method to Analyse Time-Dependent Forces Developed in Continuous Concrete Structures. Designing for Creep & Shrinkage in Concrete Structures. ACI SP-76, American Concrete Institute, Detroit, 1982.
6. Lukkunaprasit, P. Long Term Analysis of Prestressed Concrete Structures Using a Concrete-Rebar Element and Equivalent Elastic Modulus. Japan-Thai Civil Engineering Conference, March 1985, Bangkok Thailand; pp. 671-686.
7. Ghali, A. A Unified Approach for Serviceability Design of Prestressed and Nonprestressed Reinforced Concrete Structures. PCI Journal, Vol. 31, March-April 1986, pp. 118-137.
8. Kang, Y.J. SPCFRAME - Computer Program for Nonlinear Segmental Analysis of Planar Prestressed Concrete Frames. Report No.

- UCB/SEM-89/07. California: University of California at Berkeley, 1989.
9. กฤษศักดิ์ ปานสีทอง. การวิเคราะห์เชิงเวลาของโครงสร้างคอนกรีตอัดแรงด้วยวิธีการเปลี่ยนตำแหน่ง สาขาวิชาวิศวกรรมโยธา จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย. วิทยานิพนธ์ ปริญญาโทบัณฑิต จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย, 2532.
  10. Abdel-Karim, A.M., and Tadros, M.K. Computer Analysis of Spliced Girder Bridges. ACI Structural Journal, Vol. 90, January-February 1993, pp. 21-31.
  11. ACI Committee 209. Prediction of Creep, Shrinkage and Temperature Effects in Concrete Structures. Designing for Effects of Creep Shrinkage and Temperature in Concrete Structures. ACI SP-27, American Concrete Institute, Detroit, 1971.
  12. CEB-FIP. Model Code for Concrete Structures. Paris: Comite' Euro-International du Be'ton, 1978.
  13. CEB. CEB Design Manual on Structural Effects of Time-Dependent Behaviour of Concrete. Georgi Publishing, Switzerland, 1984.
  14. Ghali, A., and Favre, R. Concrete Structures: Stresses and Deformations. Chapman and Hall, London, 1986.
  15. Tuma, J.J., and Munshi, R.K. Advanced Structural Analysis. McGraw-Hill Book, New York, 1971.
  16. Gilbert, R.I. Time Effects in Concrete Structures. Elsevier Science Publishers, Netherlands, 1988.
  17. Lin, T.Y., and Burns, N.H. Design of Prestressed Concrete Structures. John Wiley & Sons, New York, 1981.
  18. ปณิธาน ลักคุณะประสิทธิ์. การวิเคราะห์โครงสร้าง. วิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทย, กรุงเทพมหานคร, 2527.



ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

ภาคผนวก ก

รายละเอียดข้อมูลและผลการวิเคราะห์ตัวอย่างที่ 1



ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย



```

=====
THESES : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE
        : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION
DATA FILE : DLG1                               DATE : 04-23-1995
=====

```

## &gt; STRUCTURAL DATA

```

-----
STRUCTURE REFERENCE ..... : DILGER COMPOSITE FRAME
NUMBER OF JOINT ..... = 4
NUMBER OF MEMBER ..... = 3
NUMBER OF MATERIAL SET ..... = 2
NUMBER OF STAGE CONSTRUCTION = 1
DESTINATION TIME ..... = 10000

```

## &gt; JOINT DATA

JOINT	X-COR	Y-COR	RESTRAINTS
1	0.000	0.000	1 1 0
2	0.000	4.000	
3	12.000	4.000	
4	12.000	0.000	1 1 0

## &gt; MEMBER DATA

MEMBER	J1	J2	SET	CAST TIME
1	1	2	1	0
2	2	3	2	0
3	3	4	1	0

## &gt; MATERIALS DATA

MAT.	E28	AL	IL	YTL	YBL
	CREEP EFFECT	AR	IR	YTR	YBR
1	2.000E+08	1.000E+03	1.800E-04	1.000E+00	1.000E+00
	0	1.000E+03	1.800E-04	1.000E+00	1.000E+00
2	2.500E+07	1.000E+03	1.000E-02	1.000E+00	1.000E+00
	1	1.000E+03	1.000E-02	1.000E+00	1.000E+00

## &gt; STAGE CONSTRUCTION DATA

STAGE	TIME	MEMBER LIST
1	28	1 2 3

## &gt; UNIFORM LOAD

STAGE	MEMBER	UDL. X	UDL. Y
1	2	0.000000E+00	-5.000000E+00

```

=====
THESES : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE
        : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION
DATA FILE : DLG1
DATE : 04-23-1995
=====

```

> COMBINED : INSTANTANEOUS

> JOINT DISPLACEMENT

JOINT	X-DISP	Y-DISP	Z-DISP
1	0.000000E+00	0.000000E+00	4.368928E-04
2	1.428818E-09	-6.000000E-10	-8.737866E-04
3	-1.402250E-09	-6.000000E-10	8.737866E-04
4	0.000000E+00	0.000000E+00	-4.368928E-04

> COMBINED : TIME DEPENDENT

> JOINT DISPLACEMENT

JOINT	X-DISP	Y-DISP	Z-DISP
1	0.000000E+00	0.000000E+00	3.669626E-04
2	6.312704E-09	-4.124154E-18	-7.339300E-04
3	-8.017645E-09	5.055306E-18	7.339306E-04
4	0.000000E+00	0.000500E+00	-3.669623E-04

> COMBINED : INSTANTANEOUS + TIME DEPENDENT : TIME = 10000

> JOINT DISPLACEMENT

JOINT	X-DISP	Y-DISP	Z-DISP
1	0.000000E+00	0.000000E+00	8.038554E-04
2	7.741522E-09	-6.000000E-10	-1.607717E-03
3	-9.419895E-09	-6.000000E-10	1.607717E-03
4	0.000000E+00	0.000000E+00	-8.038551E-04

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

```

=====
THESES : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE
        : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION
DATA FILE : DLG1                               DATE : 04-23-1995
=====

```

> COMBINED : INSTANTANEOUS

> MEMBER FORCE

MEMBER	JOINT	AXIAL	SHEAR	MOMENT	TOP STRESS	BOT. STRESS
1	1	3.00000E+01	-5.89806E+00	4.29758E-07	-2.7612E-02	-3.2388E-02
	2	-3.00000E-01	5.89806E+00	-2.35922E+01	1.3107E+05	-1.3107E+05
2	2	5.89806E+00	3.00000E+01	2.35922E+01	2.3592E+03	-2.3592E+03
	3	-5.89806E+00	3.00000E+01	-2.35922E+01	2.3592E+03	-2.3592E+03
3	3	3.00000E+01	5.89806E+00	2.35922E+01	1.3107E+05	-1.3107E+05
	4	-3.00000E+01	-5.89806E+00	-7.10861E-08	-2.9605E-02	-3.0395E-02

> COMBINED : TIME DEPENDENT

> MEMBER FORCE

MEMBER	JOINT	AXIAL	SHEAR	MOMENT	TOP STRESS	BOT. STRESS
1	1	2.06208E-07	-4.95402E+00	-6.93006E-07	-3.8500E-03	3.8500E-03
	2	-2.06208E-07	4.95402E+00	-1.98161E+01	1.1009E+05	-1.1009E+05
2	2	4.95402E+00	1.99713E-07	1.98161E+01	1.9816E+03	-1.9816E+03
	3	-4.95402E+00	-1.99713E-07	-1.98161E+01	1.9816E+03	-1.9816E+03
3	3	-2.52765E-07	4.95402E+00	1.98161E+01	1.1009E+05	-1.1009E+05
	4	2.52765E-07	-4.95402E+00	-3.21204E-07	1.7845E-03	-1.7845E-03

> COMBINED : INSTANTANEOUS + TIME DEPENDENT : TIME = 10000

> MEMBER FORCE

MEMBER	JOINT	AXIAL	SHEAR	MOMENT	TOP STRESS	BOT. STRESS
1	1	3.00000E+01	-1.08521E+01	-2.63248E-07	-3.1462E-02	-2.8538E-02
	2	-3.00000E+01	1.08521E+01	-4.34083E+01	2.4116E+05	-2.4116E+05
2	2	1.08521E+01	3.00000E+01	4.34083E+01	4.3408E+03	-4.3408E+03
	3	-1.08521E+01	3.00000E+01	-4.34083E+01	4.3408E+03	-4.3408E+03
3	3	3.00000E+01	1.08521E+01	4.34083E+01	2.4116E+05	-2.4116E+05
	4	-3.00000E+01	-1.08521E+01	-3.92291E-07	-2.7821E-02	-3.2179E-02

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

```

=====
  THESIS   : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE
            : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION
  DATA FILE : DLG1                               DATE : 04-23-1995
=====

```

> COMBINED : INSTANTANEOUS

> REACTION

JOINT	RX	RY	RZ
1	5.898057E+00	3.000000E+01	0.000000E+00
4	-5.898057E+00	3.000000E+01	0.000000E+00

> COMBINED : TIME DEPENDENT

> REACTION

JOINT	RX	RY	RZ
1	4.954017E+00	2.062077E-07	0.000000E+00
4	-4.954018E+00	-2.527653E-07	0.000000E+00

> COMBINED : INSTANTANEOUS + TIME DEPENDENT : TIME = 10000

> REACTION

JOINT	RX	RY	RZ
1	1.085207E+01	3.000000E+01	0.000000E+00
4	-1.085208E+01	3.000000E+01	0.000000E+00

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย



ภาคผนวก ข

รายละเอียดข้อมูลและผลการวิเคราะห์ตัวอย่างที่ 2



ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

```

=====
THESES : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE
        : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION
DATA FILE : GHALI1                               DATE : 04-23-1995
=====

```

## &gt; STRUCTURAL DATA

```

-----
STRUCTURE REFERENCE ..... : EXAMPLE 2
NUMBER OF JOINT ..... = 3
NUMBER OF MEMBER ..... = 2
NUMBER OF MATERIAL SET ..... = 1
NUMBER OF STAGE CONSTRUCTION = 2
DESTINATION TIME ..... = 10000

```

## &gt; JOINT DATA

JOINT	I-COR	Y-COR	RESTRAINTS
1	0.000	0.000	0 1 0
2	1.000	0.000	1 1 0
3	2.000	0.000	0 1 0

## &gt; MEMBER DATA

MEMBER	J1	J2	SET	CAST TIME
1	1	2	1	0
2	2	3	1	53

## &gt; MATERIALS DATA

MAT.	E28	AL	IL	YTL	YBL
	CREEP EFFECT	AR	IR	YTR	YBR
1	1.000E+03	1.000E+09	1.000E+00	1.000E+00	1.000E+00
	1	1.000E+00	1.000E+00	1.000E+00	1.000E+00

## &gt; STAGE CONSTRUCTION DATA

STAGE	TIME	MEMBER LIST
1	7	1
2	60	1 2

## &gt; UNIFORM LOAD

STAGE	MEMBER	UDL. X	UDL. Y
1	1	0.000000E+00	-1.000000E+00
2	2	0.000000E+00	-1.000000E+00

```

=====
THESES : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE
        : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION
DATA FILE : GHALI1                      DATE : 04-23-1995
=====

```

```

> COMBINED : INSTANTANEOUS
> JOINT DISPLACEMENT

```

JOINT	X-DISP	Y-DISP	Z-DISP
1	0.000000E+00	0.000000E+00	-3.244838E-05
2	0.000000E+00	0.000000E+00	2.323009E-05
3	0.000000E+00	0.000000E+00	3.005162E-05

```

> COMBINED : TIME DEPENDENT
> JOINT DISPLACEMENT

