

BAB IV

PENERAPAN TEORI PADA PROGRAM

4.1 Teknik dan Bahasa Pemrograman

Perkembangan bahasa komputer semakin maju dan saat ini telah sampai pada generasi kelima, yaitu generasi *Object Oriented Programming* (OOP) yang memudahkan penulisan program dalam lingkungan sistem operasi berbasis grafis seperti Windows, OS/2 Warp, Unix, Xenix, Sun Solaris dan lain-lain. Bahasa pemrograman ini terus berkembang ditandai dengan semakin banyak bahasa pemrograman yang berorientasi object, seperti MS Visual Basic, MS Visual C++, Borland Delphi, Sun Java dan lain-lain.

Beberapa keunggulan yang ditawarkan dalam bahasa jenis ini adalah:

1. Penulisan kode program lebih singkat jika dibandingkan dengan bahasa pemrograman non OOP untuk program yang sama pada lingkungan operasi berbasis grafis, hal ini dapat terjadi mengingat bahasa ini telah menyimpan sekumpulan kode untuk manipulasi *object* pada sistem operasi,
2. pengaturan *property* dari *object* tertentu menjadi lebih mudah,
3. pemrogram dapat lebih berkonsentrasi pada prosedur perangkat lunak yang dibuat.

Dalam Tugas Akhir ini, digunakan bahasa MS Visual Basic Version 3.0 mengingat bahasa ini adalah bahasa pemrograman yang didukung penuh oleh Microsoft dan vendor pihak ketiga, terbukti dari terpasangnya bahasa ini dalam produk Microsoft seperti MS Word, MS Excel, MS Access, MS Powerpoint dan dikenal dengan nama Visual Basic for Application (VBA).

4.2 Pembacaan Data Struktur

Perhitungan persoalan struktur di lapangan perlu disesuaikan dengan kemampuan perangkat lunak yang disediakan untuk struktur tersebut. Berdasarkan batasan yang diberikan pada Bab I, perangkat lunak untuk Tugas Akhir ini dibuat berdasarkan teori pada Bab III yaitu diperuntukkan bagi struktur rangka ruang dengan beban beragam, baik statis, dinamis maupun gabungan keduanya. Berikut ini adalah format penulisan data masukan yang harus dipenuhi untuk memberikan informasi tentang struktur ke perangkat lunak.

Tabel 4.1 Data struktur untuk rangka ruang.

| Tipe data | Jumlah baris | Variabel pada baris data |
|--------------------------------|---------------------|----------------------------------|
| Identifikasi permasalahan | 1 | Judul permasalahan |
| Parameter struktur | 1 | NN, NE, NRN, E, RHO |
| Data rangka ruang | | |
| (a) Koordinat titik buhul | NN | J, X(J), Y(J), Z(J) |
| (b) Informasi batang | NE | J, JN(J), KN(J), AX(J), IP |
| Koordinat ^a titik P | 1 | XP, YP, ZP |
| (c) Kekangan titik buhul | NRN | J, NRL(3J-2), NRL(3J-1), NRL(3J) |

Keterangan: ^aPerlu jika IP = 1.

Tabel 4.1 memperlihatkan beberapa parameter yang digunakan untuk informasi struktur. Identifikasi permasalahan sebagai keterangan tentang nama permasalahan struktur dapat menampung jumlah karakter maksimum sebanyak 256 byte. Parameter struktur terdiri dari jumlah titik buhul (NN), jumlah batang (NE), jumlah titik buhul terkekang (NRN), modulus elastisitas (E), dan kerapatan massa batang (RHO). Data rangka ruang terdiri dari kordinat titik buhul (J , $X(J)$, $Y(J)$, $Z(J)$), dengan jumlah baris masukan sebanyak jumlah titik buhul (NN), informasi batang dengan jumlah baris masukan sebanyak jumlah batang (NE) mengandung informasi nomor batang (J), titik buhul awal ($JN(J)$), titik buhul akhir ($KN(J)$), luas penampang ($AX(J)$), dan IP yang menunjukkan perlu tidaknya titik buhul P untuk penentuan bidang lentur dalam memperoleh cosinus sudut batang. Jika titik P diperlukan, maka koordinat titik P diberikan dalam baris selanjutnya (XP , YP , ZP). Kekangan titik buhul sebanyak NRN baris terdiri dari titik buhul (J), kekangan arah X ($NRL(3J-2)$), kekangan arah Y ($NRL(3J-1)$), kekangan arah Z ($NRL(3J)$).

Tabel 4.2 Data beban dinamis untuk rangka ruang.

| Tipe data | Jumlah baris | Variabel pada baris data |
|---------------------------------------|--------------|---|
| Parameter dinamis | 1 | NTS, DT, DampingRatio |
| Kondisi awal | | |
| (a) Parameter kondisi | 1 | NNID, NNIV |
| (b) Anjakan | NNID | J, D0(3J-2), D0(3J-1), D0(3J) |
| (c) Kecepatan | NNIV | J, V0(3J-2), V0(3J-1), V0(3J) |
| Gaya terapan | | |
| (a) Parameter beban | 1 | NLN, NEL |
| (b) Beban titik buhul | NLN | J, ASS(3J-2), ASS(3J-1), ASS(3J) |
| (c) Beban garis | NEL | J, BL(1, J), BL(2, J), BL(3, J), BL(4, J), BL(5, J), BL(6, J) |
| Percepatan tanah | | |
| (a) Parameter percepatan | 1 | IGA |
| (b) Faktor percepatan ^b | 1 | GAX, GAY, GAZ |
| Fungsi gaya | | |
| (a) Parameter fungsi | 1 | NFO |
| (b) Ordinat fungsi | NFO | K, T(K), FO(K) |
| Pilihan keluaran | | NNO, NEO |
| (a) Jumlah titik buhul untuk keluaran | NNO | JNO(J) |
| (b) Jumlah elemen untuk keluaran | NEO | IEO(J) |

Keterangan: ^bPerlu jika IGA = 1.

Pada Tabel 4.2 terlihat urutan data beban dinamis diawali dengan satu baris data mengenai jumlah tenggang waktu (NTS), tenggang waktu (DT), dan nilai rasio redaman (DampingRatio). Kondisi awal terdiri dari parameter kondisi menunjukkan jumlah titik buhul dengan anjakan awal (NNID), jumlah titik buhul dengan kecepatan awal (NNIV), anjakan awal pada titik buhul J, D0(3J-2), D0(3J-1), D0(3J) sebanyak jumlah titik buhul dengan anjakan awal (NNID), kecepatan awal pada titik buhul J, V0(3J-2), V0(3J-1), V0(3J) sebanyak jumlah titik buhul

sejumlah satu baris yang terdiri dari jumlah titik buhul terbebani (NLN) dan jumlah batang terbebani (NEL), beban titik buhul pada titik buhul J, ASS(3J-2), ASS(3J-1), ASS(3J) sebanyak jumlah titik buhul terbebani (NLN), beban garis pada titik buhul J, BL(1, J), BL(2, J), BL(3, J), BL(4, J), BL(5, J), BL(6, J) sebanyak jumlah batang terbebani (NEL). Percepatan tanah terdiri dari parameter percepatan yang diwakili oleh variabel IGA menunjukkan ada tidaknya percepatan tanah ditandai dengan angka 1 untuk ada dan angka 0 untuk tidak ada. Jika pada struktur terdapat percepatan tanah, maka pada baris berikutnya berisi data tentang percepatan dalam arah sumbu utama, yaitu $X \Rightarrow GAX$, $Y \Rightarrow GAY$, $Z \Rightarrow GAZ$. Baris terakhir dalam data beban dinamis adalah fungsi gaya mewakili penggambaran perubahan gaya yang bekerja pada struktur dengan parameter fungsi sebanyak satu baris berisi jumlah ordinat fungsi (NFO), dan ordinat fungsi yang terdiri dari waktu ke- n (K), waktu dalam analisis T(K), dan ordinat FO(K).

Prosedur pembacaan data struktur dan data beban dinamis dilakukan dalam dua sub program yaitu:

1. (1) STRUCTURAL_DATA_ST

Pembacaan data struktur.

Parameter: AX(), COSN(), E, EL(), ID(), Filenumber, JN(), KN(), NDoF, NE, NN, NND, NNR, NRL(), NRN, RHO, RNO(), X(), Y(), Z().

2. (7) DYNAMIC_LOAD_ST

Pembacaan data beban dinamis struktur.

Parameter: ASS(), BL(), CMS(), D0(), DampingRatio, DT, EL(), Filenumber, FO(), GAC(), ID(), IGA, JN(), KN(), LNO(), NDoF, NEL, NELO(), NFO, NIDO(), NIVO(), NLN, NN, NND, NNID, NNIV, NTS, Ramp(), Stepp(), T(), V0().

4.3 Prosedur Analisis Struktur

Penerapan teori dalam kode komputer harus dituangkan secara efisien dan efektif. Setelah pembacaan data struktur dan data beban dinamis untuk rangka ruang terlewati, prosedur analisis struktur dapat dilakukan. Secara garis besar prosedur analisis struktur dibagi menjadi analisis getaran dan integrasi persamaan gerakan struktur.

4.3.1 Analisis Getaran

Prosedur analisis getaran dilakukan dalam empat sub program yaitu:

1. (2) STIFFNESS_AND_CONSISTENT_MASS_MATRIX_ST
Perhitungan matriks kekakuan dan matriks massa konsisten struktur.
Parameter: AX(), CMS(), COSN(), E, EL(), ID(), JN(), KN(), NDoF, NE, SS(), RHO.
2. (3) STANDARD_SYMMETRIC
Perubahan masalah nilai eigen ke bentuk standard simetris.
Parameter: CMU(), CMS(), Decomposed, NDoF, SS(), U().
3. (4) FIND_EIGENPAIRS
Mendapatkan nilai eigen dari frekuensi alami dan vektor eigen.
Parameter: CMU(), NDoF, CV(), PHI().
4. (5) TRANSFORM_EIGENVECTORS
Pentransformasian vektor eigen ke koordinat asli.
Parameter: CV(), Decomposed, NDoF, PHI(), U().

4.3.2 Integrasi Persamaan Gerakan Struktur

Prosedur integrasi persamaan gerakan struktur dilakukan dalam satu sub program yaitu:

(8) DIRECT_NUMERICAL_INTEGRATION

Parameter: ASS(), Alpha, Beta, CMS(), CV(), D0(), DampingRatio, DF(), DT, Filenumber, Gamma, NDoF, NTS, Stepp(), PHI(), Ramp(), Singular, SS(), V0().

4.4 Penulisan Hasil Perhitungan

Hasil perhitungan dari proses terdahulu ditulis dalam bentuk data keluaran yang dapat dibaca untuk tahap perhitungan selanjutnya. Penulisan dapat dilakukan secara langsung ke printer atau ditulis dahulu ke dalam bentuk file. File keluaran diberi nama sesuai dengan nama file masukan dengan extension yang berbeda. File keluaran ditulis dalam format text dengan extension .TXT agar mudah dibuka dan dibaca oleh perangkat lunak pengolah dokumen teks, seperti MS-Windows Notepad, MS-Edit, Word Star, SideKick, dan lain-lain. Untuk pencetakan ke printer dapat dilakukan dengan memanfaatkan fasilitas yang tersedia dalam perangkat lunak tersebut. Dengan prinsip yang sama dengan penulisan data masukan, penulisan hasil perhitungan mengikuti format sesuai dengan tabel sebagai berikut.

Tabel 4.3 Data hasil perhitungan untuk rangka ruang.

| Tipe data | Jumlah baris | Variabel pada baris data |
|---|--------------|---|
| Identifikasi permasalahan | 1 | Judul permasalahan |
| Parameter struktur | 1 | NN, NE, NRN, RHO |
| Data rangka ruang | | |
| (a) Koordinat titik buhul | NN | J, X(J), Y(J), Z(J) |
| (b) Informasi batang | NE | J, JN(J), KN(J), AX(J), EL(J) |
| (c) Kekangan titik buhul | NRN | J, NRL(3J-2), NRL(3J-1), NRL(3J) |
| Jumlah derajat kebebasan | 1 | NDof |
| Jumlah titik buhul terkekang | 1 | NRN |
| Hasil analisis getaran | | |
| (a) Mode getaran | NDof | J |
| (b) Frekuensi sudut | NDof | |
| (c) Vektor eigen | NDof | J, EE(3J-2), EE(3J-1), EE(3J) |
| Parameter dinamis | 1 | NTS, DT, DampingRatio |
| Kondisi awal | | |
| (a) Parameter kondisi | 1 | NNID, NNIV |
| (b) Anjakan | NNID | J, D0(3J-2), D0(3J-1), D0(3J) |
| (c) Kecepatan | NNIV | J, V0(3J-2), V0(3J-1), V0(3J) |
| Gaya terapan | | |
| (a) Parameter beban | 1 | NLN, NEL |
| (b) Beban titik buhul | NLN | J, ASS(3J-2), ASS(3J-1), ASS(3J) |
| (c) Beban garis | NEL | J, BL(1, J), BL(2, J), BL(3, J), BL(4, J), BL(5, J), BL(6, J) |
| Percepatan tanah | | |
| (a) Parameter percepatan | 1 | IGA |
| (b) Faktor percepatan ^b | 1 | GAX, GAY, GAZ |
| Fungsi gaya | | |
| (a) Parameter fungsi | 1 | NFO |
| (b) Ordinat fungsi | NFO | K, T(K), FO(K) |
| Pilihan keluaran | | |
| (a) Jumlah titik buhul dan elemen untuk keluaran | 1 | NNO, NEO |
| (b) Titik buhul untuk keluaran | NNO | JNO() |
| (c) Elemen untuk keluaran | NEO | IEO() |

| Respons riwayat waktu | | |
|--------------------------------|-----|--------|
| (a) Anjakan titik buhul | NNO | DS0() |
| Anjakan maksimum | 1 | AMDMAX |
| Waktu terjadi anjakan maksimum | 1 | TMAX |
| Anjakan minimum | 1 | AMDMIN |
| Waktu terjadi anjakan minimum | 1 | TMIN |
| (b) Gaya aksial elemen | NEO | AMD |
| Gaya maksimum | 1 | AMDMAX |
| Waktu terjadi gaya maksimum | 1 | TMAX |
| Gaya minimum | 1 | AMDMIN |
| Waktu terjadi gaya minimum | 1 | TMIN |

Keterangan: ^bAbaikan jika IGA = 0.

Penulisan hasil perhitungan dilakukan dalam tiga sub program yaitu:

1. (6) RESULT1_ST

Penulisan hasil analisis getaran ke file.

Parameter: AX(), CMS(), CV(), Decomposed, E, EL(), Filenumber, ID(), JN(), KN(), NDoF, NE, NN, NND, NNR, NRL(), NRN, PHI(), RHO, RNO(), Title, X(), Y(), Z().

2. (7) DYNAMIC_LOAD_ST

Penulisan data dinamis ke file.

Parameter: ASS(), BL(), CMS(), D0(), DampingRatic, DT, EL(), Filenumber, FO(), GAC(), ID(), IGA, JN(), KN(), LNO(), NDoF, NEL, NELO(), NFO, NIDO(), NIVO(), NLN, NN, NND, NNID, NNIV, NTS, Ramp(), Stepp(), T(), V0().

3. (9) RESULT2_ST

Penulisan hasil analisis dinamis ke file.

Parameter: AX(), COSN(), D0(), DF(), DT, E, EL(), Filenumber, ID(), IEO(), JN(), JNO(), KN(), NDoF, NEO, NND, NNO, NRL(), NTS.

Penjelasan tentang variabel dalam sub program yang diberikan pada sub bab 4.1, 4.2, dan 4.3 dapat dilihat pada sub bab 4.6.

4.5 Diagram Alir Program

Untuk memudahkan pembacaan, berikut ini diberikan arti dari diagram menurut standard yang digunakan dalam perangkat lunak ABC FlowCharter 3.0. Arti diagram ini digunakan pada seluruh diagram alir yang terdapat dalam Tugas Akhir ini.

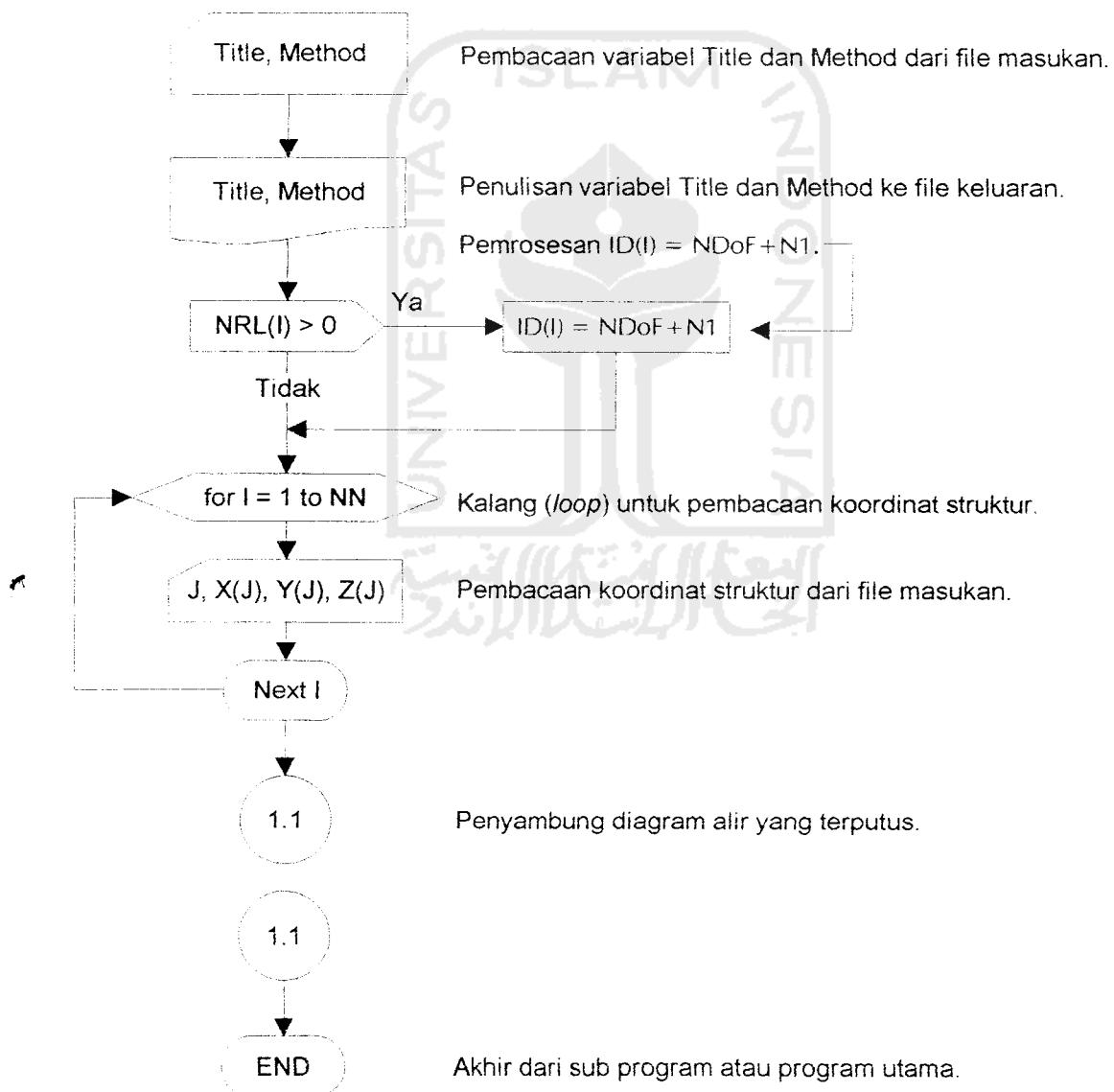
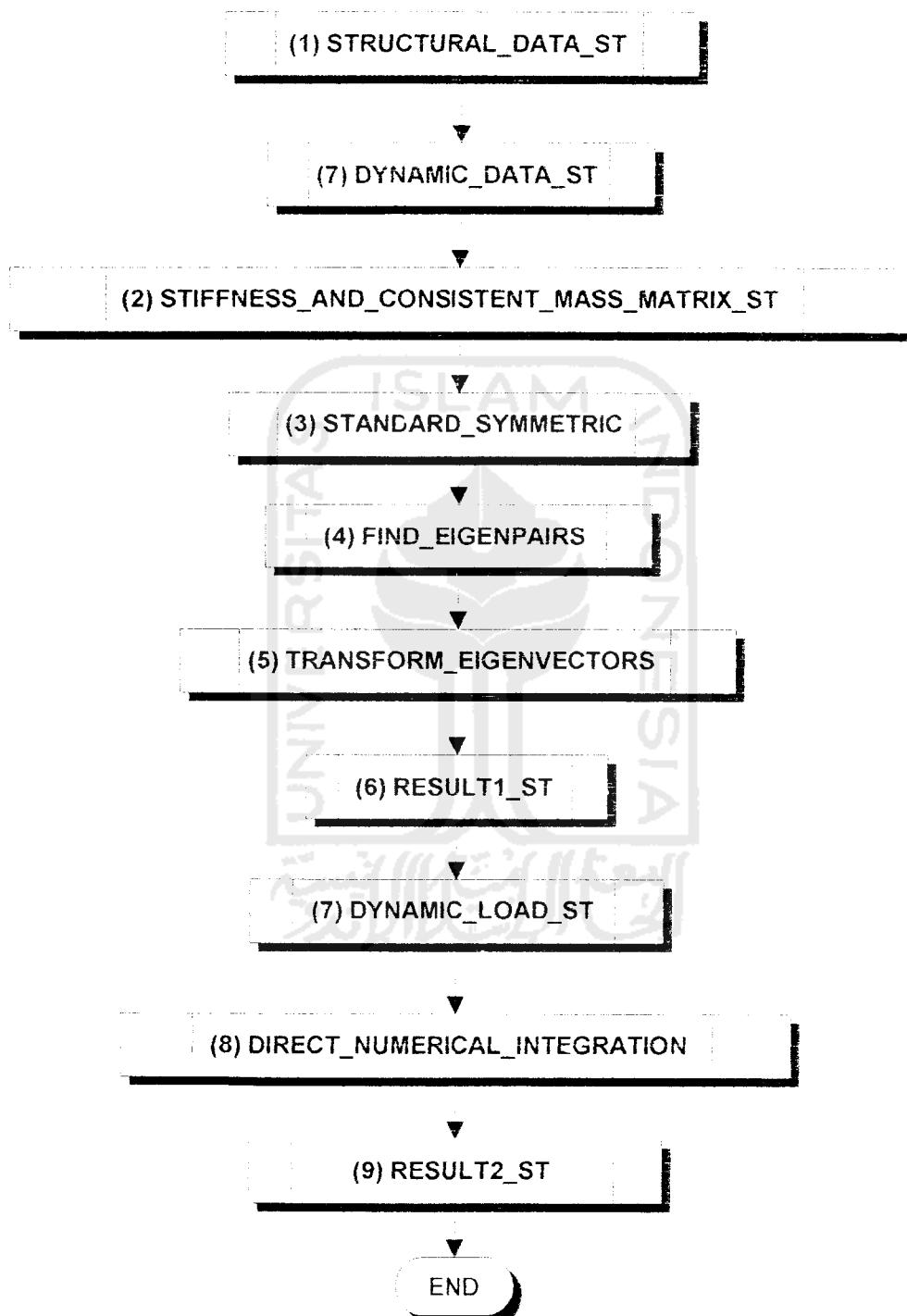


