

**TINJAUAN STANDART KESTABILAN TOWER NG STANDAR 30 METER
TERHADAP BEBAN GEMPA DINAMIS DENGAN BERBAGAI SITUS KELAS
TANAH SESUAI SNI 1726-2012**

(Study kasus Tower NG Standart 30 m, Kabupaten Jember)

Sigid Bayu Sudarmaji¹, Muhtar², Pujo Priyono³

Program Studi Teknik Sipil, Fakultas Teknik, Universitas Muhammadiyah Jember

Jl. Karimata 49, Jember 68121, Indonesia

Email: sigid.bayu@gmail.com

Abstract

The development of world telecommunications is growing very rapidly occur today, requires the telecommunications provider to provide a means of expanding the reach of mobile phone signal and internet signal in the form of 2G, 3G and 4G. With it the necessary means of supporting specialized tower BTS (Base Transceiver Station) to carry the antenna at a certain height.

In planning the establishment of the BTS tower. The load effect in the form of self weight live load and wind load. But necessary review of the value of the Twist, Sway, and Displacement due to earthquake loads that occur with a variety of site classes of the soil in the form of rock soil, hard soil, medium soil and soft soil in accordance with SNI 1726-2012.

Keywords : *BTS Tower, value of Twist, Sway, and Displacement, SNI 1726-2012*

1. PENDAHULUAN

Perkembangan dunia telekomunikasi yang berkembang sangat pesat terjadi dewasa ini, menuntut para provider telekomunikasi untuk berlomba-lomba merebut hati banyak para konsumen. Salah satu wujud untuk merebut hati para konsumen adalah dengan perluasan jangkauan sinyal telepon seluler dan sinyal internet dalam bentuk 2G, 3G dan 4G. Keberadaan sinyal telepon dan sinyal internet yang kuat dikarenakan adanya antenna pemancar sinyal ataupun antenna penerima sinyal di wilayah jangkauan area tersebut. Antenna ini akan berfungsi dengan jangkauan yang sesuai dengan kapasitasnya, apabila antenna tersebut terletak diketinggian tertentu. Untuk mensiasati keberadaan antenna yang harus dipasang dalam ketinggian tertentu, mengharuskan pembangunan tower BTS (Base Transceiver Station). BTS adalah bagian dari network element GSM yang berhubungan langsung dengan Mobile Station (MS). Beban yang mempengaruhi Tower BTS adalah beban tower itu sendiri, beban hidup dan beban angin karena pengaruh perbandingan ketinggian dan lebar struktur yang sangat besar. Namun pada pengaplikasian di lapangan dimana penempatan tower BTS yang dilakukan di seluruh wilayah Indonesia dengan situs kelas tanah yang beraneka ragam maka perlunya di analisa akibat beban gempa yang terjadi. Sehingga kita bisa menganalisa berapa besar nilai *Displacement* yang terjadi saat gempa agar tidak melebihi nilai yang di ijin. Sehingga dapat ditentukan rumusan masalah Bagaimana pengaruh beban gempa terhadap nilai *Twist*, *Sway*, dan *Displacement* yang terjadi pada struktur tower BTS, Bagaimana pengaruh situs kelas tanah yang beraneka ragam terhadap nilai *Twist*, *Sway*, dan *Displacement* yang terjadi pada struktur tower BTS saat terjadi gempa dan Berapa besar pengaruh *Displacement* pada arah x, y, z yang terjadi akibat beban gempa.

2. METODE PENELITIAN

Data Umum

Perencanaan struktur baja dan konstruksi tower, antara lain :

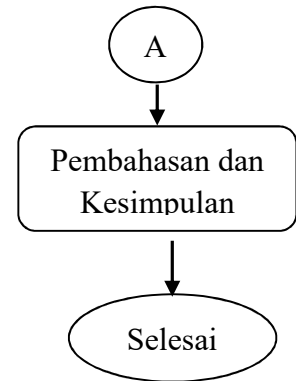
1. EIA-222F "Structural Standards for Steel Antenna Tower and Antenna Supporting Structure ."
2. American Institute of Steel Construction (AISC).
3. American Society For Testing And Materials (ASTM).
4. The fabrication and materials of the tower will be according to the relevant Indonesian Standard and/or Japanese Industrial Standard.
5. American Concrete Institute (ACI 318RM-99)
6. SNI 1726-2012 Tata Cara Perencanaan Struktur Bangunan Gedung Dan Non Gedung
7. *Aplikasi Sap 2000 V.14, MS tower V6.02*

Perancangan Struktur Atas

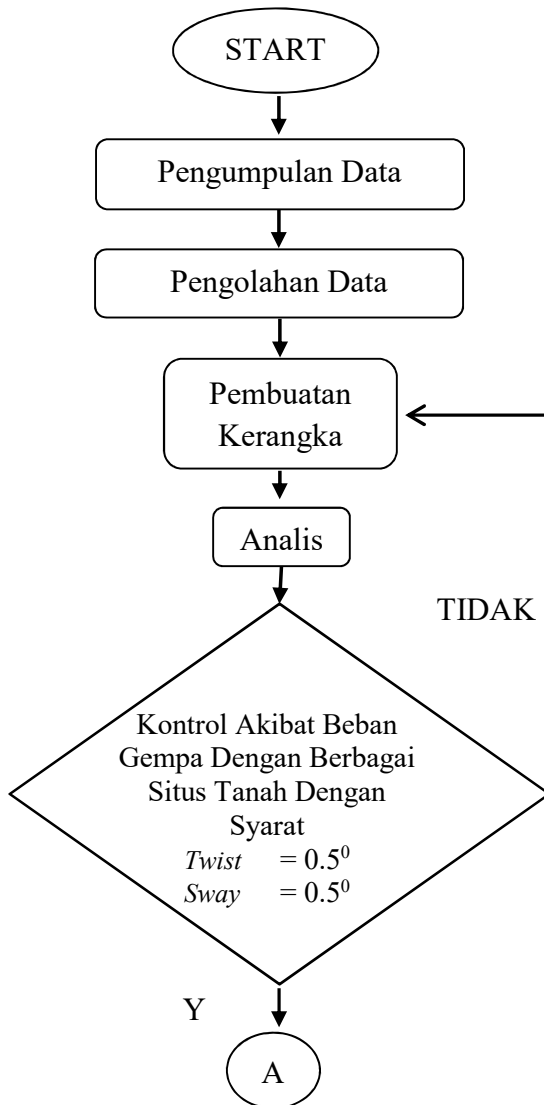
Data – data yang diperlukan, berupa :