```

JOINT	X-DISP	Y-DISP	Z-DISP
1	0.000000E+00	0.000000E+00	-7.555784E-05
2	0.000000E+00	0.000000E+00	3.861568E-05
3	0.000000E+00	0.000000E+00	5.985882E-05

```

> COMBINED : INSTANTANEOUS + TIME DEPENDENT : TIME = 10000
> JOINT DISPLACEMENT

```

JOINT	X-DISP	Y-DISP	Z-DISP
1	0.000000E+00	0.000000E+00	-1.080052E-04
2	0.000000E+00	0.000000E+00	6.184577E-05
3	0.000000E+00	0.000000E+00	8.991044E-05

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

=====

THESES : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE  
 : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION

DATA FILE : GHALI1 DATE : 04-23-1995

=====

> COMBINED : INSTANTANEOUS

> MEMBER FORCE

MEMBER	JOINT	AXIAL	SHEAR	MOMENT	TOP STRESS	BOT. STRESS
1	1	0.00000E+00	4.30310E-01	0.00000E+00	0.00000E+00	0.00000E+00
	2	0.00000E+00	5.69690E-01	-6.96903E-02	6.9690E-02	-6.9690E-02
2	2	0.00000E+00	5.69690E-01	6.96903E-02	6.9690E-02	-6.9690E-02
	3	0.00000E+00	4.30310E-01	7.45058E-09	-7.4506E-09	7.4506E-09

> COMBINED : TIME DEPENDENT

> MEMBER FORCE

MEMBER	JOINT	AXIAL	SHEAR	MOMENT	TOP STRESS	BOT. STRESS
1	1	0.00000E+00	-4.25895E-02	-3.72529E-09	-3.7253E-09	3.7253E-09
	2	0.00000E+00	4.25895E-02	-4.25895E-02	4.2590E-02	-4.2590E-02
2	2	0.00000E+00	4.25895E-02	4.25895E-02	4.2590E-02	-4.2590E-02
	3	0.00000E+00	-4.25895E-02	0.00000E+00	0.00000E+00	0.00000E+00

> COMBINED : INSTANTANEOUS + TIME DEPENDENT : TIME = 10000

> MEMBER FORCE

MEMBER	JOINT	AXIAL	SHEAR	MOMENT	TOP STRESS	BOT. STRESS
1	1	0.00000E+00	3.87720E-01	-3.72529E-09	-3.7253E-09	3.7253E-09
	2	0.00000E+00	6.12280E-01	-1.12280E-01	1.1228E-01	-1.1228E-01
2	2	0.00000E+00	6.12280E-01	1.12280E-01	1.1228E-01	-1.1228E-01
	3	0.00000E+00	3.87720E-01	7.45058E-09	-7.4506E-09	7.4506E-09

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
 จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย



```

=====
  THESIS   : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE
            : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION
  DATA FILE : GHALI1                               DATE : 04-23-1995
=====

```

> COMBINED : INSTANTANEOUS

> REACTION

JOINT	RX	RY	RZ
1	0.000000E+00	4.303097E-01	0.000000E+00
2	0.000000E+00	1.139381E+00	0.000000E+00
3	0.000000E+00	4.303097E-01	0.000000E+00

> COMBINED : TIME DEPENDENT

> REACTION

JOINT	RX	RY	RZ
1	0.000000E+00	-4.258951E-02	0.000000E+00
2	0.000000E+00	8.517901E-02	0.000000E+00
3	0.000000E+00	-4.258950E-02	0.000000E+00

> COMBINED : INSTANTANEOUS + TIME DEPENDENT : TIME = 10000

> REACTION

JOINT	RX	RY	RZ
1	0.000000E+00	3.877202E-01	0.000000E+00
2	0.000000E+00	1.224560E+00	0.000000E+00
3	0.000000E+00	3.877202E-01	0.000000E+00

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

ภาคผนวก ค

รายละเอียดข้อมูลและผลการวิเคราะห์ตัวอย่างที่ 3



ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

```

=====
      THESIS   : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE
                : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION
      DATA FILE : EX44
                DATE : 04-23-1995
=====

```

## &gt; STRUCTURAL DATA

```

=====
STRUCTURE REFERENCE ..... : EXAMPLE 3 PC BEAM WITH LOSS
NUMBER OF JOINT ..... = 4
NUMBER OF MEMBER ..... = 3
NUMBER OF MATERIAL SET ..... = 1
NUMBER OF STAGE CONSTRUCTION = 2
DESTINATION TIME ..... = 10000

```

## &gt; JOINT DATA

JOINT	X-COR	Y-COR	RESTRAINTS
1	0.000	0.000	1 1 0
2	1.000	0.000	0 1 0
3	1.200	0.000	
4	2.000	0.000	0 1 0

## &gt; MEMBER DATA

MEMBER	J1	J2	SET	CAST TIME
1	1	2	1	0
2	2	3	1	0
3	3	4	1	53

## &gt; JOINT DATA

JOINT	Z-COR	Y-COR	RESTRAINTS
1	0.000	0.000	1 1 0
2	1.000	0.000	0 1 0
3	1.200	0.000	
4	2.000	0.000	0 1 0

## &gt; MATERIALS DATA

MAT.	E28 CREEP EFFECT	AL AR	IL IR	YTL YTR	YBL YBR
1	1.000E+03	1.000E+00	1.000E+00	1.000E+00	1.000E+00
	1	1.000E+00	1.000E+00	1.000E+00	1.000E+00

## &gt; STAGE CONSTRUCTION DATA

STAGE	TIME	MEMBER LIST
1	7	1 2
2	60	1 2 3

## &gt; JOINT LOAD

STAGE	JOINT	WX	WY	WZ
1	3	-2.812500E+00	2.562500E-01	-3.487500E-02
2	3	2.812500E+00	-2.562500E-01	3.478500E-02
2	4	-2.812500E+00	0.000000E+00	0.000000E+00

> UNIFORM LOAD			
STAGE	MEMBER	UDL. X	UDL. Y
1	1	0.000000E+00	-2.500000E-01
1	2	0.000000E+00	-2.500000E-01
2	3	0.000000E+00	-2.500000E-01

> JOINT LOAD : DUE TO LOSS			
JOINT	WX	WY	WZ
4	4.218750E-01	0.000000E+00	0.000000E+00

> UNIFORM LOAD : DUE TO LOSS			
MEMBER	UDL. X	UDL. Y	
1	0.000000E+00	-1.125000E-01	
2	0.000000E+00	-1.125000E-01	
3	0.000000E+00	-1.125000E-01	



ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย



```

=====
THESES   : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE
          : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION
DATA FILE : EX44                               DATE : 05-10-1995
=====

```

> INSTANTANEOUS : STAGE # 1 : TIME = 7

> JOINT DISPLACEMENT

JOINT	X-DISP	Y-DISP	Z-DISP
1	0.000000E+00	0.000000E+00	-1.231250E-05
2	-2.812500E-03	0.000000E+00	1.420834E-05
3	-3.375000E-03	2.777502E-06	1.202501E-05
4	0.000000E+00	0.000000E+00	0.000000E+00

> INSTANTANEOUS : STAGE # 1 : TIME = 7

> MEMBER FORCE

MEMBER	JOINT	AXIAL	SHEAR	MOMENT	TOP STRESS	BOT. STRESS
1	1	2.81250E+00	1.36375E-01	-1.86265E-09	-2.8125E+00	-2.8125E+00
	2	-2.81250E+00	1.13625E-01	1.13750E-02	-2.8239E+00	-2.8011E+00
2	2	2.81250E+00	-2.06250E-01	-1.13750E-02	-2.8239E+00	-2.8011E+00
	3	-2.81250E+00	2.56250E-01	-3.48750E-02	-2.7776E+00	-2.8474E+00
3	3	0.00000E+00	0.00000E+00	0.00000E+00	0.0000E+00	0.0000E+00
	4	0.00000E+00	0.00000E+00	0.00000E+00	0.0000E+00	0.0000E+00

> INSTANTANEOUS : STAGE # 1 : TIME = 7

> REACTION

JOINT	RX	RY	RZ
1	2.812500E+00	1.363750E-01	0.000000E+00
2	0.000000E+00	-9.262490E-02	0.000000E+00
4	0.000000E+00	0.000000E+00	0.000000E+00

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

```

=====
THEESIS   : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE
           : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION
DATA FILE : EX44                               DATE : 05-10-1995
=====

```

```

> TIME DEPENDENT : STAGE # 1 : TIME = 7 -> 60
> JOINT DISPLACEMENT

```

JOINT	X-DISP	Y-DISP	Z-DISP
1	0.000000E+00	0.000000E+00	-1.354375E-05
2	-3.093751E-02	0.000000E+00	1.562916E-05
3	-3.712501E-03	3.055250E-06	1.322749E-05
4	0.000000E+00	0.000000E+00	0.000000E+00

```

> TIME DEPENDENT : STAGE # 1 : TIME = 7 -> 60
> MEMBER FORCE

```

MEMBER	JOINT	AXIAL	SHEAR	MOMENT	TOP STRESS	BOT. STRESS
1	1	5.96046E-07	-1.72295E-08	0.00000E+00	-5.9605E-07	-5.9605E-07
	2	-5.96046E-07	1.72295E-08	-1.67638E-08	-5.7928E-07	-6.1281E-07
2	2	9.53674E-07	-4.47035E-08	1.67638E-08	-9.3691E-07	-9.7044E-07
	3	-9.53674E-07	4.47035E-08	-7.45058E-09	-9.4622E-07	-9.6112E-07
3	3	0.00000E+00	0.00000E+00	0.00000E+00	0.0000E+00	0.0000E+00
	4	0.00000E+00	0.00000E+00	0.00000E+00	0.0000E+00	0.0000E+00

```

> TIME DEPENDENT : STAGE # 1 : TIME = 7 -> 60
> REACTION

```

JOINT	RX	RY	RZ
1	5.960464E-07	-1.722947E-08	0.000000E+00
2	0.000000E+00	-2.980232E-08	0.000000E+00
4	0.000000E+00	0.000000E+00	0.000000E+00

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

```

=====
THESES : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE
        : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION
DATA FILE : EX44                                DATE : 05-10-1995
=====

```

> INSTANTANEOUS : STAGE # 2 : TIME = 60

> JOINT DISPLACEMENT

JOINT	X-DISP	Y-DISP	Z-DISP
1	0.000000E+00	0.000000E+00	3.490002E-06
2	-5.564719E-11	0.000000E+00	-6.980004E-06
3	-6.677663E-11	-1.448485E-06	-5.673254E-06
4	-2.250000E-03	0.000000E+00	8.219203E-06

> INSTANTANEOUS : STAGE # 2 : TIME = 60

> MEMBER FORCE

MEMBER	JOINT	AXIAL	SHEAR	MOMENT	TOP STRESS	BOT. STRESS
1	1	7.01155E-08	-2.63844E-02	0.00000E+00	-7.0115E-08	-7.0115E-08
	2	-7.01155E-08	2.63844E-02	-2.63844E-02	2.6384E-02	-2.6384E-02
2	2	7.01155E-08	3.46169E-01	2.63844E-02	2.6384E-02	-2.6384E-02
	3	-7.01155E-08	-3.46169E-01	4.28495E-02	-4.2850E-02	4.2849E-02
3	3	2.81250E+00	8.99194E-02	-8.06448E-03	-2.8206E+00	-2.8044E+00
	4	-2.81250E+00	1.10081E-01	2.79397E-09	-2.8125E+00	-2.8125E+00