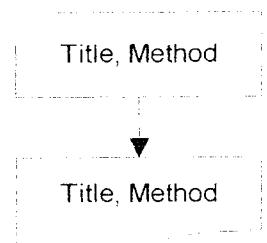
Diagram alir program utama secara garis besar adalah:



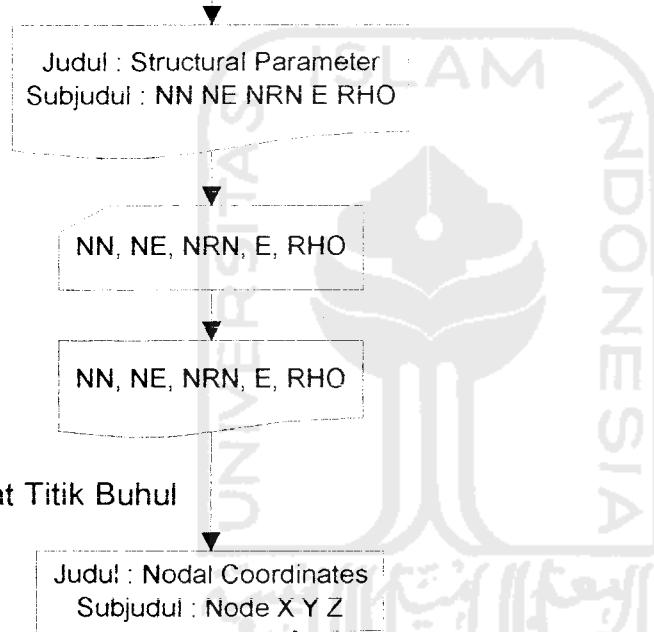
Secara lebih terinci, diagram alir untuk masing-masing sub program adalah:

(1) STRUCTURAL_DATA_ST

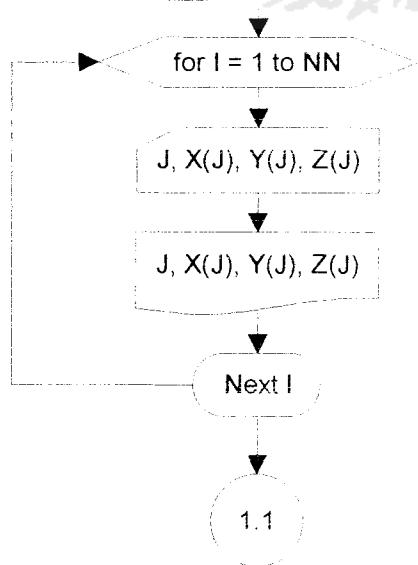
1. Judul Problem



2. Parameter Struktur



3. Koordinat Titik Buhul



4. Data Elemen

1.1

Judul : Element Information
Subjudul : Element J K AX EL

for I = 1 to NE

Matriks cosinus sudut elemen rangka batang berdasarkan persamaan (3.32), (3.38) dan (3.43).

```

EL(I) = Sqr((X(KN(J)) - X(JN(J))) ^ 2 + (Y(KN(J)) - Y(JN(J))) ^ 2 + (Z(KN(J)) - Z(JN(J))) ^ 2)
► CxX(I) = (X(KN(J)) - X(JN(J))) / EL(I)
CxY(I) = (Y(KN(J)) - Y(JN(J))) / EL(I)
CxZ(I) = (Z(KN(J)) - Z(JN(J))) / EL(I)

CzX(I) = (Y(KN(J)) - Y(JN(J))) * (CP(3) - Z(JN(J))) - (Z(KN(J)) - Z(JN(J))) * (CP(2) - Y(JN(J)))
CzY(I) = (Z(KN(J)) - Z(JN(J))) * (CP(1) - X(JN(J))) - (X(KN(J)) - X(JN(J))) * (CP(3) - Z(JN(J)))
CzZ(I) = (X(KN(J)) - X(JN(J))) * (CP(2) - Y(JN(J))) - (Y(KN(J)) - Y(JN(J))) * (CP(1) - X(JN(J)))
► EZ(I) = Sqr(CzX(I) ^ 2 + CzY(I) ^ 2 + CzZ(I) ^ 2)
CzX(I) = CzX(I) / EZ(I)
CzY(I) = CzY(I) / EZ(I)
CzZ(I) = CzZ(I) / EZ(I)

CyX(I) = CxY(I) * CzZ(I) - CxZ(I) * CzY(I)
CyY(I) = CxZ(I) * CzX(I) - CxX(I) * CzZ(I)
CyZ(I) = CxX(I) * CzY(I) - CxY(I) * CzX(I)
► EY(I) = Sqr(CyX(I) ^ 2 + CyY(I) ^ 2 + CyZ(I) ^ 2)
CyX(I) = CyX(I) / EY(I)
CyY(I) = CyY(I) / EY(I)
CyZ(I) = CyZ(I) / EY(I)

```

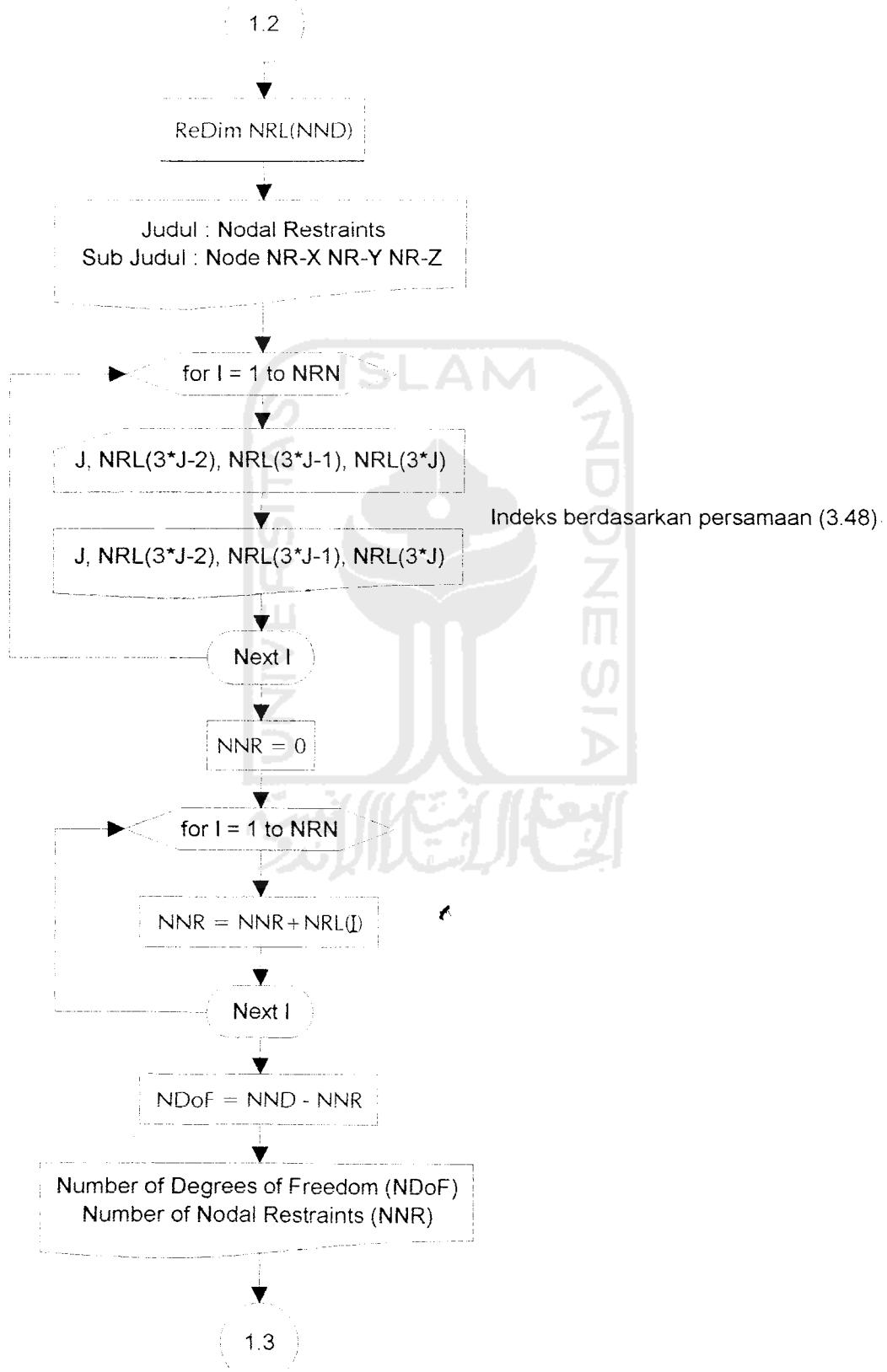
J, JN(J), KN(J), AX(J), EL(I)

Next I

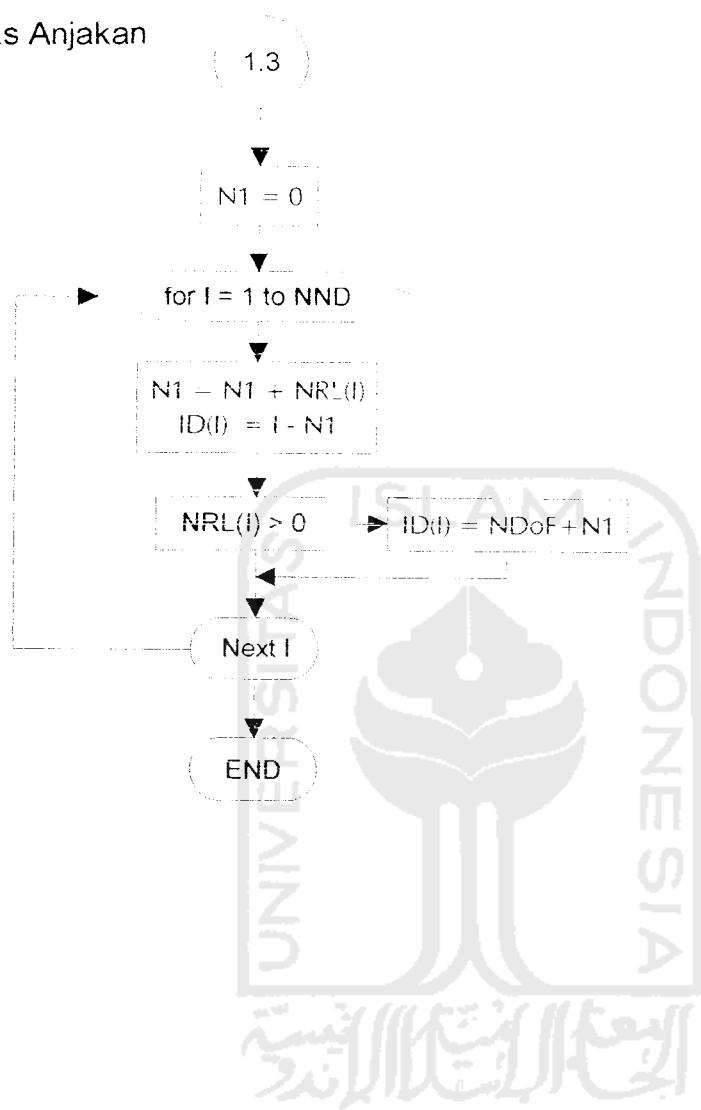
NND = 3 * NN

1.2

5. Kekangan Titik Buhul



6. Indeks Anjakan



(2) STIFFNESS_MATRIX_AND_CONSISTENT_MASS_MATRIX

1. Penentuan dimensi array untuk matriks kekakuan dan matriks massa

```
Redim SS(NDoF, NDoF)
Redim CMS(NDoF, NDoF)
```

2. Matriks kekakuan elemen dan matriks massa konsisten elemen

for I = 1 to NE

Matriks berdasarkan persamaan (3.46) dan (3.47).

| | |
|--|---|
| \cdot Matriks Kekakuan Elemen $SE_1 = AX(I) * I / 12$ $SE(1, 1) = CX(I) ^ 2 * SCE$ $SE(1, 2) = CX(I) * CY(I) * SCE$ $SE(1, 3) = CX(I) * CZ(I) * SCE$ $SE(1, 4) = -SE(1, 1)$ $SE(1, 5) = -SE(1, 2)$ $SE(1, 6) = -SE(1, 3)$ $SE(2, 2) = CY(I) ^ 2 * SCE$ $SE(2, 3) = CY(I) * CX(I) * SCE$ $SE(2, 4) = SE(1, 2)$ $SE(2, 5) = -SE(2, 2)$ $SE(2, 6) = -SE(2, 3)$ $SE(3, 3) = CZ(I) ^ 2 * SCE$ $SE(3, 4) = SE(1, 6)$ $SE(3, 5) = SE(2, 6)$ $SE(3, 6) = -SE(3, 3)$ $SE(4, 4) = SE(1, 1)$ $SE(4, 5) = SE(1, 2)$ $SE(4, 6) = -SE(1, 3)$ $SE(5, 5) = SE(2, 2)$ $SE(5, 6) = SE(2, 3)$ $SE(6, 6) = SE(3, 3)$ | \cdot Matriks Massa Konsisten Elemen $CM = RHO * AX(I) * I / 12$ $CME(1, 3) = 2 * (CX(I) ^ 2 + CY(I) ^ 2 + CZ(I) ^ 2) * CM$ $CME(1, 2) = 2 * (CY(I) * CX(I) + CY(I) * CZ(I) + CX(I) * CZ(I)) * CM$ $CME(1, 1) = 2 * (CX(I) * CX(I) + CY(I) * CY(I) + CZ(I) * CZ(I)) * CM$ $CME(1, 4) = .5 * CME(1, 1)$ $CME(1, 5) = .5 * CME(1, 2)$ $CME(1, 6) = .5 * CME(1, 3)$ $CME(2, 2) = 2 * (CY(I) ^ 2 + CZ(I) ^ 2 + CY(I) ^ 2) * CM$ $CME(2, 3) = 2 * (CZ(I) * CY(I) + CY(I) * CY(I) + CZ(I) * CY(I)) * CM$ $CME(2, 4) = .5 * CME(1, 2)$ $CME(2, 5) = .5 * CME(2, 2)$ $CME(2, 6) = .5 * CME(2, 3)$ $CME(3, 3) = 2 * (CZ(I) ^ 2 + CY(I) ^ 2 + CZ(I) ^ 2) * CM$ $CME(3, 4) = .5 * CME(1, 3)$ $CME(3, 5) = .5 * CME(2, 3)$ $CME(3, 6) = .5 * CME(3, 3)$ $CME(4, 4) = CME(1, 1)$ $CME(4, 5) = CME(1, 2)$ $CME(4, 6) = CME(1, 3)$ $CME(5, 5) = CME(2, 2)$ $CME(5, 6) = CME(2, 3)$ $CME(6, 6) = CME(3, 3)$ |
|--|---|

3. Perhitungan indeks anjakan elemen

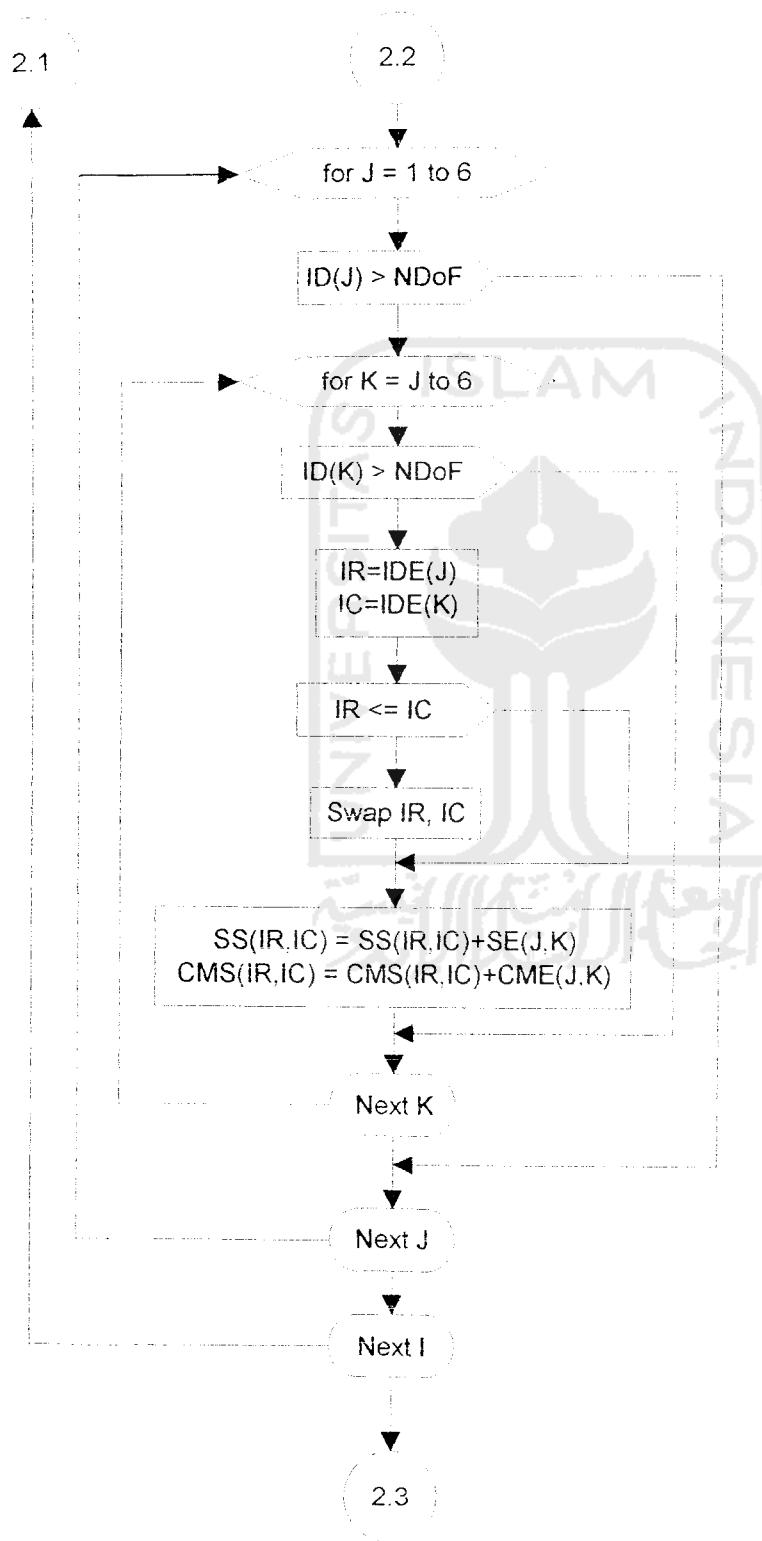
```
IDE(1) = ID(3*JN(I)-2)
IDE(2) = ID(3*JN(I)-1)
IDE(3) = ID(3*JN(I))
IDE(4) = ID(3*KN(I)-2)
IDE(5) = ID(3*KN(I)-1)
IDE(6) = ID(3*KN(I))
```

Indeks berdasarkan persamaan (3.48).