1. *Tinggi Menara : 30.00 meter*
2. *Material*
 - a. *Angle & Plate Fy 245, Fu 400*
 - b. *Bolt Fy 600, Fu 800*
 - c. *Anchor Fy 245, Fu 400*
3. *Elevasi Tower : 0.0 meter Above Ground Level*
4. *Kecepatan Angin Maksimum (V). Dalam desain struktur menara, angin dasar (mil tercepat) kecepatan diambil: $V = 120 \text{ km/jam} = 33.33 \text{ m/detik}$.*
5. *Kecepatan Angin Operasional (V) Untuk analisis Pemindahan, kecepatan angin dasar (mil tercepat) diambil: $V = 84 \text{ km/jam} = 23.33 \text{ m/detik}$.*
Twist / puntiran = 0.5°
Sway / goyangan = 0.5°
Displacement / Perpindahan = $H/200$

6. *Beban Antenna*
 - a. *Satu Ring Mounting Antena Disk Diameter (-) pada elevasi ± 28 m.*
 - b. *Sembilan Sectoral Antena Disk Diameter 2.5 m pada elevasi ± 28 m.*
 - c. *Sembilan Antenna RRU pada elevasi ± 25.0 m.*
 - d. *Enam Antenna Microwave pada elevasi ± 24.0 m.*



Flowchart Tahap Perencanaan



3. HASIL DAN PEMBAHASAN

Data Perencanaan

1. *Tinggi Menara : 30.00 meter*
2. *Material*
 - a. *Angle & Plate Fy 245, Fu 400*
 - b. *Bolt Fy 600, Fu 800*
 - c. *Anchor Fy 245, Fu 400*
3. *Elevasi Tower : 0.0 meter Above Ground Level*
4. *Dimensi Profil Menggunakan Baja Siku Sama Kaki*

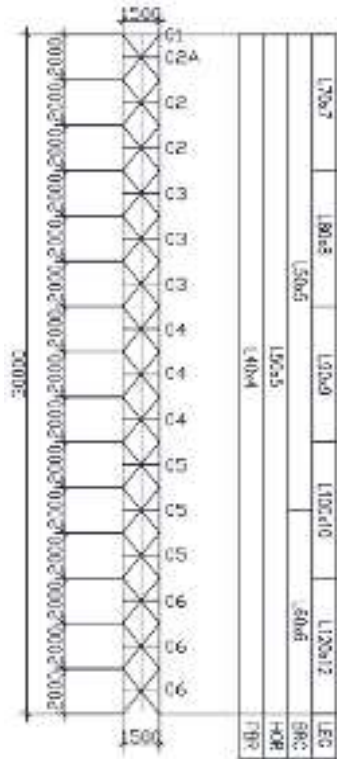
Tabel 1 Profil Baja Siku Sama Kaki

No	Dimensi	W (mm)	L (mm)	W (mm)
1	100	100	100	100
2	125	125	125	125
3	150	150	150	150
4	175	175	175	175
5	200	200	200	200
6	225	225	225	225
7	250	250	250	250
8	275	275	275	275
9	300	300	300	300

5. *Beban Antenna*
 - a. *Satu Ring Mounting Antena Disk Diameter (-), berat 2.5 kg pada elevasi ± 28 m.*
 - b. *Sembilan Sectoral Antena Disk Diameter 2.5 m, berat 40 kg pada elevasi ± 28 m.*
 - c. *Sembilan Antenna RRU Disk Diameter(-), berat 25 kg pada elevasi ± 25.0 m.*
 - d. *Enam Antenna Microwave Disk Diameter (0.6), berat 30 kg pada elevasi. ± 24.0 m.*