> INSTANTANEOUS : STAGE # 2 : TIME = 60

> REACTION

JOINT	EX	EY	EZ
1	7.011546E-08	-2.638442E-02	0.000000E+00
2	0.000000E+00	3.725538E-01	0.000000E+00
4	0.000000E+00	1.100806E-01	0.000000E+00

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

```

=====
THEESIS : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE
          : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION
DATA FILE : EX44                                DATE : 05-10-1995
=====

```

> TIME DEPENDENT : STAGE # 2 : TIME = 60 -> 10000

> JOINT DISPLACEMENT

JOINT	X-DISP	Y-DISP	Z-DISP
1	0.000000E+00	0.000000E+00	-1.151410E-05
2	-3.564512E-03	0.000000E+00	-1.032803E-06
3	-4.277414E-03	-2.062223E-06	-1.375607E-05
4	-9.340590E-03	0.000000E+00	2.154231E-05

> TIME DEPENDENT : STAGE # 2 : TIME = 60 -> 10000

> MEMBER FORCE

MEMBER	JOINT	AXIAL	SHEAR	MOMENT	TOP STRESS	BOT. STRESS
1	1	-4.21874E-01	2.76951E-02	0.00000E+00	4.2187E-01	4.2187E-01
	2	4.21874E-01	8.48049E-02	-2.85549E-02	4.5043E-01	3.9332E-01
2	2	-4.21874E-01	8.48049E-02	2.85549E-02	4.5043E-01	3.9332E-01
	3	4.21874E-01	-6.23049E-02	-1.38439E-02	4.3572E-01	4.0803E-01
3	3	-4.21875E-01	6.23049E-02	1.38439E-02	4.3572E-01	4.0803E-01
	4	4.21875E-01	2.76951E-02	0.00000E+00	4.2187E-01	4.2187E-01

> TIME DEPENDENT : STAGE # 2 : TIME = 60 -> 10000

> REACTION

JOINT	RX	RY	RZ
1	-4.218742E-01	2.769507E-02	0.000000E+00
2	0.000000E+00	1.696098E-01	0.000000E+00
4	0.000000E+00	2.769507E-02	0.000000E+00

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย



```

=====
THESES : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE
        : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION
DATA FILE : EX44                      DATE : 04-23-1995
=====

```

> COMBINED : INSTANTANEOUS

> JOINT DISPLACEMENT

JOINT	X-DISP	Y-DISP	Z-DISP
1	0.000000E+00	0.000000E+00	-8.822498E-06
2	-2.812500E-03	0.000000E+00	7.228336E-06
3	-3.375000E-03	1.329017E-06	6.351756E-06
4	-2.250000E-03	0.000000E+00	8.219203E-06

> COMBINED : TIME DEPENDENT

> JOINT DISPLACEMENT

JOINT	X-DISP	Y-DISP	Z-DISP
1	0.000000E+00	0.000000E+00	-4.475786E-05
2	-1.115827E-02	0.000000E+00	3.432971E-05
3	-1.338992E-02	5.437035E-06	1.871147E-05
4	-9.340590E-03	0.000000E+00	2.154231E-05

> COMBINED : INSTANTANEOUS + TIME DEPENDENT : TIME = 10000

> JOINT DISPLACEMENT

JOINT	X-DISP	Y-DISP	Z-DISP
1	0.000000E+00	0.000000E+00	-5.358036E-05
2	-1.397077E-02	0.000000E+00	4.155805E-05
3	-1.676492E-02	6.766052E-06	2.506322E-05
4	-1.159059E-02	0.000000E+00	2.976151E-05

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

=====

THESIS : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE  
 : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION

DATA FILE : EX44 DATE : 04-23-1995

=====

> COMBINED : INSTANTANEOUS

> MEMBER FORCE

MEMBER	JOINT	AXIAL	SHEAR	MOMENT	TOP STRESS	BOT. STRESS
1	1	2.81250E+00	1.09991E-01	-1.86265E-09	-2.8125E+00	-2.8125E+00
	2	-2.81250E+00	1.40009E-01	-1.50094E-02	-2.7975E+00	-2.8275E+00
2	2	2.81250E+00	1.39920E-01	1.50094E-02	-2.7975E+00	-2.8275E+00
	3	-2.81250E+00	-8.99195E-02	7.97447E-03	-2.8205E+00	-2.8045E+00
3	3	2.81250E+00	8.99194E-02	-8.06448E-03	-2.8206E+00	-2.8044E+00
	4	-2.81250E+00	1.10081E-01	2.79397E-09	-2.8125E+00	-2.8125E+00

> COMBINED : TIME DEPENDENT

> MEMBER FORCE

MEMBER	JOINT	AXIAL	SHEAR	MOMENT	TOP STRESS	BOT. STRESS
1	1	-4.21873E-01	2.76951E-02	-1.86265E-09	4.2187E-01	4.2187E-01
	2	4.21873E-01	8.48049E-02	-2.85549E-02	4.5043E-01	3.9332E-01
2	2	-4.21873E-01	8.48050E-02	2.85549E-02	4.5043E-01	3.9332E-01
	3	4.21873E-01	-6.23050E-02	-1.38439E-02	4.3572E-01	4.0803E-01
3	3	-4.21875E-01	6.23049E-02	1.38439E-02	4.3572E-01	4.0803E-01
	4	4.21875E-01	2.76951E-02	0.00000E+00	4.2187E-01	4.2187E-01

> COMBINED : INSTANTANEOUS + TIME DEPENDENT : TIME = 10000

> MEMBER FORCE

MEMBER	JOINT	AXIAL	SHEAR	MOMENT	TOP STRESS	BOT. STRESS
1	1	2.39063E+00	1.37686E-01	-3.72529E-09	-2.3906E+00	-2.3906E+00
	2	-2.39063E+00	2.24814E-01	-4.35643E-02	-2.3471E+00	-2.4342E+00
2	2	2.39063E+00	2.24724E-01	4.35643E-02	-2.3471E+00	-2.4342E+00
	3	-2.29063E+00	-1.52224E-01	-5.86947E-03	-2.3848E+00	-2.3965E+00
3	3	2.39063E+00	1.52224E-01	5.77946E-03	-2.3848E+00	-2.3964E+00
	4	-2.39063E+00	1.37776E-01	2.79397E-09	-2.3906E+00	-2.3906E+00

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
 จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

```

=====
THESIS   : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE
          : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION
DATA FILE : EX44
          DATE : 04-23-1995
=====

```

```
> COMBINED : INSTANTANEOUS
```

```
> REACTION
```

JOINT	RX	RY	RZ
1	2.812500E+00	1.099906E-01	0.000000E+00
2	0.000000E+00	2.799289E-01	0.000000E+00
4	0.000000E+00	1.100806E-01	0.000000E+00

```
> COMBINED : TIME DEPENDENT
```

```
> REACTION
```

JOINT	RX	RY	RZ
1	-4.218732E-01	2.769508E-02	0.000000E+00
2	0.000000E+00	1.696099E-01	0.000000E+00
4	0.000000E+00	2.769507E-02	0.000000E+00

```
> COMBINED : INSTANTANEOUS + TIME DEPENDENT : TIME = 10000
```

```
> REACTION
```

JOINT	RX	RY	RZ
1	2.390627E+00	1.376857E-01	0.000000E+00
2	0.000000E+00	4.495388E-01	0.000000E+00
4	0.000000E+00	1.377777E-01	0.000000E+00

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

ภาคผนวก ง

รายละเอียดข้อมูลและผลการวิเคราะห์ตัวอย่างที่ 4



ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย



```

=====
      THESIS   : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE
                : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION
      DATA FILE : RAMA73                               DATE : 04-24-1995
=====

```

> STRUCTURAL DATA

```

=====
STRUCTURE REFERENCE ..... : RAMA 7 NON PRISMATIC DL+CREEP+PRESTRESS
NUMBER OF JOINT ..... = 48
NUMBER OF MEMBER ..... = 47
NUMBER OF MATERIAL SET ..... = 38
NUMBER OF STAGE CONSTRUCTION = 11
DESTINATION TIME ..... = 10950

```

> JOINT DATA

JOINT	X-COR	Y-COR	RESTRAINTS
1	0.000	0.000	0 1 0
2	2.700	0.080	
3	5.600	0.170	
4	8.500	0.260	
5	11.400	0.340	
6	14.300	0.430	
7	17.200	0.520	
8	20.100	0.600	
9	23.000	0.690	
10	27.000	0.800	
11	30.500	0.900	
12	34.000	0.970	
13	37.500	1.050	
14	41.000	1.110	
15	44.500	1.150	
16	48.000	1.190	
17	51.000	1.210	
18	54.000	1.210	
19	57.000	1.190	
20	60.000	1.140	
21	63.000	1.080	
22	66.000	0.990	
23	68.500	0.900	
24	71.000	0.790	
25	73.500	0.670	
26	76.000	0.530	
27	78.500	0.400	
28	85.000	0.090	
29	85.000	-7.910	1 1 1
30	91.500	0.610	
31	94.000	0.830	
32	96.500	1.050	
33	99.000	1.250	
34	101.500	1.450	
35	104.000	1.620	
36	107.000	1.810	
37	110.000	1.970	
38	113.000	2.120	
39	116.000	2.240	
40	119.000	2.340	

41	122.000	2.420	
42	125.500	2.500	
43	129.000	2.570	
44	132.500	2.620	
45	136.000	2.670	
46	139.500	2.710	
47	143.000	2.730	
48	145.000	2.740	1 0 1

## &gt; MEMBER DATA

MEMBER	J1	J2	SET	CAST TIME
1	1	2	1	200
2	2	3	1	200
3	3	4	1	200
4	4	5	1	200
5	5	6	1	200
6	6	7	1	190
7	7	8	1	190
8	8	9	1	190
9	9	10	1	190
10	10	11	2	180
11	11	12	3	170
12	12	13	4	160
13	13	14	5	150
14	14	15	6	140
15	15	16	7	130
16	16	17	8	120
17	17	18	9	110
18	18	19	10	100
19	19	20	11	90
20	20	21	12	80
21	21	22	13	70
22	22	23	14	60
23	23	24	15	50
24	24	25	16	40
25	25	26	17	30
26	26	27	18	20
27	27	28	19	10
28	28	29	20	0
29	28	30	21	10
30	30	31	22	20
31	31	32	23	30
32	32	33	24	40
33	33	34	25	50
34	34	35	26	60
35	35	36	27	70
36	36	37	28	80
37	37	38	29	90
38	38	39	30	100
39	39	40	31	110
40	40	41	32	120
41	41	42	33	130
42	42	43	34	140
43	43	44	35	150
44	44	45	36	160
45	45	46	37	170
46	46	47	38	180