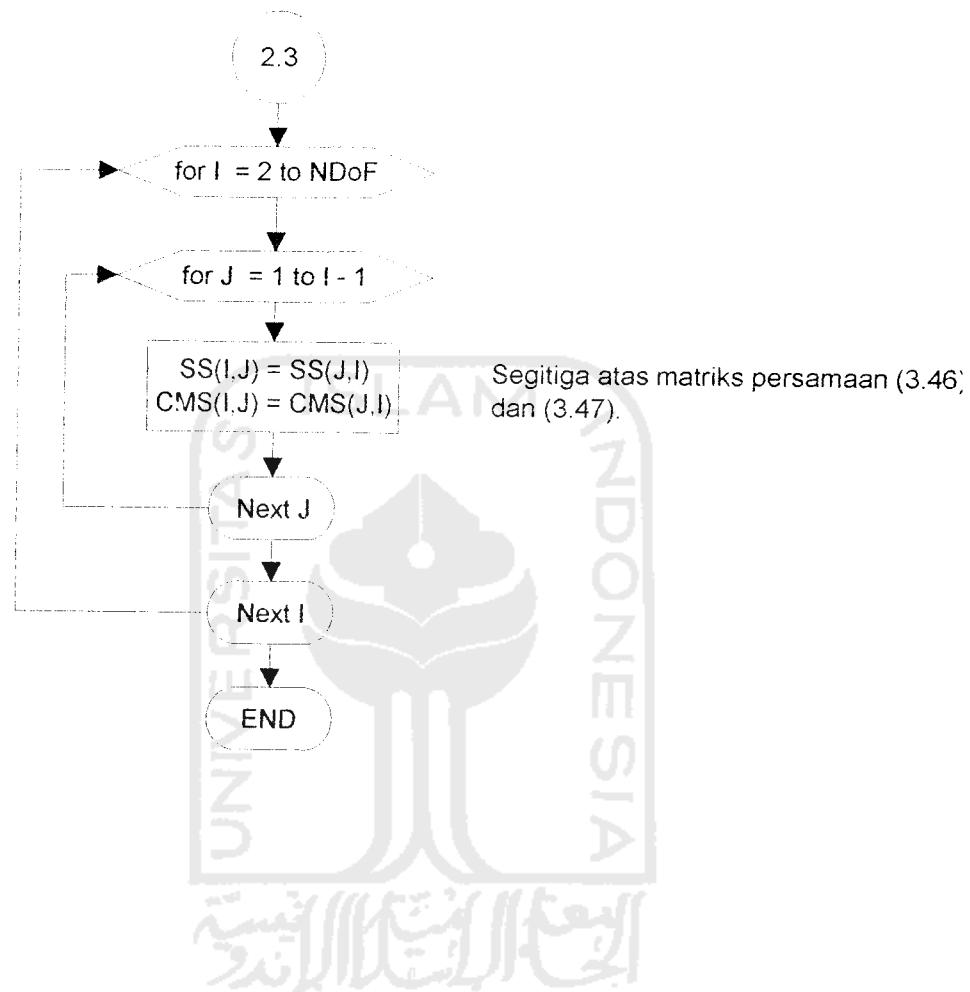
2.1

2.2

4. Perubahan ke matriks kekakuan struktur dan matriks massa konsisten struktur

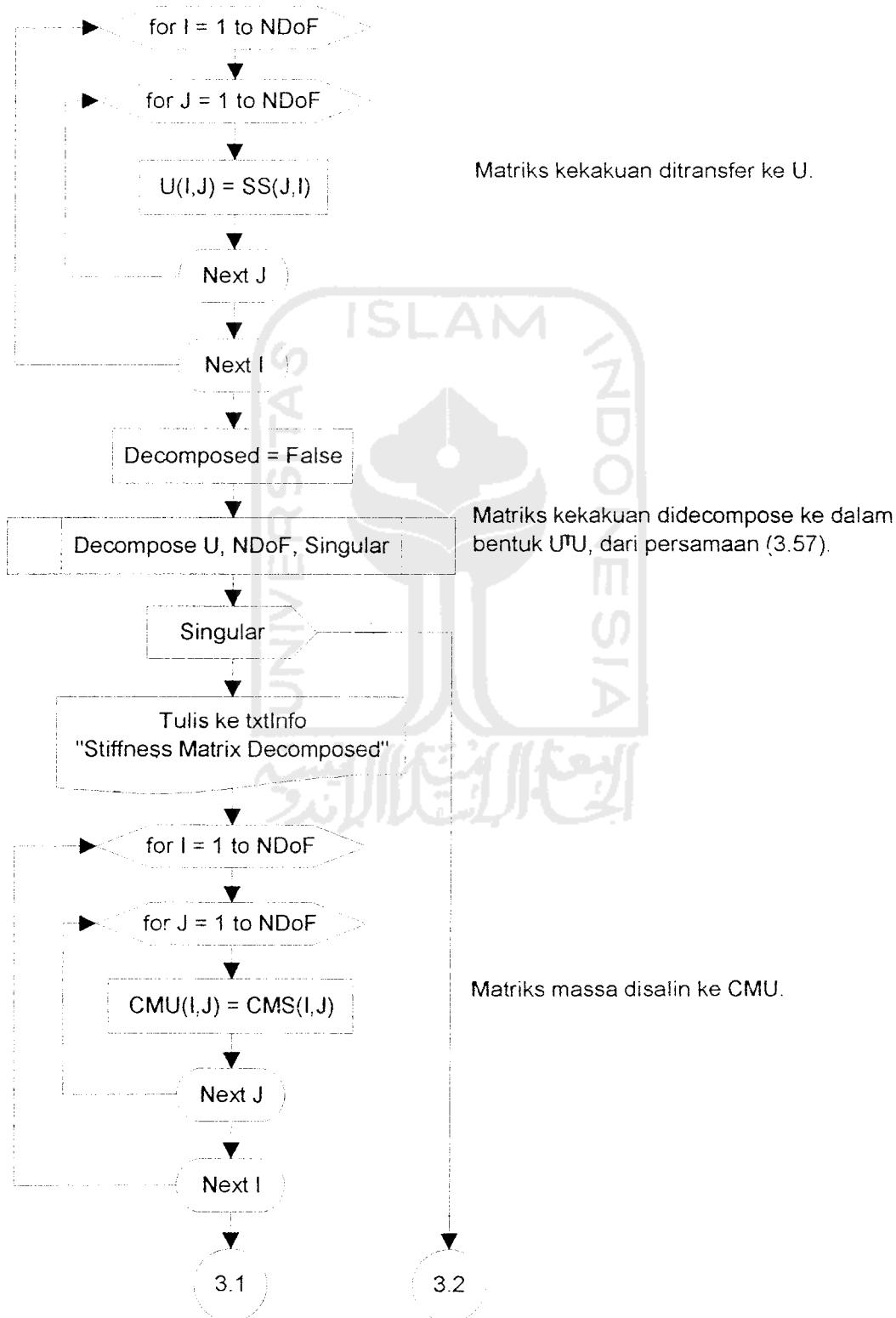


3. Pengisian segitiga atas matriks kekakuan struktur dan matriks massa konsisten struktur

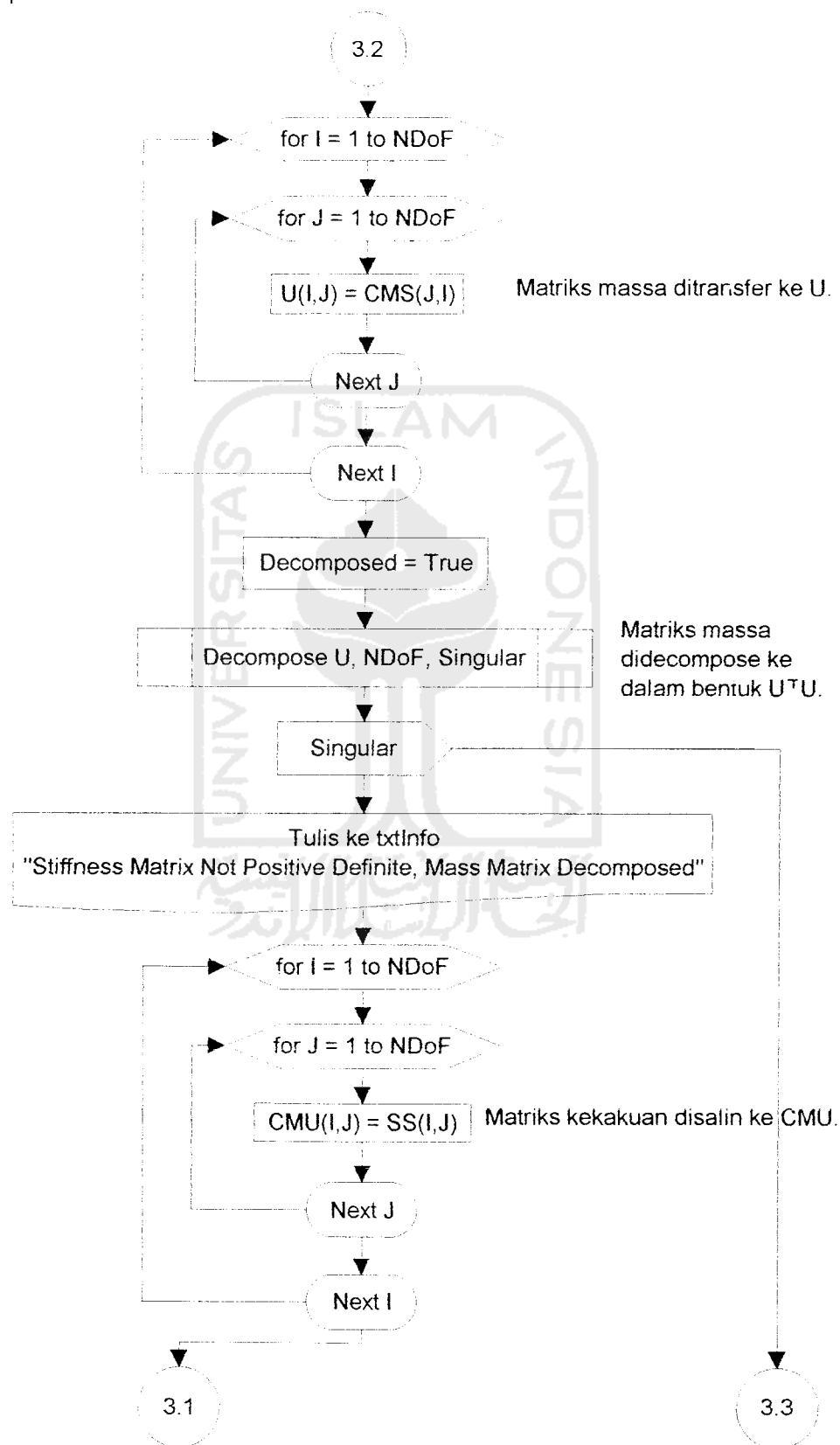


(3) STANDARD_SYMMETRIC

1. Decompose Matriks Kekakuan dan Salin Matriks Massa ke CMU



2. Decompose Matriks Massa dan Salin Matriks Kekakuan ke CMU



3.3

Tulis ke txtInfo

"Stiffness Matrix and Mass Matrix Not Positive Definite"

3. Perhitungan inverse transpose dari matrix U.

3.1

InvertMatrix U, NDoF, Singular

Sub program InvertMatrix dipanggil untuk mendapatkan invers transpose dari matriks U.

4. Perubahan ke bentuk standard simetris

```

for I1 = 1 to NDoF
    I = NDoF - I1 + 1
    for J1 = 1 to NDoF
        J = NDoF - J1 + 1; Temp = 0
        for K = I to J
            Temp = Temp + U(J,K)*CMU(I,K)
        Next K
        CMU(I,J) = Temp
    Next J1

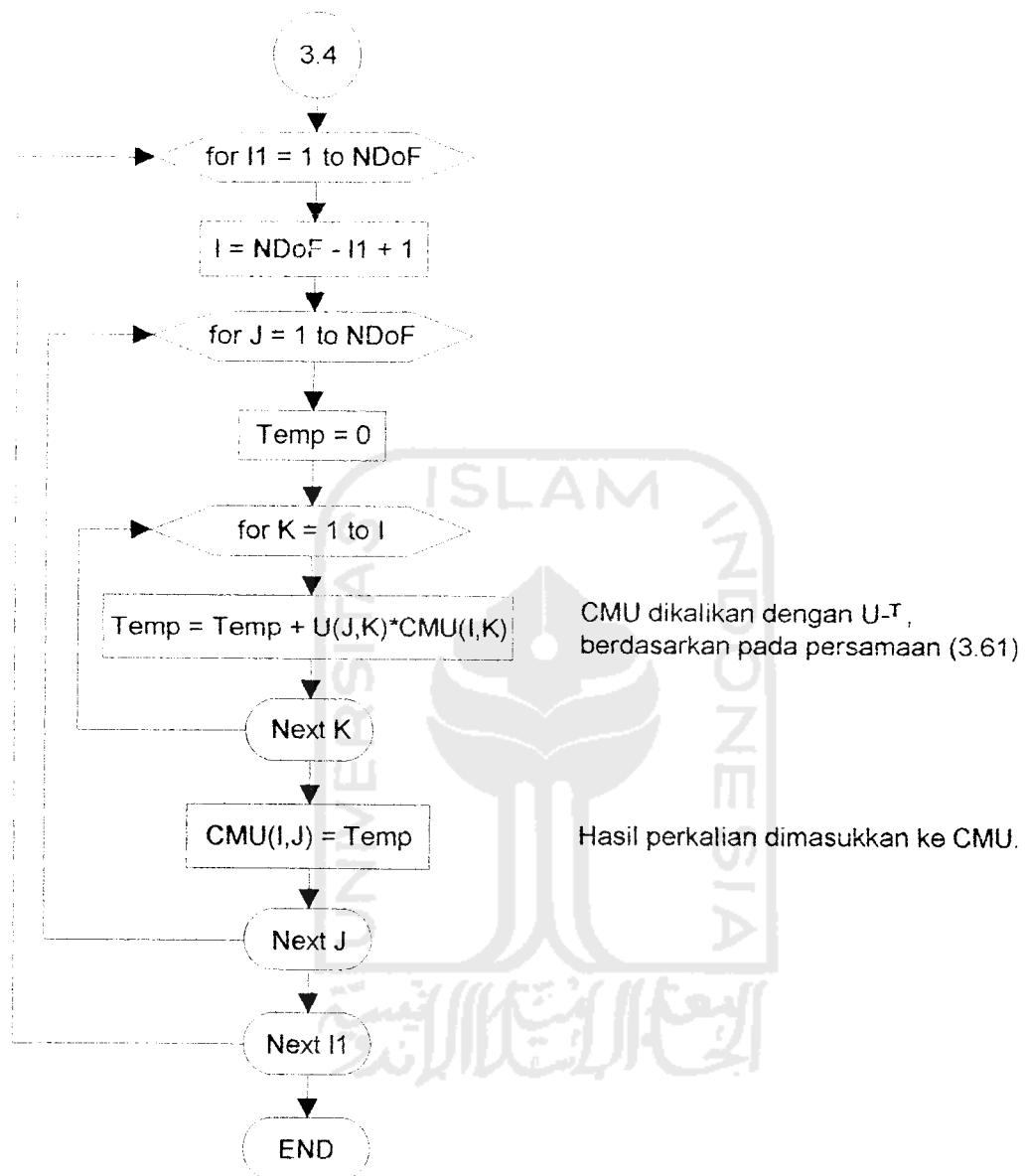
```

CMU dikalikan dengan U^T , berdasarkan pada persamaan (3.61)

Next I1

Hasil perkalian dimasukkan ke CMU.

3.4



(4) FIND_EIGENPAIRS

- Set up matriks vektor eigen sebagai matriks identitas

```

ReDim AJL(NDoF)
ReDim Eigenvalue(NDoF)
ReDim Eigenvector(NDoF, NDoF)

```

► for I = 1 to NDoF

SIGMA1 = SIGMA1 + A(I, I) ^2
Eigenvector(I, I) = 1

Next I

- Iterasi Jacobi dimulai

► for I = 1 to Maxiteration

► for J = 1 to NDoF-1

► for K = J+1 to NDoF

Q = Abs(A(J, J) - A(K, K))

Q > TOLERANCE

P = 2 * A(J, K) * Q / (A(J, J) -

A(K, K))

SPQ = Sqr(P ^ 2 + Q ^ 2)

CosA = Sqr((1 + Q / SPQ) / 2)

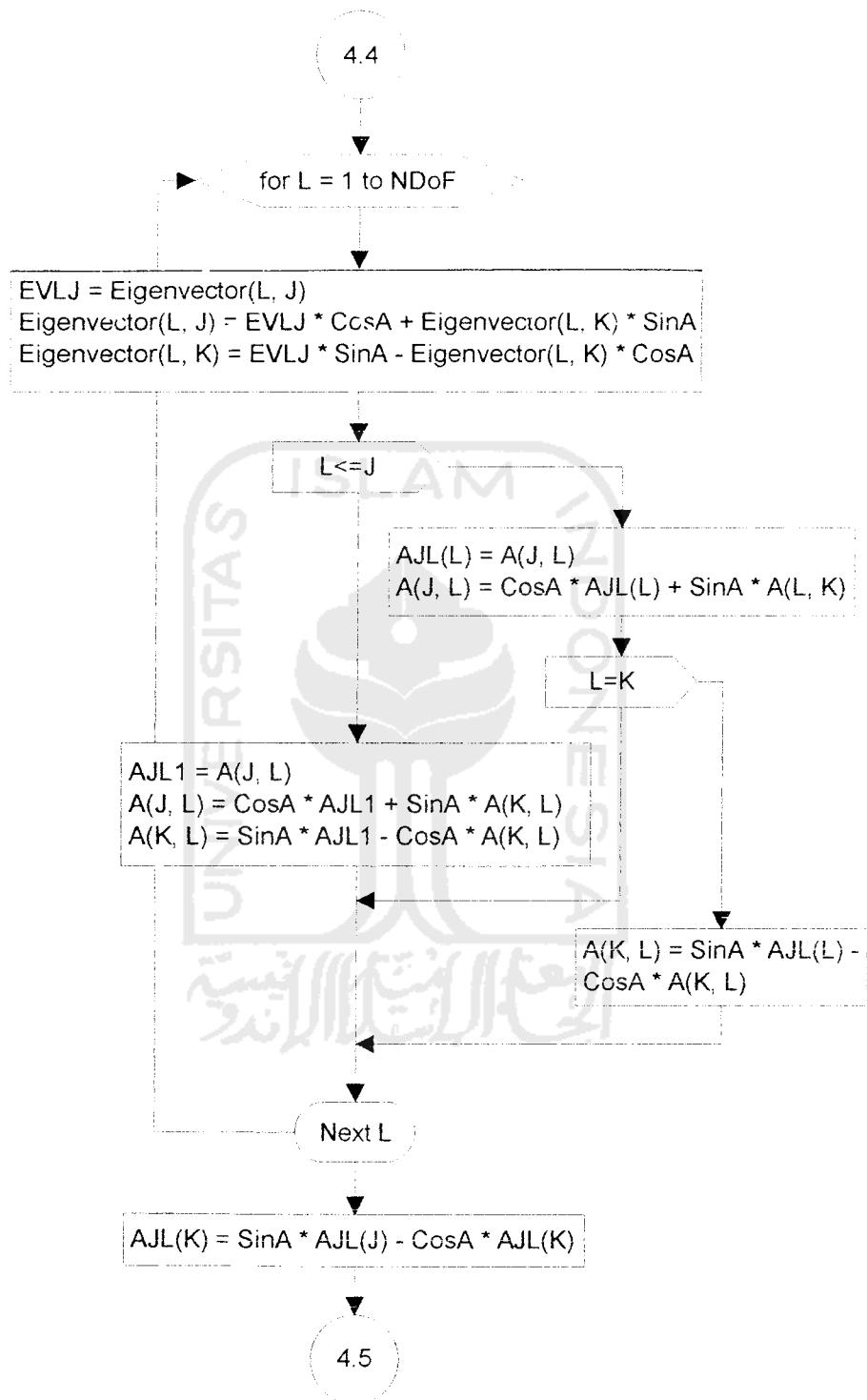
SinA = P / (2 * CosA * SPQ)