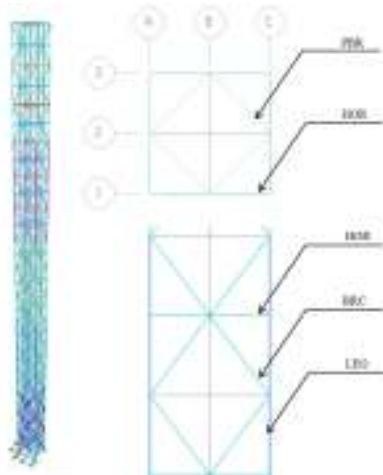
Pemodelan Struktur

1. Penempatan profil baja siku sama kaki pada struktur tower.



Gambar 1 Pemodelan Struktur Tower

2. Pemodelan struktur menggunakan aplikasi SAP 2000 V.14



Gambar 2 Pemodelan Struktur Tower Pada Sap 2000V.14

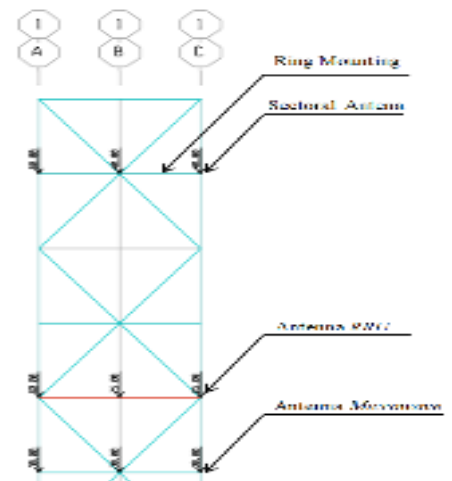
Penempatan Beban Antena

Tabel 2 Penempatan Beban Antena

No	Elev. II	Disk Diameter	Antena	Ket.
1	500	250	0	Ring Mounting
2	500	250	40	Sectoral
3	500	250	40	Sectoral
4	500	250	115	Sectoral
5	500	250	115	Sectoral
6	500	250	115	Sectoral
7	500	250	115	Sectoral
8	500	250	0	Sectoral
9	500	250	115	Sectoral
10	500	250	115	Sectoral
11	500	250	40	RK1
12	500	250	40	RK1
13	500	250	115	RK1
14	500	250	115	RK1
15	500	250	115	RK1
16	500	250	115	RK1
17	500	250	0	RK1
18	500	250	115	RK1
19	500	250	115	RK1
20	500	250	0	Microwave
21	500	250	0	Microwave
22	500	250	115	Microwave
23	500	250	115	Microwave
24	500	250	115	Microwave
25	500	250	115	Microwave

Pembebanan Antena

1. Beban mati berupa berat struktur tower.
2. Beban hidup berupa beban pekerja pada saat pengerjaan sebesar 100 kg.
3. Beban mati tambahan berupa beban antenna :
 - a. Ring Mounting Antena Disk Diameter (-), berat 2.5 kg.
 - b. Sectoral Antena Disk Diameter 2.5 m, berat 40 kg.
 - c. Antenna RRU Disk Diameter (-), berat 25 kg.
 - d. Antenna Microwave Disk Diameter (0.6), berat 30 kg.



Gambar 3 Pembebanan Beban Antena

4. Beban Angin

- a. Kecepatan Angin Maksimum (V) Dalam desain struktur menara, angin dasar (mil tercepat) kecepatan diambil :

$$V = 120 \text{ km/jam} = 33.33 \text{ m/sec}$$

$$\text{Tekanan angin } p = \frac{V^2}{16}$$

$$P = \frac{33.33^2}{16} \text{ kg/m}^2 = 69.3 \text{ kg/m}^2$$

$$\text{Jarak rangka} = 1.5 \text{ m}$$

$$\text{Sudut} = 0^\circ$$

$$\text{Tekanan angin } (w) = 69.3 \text{ kg/m}^2$$

$$\text{Koefisien angin tekan untuk rangka } (c1) = 1.6$$

$$\text{Maka } W1 = c1 \cdot w \cdot 0.3 = 1.6 \times 69.3 \times 0.3 = 33.3 \text{ kg/m}$$

- b. Kecepatan Angin Operasional (V). Untuk analisis Pemindahan, kecepatan angin dasar (mil tercepat) diambil :

$$V = 84 \text{ km/jam} = 23.33 \text{ m/detik}$$

$$\text{Tekanan angin } p = \frac{V^2}{16}$$

$$P = \frac{23.33^2}{16} \text{ kg/m}^2$$

$$= 34 \text{ kg/m}^2$$

$$\text{Jarak rangka} = 1.5 \text{ m}$$

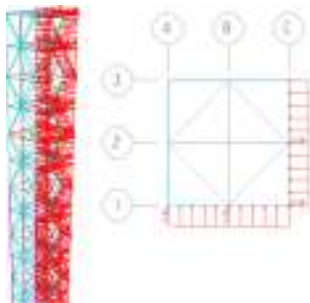
$$\text{mSudut} = 0^\circ$$

$$\text{Tekanan angin } (w) = 34 \text{ kg/m}^2$$

$$\text{Koefisien angin tekan untuk rangka } (c1) = 1.6$$

$$\text{Maka } W1 = c1 \cdot w \cdot 0.3 = 1.6 \times 34 \times 0.3 = 16.3 \text{ kg/m}$$

Imput beban angin pada arah $0^\circ, 45^\circ, 90^\circ, 135^\circ, 180^\circ, 225^\circ, 270^\circ, 315^\circ$

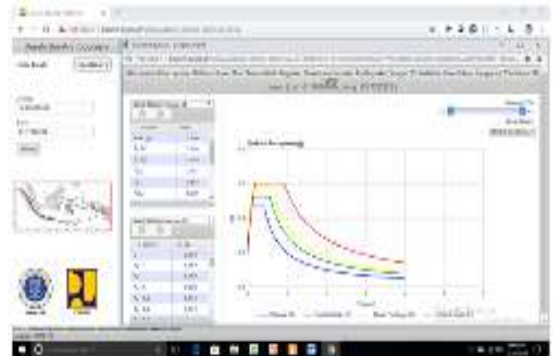


Gambar 4 Pembebanan Angin Pada Sudut 315° .