47 47 48 1 190

## &gt; MATERIALS DATA

MAT.	E28 CREEP EFFECT	AL AR	IL IR	YTL YTR	YBL YBR
1	2.500E+06	8.550E+00	1.098E+01	1.110E+00	1.890E+00
	1	8.550E+00	1.098E+01	1.110E+00	1.890E+00
2	2.500E+06	8.550E+00	1.098E+01	1.110E+00	1.890E+00
	1	8.560E+00	1.107E+01	1.110E+00	1.900E+00
3	2.500E+06	8.560E+00	1.107E+01	1.110E+00	1.900E+00
	1	8.590E+00	1.142E+01	1.120E+00	1.930E+00
4	2.500E+06	8.590E+00	1.142E+01	1.120E+00	1.930E+00
	1	8.640E+00	1.186E+01	1.140E+00	1.960E+00
5	2.500E+06	8.640E+00	1.186E+01	1.140E+00	1.960E+00
	1	8.720E+00	1.260E+01	1.180E+00	2.000E+00
6	2.500E+06	8.720E+00	1.260E+01	1.180E+00	2.000E+00
	1	8.820E+00	1.366E+01	1.220E+00	2.070E+00
7	2.500E+06	8.820E+00	1.366E+01	1.220E+00	2.070E+00
	1	8.940E+00	1.487E+01	1.270E+00	2.140E+00
8	2.500E+06	8.940E+00	1.487E+01	1.270E+00	2.140E+00
	1	9.060E+00	1.624E+01	1.320E+00	2.220E+00
9	2.500E+06	9.060E+00	1.624E+01	1.320E+00	2.220E+00
	1	9.250E+00	1.803E+01	1.380E+00	2.300E+00
10	2.500E+06	9.250E+00	1.803E+01	1.380E+00	2.300E+00
	1	9.510E+00	2.044E+01	1.470E+00	2.370E+00
11	2.500E+06	9.510E+00	2.044E+01	1.470E+00	2.370E+00
	1	9.850E+00	2.355E+01	1.580E+00	2.440E+00
12	2.500E+06	9.850E+00	2.355E+01	1.580E+00	2.440E+00
	1	1.026E+01	2.731E+01	1.710E+00	2.500E+00
13	2.500E+06	1.026E+01	2.731E+01	1.710E+00	2.500E+00
	1	1.079E+01	3.221E+01	1.870E+00	2.550E+00
14	2.500E+06	1.079E+01	3.221E+01	1.870E+00	2.550E+00
	1	1.124E+01	3.683E+01	2.010E+00	2.600E+00
15	2.500E+06	1.124E+01	3.683E+01	2.010E+00	2.600E+00
	1	1.181E+01	4.246E+01	2.170E+00	2.640E+00
16	2.500E+06	1.181E+01	4.246E+01	2.170E+00	2.640E+00
	1	1.238E+01	4.865E+01	2.330E+00	2.690E+00
17	2.500E+06	1.238E+01	4.865E+01	2.330E+00	2.690E+00
	1	1.307E+01	5.588E+01	2.510E+00	2.730E+00
18	2.500E+06	1.307E+01	5.588E+01	2.510E+00	2.730E+00
	1	1.372E+01	6.387E+01	2.690E+00	2.790E+00
19	2.500E+06	1.372E+01	6.387E+01	2.690E+00	2.790E+00
	1	1.539E+01	8.400E+01	3.120E+00	2.880E+00
20	2.500E+06	1.860E+01	1.395E+01	1.000E+00	1.000E+00
	0	1.860E+01	1.395E+01	1.000E+00	1.000E+00
21	2.500E+06	1.539E+01	8.400E+01	3.120E+00	2.880E+00
	1	1.372E+01	6.387E+01	2.690E+00	2.790E+00
22	2.500E+06	1.372E+01	6.387E+01	2.690E+00	2.790E+00
	1	1.307E+01	5.588E+01	2.510E+00	2.730E+00
23	2.500E+06	1.307E+01	5.588E+01	2.510E+00	2.730E+00
	1	1.238E+01	4.865E+01	2.330E+00	2.690E+00
24	2.500E+06	1.238E+01	4.865E+01	2.330E+00	2.690E+00
	1	1.181E+01	4.246E+01	2.170E+00	2.640E+00
25	2.500E+06	1.181E+01	4.246E+01	2.170E+00	2.640E+00
	1	1.124E+01	3.683E+01	2.010E+00	2.600E+00
26	2.500E+06	1.124E+01	3.683E+01	2.010E+00	2.600E+00
	1	1.079E+01	3.221E+01	1.870E+00	2.550E+00



27	2.500E+06	1.079E+01	3.221E+01	1.870E+00	2.550E+00
	1	1.026E+01	2.731E+01	1.710E+00	2.500E+00
28	2.500E+06	1.026E+01	2.731E+01	1.710E+00	2.500E+00
	1	9.850E+00	2.355E+01	1.580E+00	2.440E+00
29	2.500E+06	9.850E+00	2.355E+01	1.580E+00	2.440E+00
	1	9.510E+00	2.044E+01	1.470E+00	2.370E+00
30	2.500E+06	9.510E+00	2.044E+01	1.470E+00	2.370E+00
	1	9.250E+00	1.803E+01	1.380E+00	2.300E+00
31	2.500E+06	9.250E+00	1.803E+01	1.380E+00	2.300E+00
	1	9.060E+00	1.624E+01	1.320E+00	2.220E+00
32	2.500E+06	9.060E+00	1.624E+01	1.320E+00	2.220E+00
	1	8.940E+00	1.487E+01	1.270E+00	2.140E+00
33	2.500E+06	8.940E+00	1.487E+01	1.270E+00	2.140E+00
	1	8.820E+00	1.366E+01	1.220E+00	2.070E+00
34	2.500E+06	8.820E+00	1.366E+01	1.220E+00	2.070E+00
	1	8.720E+00	1.260E+01	1.180E+00	2.000E+00
35	2.500E+06	8.720E+00	1.260E+01	1.180E+00	2.000E+00
	1	8.640E+00	1.186E+01	1.140E+00	1.960E+00
36	2.500E+06	8.640E+00	1.186E+01	1.140E+00	1.960E+00
	1	8.590E+00	1.142E+01	1.120E+00	1.930E+00
37	2.500E+06	8.590E+00	1.142E+01	1.120E+00	1.930E+00
	1	8.560E+00	1.107E+01	1.110E+00	1.900E+00
38	2.500E+05	8.560E+00	1.107E+01	1.110E+00	1.900E+00
	1	8.550E+00	1.098E+01	1.110E+00	1.890E+00

> STAGE CONSTRUCTION DATA

STAGE	TIME	MEMBER LIST
1	20	27 28 29
2	40	25 26 27 28 29 30 31
3	60	23 24 25 26 27 28 29 30 31 32 33
4	80	21 22 23 24 25 26 27 28 29 30 31 32 33 34 35
5	100	19 20 21 22 23 24 25 26 27 28 29 30 31 32 33 34 35 36 37
6	120	17 18 19 20 21 22 23 24 25 26 27 28 29 30 31 32 33 34 35 36 37 38 39
7	140	15 16 17 18 19 20 21 22 23 24 25 26 27 28 29 30 31 32 33 34 35 36 37 38 39 40 41
8	160	13 14 15 16 17 18 19 20 21 22 23 24 25 26 27 28 29 30 31 32 33 34 35 36 37 38 39 40 41 42 43
9	180	11 12 13 14 15 16 17 18 19 20 21 22 23 24 25 26 27 28 29 30 31 32 33 34 35 36 37 38 39 40 41 42 43 44 45
10	200	10 11 12 13 14 15 16 17 18 19 20 21 22 23 24 25 26 27 28 29 30 31 32 33 34 35 36 37 38 39 40 41 42 43 44 45 46
11	250	1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16 17 18 19 20 21 22 23 24 25 26 27 28 29 30 31 32 33 34 35 36 37 38 39 40 41 42 43 44 45 46 47

> UNIFORM LOAD

STAGE	MEMBER	UDL. X	UDL. Y
1	27	0.000000E+00	-3.493000E+01
1	29	0.000000E+00	-3.493000E+01
2	25	0.000000E+00	-3.054000E+01
2	26	0.000000E+00	-3.214000E+01

2	30	0.000000E+00	-3.214000E+01
2	31	0.000000E+00	-3.054000E+01
3	23	0.000000E+00	-2.766000E+01
3	24	0.000000E+00	-2.903000E+01
3	32	0.000000E+00	-2.903000E+01
3	33	0.000000E+00	-2.766000E+01
4	21	0.000000E+00	-2.526000E+01
4	22	0.000000E+00	-2.644000E+01
4	34	0.000000E+00	-2.644000E+01
4	35	0.000000E+00	-2.526000E+01
5	19	0.000000E+00	-2.324000E+01
5	20	0.000000E+00	-2.413000E+01
5	36	0.000000E+00	-2.413000E+01
5	37	0.000000E+00	-2.324000E+01
6	17	0.000000E+00	-2.197000E+01
6	18	0.000000E+00	-2.251000E+01
6	38	0.000000E+00	-2.251000E+01
6	39	0.000000E+00	-2.197000E+01
7	15	0.000000E+00	-2.131000E+01
7	16	0.000000E+00	-2.159000E+01
7	40	0.000000E+00	-2.159000E+01
7	41	0.000000E+00	-2.131000E+01
8	13	0.000000E+00	-2.083000E+01
8	14	0.000000E+00	-2.104000E+01
8	42	0.000000E+00	-2.104000E+01
8	43	0.000000E+00	-2.083000E+01
9	11	0.000000E+00	-2.058000E+01
9	12	0.000000E+00	-2.063000E+01
9	44	0.000000E+00	-2.068000E+01
9	45	0.000000E+00	-2.058000E+01
10	10	0.000000E+00	-2.052000E+01
10	46	0.000000E+00	-2.052000E+01
11	1	0.000000E+00	-2.051000E+01
11	2	0.000000E+00	-2.051000E+01
11	3	0.000000E+00	-2.051000E+01
11	4	0.000000E+00	-2.051000E+01
11	5	0.000000E+00	-2.051000E+01
11	6	0.000000E+00	-2.051000E+01
11	7	0.000000E+00	-2.051000E+01
11	8	0.000000E+00	-2.051000E+01
11	9	0.000000E+00	-2.051000E+01
11	47	0.000000E+00	-2.051000E+01

> PRESTRESSING DATA

-----  
 STAGE NUMBER # 1  
 TENDON NUMBER # 1  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 640  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : .1  
 ELEMENT LIST : 27 29

STAGE NUMBER # 2  
 TENDON NUMBER # 1  
 TYPE 1/2/3 : 1



JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 659  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : .1  
 ELEMENT LIST : 26 27 29 30

STAGE NUMBER # 2  
 TENDON NUMBER # 2  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 658  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : .1  
 ELEMENT LIST : 25 26 27 29 30 31

STAGE NUMBER # 3  
 TENDON NUMBER # 1  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 674  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : .1  
 ELEMENT LIST : 24 25 26 27 29 30 31 32

STAGE NUMBER # 3  
 TENDON NUMBER # 2  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 679  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : .1  
 ELEMENT LIST : 23 24 25 26 27 29 30 31 32 33

STAGE NUMBER # 4  
 TENDON NUMBER # 1  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 685  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : .1  
 ELEMENT LIST : 22 23 24 25 26 27 29 30 31 32 33 34

STAGE NUMBER # 4  
 TENDON NUMBER # 2  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 690  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : .1  
 ELEMENT LIST : 21 22 23 24 25 26 27 29 30 31 32 33 34 35

STAGE NUMBER # 5

TENDON NUMBER # 1  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : 3  
 FORCE max : 697  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : .1  
 ELEMENT LIST : 20 21 22 23 24 25 26 27 29 30 31 32 33 34 35 36

STAGE NUMBER # 5  
 TENDON NUMBER # 2  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 702  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : .1  
 ELEMENT LIST : 19 20 21 22 23 24 25 26 27 29 30 31 32 33 34 35  
 36 37