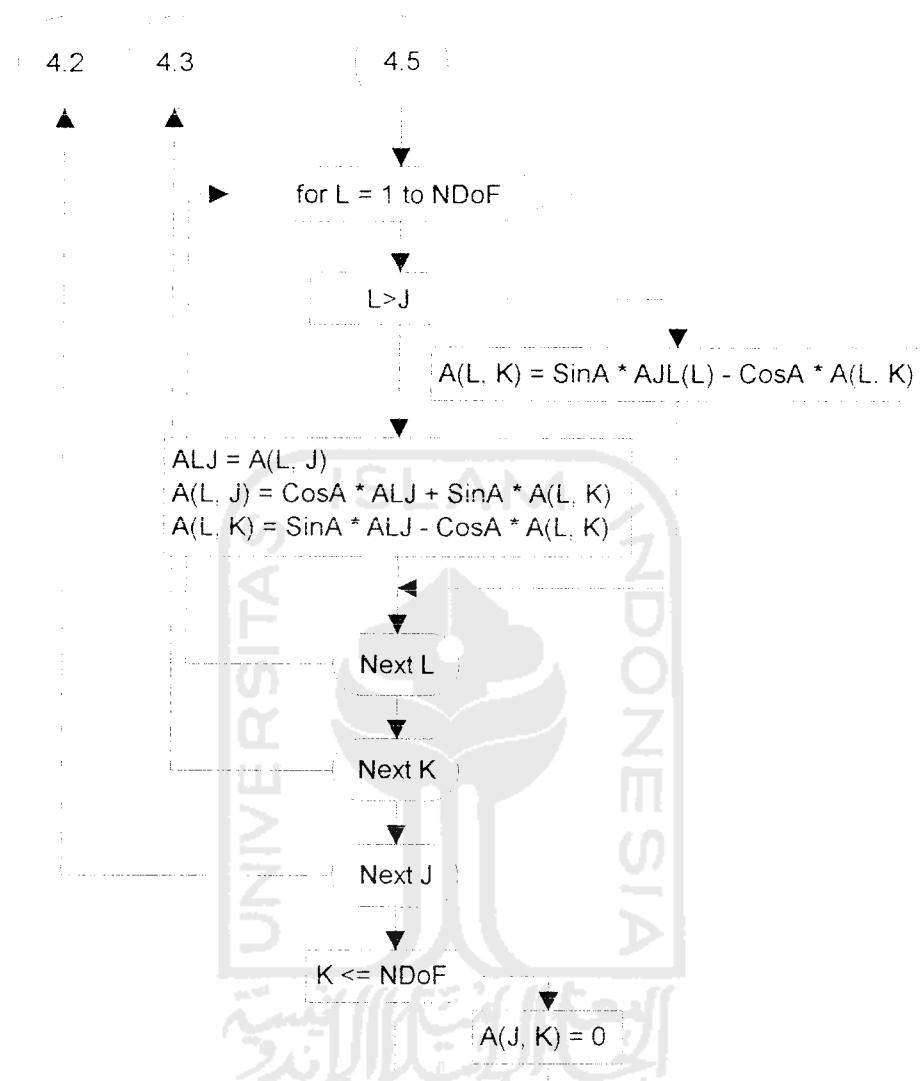
4.1

4.2

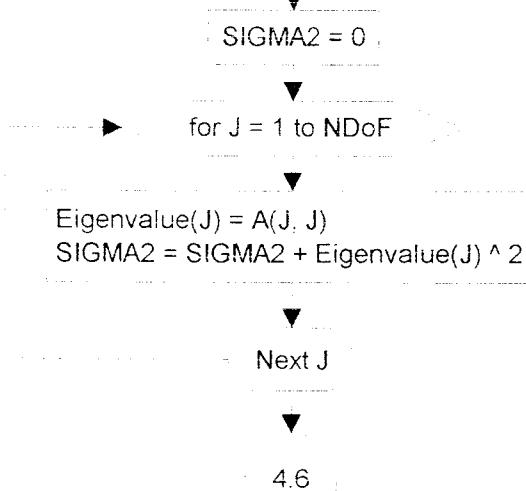
4.3

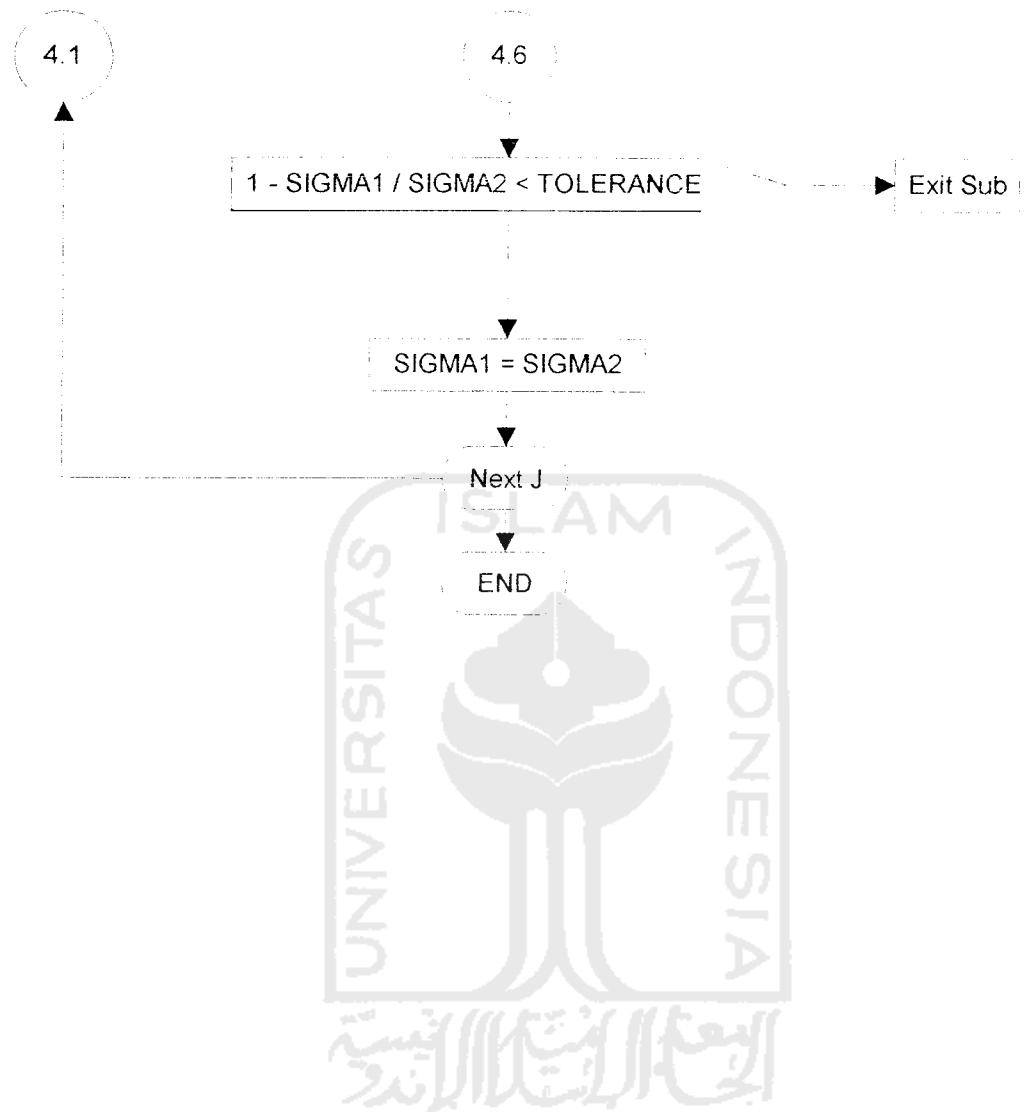
4.4





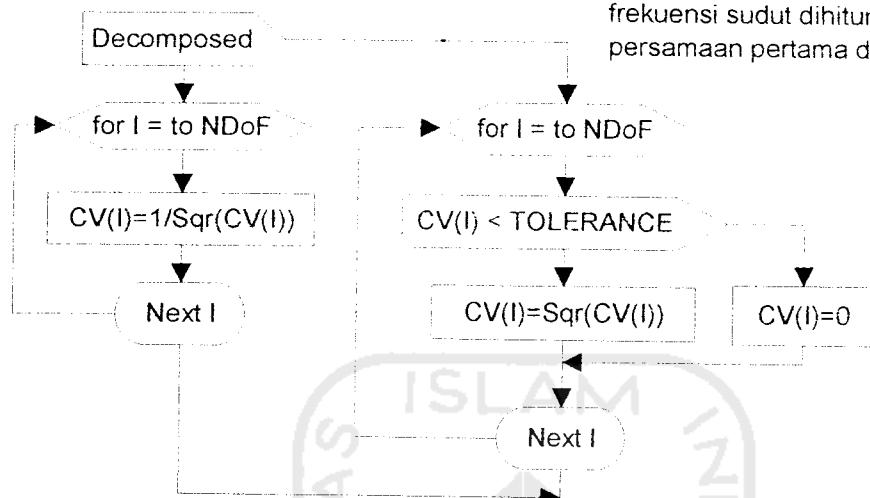
3. Tentukan Sigma2 untuk A tertransformasi dan uji konvergensi





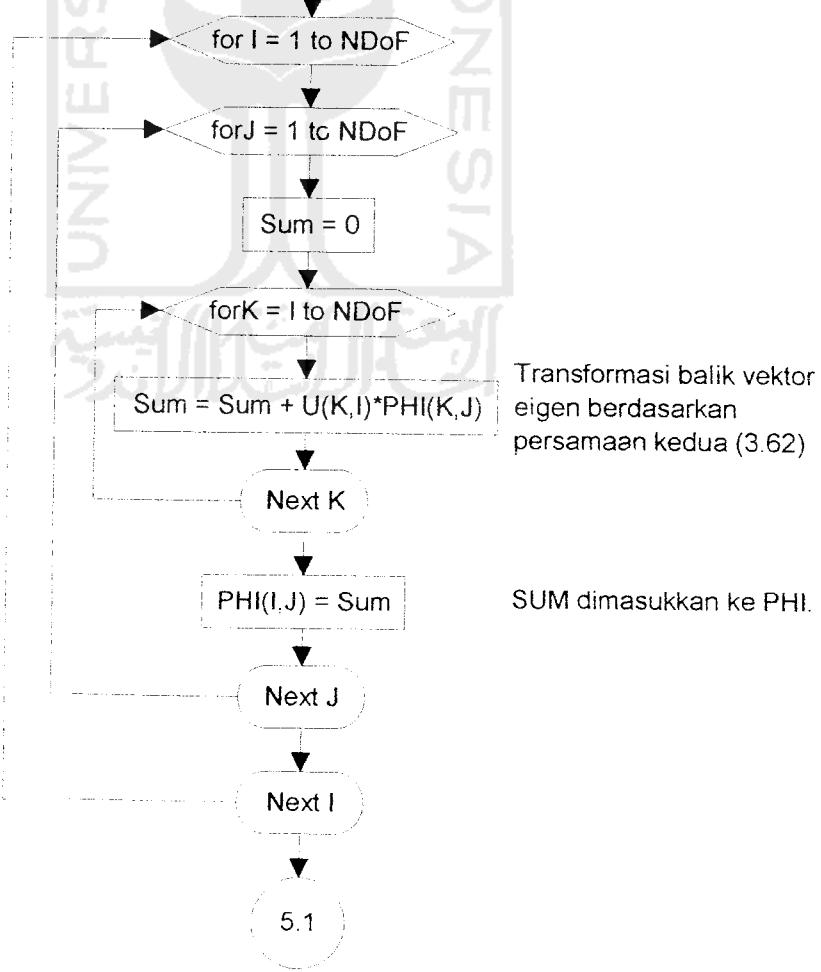
(5) TRANSFORM_EIGENVECTOR

1. Perhitungan Frekuensi Sudut



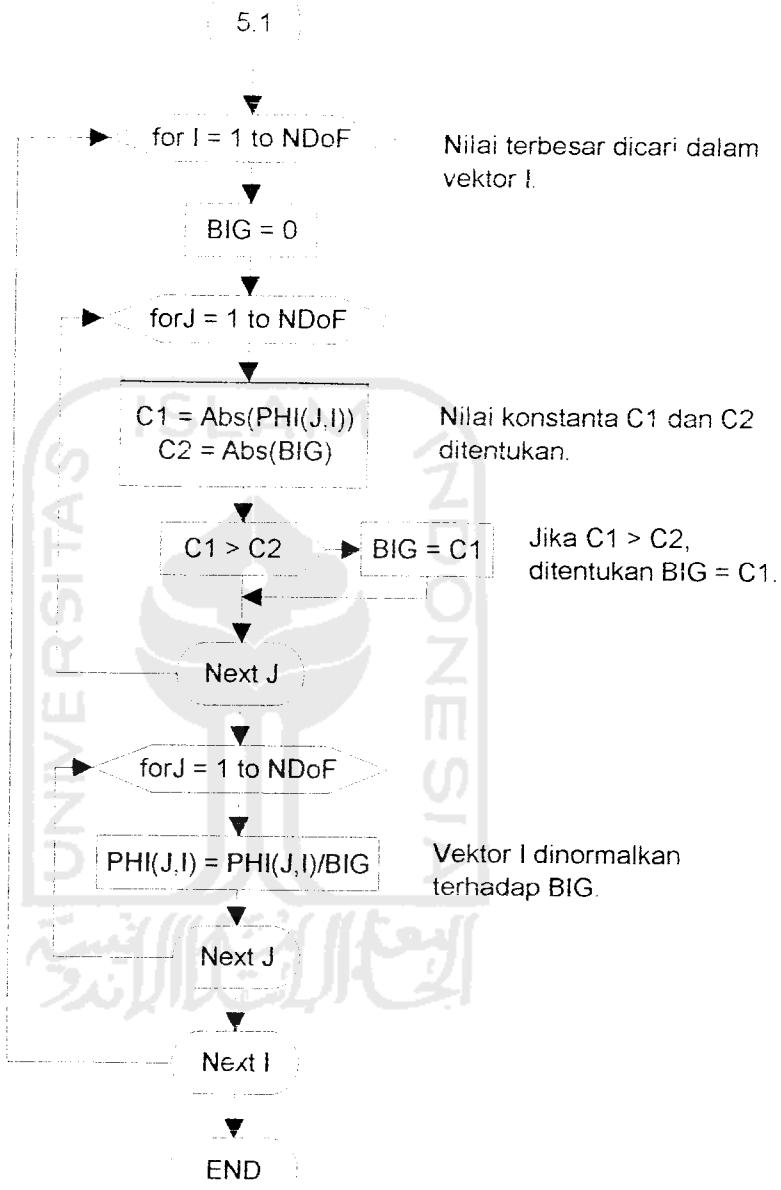
Jika matriks massa terdekomposisi, frekuensi sudut dihitung berdasarkan persamaan pertama dari (3.62)