Beban Gempa

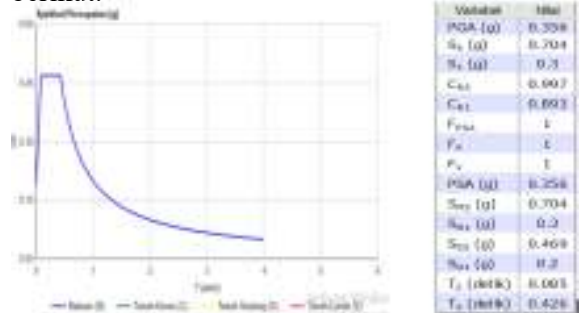
Beban Gempa menggunakan Nilai Spektra Gempa pada wilayah Kabupaten Jember dapat diketahui dengan menggunakan web

<http://puskim.pu.go.id/Aplikasi/desain Spektra indonesia 2011/> dengan Koordinat Kabupaten Jember = $8^\circ 10' 8'' S$ $113^\circ 42' 8'' E$. Hasil Analisa Desain Spektra sebagai berikut.

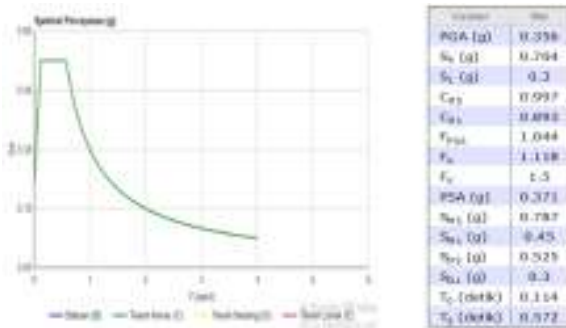


Gambar 5 Desain Spektra Kabupaten Jember

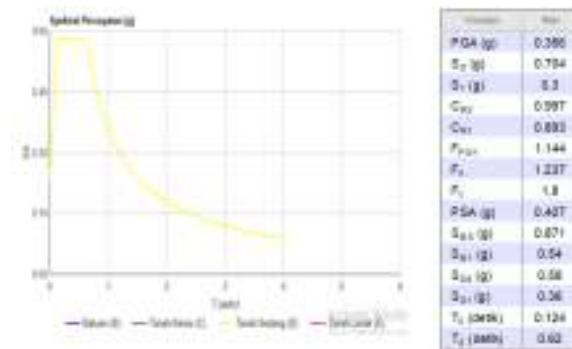
Dari hasil analisa diatas dapat diketahui berbagai situs kelas tanah yang ada sebagai berikut.



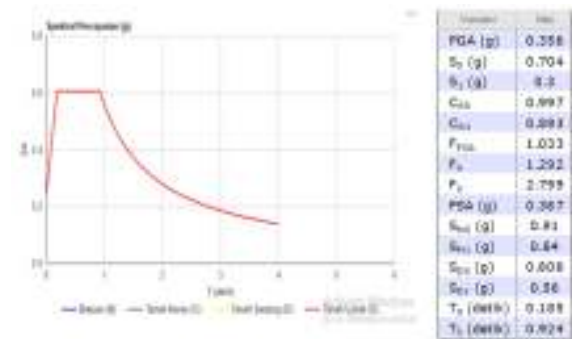
Gambar 6 Jenis Tanah : Batuan



Gambar 7 Jenis Tanah : Keras



Gambar 8 Jenis Tanah : Sedang



Gambar 9 Jenis Tanah : Lunak

Kombinasi Pembebanan

1. 1,4D
2. 1,2D + 1,6L + 0,5 (Lr atau R)
3. 1,2D + 1,6 (Lr atau R) + (L atau 0,5W)
4. 1,2D + 1,0W + L + 0,5 (Lr atau R)
5. 1,2D + 1,0E + L
 - a. 1,2D + 1,0E (Tanah batuan)+ L
 - b. 1,2D + 1,0E (Tanah keras) + L
 - c. 1,2D + 1,0E (Tanah sedang)+ L
 - d. 1,2D + 1,0E (Tanah lunak) + L
6. 0,9D + 1,0W
7. 0,9D + 1,0E

Dimana :

- D = Pengaruh dari beban mati.
- L = Pengaruh beban hidup
- Lr = Pengaruh beban hidup tambahan
- R = Beban air hujan
- W = Beban angin
- E = Pengaruh beban gempa

Hasil Analisa Struktur Menggunakan SAP 2000 V.14

1. Hasil Analisa Twist yang terjadi pada tower



Gambar 10 Twist Yang Terjadi Pada Tower

Tabel 3 Twist Yang Terjadi Pada Jenis Tanah Batuan

TABLE: Joint Displacements								
Joint	OutputCase	R1	R2	R3	R1	R2	R3	Kontrol
Text	Text	Radians	Radians	Radians	degree	degree	degree	< 0.5°
1	TANAH BATUAN	0.000042	0.000194	4.558E-09	0.0024	0.0111	0.0000003	Ok
2	TANAH BATUAN	0.000042	0.000194	4.558E-09	0.0024	0.0111	0.0000003	Ok
3	TANAH BATUAN	0.000042	0.000194	2.097E-08	0.0024	0.0111	0.0000012	Ok
4	TANAH BATUAN	0.000042	0.000194	2.097E-08	0.0024	0.0111	0.0000012	Ok
829	TANAH BATUAN	0.000042	0.000194	4.734E-08	0.0024	0.0111	0.0000027	Ok
835	TANAH BATUAN	0.000042	0.000194	4.734E-08	0.0024	0.0111	0.0000027	Ok
952	TANAH BATUAN	0.000042	0.000194	4.734E-08	0.0024	0.0111	0.0000027	Ok
958	TANAH BATUAN	0.000042	0.000194	4.734E-08	0.0024	0.0111	0.0000027	Ok