STAGE NUMBER # 6  
 TENDON NUMBER # 1  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 709  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : .1  
 ELEMENT LIST : 18 19 20 21 22 23 24 25 26 27 29 30 31 32 33 34  
 35 36 37 38

STAGE NUMBER # 6  
 TENDON NUMBER # 2  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 715  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : .1  
 ELEMENT LIST : 17 18 19 20 21 22 23 24 25 26 27 29 30 31 32 33  
 34 35 36 37 38 39

STAGE NUMBER # 7  
 TENDON NUMBER # 1  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 721  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : .1  
 ELEMENT LIST : 16 17 18 19 20 21 22 23 24 25 26 27 29 30 31  
 33 34 35 36 37 38 39 40

STAGE NUMBER # 7  
 TENDON NUMBER # 2  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 728

FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : .1  
 ELEMENT LIST : 15 16 17 18 19 20 21 22 23 24 25 26 27 29 30 31  
                   32 33 34 35 36 37 38 39 40 41

STAGE NUMBER # 8  
 TENDON NUMBER # 1  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 736  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : .1  
 ELEMENT LIST : 14 15 16 17 18 19 20 21 22 23 24 25 26 27 29 30  
                   31 32 33 34 35 36 37 38 39 40 41 42

STAGE NUMBER # 8  
 TENDON NUMBER # 2  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 743  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : .1  
 ELEMENT LIST : 13 14 15 16 17 18 19 20 21 22 23 24 25 26 27 29  
                   30 31 32 33 34 35 36 37 38 39 40 41 42 43

STAGE NUMBER # 9  
 TENDON NUMBER # 1  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 751  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : .1  
 ELEMENT LIST : 12 13 14 15 16 17 18 19 20 21 22 23 24 25 26 27  
                   29 30 31 32 33 34 35 36 37 38 39 40 41 42 43 44

STAGE NUMBER # 9  
 TENDON NUMBER # 2  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 740  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : .1  
 ELEMENT LIST : 11 12 13 14 15 16 17 18 19 20 21 22 23 24 25 26  
                   27 29 30 31 32 33 34 35 36 37 38 39 40 41 42 43  
                   44 45

STAGE NUMBER # 9  
 TENDON NUMBER # 3  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 754  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20

COVER : .1  
 ELEMENT LIST : 11 12 13 14 15 16 17 18 19 20 21 22 23 24 25 26  
 27 29 30 31 32 33 34 35 36 37 38 39 40 41 42 43  
 44 45

STAGE NUMBER # 10  
 TENDON NUMBER # 1  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 748  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : .1  
 ELEMENT LIST : 10 11 12 13 14 15 16 17 18 19 20 21 22 23 24 25  
 26 27 29 30 31 32 33 34 35 36 37 38 39 40 41 42  
 43 44 45 46

STAGE NUMBER # 11  
 TENDON NUMBER # 1  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 321  
 FORCE min : 314  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : -.1  
 ELEMENT LIST : 8 9 10 11

STAGE NUMBER # 11  
 TENDON NUMBER # 2  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 647  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : -.1  
 ELEMENT LIST : 7 8 9 10 11 12

STAGE NUMBER # 11  
 TENDON NUMBER # 3  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 654  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : -.1  
 ELEMENT LIST : 6 7 8 9 10 11 12 13

STAGE NUMBER # 11  
 TENDON NUMBER # 4  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 660  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : -.1  
 ELEMENT LIST : 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14

STAGE NUMBER # 11



TENDON NUMBER # 5  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 666  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER :-.1  
 ELEMENT LIST : 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15

STAGE NUMBER # 11  
 TENDON NUMBER # 6  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 672  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER :-.1  
 ELEMENT LIST : 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

STAGE NUMBER # 11  
 TENDON NUMBER # 7  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 678  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER :-.1  
 ELEMENT LIST : 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16 17

STAGE NUMBER # 11  
 TENDON NUMBER # 8  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 684  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER :-.1  
 ELEMENT LIST : 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16 17 18

STAGE NUMBER # 11  
 TENDON NUMBER # 9  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : B  
 FORCE max : 687  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER :-.1  
 ELEMENT LIST : 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16 17 18 19

STAGE NUMBER # 11  
 TENDON NUMBER # 10  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : I  
 FORCE max : 691  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER :-.1  
 ELEMENT LIST : 38 39 40 41 42 43 44 45 46 47



STAGE NUMBER # 11  
 TENDON NUMBER # 11  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : I  
 FORCE max : 685  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : -.1  
 ELEMENT LIST : 39 40 41 42 43 44 45 46 47

STAGE NUMBER # 11  
 TENDON NUMBER # 12  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : I  
 FORCE max : 679  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : -.1  
 ELEMENT LIST : 40 41 42 43 44 45 46 47

STAGE NUMBER # 11  
 TENDON NUMBER # 13  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : I  
 FORCE max : 673  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : -.1  
 ELEMENT LIST : 41 42 43 44 45 46 47

STAGE NUMBER # 11  
 TENDON NUMBER # 14  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : I  
 FORCE max : 666  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : -.1  
 ELEMENT LIST : 42 43 44 45 46 47

STAGE NUMBER # 11  
 TENDON NUMBER # 15  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : I  
 FORCE max : 659  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20  
 COVER : -.1  
 ELEMENT LIST : 43 44 45 46 47

STAGE NUMBER # 11  
 TENDON NUMBER # 16  
 TYPE 1/2/3 : 1  
 JACK I/J/B : I  
 FORCE max : 652  
 FORCE min : 628  
 PRESTRESS LOSS %: 20

COVER :-.1  
ELEMENT LIST : 44 45 46 47

STAGE NUMBER # 11  
TENDON NUMBER # 17  
TYPE 1/2/3 : 1  
JACK I/J/B : I  
FORCE max : 323  
FORCE min : 314  
PRESTRESS LOSS %: 20  
COVER :-.1  
ELEMENT LIST : 45 46 47



ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

```

=====
      THESIS   : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE
                : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION
      DATA FILE : RAMA73                                DATE : 04-24-1995
=====

```

> COMBINED : INSTANTANEOUS + TIME DEPENDENT : TIME = 10950

> JOINT DISPLACEMENT

JOINT	X-DISP	Y-DISP	Z-DISP
1	3.157860E-02	0.000000E+00	3.590820E-03
2	3.092741E-02	9.135205E-03	3.242421E-03
3	3.004725E-02	1.801520E-02	2.954240E-03
4	2.899831E-02	2.614588E-02	2.722090E-03
5	2.780726E-02	3.362927E-02	2.501823E-03
6	2.642588E-02	4.042897E-02	2.249214E-03
7	2.491804E-02	4.640622E-02	1.929587E-03
8	2.328713E-02	5.129706E-02	1.492583E-03
9	2.160087E-02	5.487715E-02	1.023128E-03
10	2.499723E-02	2.130151E-02	8.290207E-04
11	3.050405E-02	1.653932E-02	-5.647197E-04
12	2.769832E-02	1.473819E-02	-4.775691E-04
13	2.924939E-02	-1.804959E-04	-5.675223E-04
14	2.633484E-02	-1.620002E-03	-2.921771E-04
15	2.710694E-02	5.035568E-04	-6.379264E-04
16	2.421622E-02	-1.024413E-03	-2.951707E-04
17	2.486635E-02	6.189816E-03	-8.299340E-04
18	2.243708E-02	4.257778E-03	-5.156879E-04
19	2.257351E-02	1.035204E-02	-9.476261E-04
20	2.024725E-02	8.142675E-03	-5.977947E-04
21	1.992964E-02	1.250885E-02	-8.765679E-04
22	1.763548E-02	1.038325E-02	-5.198190E-04
23	1.704241E-02	1.263375E-02	-9.665448E-04
24	1.504722E-02	1.048032E-02	-0.407286E-04
25	1.387995E-02	1.036098E-02	-1.000420E-03
26	1.184469E-02	7.889315E-03	-9.955625E-04
27	1.011578E-02	5.831989E-03	-1.046154E-03
28	5.181753E-03	-5.117861E-04	-1.059244E-03
29	0.000000E+00	0.000000E+00	0.000000E+00
30	1.461449E-03	-8.410290E-03	-1.178488E-03
31	2.767316E-04	-1.201435E-02	-1.269317E-03
32	-1.205547E-03	-1.530245E-02	-1.223113E-03
33	-1.765872E-03	-2.102029E-02	-1.500188E-03
34	-3.222017E-03	-2.481811E-02	-1.407668E-03
35	-3.166439E-03	-3.306853E-02	-1.784966E-03
36	-4.875536E-03	-3.826352E-02	-1.556417E-03
37	-4.437951E-03	-4.998417E-02	-1.855582E-03
38	-6.099934E-03	-5.496179E-02	-1.347242E-03
39	-5.088022E-03	-6.767736E-02	-1.593802E-03
40	-6.976737E-03	-7.182804E-02	-1.066640E-03
41	-5.516181E-03	-8.437955E-02	-1.367579E-03
42	-7.850002E-03	-8.824351E-02	-7.255027E-04
43	-6.407077E-03	-9.454434E-02	-7.462637E-04
44	-8.820459E-03	-9.621776E-02	-1.208939E-04
45	-7.233785E-03	-8.285002E-02	1.622717E-04
46	-9.574965E-03	-8.156240E-02	6.358769E-04
47	-3.675842E-03	-7.564611E-02	-3.505549E-04
48	0.000000E+00	-3.893421E-02	0.000000E+00



=====

THESIS : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE  
 : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION  
 DATA FILE : RAMA73 DATE : 04-24-1995