2. Transformasi Balik Vektoreigen



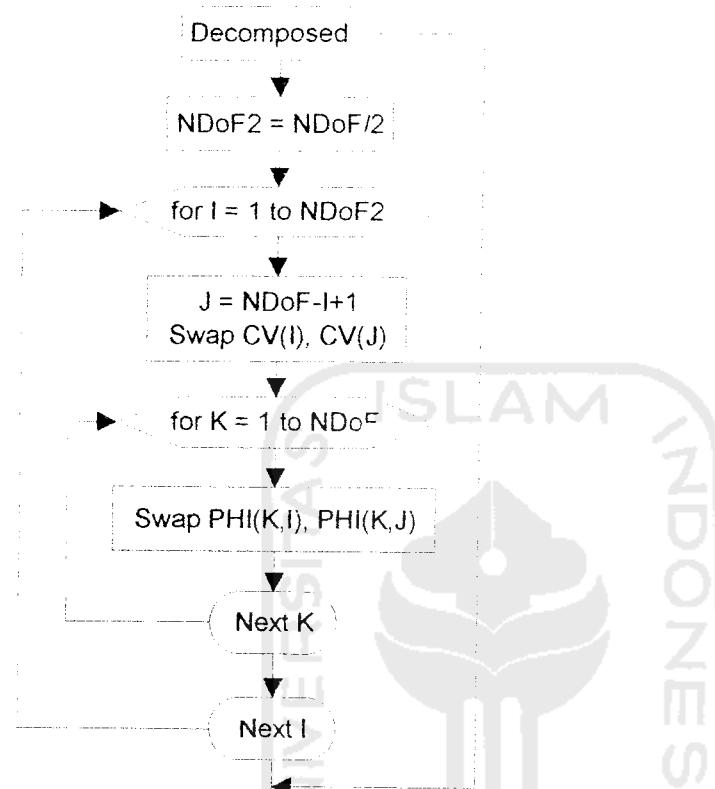
5.1

3. Penormalan vektor eigen terhadap vektor eigen terbesar

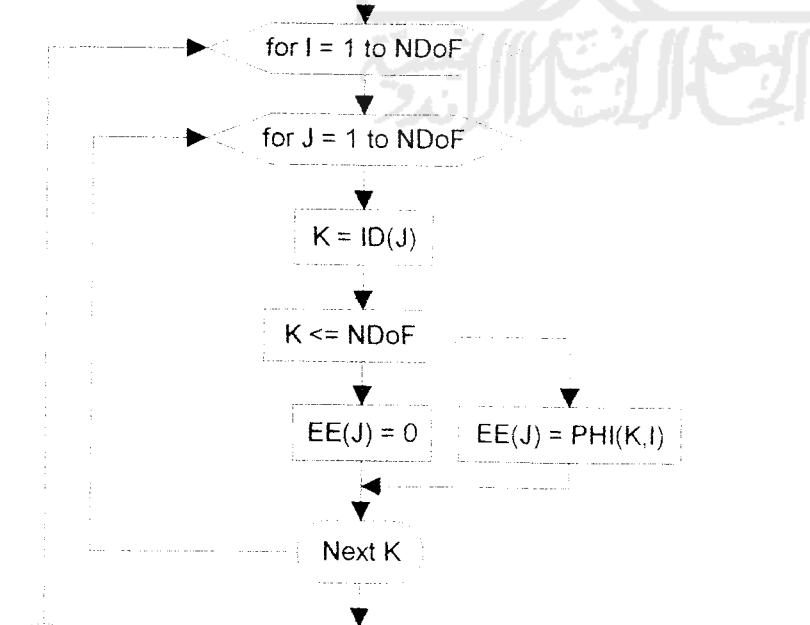


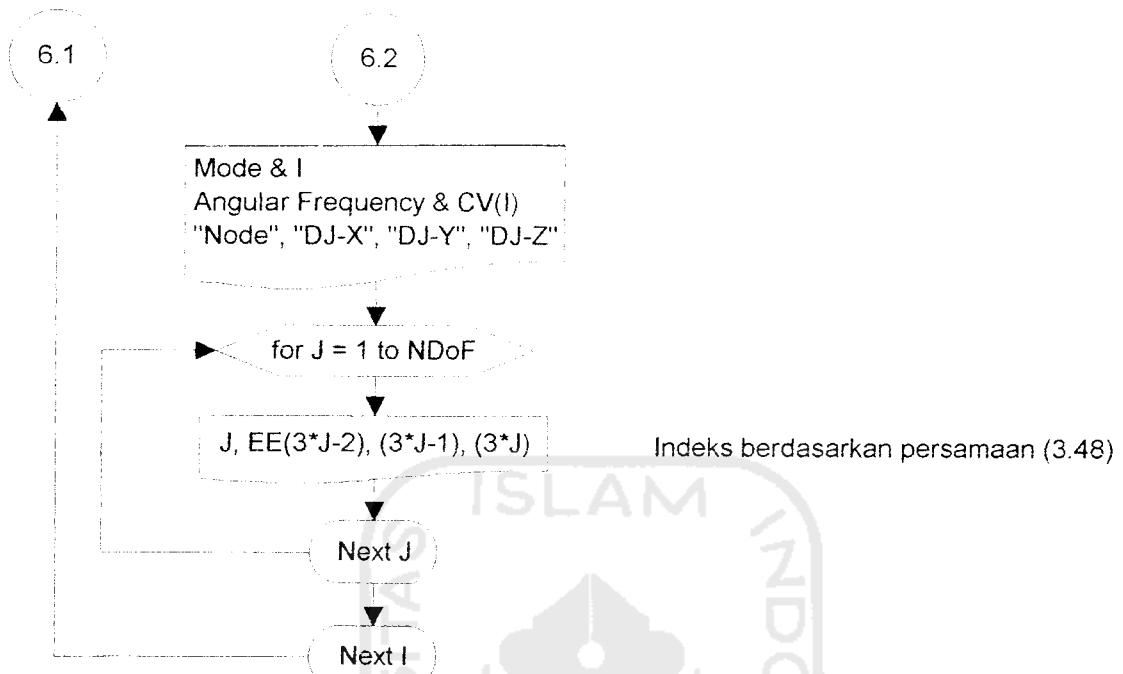
(6) RESULT1_ST

1. Pengurutan kembali frekuensi sudut dan vektor eigen

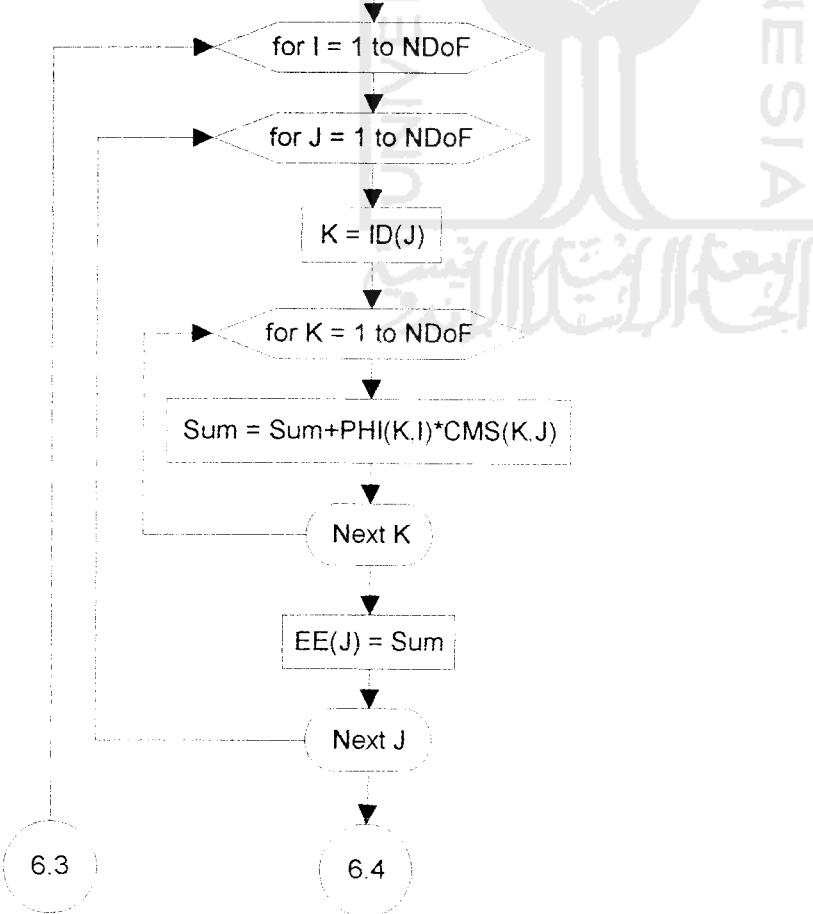


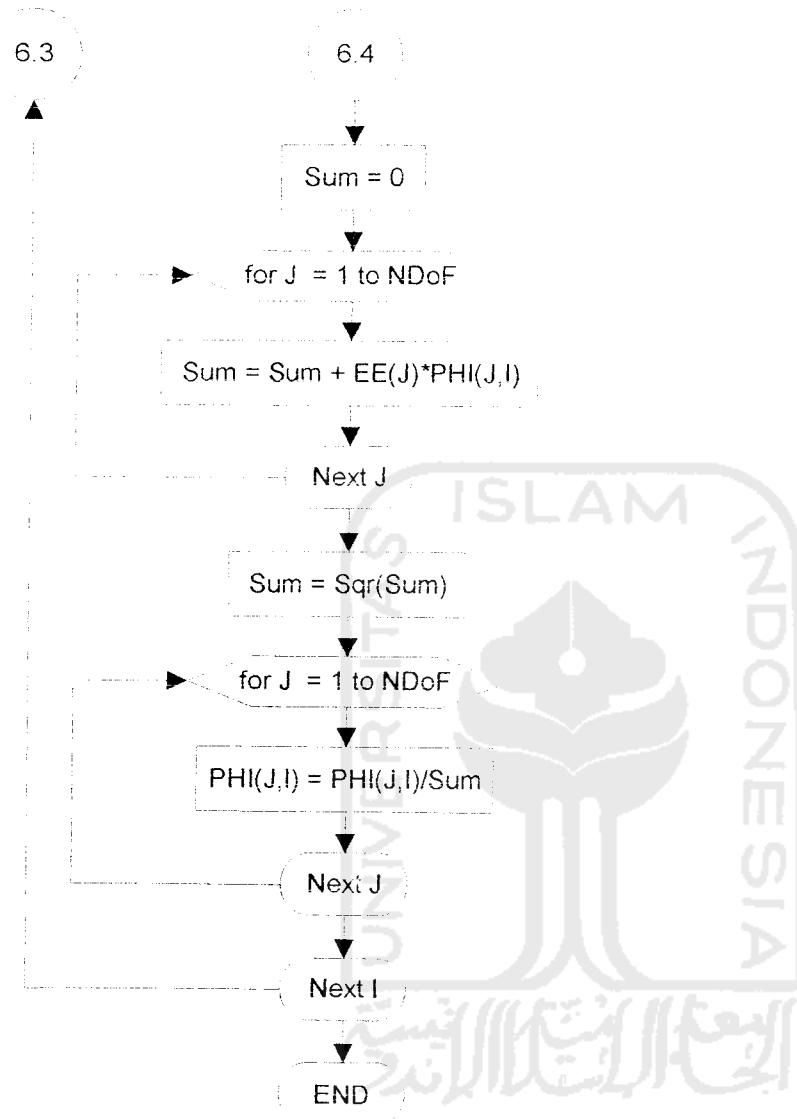
2. Penulisan frekuensi sudut dan vektor eigen





3. Penormalan vektor eigen terhadap matriks massa





(7) DYNAMIC_LOAD_ST

1. Parameter Dinamis

Judul : Loading No. (LN) of (NLS)
 Subjudul : Dynamic Parameters
 NTS DT DampingRatio

NTS, DT, DampingRatio

NTS, DT, DampingRatio

2. Kondisi Awal

ReDim D0(NND)
 ReDim V0(NND)