Tabel 4 Twist Yang Terjadi Pada Jenis Tanah Keras

TABLE: Joint Displacements								
Joint	OutputCase	R1	R2	R3	R1	R2	R3	Kontrol
Text	Text	Radians	Radians	Radians	degree	degree	degree	< 0.5°
1	TANAH KERAS	0.000069	0.000227	7.13E-09	0.0040	0.0130	0.0000004	Ok
2	TANAH KERAS	0.000069	0.000227	7.13E-09	0.0040	0.0130	0.0000004	Ok
3	TANAH KERAS	0.000069	0.000227	2.343E-08	0.0040	0.0130	0.0000013	Ok
4	TANAH KERAS	0.000069	0.000227	2.343E-08	0.0040	0.0130	0.0000013	Ok
829	TANAH KERAS	0.000069	0.000227	5.414E-08	0.0040	0.0130	0.0000031	Ok
835	TANAH KERAS	0.000069	0.000227	5.414E-08	0.0040	0.0130	0.0000031	Ok
952	TANAH KERAS	0.000069	0.000227	5.414E-08	0.0040	0.0130	0.0000031	Ok
958	TANAH KERAS	0.000069	0.000227	5.414E-08	0.0040	0.0130	0.0000031	Ok

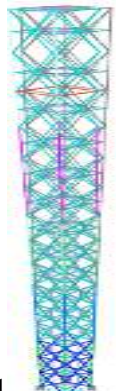
Tabel 5 Twist Yang Terjadi Pada Jenis Tanah Sedang

TABLE: Joint Displacements								
Joint	OutputCase	R1	R2	R3	R1	R2	R3	Kontrol
Text	Text	Radians	Radians	Radians	degree	degree	degree	< 0.5°
1	TANAH SEDANG	0.000076	0.000251	7.803E-09	0.0044	0.0144	0.0000004	Ok
2	TANAH SEDANG	0.000076	0.000251	7.803E-09	0.0044	0.0144	0.0000004	Ok
3	TANAH SEDANG	0.000076	0.000251	2.564E-08	0.0044	0.0144	0.0000015	Ok
4	TANAH SEDANG	0.000076	0.000251	2.564E-08	0.0044	0.0144	0.0000015	Ok
829	TANAH SEDANG	0.000076	0.000251	5.927E-08	0.0044	0.0144	0.0000034	Ok
835	TANAH SEDANG	0.000076	0.000251	5.927E-08	0.0044	0.0144	0.0000034	Ok
952	TANAH SEDANG	0.000076	0.000251	5.927E-08	0.0044	0.0144	0.0000034	Ok
958	TANAH SEDANG	0.000076	0.000251	5.927E-08	0.0044	0.0144	0.0000034	Ok

Tabel 6 Twist Yang Terjadi Pada Jenis Tanah Lunak

TABLE: Joint Displacements								
Joint	OutputCase	R1	R2	R3	R1	R2	R3	Kontrol
Text	Text	Radians	Radians	Radians	degree	degree	degree	< 0.5°
1	TANAH LUNAK	0.000008	0.000262	7.87E-09	0.0046	0.0150	0.0000005	Ok
2	TANAH LUNAK	0.000008	0.000262	7.87E-09	0.0046	0.0150	0.0000005	Ok
3	TANAH LUNAK	0.000008	0.000262	2.586E-08	0.0046	0.0150	0.0000015	Ok
4	TANAH LUNAK	0.000008	0.000262	2.586E-08	0.0046	0.0150	0.0000015	Ok
829	TANAH LUNAK	0.000008	0.000262	5.988E-08	0.0046	0.0150	0.0000034	Ok
835	TANAH LUNAK	0.000008	0.000262	5.988E-08	0.0046	0.0150	0.0000034	Ok
952	TANAH LUNAK	0.000008	0.000262	5.988E-08	0.0046	0.0150	0.0000034	Ok
958	TANAH LUNAK	0.000008	0.000262	5.988E-08	0.0046	0.0150	0.0000034	Ok

2. Hasil Analisa Sway yang terjadi pada tower



Gambar 11 Sway yang Terjadi Pada Tower

Tabel 7 Sway Yang Terjadi Pada Jenis Tanah Batu

TABLE: Joint Velocities - Absolute									
Joint	OutputCase	R1	R2	R3	R1	R2	R3	Kontrol	
Text	Text	rad/sec	rad/sec	rad/sec	degree/sec	degree/sec	degree/sec	< 0.5°	
1	TANAH BATUAN	0.000668	0.003072	2.772E-07	0.04	0.18	0.00	Ok	
2	TANAH BATUAN	0.000668	0.003072	2.772E-07	0.04	0.18	0.00	Ok	
3	TANAH BATUAN	0.000668	0.003072	0.000001275	0.04	0.18	0.00	Ok	
4	TANAH BATUAN	0.000668	0.003072	0.000001275	0.04	0.18	0.00	Ok	
829	TANAH BATUAN	0.00067	0.003082	0.00000277	0.04	0.18	0.00	Ok	
835	TANAH BATUAN	0.00067	0.003082	0.00000277	0.04	0.18	0.00	Ok	
952	TANAH BATUAN	0.00067	0.003082	0.00000277	0.04	0.18	0.00	Ok	
958	TANAH BATUAN	0.00067	0.003082	0.00000277	0.04	0.18	0.00	Ok	