=====

> COMBINED : INSTANTANEOUS + TIME DEPENDENT : TIME = 10950

> MEMBER FORCE

MEMBER	JOINT	AXIAL	SHEAR	MOMENT	TOP STRESS	BOT. STRESS
1	1	1.11296E+03	5.09668E+02	1.96517E+03	6.8494E+01	-4.6844E+02
	2	-1.10071E+03	-4.54315E+02	-6.44252E+02	-6.3608E+01	-2.3963E+02
2	2	1.64649E+03	4.54275E+02	1.62013E+03	-2.8788E+01	-4.7145E+02
	3	-1.62759E+03	-3.94825E+02	-3.57809E+02	-1.5419E+02	-2.5195E+02
3	3	2.16917E+03	3.94818E+02	1.32722E+03	-1.1953E+02	-4.8216E+02
	4	-2.14465E+03	-3.35368E+02	-2.27335E+02	-2.2785E+02	-2.8997E+02
4	4	2.68138E+03	3.35397E+02	1.19018E+03	-1.9329E+02	-5.1848E+02
	5	-2.65148E+03	-2.75941E+02	-2.52817E+02	-2.8456E+02	-3.5363E+02
5	5	3.18663E+03	2.75901E+02	1.20911E+03	-2.5047E+02	-5.8083E+02
	6	-3.15092E+03	-2.16451E+02	-4.34237E+02	-3.2463E+02	-4.4327E+02
6	6	3.68146E+03	2.16381E+02	1.39391E+03	-2.9068E+02	-6.6879E+02
	7	-3.64010E+03	-1.56931E+02	-7.71616E+02	-3.4774E+02	-5.5856E+02
7	7	4.16560E+03	1.56911E+02	1.71315E+03	-3.1402E+02	-7.8209E+02
	8	-4.11901E+03	-9.74545E+01	-1.26375E+03	-3.5400E+02	-6.9929E+02
8	8	4.38543E+03	9.74710E+01	1.73991E+03	-3.3702E+02	-8.1241E+02
	9	-4.33572E+03	-3.80206E+01	-1.45766E+03	-3.5974E+02	-7.5801E+02
9	9	4.34697E+03	3.80554E+01	1.47800E+03	-3.5900E+02	-7.6283E+02
	10	-4.27870E+03	4.39536E+01	-1.37163E+03	-3.6177E+02	-7.3653E+02
10	10	4.88252E+03	-5.62161E+01	7.75134E+02	-4.9271E+02	-7.0449E+02
	11	-4.89076E+03	1.28057E+02	-1.13633E+03	-4.5741E+02	-7.6638E+02
11	11	6.08225E+03	-1.47461E+02	-8.77152E+01	-7.1934E+02	-6.9549E+02
	12	-6.11606E+03	2.20036E+02	-6.83205E+02	-6.4499E+02	-8.2746E+02
12	12	6.45364E+03	-2.09238E+02	-4.25515E+02	-7.9303E+02	-5.7938E+02
	13	-6.47528E+03	2.82241E+02	-5.66728E+02	-6.9498E+02	-8.4311E+02
13	13	6.55017E+03	-2.67791E+02	-1.04042E+03	-8.5813E+02	-5.8618E+02
	14	-6.55719E+03	3.41680E+02	-1.57710E+02	-7.3720E+02	-7.7700E+02
14	14	6.62416E+03	-3.55654E+02	-1.49935E+03	-9.0007E+02	-5.2166E+02
	15	-6.61619E+03	4.30655E+02	-8.60962E+00	-7.4937E+02	-7.5144E+02
15	15	6.67347E+03	-4.01505E+02	-1.70991E+03	-9.0934E+02	-4.9751E+02
	16	-6.65009E+03	4.77576E+02	3.82436E+01	-7.4712E+02	-7.3835E+02
16	16	6.70145E+03	-4.61768E+02	-1.82504E+03	-9.0547E+02	-4.8695E+02
	17	-6.66841E+03	5.26095E+02	2.24453E+02	-7.5427E+02	-7.0535E+02
17	17	6.71412E+03	-4.86931E+02	-2.09439E+03	-9.1049E+02	-4.5614E+02
	18	-6.66804E+03	5.54585E+02	4.04417E+02	-7.5162E+02	-5.6928E+02
18	18	6.70628E+03	-4.68530E+02	-2.34489E+03	-9.0448E+02	-4.2588E+02
	19	-6.64700E+03	5.38479E+02	7.13255E+02	-7.5024E+02	-6.1625E+02
19	19	6.68006E+03	-4.67401E+02	-2.74685E+03	-8.9997E+02	-3.8393E+02
	20	-6.60770E+03	5.40161E+02	1.10855E+03	-7.4521E+02	-5.5598E+02
20	20	6.63232E+03	-4.62267E+02	-3.24250E+03	-8.9088E+02	-3.3738E+02
	21	-6.54611E+03	5.38440E+02	1.60572E+03	-7.3856E+02	-4.9103E+02
21	21	7.12077E+03	-4.42776E+02	-2.51755E+03	-8.5167E+02	-4.6357E+02
	22	-7.02697E+03	5.23643E+02	9.04918E+02	-7.0379E+02	-5.7961E+02
22	22	7.59684E+03	-4.73513E+02	-1.90388E+03	-8.1460E+02	-5.5334E+02
	23	-7.51168E+03	5.44469E+02	4.69559E+02	-6.9393E+02	-6.3515E+02
23	23	8.07616E+03	-4.48604E+02	-1.53297E+03	-8.0218E+02	-6.1030E+02
	24	-7.98398E+03	5.23776E+02	1.26814E+02	-6.8252E+02	-6.6815E+02
24	24	8.54607E+03	-4.87977E+02	-1.28170E+03	-7.8913E+02	-6.4394E+02
	25	-8.44612E+03	5.67081E+02	-2.61032E+02	-6.6974E+02	-6.9667E+02



25	25	9.00498E+03	-4.60337E+02	-9.65693E+02	-7.7363E+02	-6.7399E+02
	26	-8.89717E+03	5.44625E+02	-5.52604E+02	-6.5591E+02	-7.0773E+02
26	26	9.44156E+03	-5.05197E+02	-7.70742E+02	-7.5700E+02	-6.8473E+02
	27	-9.32509E+03	5.94113E+02	-9.06842E+02	-6.4148E+02	-7.1928E+02
27	27	9.87890E+03	-6.11363E+02	-5.41616E+02	-7.4285E+02	-6.9638E+02
	28	-9.56403E+03	8.59671E+02	-5.15823E+03	-4.2985E+02	-7.9830E+02
28	28	2.97476E+03	7.72244E+02	-1.52867E+03	-2.6952E+02	-5.0351E+01
	29	-2.97476E+03	-7.72244E+02	7.70662E+03	-7.1238E+02	3.9251E+02
29	28	8.84208E+03	9.16930E+02	6.68616E+03	-3.2619E+02	-8.0377E+02
	30	-9.14808E+03	-6.69236E+02	-6.05543E+02	-6.4127E+02	-6.9322E+02
30	30	8.59950E+03	6.57838E+02	2.05352E+03	-5.4030E+02	-7.1649E+02
	31	-8.71339E+03	-5.69122E+02	-2.11510E+02	-6.5717E+02	-6.7700E+02
31	31	8.16422E+03	6.08591E+02	1.53505E+03	-5.5570E+02	-6.9965E+02
	32	-8.26987E+03	-5.24477E+02	1.47397E+02	-6.7506E+02	-6.5985E+02
32	32	7.71050E+03	6.25206E+02	1.07946E+03	-5.7117E+02	-6.8251E+02
	33	-7.80835E+03	-5.46250E+02	6.12333E+02	-6.9246E+02	-6.2309E+02
33	33	7.25033E+03	5.81907E+02	5.42837E+02	-5.8617E+02	-6.4767E+02
	34	-7.34025E+03	-5.06889E+02	1.01242E+03	-7.0830E+02	-5.8158E+02
34	34	6.77124E+03	5.93163E+02	5.12045E+01	-5.9963E+02	-6.0604E+02
	35	-6.85444E+03	-5.22317E+02	1.50769E+03	-7.2279E+02	-5.1590E+02
35	35	6.28554E+03	5.69068E+02	-5.08412E+02	-6.1205E+02	-5.4228E+02
	36	-6.37696E+03	-4.88319E+02	2.26029E+03	-7.6306E+02	-4.1463E+02
36	35	5.80188E+03	5.76284E+02	-1.34818E+03	-6.4990E+02	-4.4207E+02
	37	-5.88579E+03	-5.00199E+02	3.10080E+03	-8.0558E+02	-2.7627E+02
37	37	5.31098E+03	5.62683E+02	-2.25393E+03	-6.9040E+02	-3.0566E+02
	38	-5.38700E+03	-4.90138E+02	3.94842E+03	-8.5042E+02	-1.0864E+02
38	38	5.35805E+03	5.53593E+02	-1.90457E+03	-7.0038E+02	-3.4258E+02
	39	-5.42101E+03	-4.83834E+02	3.56998E+03	-8.5930E+02	-1.3065E+02
39	39	5.38708E+03	5.63009E+02	-1.61959E+03	-7.0635E+02	-3.7578E+02
	40	-5.43682E+03	-4.95547E+02	3.31348E+03	-8.6941E+02	-1.4714E+02
40	40	5.39542E+03	5.31763E+02	-1.44410E+03	-7.1290E+02	-3.9811E+02
	41	-5.43207E+03	-4.65611E+02	3.04446E+03	-8.6763E+02	-1.6947E+02
41	41	5.38539E+03	4.82149E+02	-1.24887E+03	-7.0905E+02	-4.2266E+02
	42	-5.41283E+03	-4.06225E+02	2.92386E+03	-8.7483E+02	-1.7063E+02
42	42	5.35783E+03	4.33165E+02	-1.19249E+03	-7.1450E+02	-4.2585E+02
	43	-5.37004E+03	-3.58305E+02	2.70299E+03	-8.6897E+02	-1.8678E+02
43	43	5.30563E+03	3.44289E+02	-1.04111E+03	-7.0595E+02	-4.4319E+02
	44	-5.30291E+03	-2.70472E+02	2.23605E+03	-8.2870E+02	-2.4423E+02
44	44	5.23219E+03	2.86362E+02	-6.23928E+02	-6.6555E+02	-5.0247E+02
	45	-5.21429E+03	-2.13403E+02	1.61867E+03	-7.6577E+02	-3.3346E+02
45	45	4.87593E+03	2.21961E+02	-5.09537E+02	-6.1760E+02	-4.8152E+02
	46	-4.84631E+03	-1.49432E+02	1.27547E+03	-6.9405E+02	-3.4724E+02
46	46	3.65785E+03	1.28338E+02	-4.66195E+01	-4.3199E+02	-4.1932E+02
	47	-3.61337E+03	-5.63730E+01	4.69256E+02	-4.7005E+02	-3.4184E+02
47	47	3.02229E+03	4.48169E+01	1.50292E+02	-3.3829E+02	-3.7935E+02
	48	-2.99277E+03	-3.79742E+00	-4.92061E+01	-3.4506E+02	-3.5850E+02

=====

THESIS : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE  
 : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION

DATA FILE : RAMA73 DATE : 04-24-1995

=====

> COMBINED : INSTANTANEOUS + TIME DEPENDENT : TIME = 10950

> REACTION

JOINT	RX	RY	RZ
1	0.000000E+00	5.098917E+02	0.000000E+00
29	-7.722438E+02	2.974756E+03	7.706617E+03
48	7.723094E+02	0.000000E+00	6.690268E+03



ศูนย์วิทยทรัพยากร  
 จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

ภาคผนวก ๑

รายละเอียดการทำงานของโปรแกรมคอมพิวเตอร์



ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

## รายละเอียดการทำงานของโปรแกรมคอมพิวเตอร์

โปรแกรมคอมพิวเตอร์ที่พัฒนาขึ้นในการวิจัยนี้ แบ่งการทำงานออกเป็น 4 ส่วนคือ

1. การป้อนข้อมูล
2. การประมวลผล
3. การแสดงผล
4. การแสดงรูปร่าง

1. การป้อนข้อมูล ทำงานด้วยไฟล์โปรแกรมชื่อ INPUT.BAS ข้อมูลที่ใช้ในการวิเคราะห์โครงสร้าง ประกอบด้วยข้อมูลดังต่อไปนี้

1.1 ข้อมูลทั่วไป ประกอบด้วย

- 1.1.1 ชื่อเรียกโครงสร้างสำหรับอ้างอิง
- 1.1.2 จำนวนข้อต่อทั้งหมด
- 1.1.3 จำนวนชิ้นส่วนทั้งหมด
- 1.1.4 จำนวนชนิดวัสดุทั้งหมด
- 1.1.5 จำนวนขั้นตอนการก่อสร้างทั้งหมด
- 1.1.6 เวลาที่ต้องการวิเคราะห์ เป็นวัน

1.2 ข้อมูลข้อต่อ ประกอบด้วย

- 1.2.1 หมายเลขข้อต่อ
- 1.2.2 พิกัดของข้อต่อ

1.3 ข้อมูลชิ้นส่วน ประกอบด้วย

- 1.3.1 หมายเลขชิ้นส่วน
- 1.3.2 หมายเลขวัสดุ
- 1.3.3 หมายเลขข้อต่อที่เชื่อมโยงปลายทั้งสองของชิ้นส่วน
- 1.3.4 วันที่หล่อชิ้นส่วน