Judul : Initial Conditions
 Subjudul : NNID NNIV

NNID, NNIV

NNID, NNIV

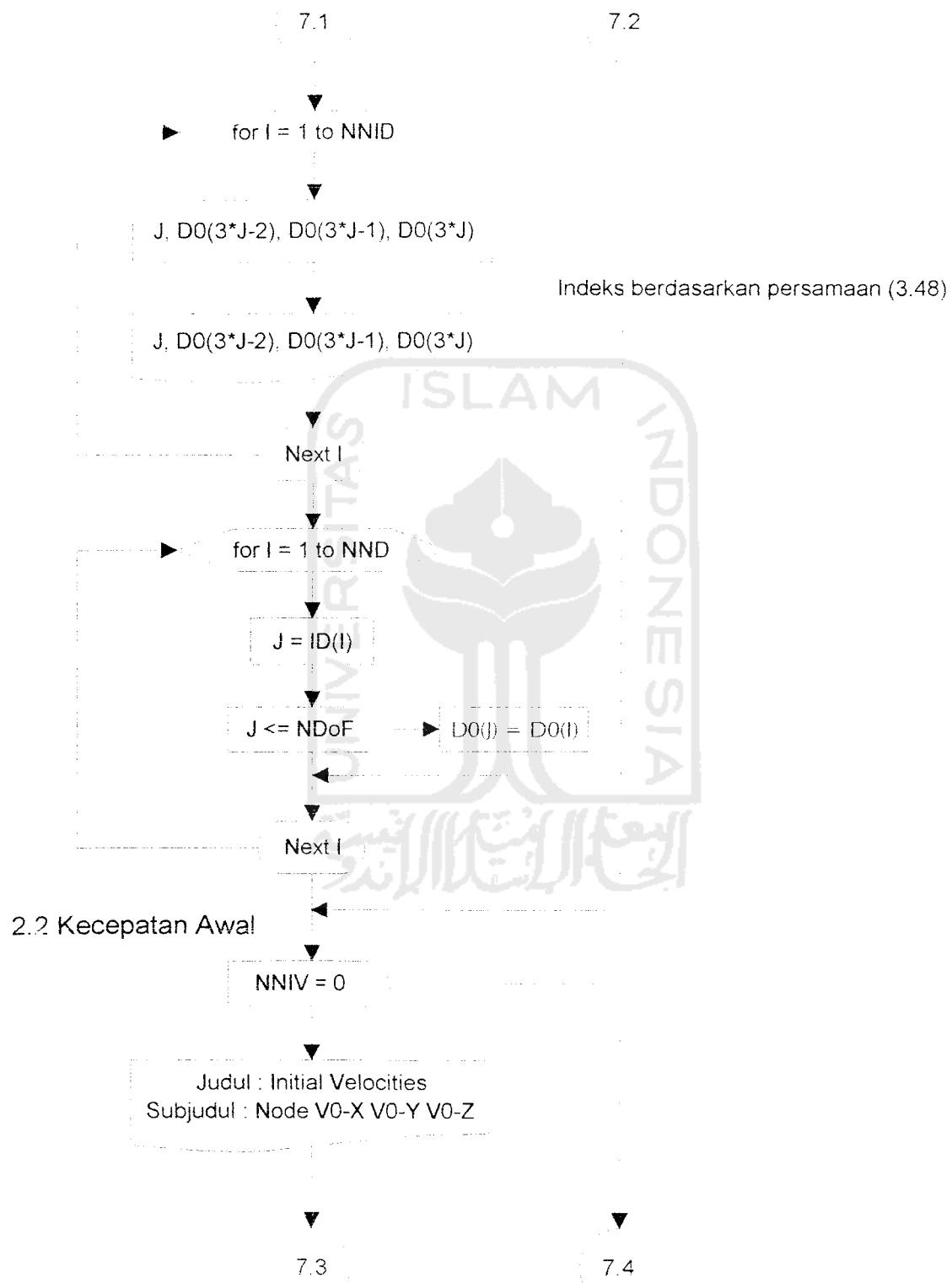
2.1 Anjakan Awal

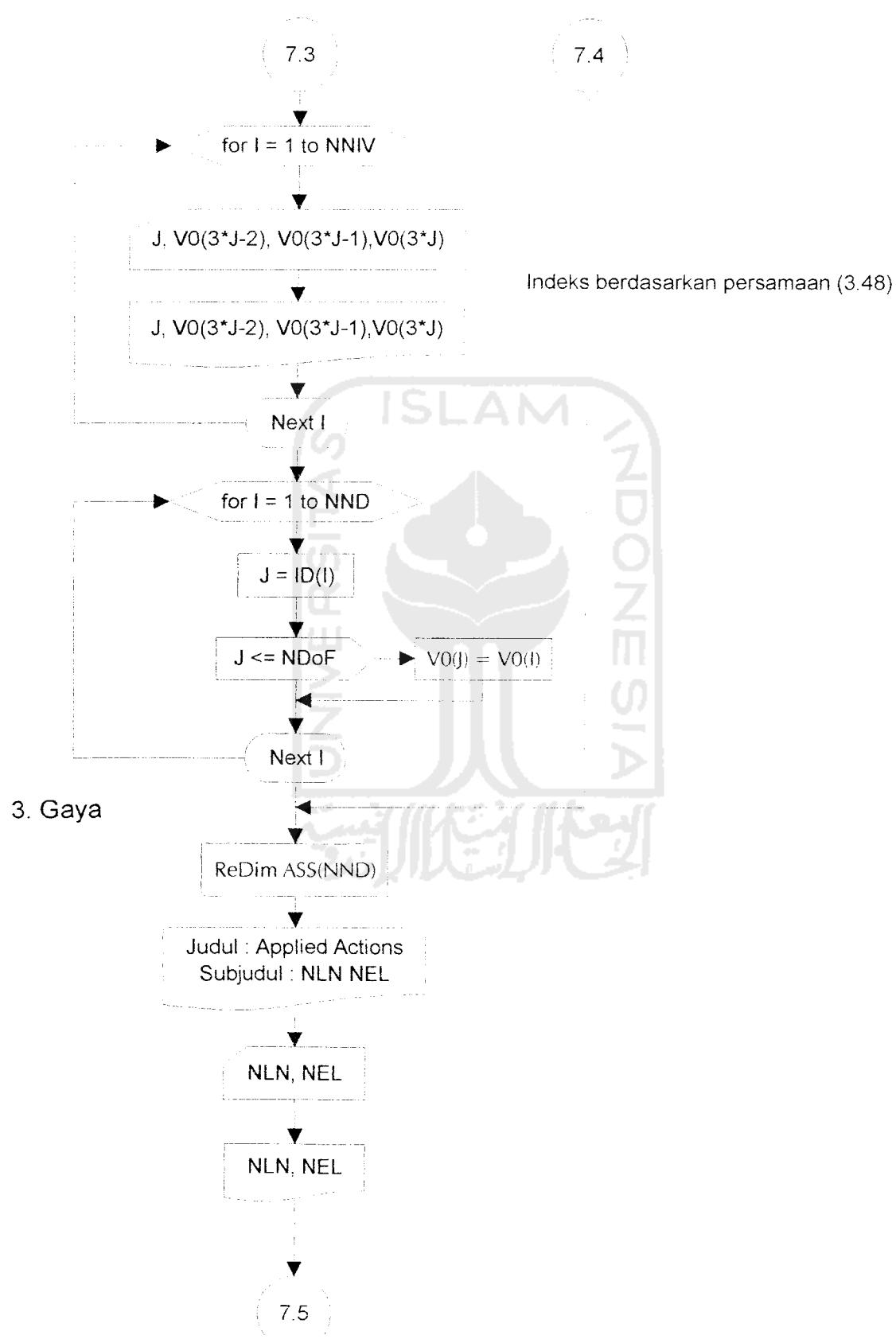
NNID = 0

Judul : Initial Displacement
 Subjudul : Node D0-X D0-Y D0-Z

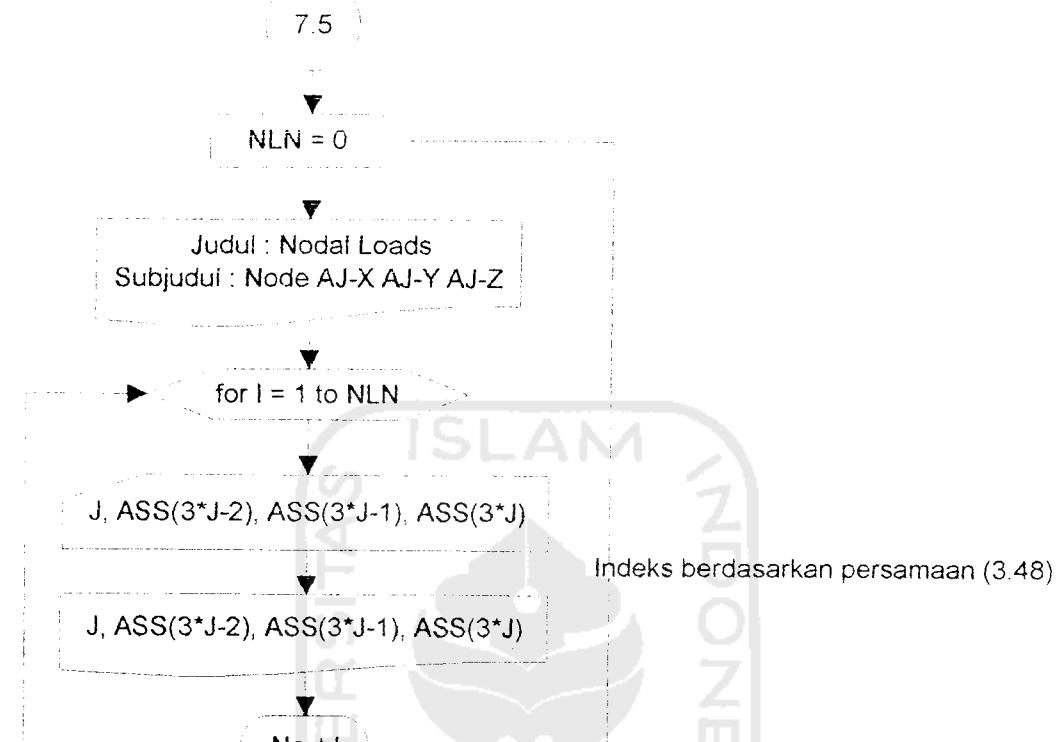
7.1

7.2

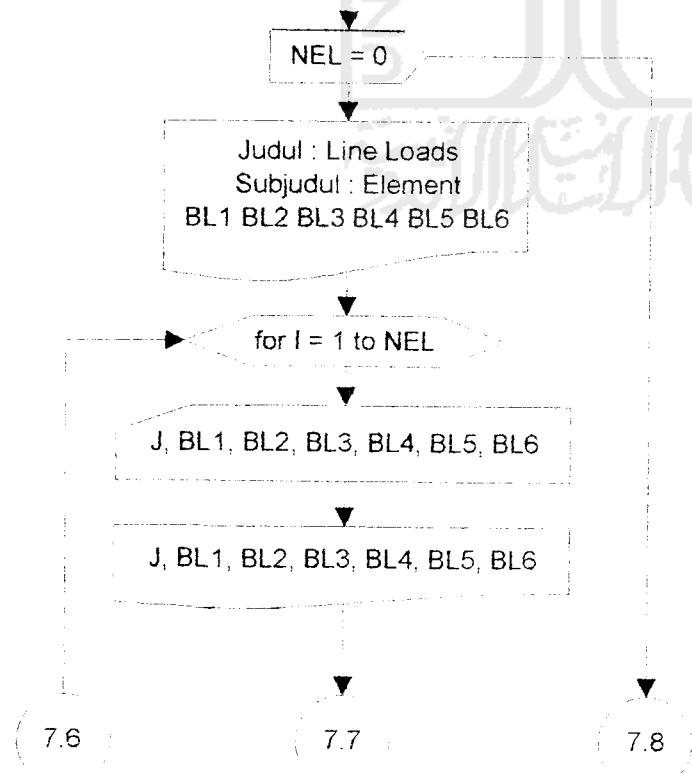


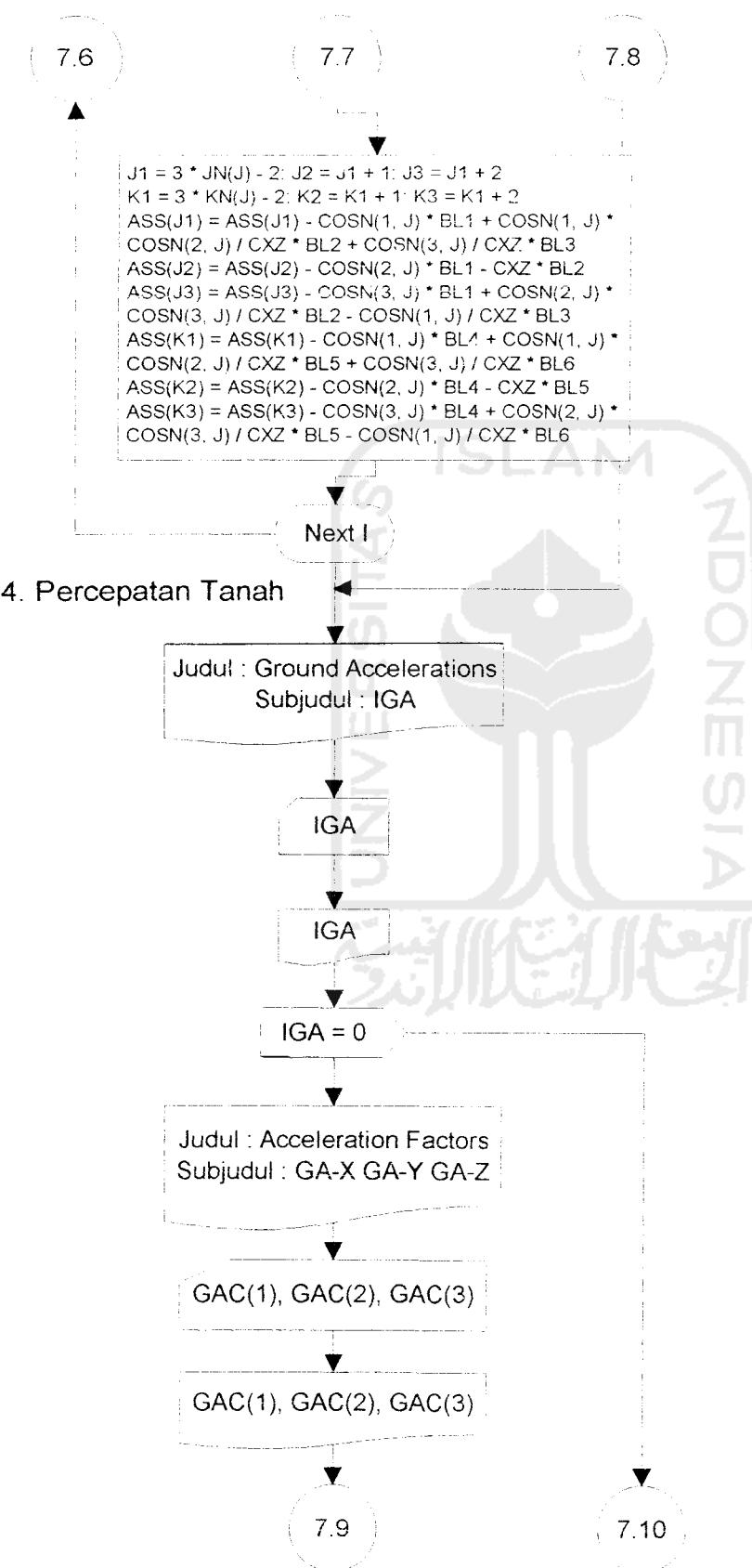


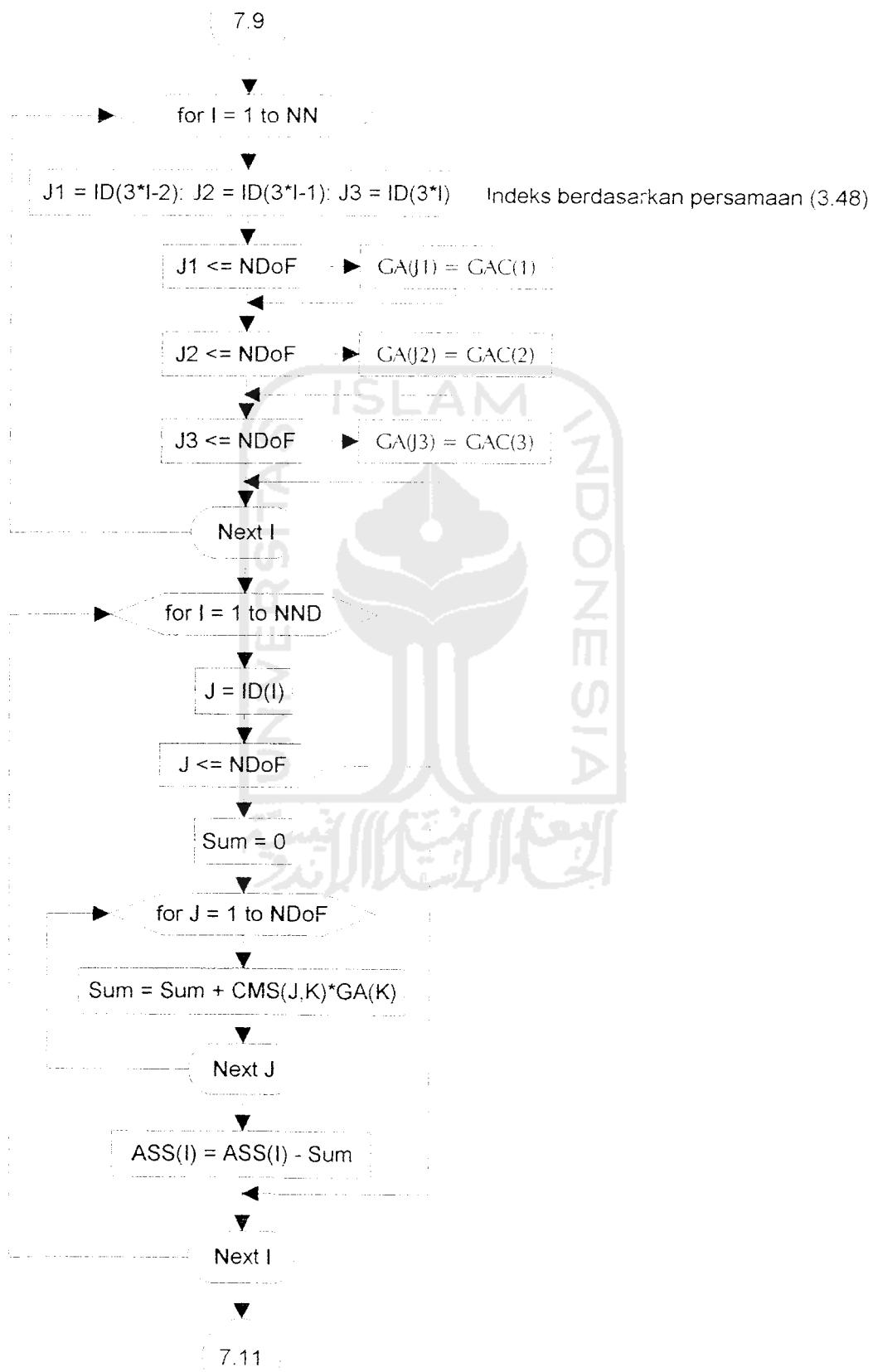
3.1 Beban Titik Buhul

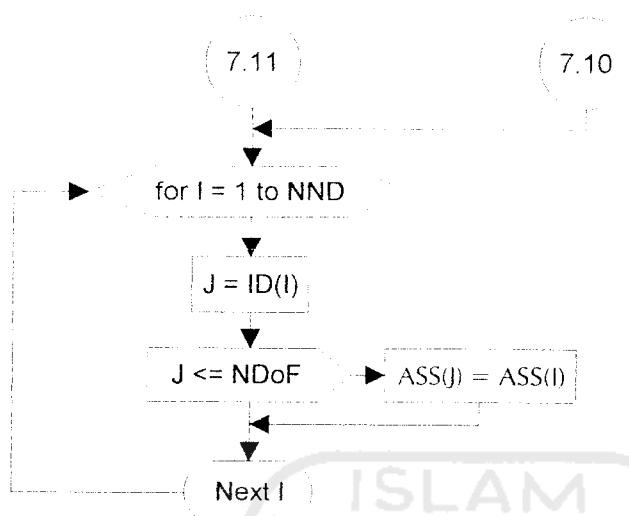


3.2 Beban Elemen

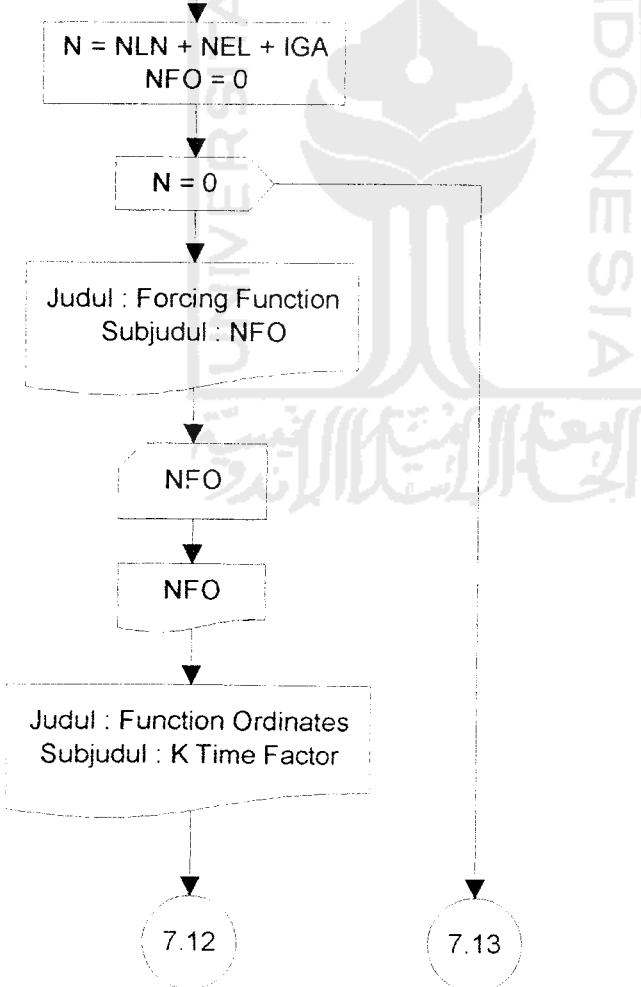


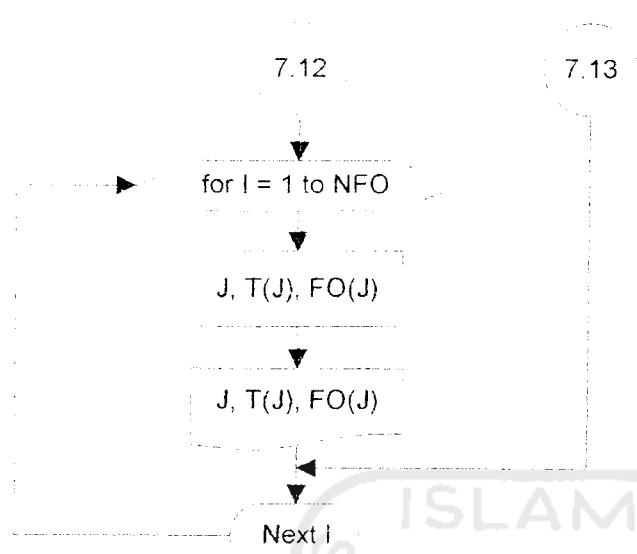




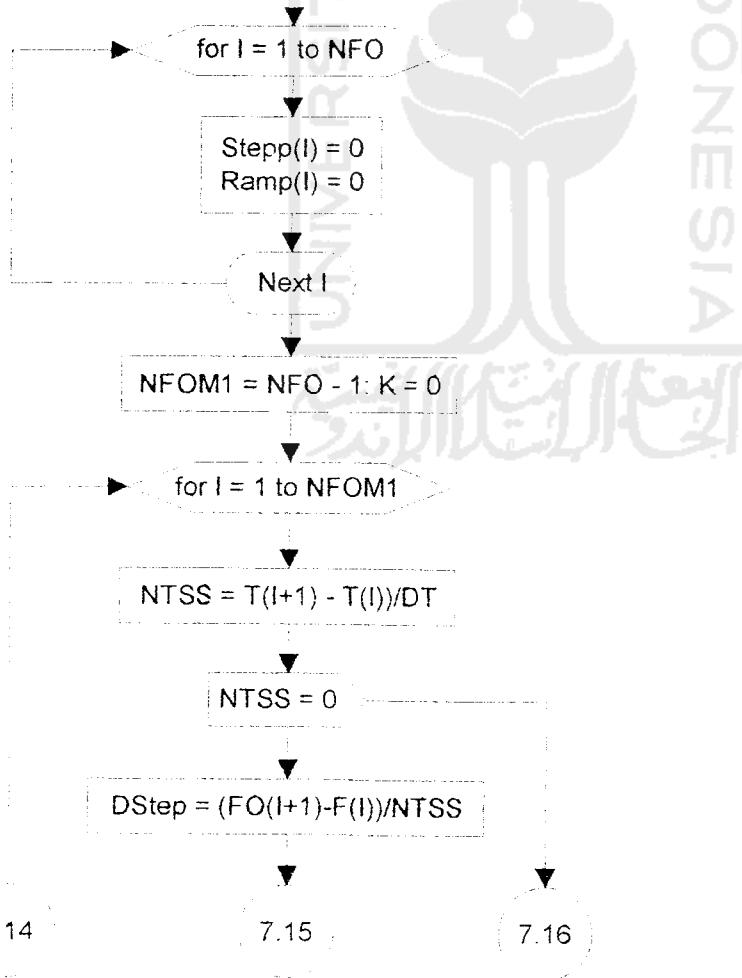


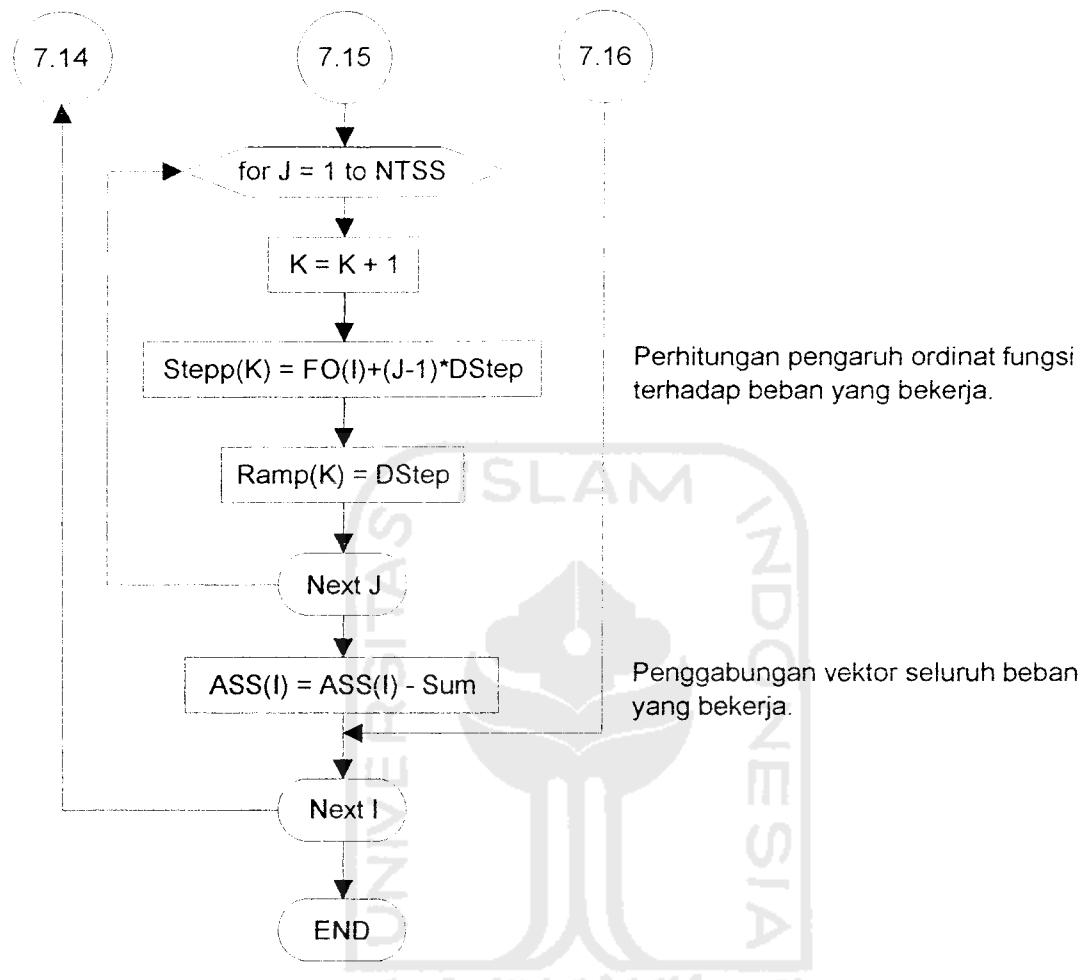
5. Baca Fungsi Gaya





6. Perhitungan Step dan Ramp untuk tiap pertambahan waktu





8. DIRECT_NUMERICAL_INTEGRATION

1. Baca dan Tulis Parameter Integrasi

Alpha, Beta, Gamma

Direct Numerical Integration
 Alpha = (Alpha)
 Beta = (Beta)
 Gamma = (Gamma)

2. Hitung Matriks Redaman Struktur

2.1 Tentukan Faktor SA

for I = 1 to NDoF

C1 = Sqr(2*DampingRatio*CV(I))

C1 dihitung.

for J = 1 to NDoF

Sum = 0

for K = 1 to NDoF

Sum = Sum + CMS(J,K)*PHI(K,I)

M dikalikan dengan Φ_N

Next K

SA(J,I) = SUM*C1

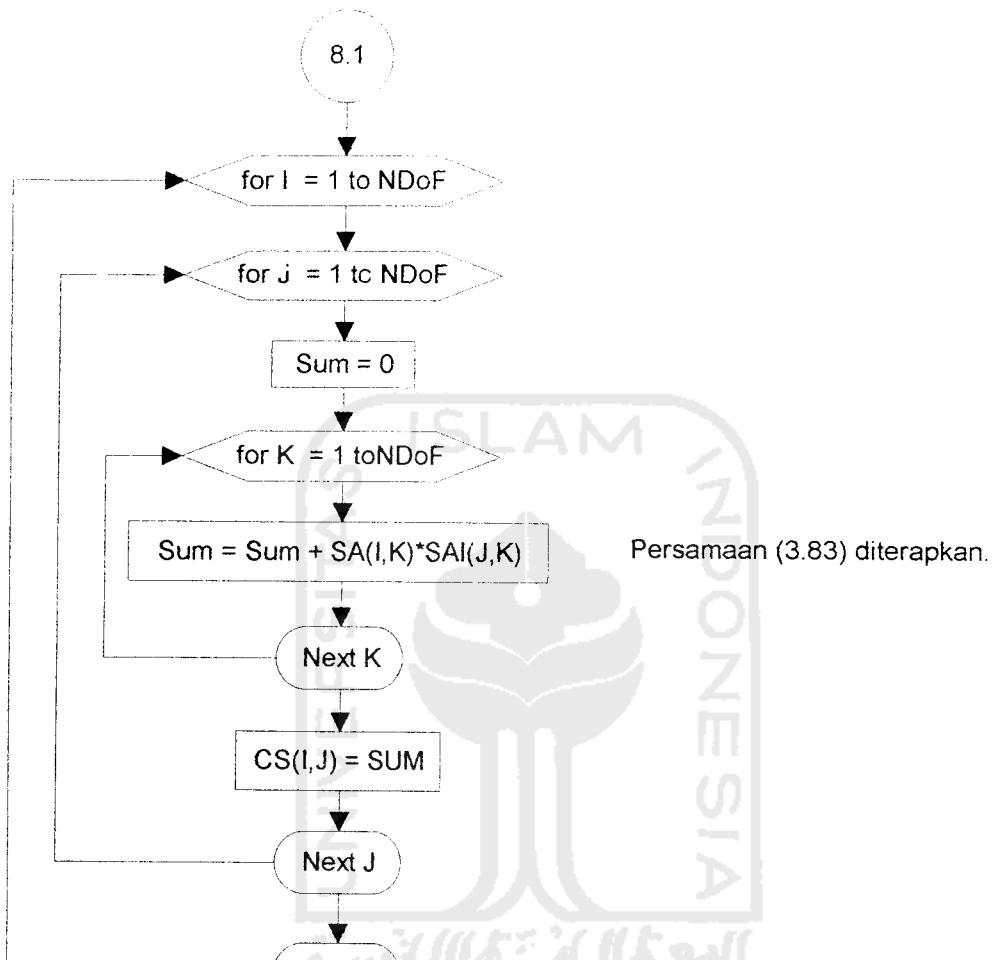
$SA = M\Phi_N C_1 / 2$ dihitung untuk persamaan (3.83)

Next J

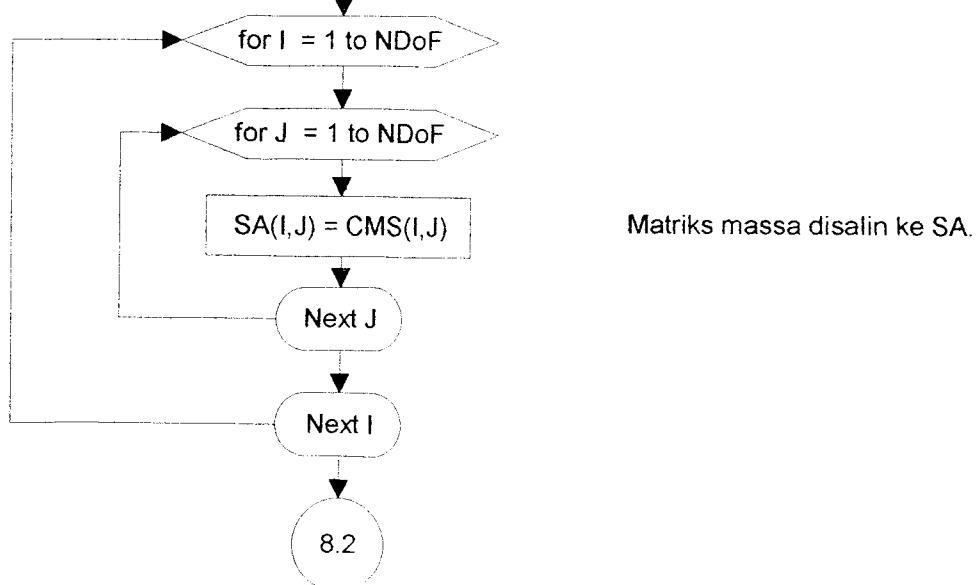
Next I

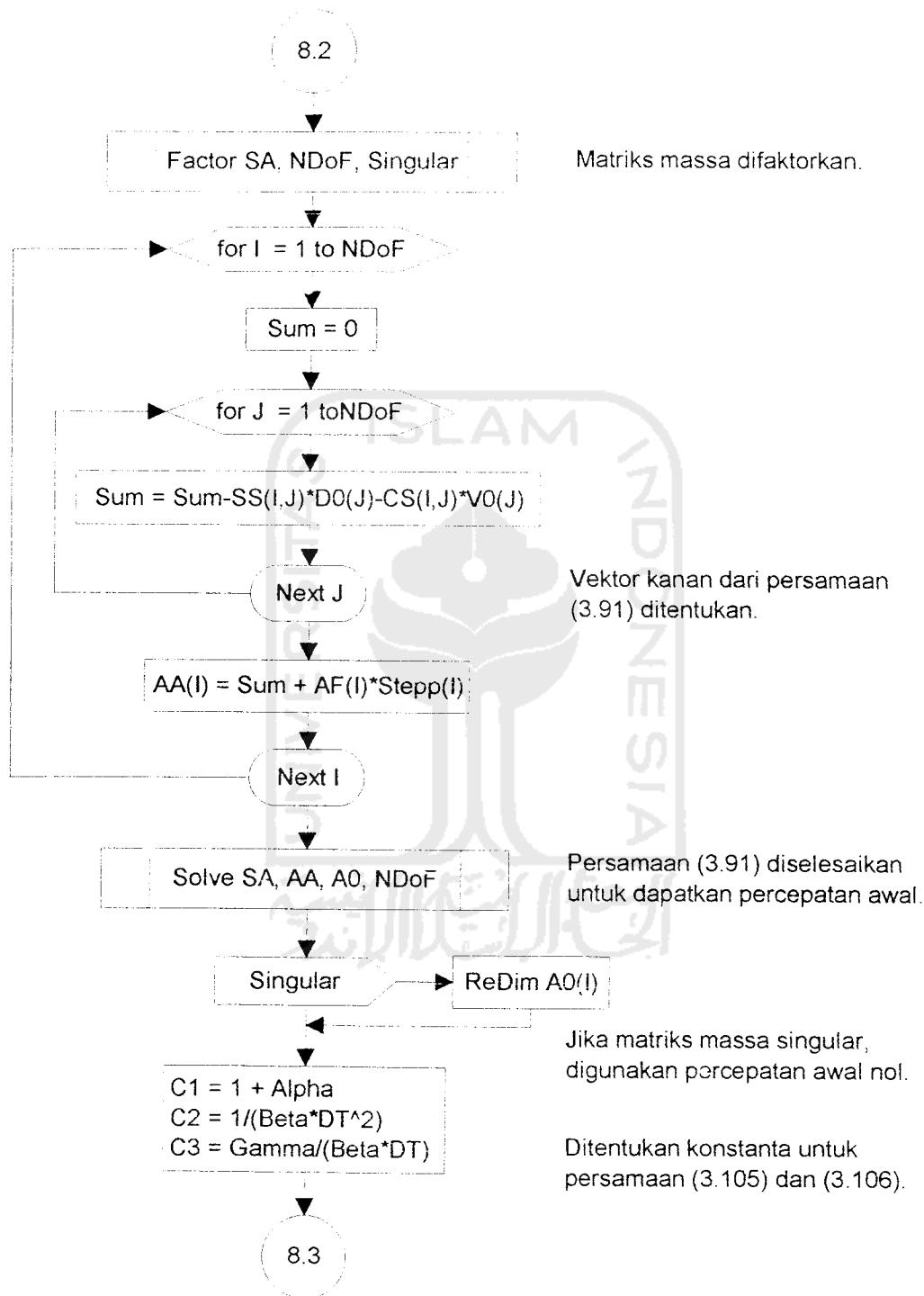
(8.1)

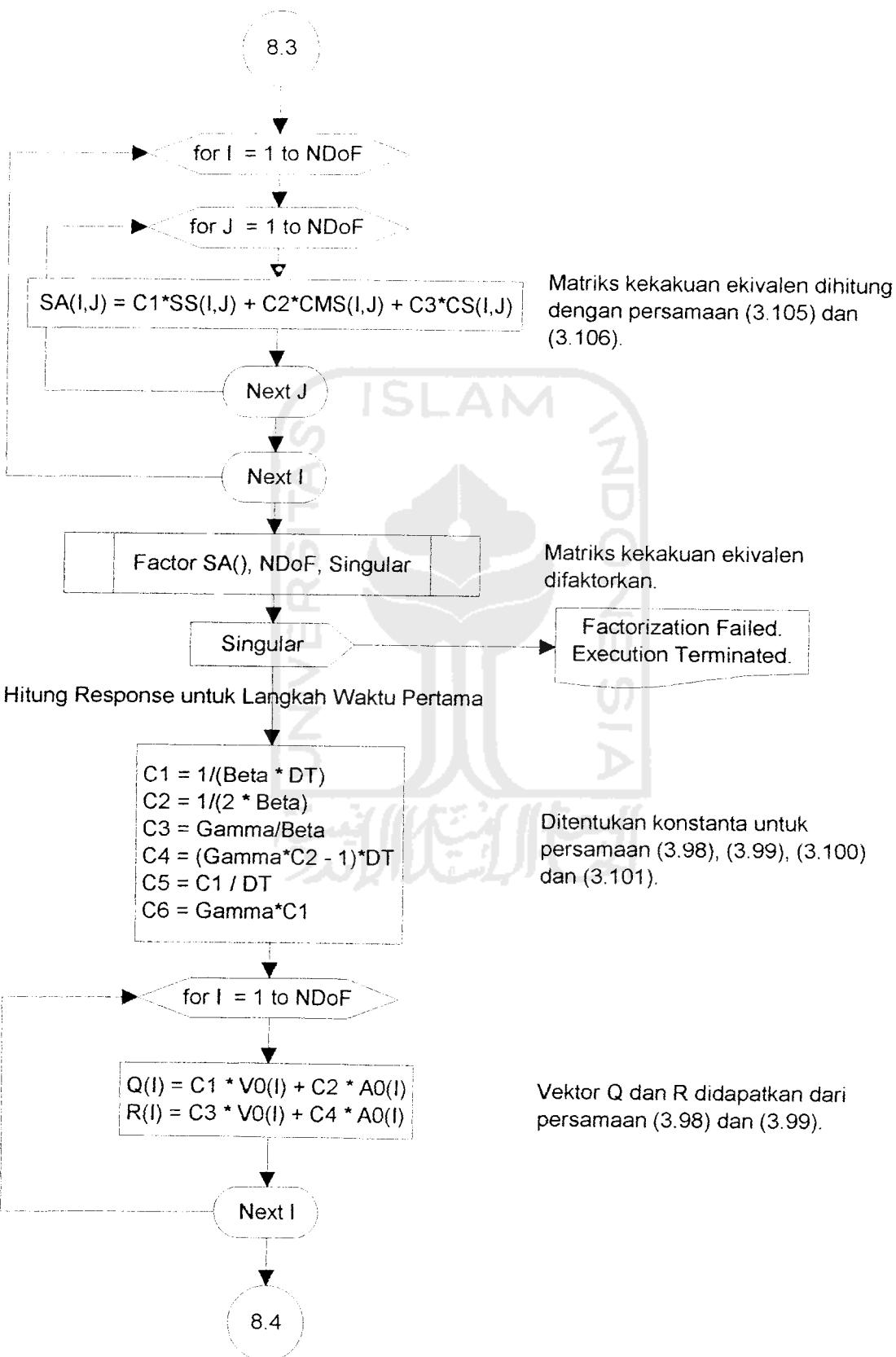
2.2 Kalikan SA dan Transpose-nya

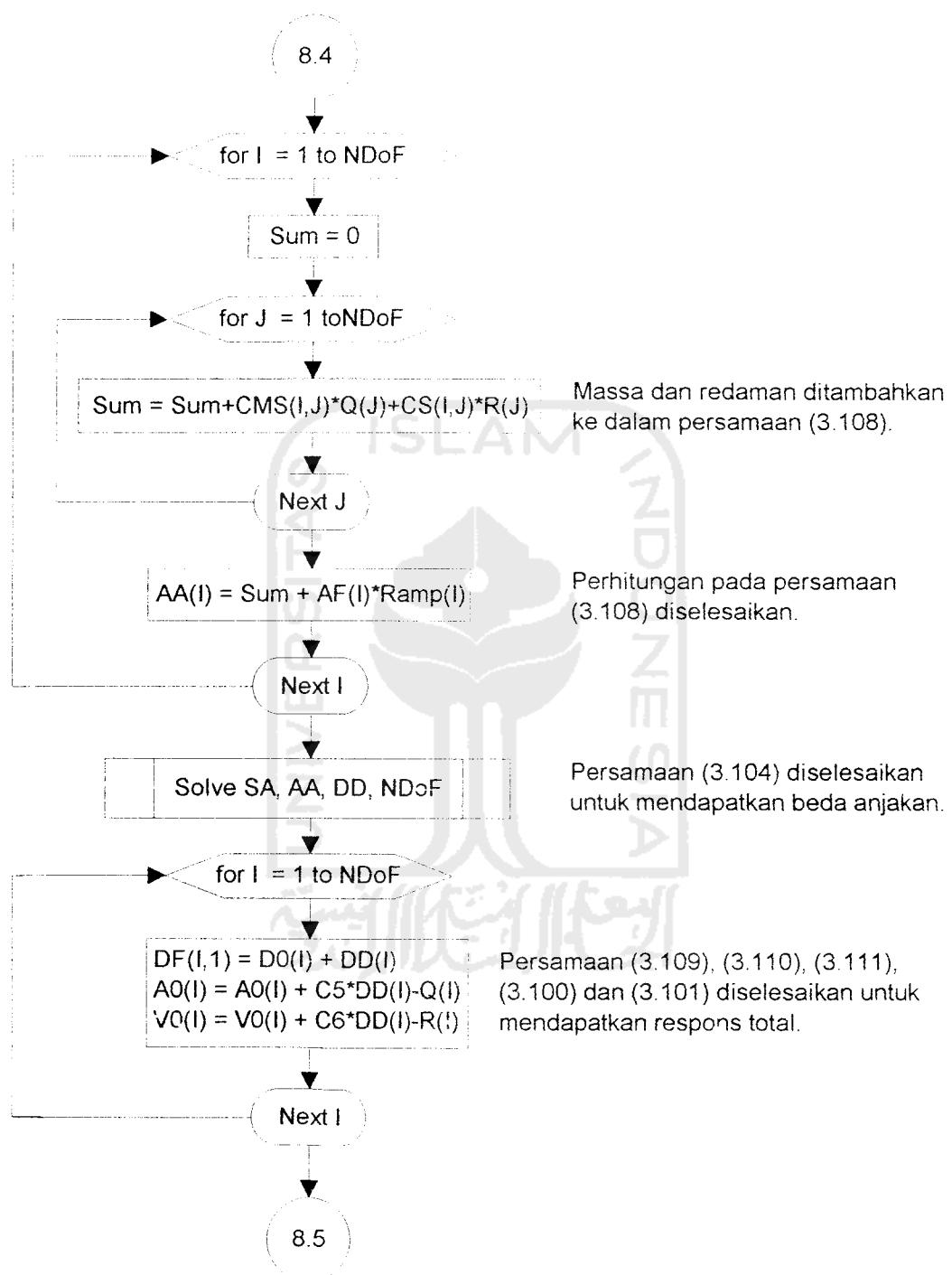


3. Hitung Percepatan Awal

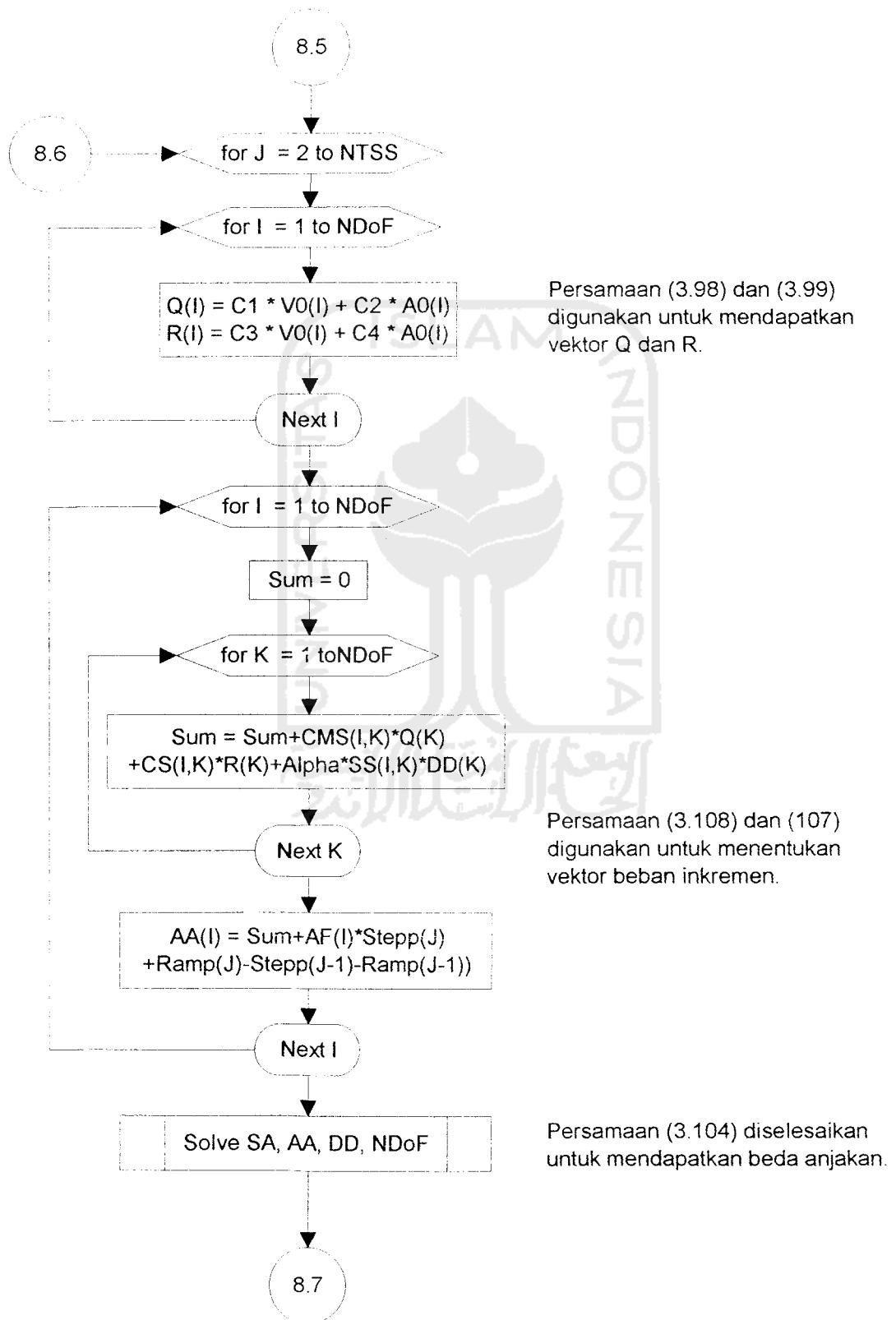


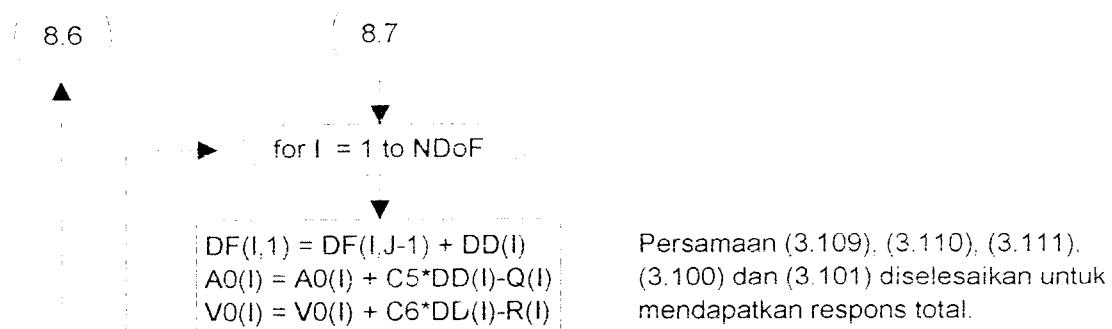






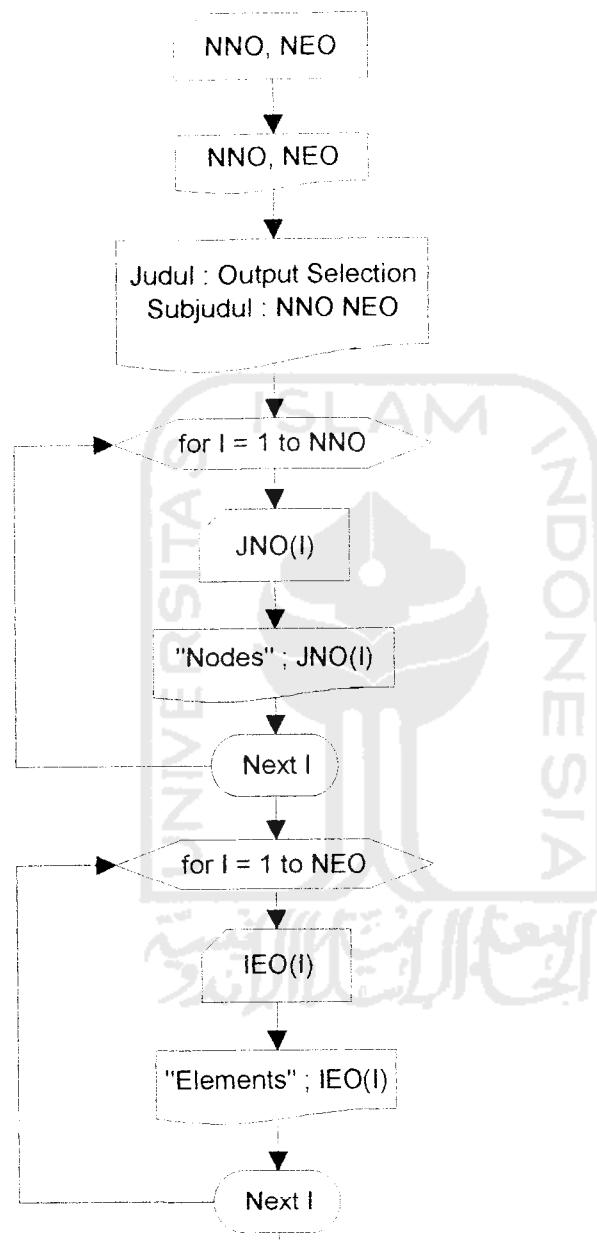
6. Hitung Respons untuk Langkah Waktu Subsekuen



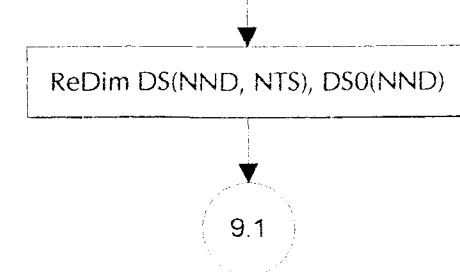


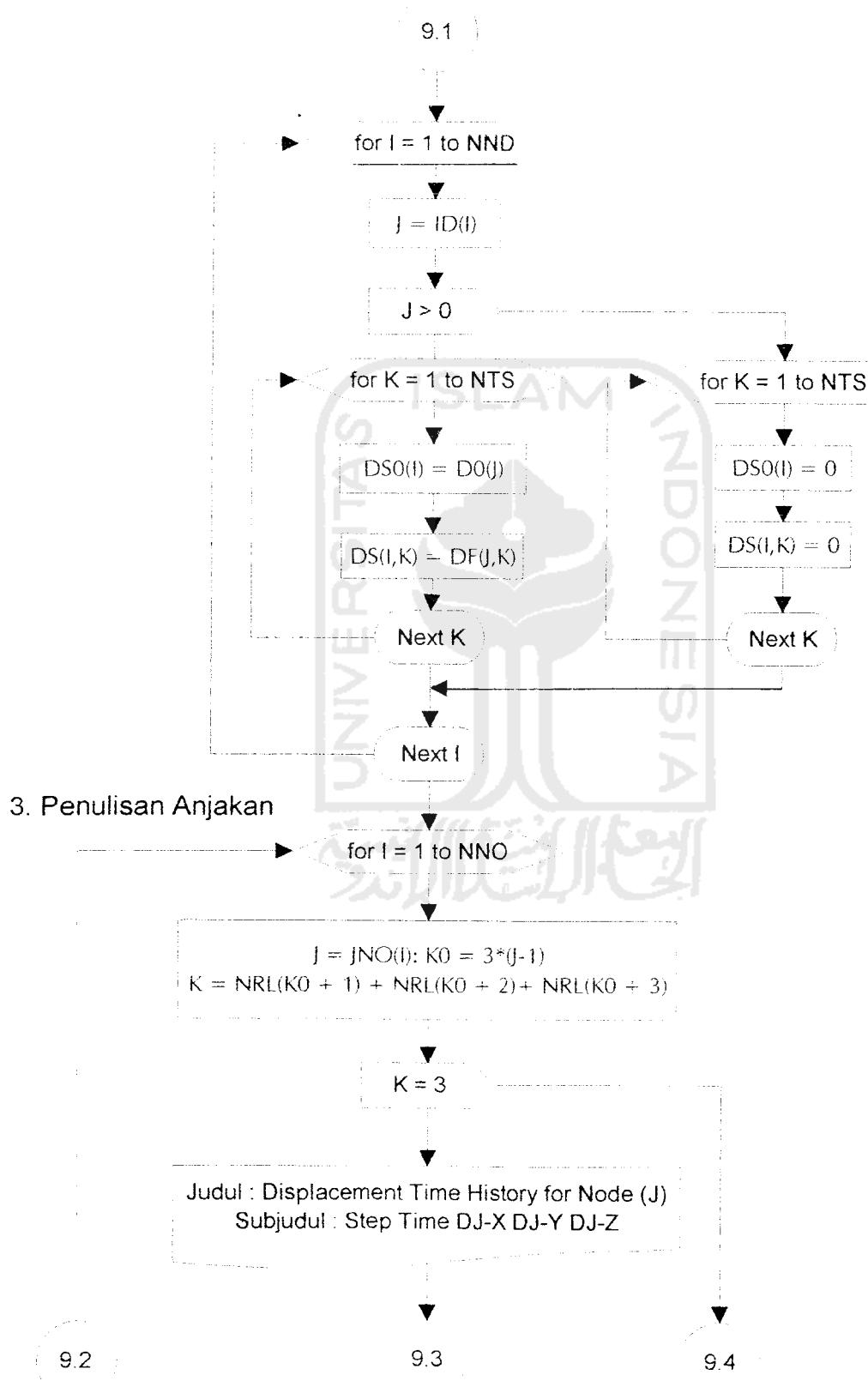
(9) RESULT2_ST

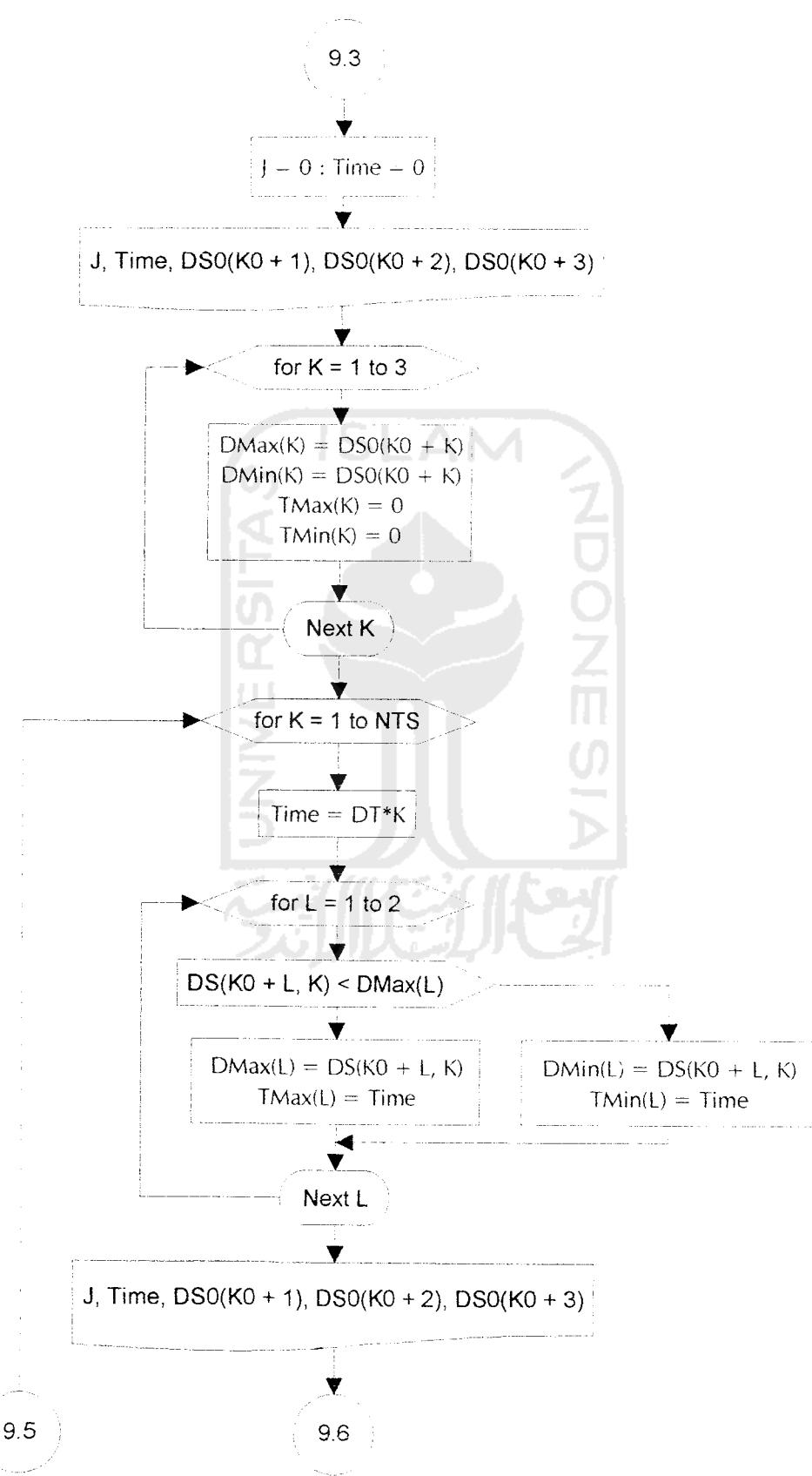
1. Penulisan Pilihan Keluaran

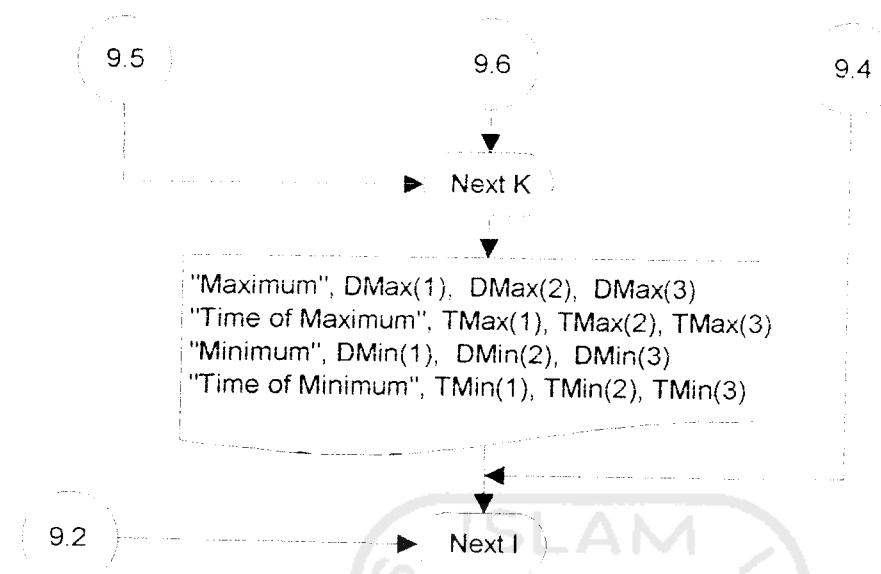


2. Pemindahan Anjakan dari DF ke DS

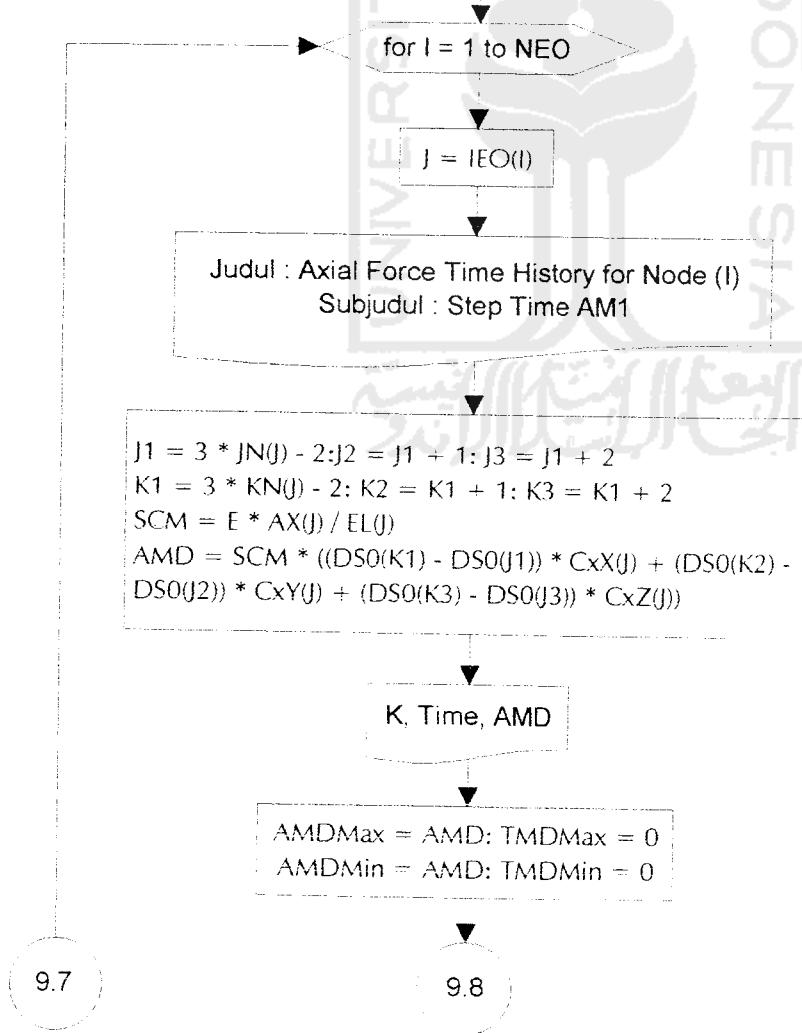


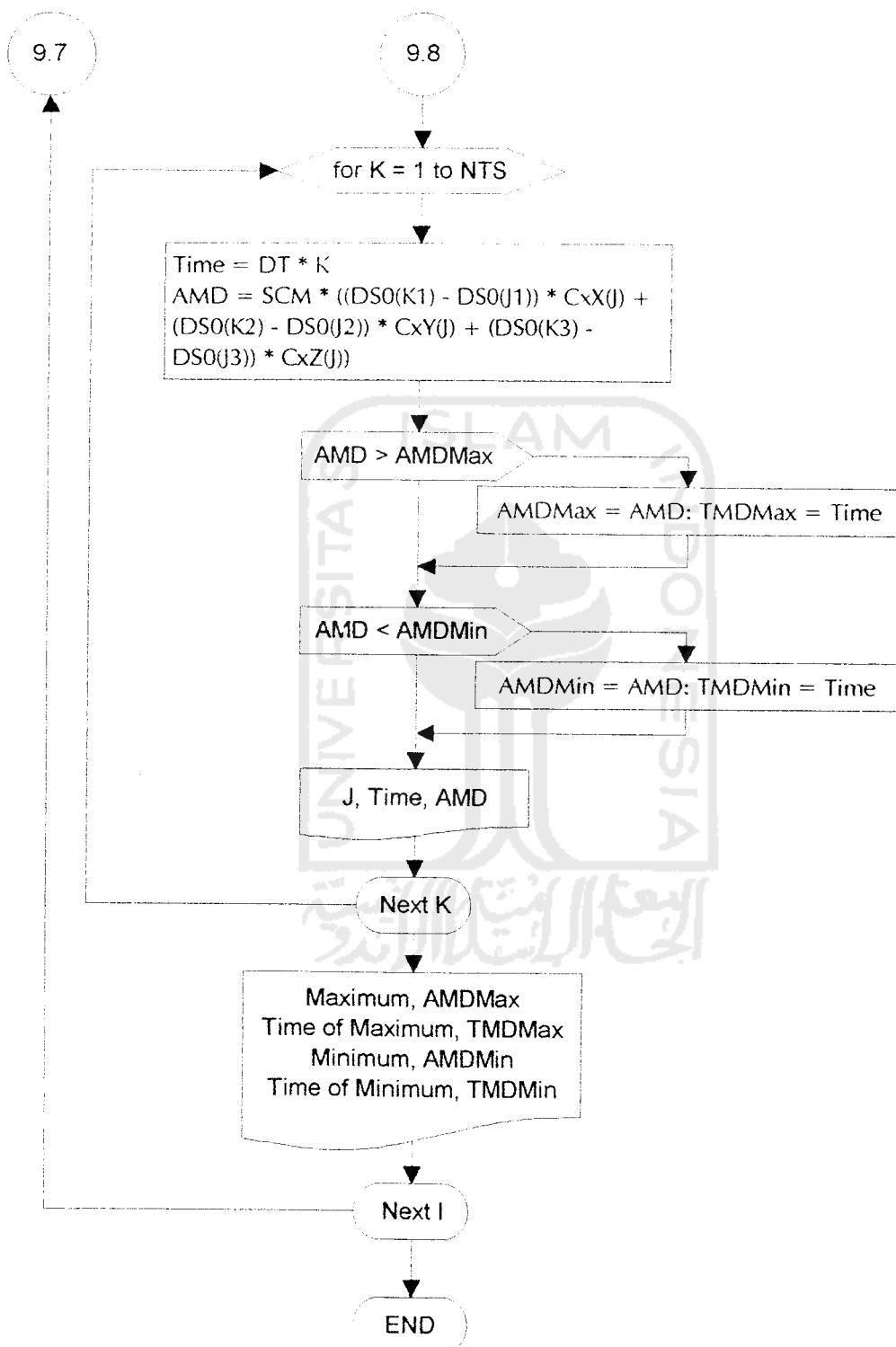






4. Perhitungan dan Penulisan Gaya Aksial





4.6 Penjelasan Variabel

| Variabel | Tipe Data | Cakupan | Keterangan | Sub Program | | | | | | | |
|---------------|-----------|---------|--------------------------------------|-------------|---|---|---|---|---|---|---|
| | | | | 1 | 2 | 3 | 4 | 5 | 6 | 7 | 8 |
| A() | Double | Lokal | Vektor percepatan | | | | X | | | | |
| AF() | Double | Lokal | Vektor aksi pada titik buhul | | | | | | | | X |
| Alpha | Double | Global | Parameter integrasi α | X | | | | | | | X |
| ASS() | Double | Global | Aksi pada titik buhul struktur | X | | | | | | | X |
| AX() | Double | Global | Luas tampang A_x | X | X | | | | X | | X |
| Beta | Double | Global | Parameter integrasi β | X | | | | | | | X |
| BL() | Double | Global | Intensitas beban garis | X | | | | | | | X |
| CMS() | Double | Global | Matriks massa konsisten struktur | X | X | | | | | | X |
| CMU() | Double | Lokal | Lokasi penyimpanan sementara | X | | | | | | | X |
| COSN() | Double | Global | Matriks cosinus arah elemen struktur | X | | | | | | | X |
| CV() | Double | Global | Nilai karakteristik (nilai eigen) | | | | | | | | X |
| DO() | Double | Global | Anjakan awal titik buhul | X | | | | | | | X |
| DampingRatio | Double | Global | Rasio redaman | X | | | | | | | X |
| Decomposed | Logical | Global | Indikator keadaan matriks CMS, SS | | | | | | | | X |
| DF() | Double | Global | Anjakan pada titik buhul bebas | | | | | | | | X |
| DT | Double | Global | Durasi langkah waktu Δt | X | | | | | | | X |
| Eigenvalue() | Double | Lokal | Matriks nilai eigen | | | | | | | | X |
| Eigenvector() | Double | Lokal | Matriks vektor eigen | | | | | | | | X |
| E | Double | Global | Modulus elastisitas | X | X | | | | | | X |

| | | | | | | | | | |
|------------|---------|--------|---|---|---|---|---|---|---|
| EL() | Double | Global | Panjang elemen struktur | X | X | X | X | X | X |
| Filenumber | Integer | Global | Nomor file | X | X | X | X | X | X |
| FO() | Double | Global | Ordinat fungsi | X | X | X | X | X | X |
| GAC() | Double | Global | Matriks percepatan tanah | X | X | X | X | X | X |
| Gamma | Double | Global | Parameter integrasi γ | X | X | X | X | X | X |
| ID() | Integer | Global | Indeks anjakan | X | X | X | X | X | X |
| IEO() | Integer | Global | Jumlah elemen untuk keluaran tegangan | X | X | X | X | X | X |
| IGA | Integer | Global | Indikator percepatan tanah | X | X | X | X | X | X |
| JN() | Integer | Global | Nomor titik buhul awal struktur | X | X | X | X | X | X |
| JNO() | Integer | Global | Jumlah titik buhul untuk keluaran anjakan | X | X | X | X | X | X |
| KN() | Integer | Global | Nomor titik buhul akhir struktur | X | X | X | X | X | X |
| LNO() | Integer | Global | Jumlah titik buhul untuk keluaran beban titik buhul | X | X | X | X | X | X |
| NDof | Integer | Global | Jumlah derajat kebebasan | X | X | X | X | X | X |
| NE | Integer | Global | Jumlah elemen struktur | X | X | X | X | X | X |
| NEL | Integer | Global | Jumlah titik buhul terbebani | X | X | X | X | X | X |
| NELO() | Integer | Global | Jumlah titik buhul terbebani untuk keluaran | X | X | X | X | X | X |
| NEO | Integer | Global | Jumlah elemen untuk keluaran | X | X | X | X | X | X |
| NFO | Integer | Global | Jumlah ordinat fungsi | X | X | X | X | X | X |
| NIDO() | Integer | Global | Jumlah anjakan awal untuk keluaran | X | X | X | X | X | X |

| | | | | | | | | | |
|----------|---------|--------|---|---|---|---|---|---|---|
| NIVO() | Integer | Global | Jumlah percepatan awal untuk keluaran | X | | | | | |
| NLN | Integer | Global | Jumlah titik buhul terbebani | X | | | | | X |
| NN | Integer | Global | Jumlah titik buhul | X | | | | X | X |
| NND | Integer | Global | Jumlah anjakan titik buhul | X | X | | | X | X |
| NNID | Integer | Global | Jumlah titik buhul dengan anjakan awal | X | | | | X | X |
| NNIV | Integer | Global | Jumlah titik buhul dengan percepatan awal | X | | | | X | X |
| NNO | Integer | Global | Jumlah titik buhul untuk keluaran | X | | | | | X |
| NNR | Integer | Global | Jumlah kekangan titik buhul | X | | | | X | X |
| NRL() | Integer | Global | Matriks jumlah daftar kekangan | X | | | | X | X |
| NRN | Integer | Global | Jumlah titik buhul terkekang | X | | | | X | X |
| NTS | Integer | Global | Jumlah langkah waktu | X | | | | X | X |
| PHI() | Double | Global | Matriks vektor eigen | | | | X | X | X |
| Ramp() | Double | Global | Vektor ramp | | | | X | X | X |
| RHO | Double | Global | Kerapatan massa ρ | X | | | X | | |
| RNO() | Integer | Global | Jumlah titik buhul terkekang untuk keluaran | | | | X | | |
| SS() | Double | Global | Matriks kekakuan struktur | | | X | X | | X |
| Singular | Logical | Lokal | Indikator keadaan matriks | | | | | | X |
| Step() | Double | Global | Vektor step | | | | | X | X |
| T() | Double | Global | Vektor waktu | | | X | | | X |

| Title | String | Lokal | Judul Permasalahan | | | | | | X |
|---------------|--------|--------|-----------------------------|---|---|---|---|---|---|
| U() | Double | Global | Matriks penampung sementara | | | X | X | | |
| V0() | Double | Global | Vektor kecepatan awal | | X | | | X | X |
| X(), Y(), Z() | Double | Global | Koordinat titik buhul | X | | | | X | |

Keterangan:

Nomor pada sub program menunjukkan:

1. STRUCTURAL_DATA_ST
2. DYNAMIC_DATA_ST
3. STIFFNESS_AND_CONSISTENT_MASS_MATRIX_ST
4. STANDARD_SYMMETRIC
5. FIND_EIGENPAIRS
6. TRANSFORM_EIGENVECTORS
7. RESULT1_ST
8. DYNAMIC_LOAD_ST
9. DIRECT_NUMERIC_INTEGRATION
10. RESULT2_ST