Tabel 8 Sway Yang Terjadi Pada Jenis Tanah Keras

TABLE: Joint Velocities - Absolute									
Joint	OutputCase	R1	R2	R3	R1	R2	R3	Kontrol	
Text	Text	rad/sec	rad/sec	rad/sec	degree/sec	degree/sec	degree/sec	< 0.5°	
1	TANAH KERAS	0.001069	0.003513	3.928E-07	0.06	0.20	0.00	Ok	
2	TANAH KERAS	0.001069	0.003513	3.928E-07	0.06	0.20	0.00	Ok	
3	TANAH KERAS	0.001069	0.003513	0.00000129	0.06	0.20	0.00	Ok	
4	TANAH KERAS	0.001069	0.003513	0.000001291	0.06	0.20	0.00	Ok	
829	TANAH KERAS	0.001072	0.003523	0.000002862	0.06	0.20	0.00	Ok	
835	TANAH KERAS	0.001072	0.003523	0.000002862	0.06	0.20	0.00	Ok	
952	TANAH KERAS	0.001072	0.003523	0.000002862	0.06	0.20	0.00	Ok	
958	TANAH KERAS	0.001072	0.003523	0.000002862	0.06	0.20	0.00	Ok	

Tabel 9 Sway Yang Terjadi Pada Jenis Tanah Sedang

TABLE: Joint Velocities - Absolute									
Joint	OutputCase	R1	R2	R3	R1	R2	R3	Kontrol	
Text	Text	rad/sec	rad/sec	rad/sec	degree/sec	degree/sec	degree/sec	< 0.5°	
1	TANAH SEDANG	0.001175	0.003862	4.219E-07	0.07	0.22	0.00	Ok	
2	TANAH SEDANG	0.001175	0.003862	4.219E-07	0.07	0.22	0.00	Ok	
3	TANAH SEDANG	0.001175	0.003861	0.000001386	0.07	0.22	0.00	Ok	
4	TANAH SEDANG	0.001175	0.003861	0.000001386	0.07	0.22	0.00	Ok	
829	TANAH SEDANG	0.001179	0.003872	0.000003074	0.07	0.22	0.00	Ok	
835	TANAH SEDANG	0.001179	0.003872	0.000003074	0.07	0.22	0.00	Ok	
952	TANAH SEDANG	0.001179	0.003872	0.000003074	0.07	0.22	0.00	Ok	
958	TANAH SEDANG	0.001179	0.003872	0.000003074	0.07	0.22	0.00	Ok	

Tabel 10 Sway Yang Terjadi Pada Jenis Tanah Lunak

TABLE: Joint Velocities - Absolute									
Joint	OutputCase	R1	R2	R3	R1	R2	R3	Kontrol	
Text	Text	rad/sec	rad/sec	rad/sec	degree/sec	degree/sec	degree/sec	< 0.5°	
1	TANAH LUNAK	0.001206	0.003962	3.914E-07	0.07	0.23	0.00	Ok	
2	TANAH LUNAK	0.001206	0.003962	3.914E-07	0.07	0.23	0.00	Ok	
3	TANAH LUNAK	0.001206	0.003961	0.000001286	0.07	0.23	0.00	Ok	
4	TANAH LUNAK	0.001206	0.003961	0.000001286	0.07	0.23	0.00	Ok	
829	TANAH LUNAK	0.001209	0.003972	0.000002848	0.07	0.23	0.00	Ok	
835	TANAH LUNAK	0.001209	0.003972	0.000002848	0.07	0.23	0.00	Ok	
952	TANAH LUNAK	0.001209	0.003972	0.000002848	0.07	0.23	0.00	Ok	
958	TANAH LUNAK	0.001209	0.003972	0.000002848	0.07	0.23	0.00	Ok	

3. Hasil analisa displacement yang terjadi pada tower



Gambar 12 Displacement Yang Terjadi Pada Tower

Tabel 11 Displacement Yang Terjadi Pada Jenis Tanah Batuan

TABLE: Joint Displacements							
Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1	U2	U3	Kontrol
Text	Text	Text	Text	mm	mm	mm	H/200
1	TANAH BATUAN	LinRespSpec	Max	3.919099	0.851969	0.145126	OK
2	TANAH BATUAN	LinRespSpec	Max	3.919099	0.851969	0.145126	OK
3	TANAH BATUAN	LinRespSpec	Max	3.919058	0.851978	0.031549	OK
4	TANAH BATUAN	LinRespSpec	Max	3.919058	0.851978	0.031549	OK
829	TANAH BATUAN	LinRespSpec	Max	3.91903	0.851963	0.148499	OK
835	TANAH BATUAN	LinRespSpec	Max	3.91903	0.851963	0.148499	OK
952	TANAH BATUAN	LinRespSpec	Max	3.91903	0.851963	0.148499	OK
958	TANAH BATUAN	LinRespSpec	Max	3.91903	0.851963	0.148499	OK

Tabel 12 Displacement Yang Terjadi Pada Jenis Tanah Keras

TABLE: Joint Displacements							
Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1	U2	U3	Kontrol
Text	Text	Text	Text	mm	mm	mm	H/200
1	TANAH KERAS	LinRespSpec	Max	4.601747	1.400517	0.170215	OK
2	TANAH KERAS	LinRespSpec	Max	4.601747	1.400517	0.170215	OK
3	TANAH KERAS	LinRespSpec	Max	4.601698	1.400532	0.051805	OK
4	TANAH KERAS	LinRespSpec	Max	4.601698	1.400532	0.051805	OK
829	TANAH KERAS	LinRespSpec	Max	4.601666	1.400507	0.177905	OK
835	TANAH KERAS	LinRespSpec	Max	4.601666	1.400507	0.177905	OK
952	TANAH KERAS	LinRespSpec	Max	4.601666	1.400507	0.177905	OK
958	TANAH KERAS	LinRespSpec	Max	4.601666	1.400507	0.177905	OK

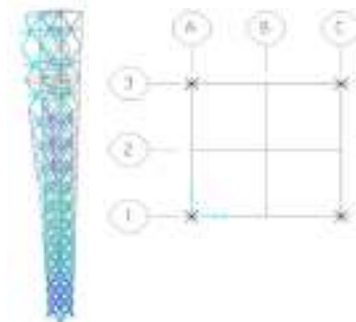
Tabel 13 Displacement Yang Terjadi Pada Jenis Tanah Sedang

TABLE: Joint Displacements							
Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1	U2	U3	Kontrol
Text	Text	Text	Text	mm	mm	mm	H/200
1	TANAH SEDANG	LinRespSpec	Max	5.083739	1.547209	0.188005	OK
2	TANAH SEDANG	LinRespSpec	Max	5.083739	1.547209	0.188005	OK
3	TANAH SEDANG	LinRespSpec	Max	5.083686	1.547225	0.057219	OK
4	TANAH SEDANG	LinRespSpec	Max	5.083686	1.547225	0.057219	OK
829	TANAH SEDANG	LinRespSpec	Max	5.08365	1.547198	0.196499	OK
835	TANAH SEDANG	LinRespSpec	Max	5.08365	1.547198	0.196499	OK
952	TANAH SEDANG	LinRespSpec	Max	5.08365	1.547198	0.196499	OK
958	TANAH SEDANG	LinRespSpec	Max	5.08365	1.547198	0.196499	OK

Tabel 14 Displacement Yang Terjadi Pada Jenis Tanah Lunak

TABLE: Joint Displacements							
Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1	U2	U3	Kontrol
Text	Text	Text	Text	mm	mm	mm	H/200
1	TANAH LUNAK	LinRespSpec	Max	5.311284	1.616461	0.196277	OK
2	TANAH LUNAK	LinRespSpec	Max	5.311284	1.616461	0.196277	OK
3	TANAH LUNAK	LinRespSpec	Max	5.311228	1.616478	0.059737	OK
4	TANAH LUNAK	LinRespSpec	Max	5.311228	1.616478	0.059737	OK
829	TANAH LUNAK	LinRespSpec	Max	5.311191	1.61645	0.205145	OK
835	TANAH LUNAK	LinRespSpec	Max	5.311191	1.61645	0.205145	OK
952	TANAH LUNAK	LinRespSpec	Max	5.311191	1.61645	0.205145	OK
958	TANAH LUNAK	LinRespSpec	Max	5.311191	1.61645	0.205145	OK

4. Hasil analisa Joint Reaction Pada Tower



Gambar 13 Titik Joint Reaction Pada Tower

Tabel 15 Nilai Joint Reaction Pada Jenis Tanah Batuan

TABLE: Joint Reactions							
Joint	OutputCase	F1	F2	F3	M1	M2	M3
Text	Text	N	N	N	N-mm	N-mm	N-mm
762	TANAH BATUAN	25537.18	38141.21	525264.61	23333974.22	101017001.2	2585403.7
765	TANAH BATUAN	25537.18	38141.21	525264.61	23333974.31	101017001.1	2585403.7
885	TANAH BATUAN	25537.18	38141.21	525264.61	23333974.24	101017001.2	2585403.7
888	TANAH BATUAN	25537.18	38141.21	525264.61	23333974.28	101017001.1	2585403.7

Tabel 16 Nilai Joint Reaction Pada Jenis Tanah Keras

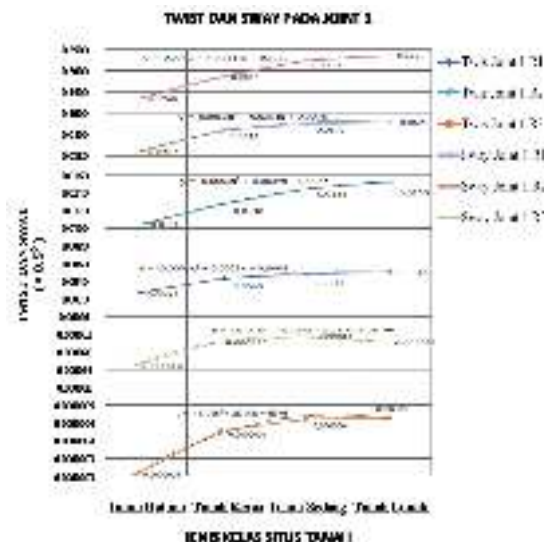
TABLE: Joint Reactions							
Joint	OutputCase	F1	F2	F3	M1	M2	M3
Text	Text	N	N	N	N-mm	N-mm	N-mm
762	TANAH KERAS	30754.63	45050.37	628425.3	37066191.18	117961974.6	3075998
765	TANAH KERAS	30754.63	45050.37	628425.3	37066191.26	117961974.6	3075998
885	TANAH KERAS	30754.63	45050.37	628425.3	37066191.2	117961974.7	3075998
888	TANAH KERAS	30754.63	45050.37	628425.3	37066191.23	117961974.6	3075998

Tabel 17 Nilai Joint Reaction Pada Jenis Tanah Sedang

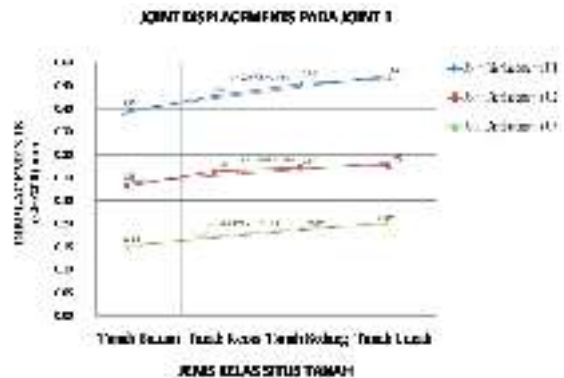
TABLE: Joint Reactions							
Joint	OutputCase	F1	F2	F3	M1	M2	M3
Text	Text	N	N	N	N-mm	N-mm	N-mm
762	TANAH SEDANG	33835.36	49740	693927.07	40907409.55	130180313.5	3393090.6
765	TANAH SEDANG	33835.36	49740.01	693927.07	40907409.64	130180313.4	3393090.6
885	TANAH SEDANG	33835.36	49740	693927.07	40907409.57	130180313.5	3393090.6
888	TANAH SEDANG	33835.36	49740.01	693927.07	40907409.61	130180313.4	3393090.6

Tabel 18 Nilai Joint Reaction Pada Jenis Tanah Lunak

TABLE: Joint Reactions							
Joint	OutputCase	F1	F2	F3	M1	M2	M3
Text	Text	N	N	N	N-mm	N-mm	N-mm
762	TANAH LUNAK	34823.87	51858.75	723798.83	42585646.27	135497841.3	3526036.7
765	TANAH LUNAK	34823.87	51858.75	723798.83	42585646.37	135497841.2	3526036.7
885	TANAH LUNAK	34823.87	51858.75	723798.83	42585646.3	135497841.3	3526036.7
888	TANAH LUNAK	34823.87	51858.75	723798.83	42585646.34	135497841.2	3526036.7



Gambar 14 Grafik Hubungan Jenis Tanah Dan Twist & Sway



Gambar 15 Grafik Hubungan Jenis Tanah Dan Displacement

4. KESIMPULAN

Dari hasil analisa di atas didapat kesimpulan sebagai berikut:

- Pengaruh beban gempa terhadap nilai *Twist*, *Sway*, dan *Displacement* yang terjadi pada struktur tower BTS tidak melebihi syarat yang di tentukan dimana nilai *Twis* dan *Sway* tidak melebihi 0.5° dan untuk nilai *Displacement* tidak melebihi $H/200$ ($30000/200 = 150$ mm).
- Pengaruh beban gempa dengan beberapa situs kelas tanah yang berupa tanah batuan, tanah keras, tanah sedang dan tanah lunak didapat nilai twist & sway sebagai berikut :
 - Semakin lunak kondisi tanah maka terjadi peningkatan nilai *Twist* pada struktur tower dimana nilai *Twis* tertinggi terjadi pada jenis tanah lunak pada arah Y sebesar 0.015° .
 - Semakin lunak kondisi tanah maka terjadi peningkatan nilai *Sway* pada struktur tower dimana nilai *Sway* tertinggi terjadi pada jenis tanah lunak pada arah Y sebesar 0.227° .
- Pengaruh *Displacement* yang terjadi akibat beban gempa dimana :
 - Pada arah x terjadi peningkatan nilai *Displacement* dari jenis tanah batuan ke jenis tanah lunak dimana nilai *Displacement* tertinggi terjadi pada

- jenis tanah lunak sebesar 5.31mm $<H/200(30000/200=150 \text{ mm})$.
- b. Pada arah y terjadi peningkatan nilai *Displacement* dari jenis tanah batuan ke jenis tanah lunak dimana nilai *Displacement* tertinggi terjadi pada jenis tanah lunak sebesar 1.62 mm $<H/200(30000/200=150 \text{ mm})$.
 - c. Pada arah z terjadi peningkatan nilai *Displacement* dari jenis tanah batuan ke jenis tanah lunak dimana nilai *Displacement* tertinggi terjadi pada jenis tanah lunak sebesar 0.20 mm $<H/200(30000/200 = 150 \text{ mm})$.
4. Hasil dari perhitungan pengaruh beban gempa terhadap nilai twist, sway (point 2) maupun displacement (point 3) yang terjadi pada struktur tower BTS masih dibawah/tidak melebihi syarat nilai yang ditentukan. Nilai puntiran, goyangan maupun perpindahan yang diakibatkan beban gempa tersebut dengan kondisional berbagai jenis tanah dikabupaten jember, masih AMAN *dimana* gaya - gaya yang ditimbulkan tidak berpengaruh pada struktur Tower BTS maupun antenna yang terpasang.

5. REFERENSI

- [1] ANSI/TIA/EIA. 1996, Structural Standards for Steel Antenna Tower and Antenna Supporting Structure. U.S.A.
- [2] American Institute of Steel Construction (AISC). (2010), Specification for structural steel buildings, Chicago.
- [3] ASTM. 2014. Annual Book of ASTM Standards. Vol. 05.06. American Society for Testing and Materials: West Conshohocken, PA.
- [4] Badan Standarisasi Nasional. 2012. Tata

Cara Perencanaan Ketahanan Gempa Untuk Bangunan Gedung (SNI 03-1726-2012). Jakarta.

- [5] Gunawan, Rudi. 1987, Tabel Profil Konstruksi Baja, Kanisius, Jakarta. Pusat Penelitian dan Pengembangan Permukiman - Kementerian Pekerjaan Umum. Aplikasi Desain Spectra Indonesia, PPMB-ITB