1.4 ข้อมูลคุณสมบัติของวัสดุ ประกอบด้วย

- 1.4.1 หมายเลขวัสดุ



- 1.4.2 โมดูลัสยืดหยุ่นของคอนกรีตที่อายุ 28 วัน
- 1.4.3 พื้นที่หน้าตัดของชิ้นส่วนที่ปลายข้างซ้ายและข้างขวา
- 1.4.4 โมเมนต์อินเนอร์เซียของชิ้นส่วนที่ปลายข้างซ้ายและข้างขวา
- 1.4.5 ระยะจากแกนศูนย์กลางถึงขอบบนและขอบล่างของชิ้นส่วน ที่ปลาย

ข้างซ้ายและข้างขวา

1.4.6 สถานะของการคืบ มีค่าเป็น 1 เมื่อต้องการพิจารณาคุณสมบัติการคืบ และมีค่าเป็น 0 เมื่อไม่ต้องการพิจารณาคุณสมบัติการคืบหรือไม่มีคุณสมบัติการคืบ

1.5 ข้อมูลสภาพการยึดรั้งของข้อต่อ มีค่าเป็น 1 เมื่อการเปลี่ยนตำแหน่งในทิศทางนั้นไม่อาจเกิดขึ้นได้ (Fixed) และมีค่าเป็น 0 เมื่อไม่มีการยึดรั้งหรือข้อต่อสามารถเปลี่ยนตำแหน่งได้อย่างอิสระในทิศทางนั้น (Free)

1.6 ข้อมูลขั้นตอนการก่อสร้าง ประกอบด้วย

1.6.1 หมายเลขขั้นตอนการก่อสร้าง

1.6.2 วันที่ทำการก่อสร้าง ตามขั้นตอนการก่อสร้าง

1.6.3 หมายเลขชิ้นส่วนที่ทำการก่อสร้าง ตามขั้นตอนการก่อสร้าง

1.7 ข้อมูลแรงและน้ำหนักบรรทุกที่กระทำต่อโครงสร้าง ประกอบด้วย

1.7.1 หมายเลขขั้นตอนการก่อสร้าง

1.7.2 หมายเลขข้อต่อที่ถูกแรงกระทำ

1.7.3 แรงที่กระทำที่ข้อต่อ

1.7.4 แรงที่กระทำที่ข้อต่อ เนื่องจากการเสียมลดแรงดึงของเหล็ก

เสริมอัดแรง

1.7.5 หมายเลขชิ้นส่วนที่รับน้ำหนักบรรทุกชนิดแผ่กระจายสม่ำเสมอ

1.7.6 น้ำหนักบรรทุกชนิดแผ่กระจายสม่ำเสมอ

1.7.7 น้ำหนักบรรทุกชนิดแผ่กระจายสม่ำเสมอ เนื่องจากการเสียมลด

แรงดึงของเหล็กเสริมอัดแรง

ข้อมูลเกี่ยวกับการเสียมลดแรงดึงของเหล็กเสริมอัดแรง อาจกำหนดได้อีกลักษณะหนึ่ง โดยกำหนดจากข้อมูลคอนกรีตอัดแรง ทิศทางของแรงและน้ำหนักบรรทุกอ้างอิงตามกฎมือขวา

1.8 ข้อมูลคอนกรีตอัดแรง ประกอบด้วย

1.8.1 หมายเลขขั้นตอนการก่อสร้าง

1.8.2 จำนวนเหล็กเสริมอัดแรงตามขั้นตอนการก่อสร้าง

1.8.3 หมายเลขเหล็กเสริมอัดแรง

1.8.4 หมายเลขแสดงลักษณะการวางแนวเหล็กเสริมอัดแรง มีค่าเป็น "1" เมื่อแนวเหล็กเสริมอัดแรงอยู่ในตำแหน่งขนานกับขอบบน

หรือขอบล่างของชิ้นส่วน:

"2" เมื่อแนวเหล็กเสริมอัดแรงอยู่ในแนวเส้นตรง

"3" เมื่อแนวเหล็กเสริมอัดแรงเป็นเส้นตรงย่อย ๆ ต่อเนื่อง

กันเป็นรูปพาราโบลา

1.8.5 ระยะเชิงศูนย์กลางที่ปลายชิ้นส่วน หรือความหนาของคอนกรีตที่หุ้มเหล็กเสริมอัดแรง ตามลักษณะการวางแนวเหล็กเสริมอัดแรง มีค่าเป็นบวกเมื่ออยู่เหนือแกนศูนย์กลาง และเป็นลบเมื่ออยู่ใต้แกนศูนย์กลาง

1.8.6 ลักษณะการอัดแรงที่ปลายเหล็กเสริมอัดแรง แทนด้วย

"I" เมื่ออัดแรงที่ปลายข้างซ้าย

"J" เมื่ออัดแรงที่ปลายข้างขวา

"B" เมื่ออัดแรงที่ปลายทั้งสองข้างพร้อมกัน

1.8.7 แรงอัดที่ปลายเหล็กเสริมอัดแรง มีค่าเป็นบวกเสมอ แทนด้วย

"Fmax" เป็นแรงที่ปลายข้างที่มากกว่า

"Fmin" เป็นแรงที่ปลายข้างที่น้อยกว่า

ทั้งนี้ขึ้นอยู่กับ ลักษณะการอัดแรงที่ปลายเหล็กเสริมอัดแรงด้วย

กล่าวคือ เมื่อลักษณะการอัดแรงที่ปลายเหล็กเสริมอัดแรง แทนด้วย

"I" แรงที่ปลายข้างซ้ายจะมากกว่าข้างขวา "Fmax" จะเป็นแรงที่ปลายข้างซ้าย และ "Fmin" จะเป็นแรงที่ปลายข้างขวา

"J" แรงที่ปลายข้างขวาจะมากกว่าข้างซ้าย "Fmax" จะเป็นแรงที่ปลายข้างขวา และ "Fmin" จะเป็นแรงที่ปลายข้างซ้าย

"B" แรงที่ปลายทั้งสองข้างจะเท่ากัน "Fmax" จะเป็นแรงที่ปลายทั้งสองข้าง ส่วน "Fmin" จะอยู่ที่ระยะกึ่งกลางระหว่างปลายเหล็กเสริมอัดแรงทั้งสองข้าง อย่างไรก็ตามอาจกำหนดให้ "Fmax" มีค่าเท่ากับ "Fmin" ได้

โดยไม่ขึ้นกับลักษณะการอัดแรงที่ปลายเหล็กเสริมอัดแรง กล่าวคือไม่มีการพิจารณาการเสื่อมลดแรงดึงทันทีทันใดเนื่องจากแรงเสียดทาน

1.8.8 เปอร์เซ็นต์การเสื่อมลดแรงดึงของเหล็กเสริมอัดแรง มีค่าเป็น  
บวกเสมอ กำหนดโดยผู้ใช้

1.8.9 หมายเลขชั้นส่วนตามแนวเหล็กเสริมอัดแรง

ในการป้อนข้อมูลเหล่านี้ ผู้ใช้เพียงแต่ให้ข้อมูลและตอบคำถามตามที่ปรากฏบน  
จอภาพ ึ่งในแต่ละชุดของข้อมูลเมื่อทำการป้อนข้อมูลเสร็จเรียบร้อยแล้ว สามารถแสดงข้อมูลชุด  
นั้นมาอีกครั้งเพื่อทำการตรวจสอบได้ ถ้าหากมีการป้อนข้อมูลผิดพลาดก็สามารถแก้ไขได้เฉพาะ  
ข้อมูลที่ผิดพลาด ไม่จำเป็นต้องป้อนข้อมูลใหม่ทั้งหมด สามารถแสดงข้อมูลออกทางเครื่องพิมพ์  
และข้อมูลทั้งหมดจะถูกนำไปเก็บไว้ในแผ่นจานแม่เหล็ก ซึ่งสามารถนำมาใช้ในภายหลังได้

2. การประมวลผล ทำงานด้วยไฟล์โปรแกรมชื่อ SOLVE.BAS ในการประมวลผล  
ต้องระบุข้อกำหนดที่จะเลือกใช้ ได้แก่ ACI, CEB-FIP หรือกำหนดโดยผู้ใช้เอง ซึ่งจะนำไปใช้  
อ้างอิงในการคำนวณการคืบและการหดตัวที่เกิดขึ้นตามเวลา และต้องกำหนดจำนวนชั้นส่วนย่อย  
เพื่อใช้อ้างอิงในการคำนวณสลิปเนสย่อย (กรณีเป็นชั้นส่วนที่ขนาดไม่คงที่) การคำนวณแรงเสียด  
ทานการจากเสื่อมลดแรงดึงของเหล็กเสริมอัดแรง (ถ้ามี) รวมทั้งการคำนวณแรงภายในชั้นส่วนที่  
ระยะต่าง ๆ ทำการวิเคราะห์โครงสร้างตามหลักการเปลี่ยนตำแหน่ง ด้วยวิธีการรวมสลิปเนส  
โดยตรง (Direct Stiffness Method) และใช้วิธีเก็บสัมประสิทธิ์สลิปเนสเมตริกซ์แบบแถบ

3. การแสดงผล ทำงานด้วยไฟล์โปรแกรมชื่อ RESULT.BAS ภายหลังจากที่ทำการ  
วิเคราะห์ข้อมูลเสร็จเรียบร้อยแล้ว จะเป็นส่วนของการแสดงผลลัพธ์ที่ได้จากการวิเคราะห์ ซึ่ง  
สามารถที่จะเลือกแสดงผลทางจอภาพหรือทางเครื่องพิมพ์ก็ได้ ผลลัพธ์ที่ได้จะถูกนำไปเก็บไว้ใน  
แผ่นจานแม่เหล็ก ซึ่งสามารถนำมาใช้ในภายหลัง ทิศทางของแรงและการเคลื่อนที่อ้างอิงตามกฎ  
มือขวา ผลที่ได้จะแสดงรายละเอียดดังนี้

- 3.1 การเคลื่อนที่ตามแนวราบ แนวตั้ง และการหมุน ที่หัวของโครงสร้าง
- 3.2 แรงอัด แรงเฉือน และโมเมนต์คด ที่ปลายทั้งสองข้างของชั้นส่วน
- 3.3 แรงปฏิกิริยาที่ฐานรองรับ
- 3.4 หน่วยแรงอัดหรือแรงดึง ที่ขอบบนและขอบล่างของชั้นส่วน ที่ปลายข้างซ้าย  
และข้างขวา เครื่องหมายบวกแทนหน่วยแรงดึงส่วน เครื่องหมายลบแทนหน่วยแรงอัด

4. การแสดงรูปร่าง ทำงานด้วยไฟล์โปรแกรมชื่อ GRAPHIC.BAS ซึ่งจะแสดงผล



เป็นรูปร่างโครงสร้าง สามารถที่จะเลือกแสดงผลทางจอภาพหรือทางเครื่องพิมพ์ก็ได้ ซึ่งรูปที่ได้จะแสดงรายละเอียดดังนี้

- 4.1 รูปร่างแสดงเรขาคณิตของโครงสร้าง
- 4.2 รูปร่างแสดงการเปลี่ยนตำแหน่งแนวราบและตามแนวตั้งของข้อต่อ
- 4.3 รูปร่างแสดงไดอะแกรมของแรงอัด
- 4.4 รูปร่างแสดงไดอะแกรมของแรงเฉือน
- 4.5 รูปร่างแสดงไดอะแกรมของโมเมนต์กัก



ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย



ภาคผนวก จ

รายละเอียดของโปรแกรมคอมพิวเตอร์



ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

```

DECLARE SUB PCLOSS ()
DECLARE SUB PRESTRESS (STAGE!)
DECLARE SUB INPUTCODE ()
DECLARE FUNCTION CRP! (EC28, A!, B!)
DECLARE SUB CALStiff ()
DECLARE SUB CALTstrain (STAGE!)
DECLARE SUB CALIstrain (STAGE!)
DECLARE SUB CALECadj (STAGE!)
DECLARE SUB CALECage (STAGE!)
DECLARE SUB CLRVAR (Z%)
DECLARE SUB SECTIONX (STAGE!, Z%)
DECLARE SUB MEMBERFORCE (STAGE!, EC ())
DECLARE SUB WRITERESULT (STAGE!, Z%)
DECLARE SUB UNIFORMLOAD (STAGE!, Z%)
DECLARE SUB INITIALPEM (STAGE!)
DECLARE SUB GLOBALJLOAD (STAGE!, Z%)
DECLARE SUB GLOBALKage (STAGE!)
DECLARE SUB GLOBALK (STAGE!, EC())
DECLARE SUB RESTRAINT ()
DECLARE SUB GAUSS ()
DECLARE SUB GEOMETRY ()
DECLARE SUB CLRLINE (L%)
DECLARE SUB BOX (R1%, C1%, R2%, C2%)
DECLARE FUNCTION SHR! (TE, TO)
DECLARE FUNCTION CRP! (TA!, TB!)
DECLARE FUNCTION RELAX! (EC28, TE, TO)
DECLARE FUNCTION ETT! (EC28, T!)
DECLARE FUNCTION Aci! (A, B)
DECLARE SUB CATALOG ()
DECLARE SUB READDATA ()
DECLARE SUB BELL ()
DECLARE SUB HALT ()

```

```

COMMON SHARED T$, NJ, NM, NMAT, NSUP, NLJ, NU, NS, DST, NLJLOSS, NULOSS, NPC
COMMON SHARED X(), Y(), J(), E%(), MAT%()
COMMON SHARED E28(), AL(), AR(), IL(), IR(), HL(), HR(), CEP%()
COMMON SHARED UX(), UY(), JL(), A2(), I2(), A3()
COMMON SHARED T(), JR(), B(), ECage(), ECadj()
COMMON SHARED KK(), TL(), CK(), CY()
COMMON SHARED D(), S(), A(), F()
COMMON SHARED TIME(), CAST(), STAGEMB(), STAGENM()
COMMON SHARED AST(), MST()
COMMON SHARED B$, DF$, F$, COUNT$, FILE$(), CHK1%(), CHK2%(), CK1%, CK2%
COMMON SHARED EC28, NEQ%, KBAND%, TCUR, COP, NSRG%
COMMON SHARED YTL(), YTR(), YBL(), YBR()
COMMON SHARED CODE$, T1$, T2$, ULT$
COMMON SHARED KAX(), K11(), K12(), K22(), NON%()
COMMON SHARED SM%(), M1(), M2(), M3(), M4(), M5(), MS()
COMMON SHARED RH%, VS, Ho, SLUMP, WT, AIR, CM
COMMON SHARED JLLOSS(), UDLX(), UDLY(), IZ()
COMMON SHARED NTD(), MBTD(), FL(), FR(), EL(), ER(), ALFA()
COMMON SHARED FLC(), FGB(), Pfr(), Xfr()

```

```

NJmax% = 50
NMmax% = 50
NATmax% = 50
NEQmax% = NJmax% * 3

```

```

HBWmax% = 15
STGmax% = 15
MSGmax% = 10: MSGmax% = MSGmax% + 1
FILmax% = 50

```

```

DIM X(NJmax%), Y(NJmax%), J(NEQmax%), E%(2, NMmax%), MAT%(NMmax%)
DIM E28(MATmax%), AL(MATmax%), AR(MATmax%), IL(MATmax%), IR(MATmax%)
DIM HL(MATmax%), HR(MATmax%), CEP%(MATmax%)
DIM YTL(MATmax%), YTR(MATmax%), YBL(MATmax%), YBR(MATmax%)
DIM I2(NMmax%, MSGmax%), A2(NMmax%, MSGmax%)
DIM A3(NMmax%, MSGmax%), IZ(MSGmax%)
DIM UX(STGmax%, NMmax%), UY(STGmax%, NMmax%), JL(STGmax%, NJmax%, 3)
DIM T(6, 6), JR(6), B(2, 6)
DIM ECage(STGmax%, NMmax%), ECadj(STGmax%, NMmax%)
DIM KK(NEQmax%, HBWmax%), TL(NMmax%), CX(NMmax%), CY(NMmax%)
DIM D(NEQmax%), S(6, NMmax%), A(4, NEQmax%), F(6, NMmax%)
DIM TIME(STGmax%), CAST(NMmax%), STAGEMB(STGmax%, NMmax%), STAGENM(STGmax%)
DIM AST(NMmax%, MSGmax%), MSf(NMmax%, MSGmax%)
DIM FILE$(FILmax%), CHK1%(FILmax%), CHK2%(FILmax%)

```

```

DIM KAX(NMmax%), K11(NMmax%), K12(NMmax%), K22(NMmax%), NON%(NMmax%)
DIM SM%(MSGmax%), M1(MSGmax%), M2(MSGmax%), M3(MSGmax%)
DIM M4(MSGmax%), M5(MSGmax%), MS(MSGmax%)
DIM JLLOSS(NJmax%, 3), UDLK(NMmax%), UDLY(NMmax%)
DIM NTD(STGmax%), MBTD(NMmax%)
DIM FL(NMmax%), FR(NMmax%), EL(NMmax%), ER(NMmax%), ALFA(NMmax%)
DIM FLC(6, NMmax%), FGB(6, NMmax%)
DIM Pfr(NMmax%, 3, MSGmax%), Xfr(MSGmax%)

```

```

OPEN "DEFAULT." FOR INPUT AS #1
  INPUT #1, B$
  INPUT #1, DF$, CK1%, CK2%
  F$ = B$ + DF$
CLOSE #1
COUNT% = 0
OPEN B$ + "CATALOG." FOR INPUT AS #1
DO WHILE NOT EOF(1)
  COUNT% = COUNT% + 1
  INPUT #1, FILE$(COUNT%), CHK1%(COUNT%), CHK2%(COUNT%)
LOOP
CLOSE #1
IF CK1% = 1 THEN CALL READDATA

```

BEGIN:

```

MEMFRE% = FRE(-1)
COLOR 14, 1: CLS : CALL BOX(1, 1, 4, 80)
LOCATE 2, 8: PRINT "THESIS      : TIME DEPENDENT ANALYSIS OF PRESTRESSED CONCRETE PLANE"
LOCATE 3, 8: PRINT "          : FRAMES WITH STAGE CONSTRUCTION"
LOCATE 5, 8: PRINT "DATA FILE : "; : COLOR 1, 15: PRINT " " + DF$ + " "; : COLOR 14, 1
PRINT TAB(50); "FREE MEMORY ="; MEMFRE%
VIEW PRINT 7 TO 25

```

```
CALL INPUTCODE
```

```
CALL BELL: CLS : LOCATE 7, 1
PRINT "> STRUCTURAL DATA"
```

```

PRINT "STRUCTURE REFERENCE ..... : "; T$
PRINT "NUMBER OF JOINT ..... ="; NJ
PRINT "NUMBER OF MEMBER ..... ="; NM
PRINT "NUMBER OF MATERIAL SET ..... ="; NMAT
PRINT "NUMBER OF STAGE CONSTRUCTION ="; NS
PRINT "DESTINATION TIME ..... ="; DST
PRINT
PRINT "> Press any key to continue"
CALL HALT
CALL BELL

CLS
IF CODE$ = "0" THEN
  VIEW PRINT
ELSE
  PRINT
  PRINT "> CALCULATION"
  PRINT "> INSTANTANEOUS & TIME DEPENDENT ANALYSIS"
  PRINT "> STAGE #";
END IF

NEQ$ = 3 * NJ: TIME(NS + 1) = DST
CALL GEOMETRY
CALL CALStiff

FOR STAGE = 1 TO NS
  IF CODE$ <> "0" THEN PRINT STAGE;

INSTANTANEOUS:

  CALL CLRVAR(1)
  CALL CALECage(STAGE)
  CALL GLOBALK(STAGE, ECage())
  CALL UNIFORMLOAD(STAGE, 1)
  CALL PRESTRESS(STAGE)
  CALL GLOBALJLOAD(STAGE, 1)
  CALL RESTRAINT
  CALL GAUSS
  CALL MEMBERFORCE(STAGE, ECage())
  CALL WRITERESULT(STAGE, 1)
  CALL SECTIONX(STAGE, 1)

TIMEDEPENDENT:

  CALL CLRVAR(2)
  CALL CALECadj(STAGE)
  CALL CALIstrain(STAGE)
  CALL CALTstrain(STAGE)
  CALL INITIALFEM(STAGE)
  CALL GLOBALX(STAGE, ECadj())

IF STAGE = NS THEN
  IF NLJLOSS <> 0 OR NULOSS <> 0 OR NPC <> 0 THEN
    PRINT
    PRINT "> INCLUDE LOSS !"
  END IF
  CALL UNIFORMLOAD(STAGE, 2)

```



```
CALL PCLOSS
END IF

CALL GLOBALJLOAD(STAGE, 2)
CALL RESTRAINT
CALL GAUSS
CALL MEMBERFORCE(STAGE, ECadj())
CALL WRITERESULT(STAGE, 2)
CALL SECTIONX(STAGE, 2)

NEXT STAGE

CALL BELL
PRINT
PRINT "> ANALYSIS COMPLETE !"
PRINT "> Press any key to continue"
CALL HALT

' CHANGE DEFAULT & CATALOG
CK2% = 1
OPEN "DEFAULT." FOR OUTPUT AS #1
WRITE #1, B$
WRITE #1, DF$, CK1%, CK2%
CLOSE #1
OPEN B$ + "CATALOG." FOR OUTPUT AS #1
WRITE #1, DF$, CK1%, CK2%
FOR I = 1 TO COUNT%
IF DF$(I) <> FILE$(I) THEN WRITE #1, FILE$(I), CHK1$(I), CHK2$(I)
NEXT I
CLOSE #1

CLS
CALL BELL
PRINT
PRINT "> EXIT TO MAIN MENU"
PRINT "> EXIT"
RUN "MAIN"
```

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย



### ประวัติผู้เขียน

นายชาติชาย ศรีศรีวัฒนา เกิดวันที่ 30 สิงหาคม พ.ศ. 2507 ที่อำเภอบางกอกน้อย จังหวัดกรุงเทพมหานคร สำเร็จการศึกษาปริญญาตรีวิศวกรรมศาสตรบัณฑิต สาขาวิศวกรรมโยธา ภาควิชาวิศวกรรมโยธา คณะวิศวกรรมศาสตร์ สถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้า ชนบุรี เมื่อปีการศึกษา 2530 และเข้าศึกษาต่อในหลักสูตรวิศวกรรมศาสตรมหาบัณฑิต บัณฑิตวิทยาลัย ที่จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย ในปีการศึกษา 2534



ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย