

# **Seismic Risk Evaluations of Buildings in Japan**

Mitsuru Kawamura  
Nihon Sekkei, Inc.  
Tokyo/Japan

## What is going on in Japan

### Standards, Regulations

**S1- Standards for Seismic Evaluation and Retrofit of Existing Buildings**

**(Structure and Non-structural Components)**

**S2- Post-Earthquake Temporary Risk Evaluation of Damaged Buildings**

**S3- Standards for Damage Evaluation and Guideline of Repair Technology of Earthquake Damaged Buildings**

[The Japan Building Disaster Prevention Association (JBDPA)]

**S4- Housing Performance Indication System (Based on Housing Quality Assurance Act)**

[Ministry of Land, Infrastructure, Transportation and Tourism of Japan (MLITT)]

## What is going on in Japan - Continued

### Guidelines

#### **G1- Seismic Evaluation of Brick Structure**

[Hokkaido Building Engineering Association]

#### **G2- Seismic Evaluation of Reinforced Concrete Block Structure**

[Fukuoka-Pref Building Seismic Evaluation Committee]

#### **G3- Guideline for Avoiding Collapse of Ceiling**

[Architectural Institute of Japan (AIJ), MLITT]

# What is going on in Japan - Continued

## Methodology

### *M1*- PML

[Private Consultant firms, Insurance Companies]

### *M2*- **High-rise Building** : Seismic Response Analysis with **Revised Earthquake Motions** and Seismic Upgrades

[Consultant firms, MLITT, BCJ]

***SI*- Standards for Seismic Evaluation and Retrofit of Existing Buildings  
(Structure and Non-structural Components)**

[The Japan Building Disaster Prevention Association (JBDPA)]

1977 Published

1990 Revised

2001 Revised

- Especially for the buildings designed and constructed before 1981 when  
Seismic Design Standards changed to New Standards

- 1<sup>st</sup>, 2<sup>nd</sup> and 3<sup>rd</sup> Evaluation Methods

-  $I_s$  : Seismic Index of Structure

$I_N$  : Seismic Index of Non-structural Component

Deformation Ability      More Deformable the better

Impact to Public          Less Impact the better

# SI- Standards for Seismic Evaluation and Retrofit of Existing Buildings (Structure and Non-structural Components)

[The Japan Building Disaster Prevention Association (JBDPA)]

(1) 構造耐震指標 ( $I_s$ ) は建物の各階の梁間及び桁行方向それぞれについて(1)式により算定する。ただし、 $T$  指標及び第 1 次診断法における  $S_D$  指標については、階位置及び方向による区別をしない。

$$I_s = E_0 \cdot S_D \cdot T \quad (1)$$

ここで、 $E_0$  : 保有性能基本指標 (3.2 節による)

$S_D$  : 形状指標 (3.3 節による)

$T$  : 経年指標 (3.4 節による)

$$E_0 = \frac{n+1}{n+i} \sqrt{E_1^2 + E_2^2 + E_3^2} \quad (4)$$

ここで、 $E_1 : C_1 \cdot F_1$

$E_2 : C_2 \cdot F_2$

$E_3 : C_3 \cdot F_3$

$C_1$  : 第 1 グループ ( $F$  指標が最も小さいグループ) の  $C$  指標

$C_2$  : 第 2 グループ ( $F$  指標が中間のグループ) の  $C$  指標

$C_3$  : 第 3 グループ ( $F$  指標が最も大きいグループ) の  $C$  指標

$F_1$  : 第 1 グループの  $F$  指標

$F_2$  : 第 2 グループの  $F$  指標

$F_3$  : 第 3 グループの  $F$  指標

$$E_0 = \frac{n+1}{n+i} \left( C_1 + \sum_j \alpha_j C_j \right) \cdot F_1 \quad (5)$$

ここで、 $\alpha_j$  : 第 1 グループ (靱性指標  $F_1$ ) の終局強度時変形 ( $R_1$ ) における第  $j$  グループの強度寄与係数で、表 3 および表 3 の注によることができる。

強度指標  $C$

靱性指標  $F$

- Seismic Index of Structure

$$I_s = E_0 \cdot S_D \cdot T$$

$E_0$  : Retained Basic Seismic Capacity Index

$S_D$  : Shape Factor

$T$  : Time Factor

-  $E_0$  is calculated as representing Seismic Energy Capacity which the building retains, with  $C$  and  $F$

Strength Factor  $C$

Ductility Factor  $F$

***SI*- Standards for Seismic Evaluation and Retrofit of Existing Buildings  
(Structure and Non-structural Components)**

[The Japan Building Disaster Prevention Association (JBDPA)]

- Seismic Index of Structure  $I_s$

0.6 : Possibility of Collapse is little in case of Very Rare Occurance  
Earthquake

Very Rare Occurance Earthquake corresponds to Level-2 Design Load in  
the Latest Seismic Design defined in Building Law of Japan

For Government Building

Critical Buildings – No Damage, Functionable

:  $I_s = 0.90$  or more

Important Buildings – Repairable Damage, Functionable

:  $I_s = 0.75$  or more

## S2- Post-Earthquake Temporary Risk Evaluation of Damaged Buildings [The Japan Building Disaster Prevention Association (JBDPA)]



[ Post-evaluation placard: ]

1980	Algeria Earthquake Southern Italy Earthquake	
1981		The Ministry of Construction of Japan started the project "The project for advanced repair technology for earthquake damaged buildings - for five years.
1985	Mexico Earthquake	The Ministry of Construction applied the draft of quick inspection method for damaged buildings, and ensured its appropriateness.
1986		The Ministry of Construction compiled "the manual of repair technology for damaged buildings" as the fruit of the project.
1989	Loma Prieta Earthquake in the U.S.A.	The U.S. compiled a manual of postearthquake safety evaluation of buildings, "ATC-20".
1991		"The standard of damage evaluation and the guidance of repair technology for the buildings hit by an earthquake" was published. *Each local government promoted the establishment of the quick inspection system.
1994	Northridge Earthquake in the U.S.A.	
1995	Great Hanshin-Awaji Earthquake (Earthquake in Southern Hyogo Prefecture)	The Ministry of Construction, local governments and private construction organizations cooperated with each other to implement the quick inspection of damaged buildings for the first time in Japan. The number of inspected buildings: 46,610 *Each prefectural government established and adopted the quick inspection system and the support system rapidly.

Temporary Risk Evaluation Separated in 1998

Damage Evaluation and Repair Tech. Revised in 2001

## **S3- Standards for Damage Evaluation and Guideline of Repair Technology of Earthquake Damaged Buildings**

[The Japan Building Disaster Prevention Association (JBDPA)]

1991 Published  
2001 Revised  
2014 Revision being prepared

- R (Remained Seismic Capacity)  
=  $I_s$  (Seismic Index of Original Structure)  
/  $D I_s$  (Seismic Index of Damaged Structure)

Slight Damage	: R 95%
Little Damage	: 80% R 95%
Moderate Damage	: 60% R 80%
Serious Damage	: R 60%
Collapse	: R neary= 0 Totally or Partially Collapse

## **S4- Housing Performance Indication System (Based on Housing Quality Assurance Act)**

[Ministry of Land, Infrastructure, Transportation and Tourism of Japan (MLITT)]

- Housing Quality Assurance Act enforced in 2000

- |                  |                     |
|------------------|---------------------|
| ① 構造の安定に関すること    | ② 火災時の安全に関すること      |
| ③ 劣化の軽減に関すること    | ④ 維持管理・更新への配慮に関すること |
| ⑤ 温熱環境に関すること     | ⑥ 空気環境に関すること        |
| ⑦ 光・視環境に関すること    | ⑧ 音環境に関すること         |
| ⑨ 高齢者等への配慮に関すること | ⑩ 防犯に関すること          |

### 10 Fields in Housing Performance Indication System

1. Structure Stability
2. Fire Safety
3. Durability
4. Maintenance & Renovation
5. Heat & Cool Circumstances
6. Air Circumstances
7. Lighting Circumstances
8. Sound Circumstances
9. Elderly Concerns
10. Security



Evaluation Certificate Sign

# S4- Housing Performance Indication System (Based on Housing Quality Assurance Act)

[Ministry of Land, Infrastructure, Transportation and Tourism of Japan (MLITT)]

## 1. 構造の安定に関すること



住宅は、地震、暴風、積雪などの様々な力の影響を受けます。これらの力の影響が大きくなると、次第に傷を受けたり、最後には壊れたりして、財産としての価値を失ったり、居住者の生命が脅かされたりすることがあります。ここでは、柱や梁、主要な壁、基礎などの構造躯体の強さを評価し、地震、暴風、積雪の3種類の力の作用がどの程度大きくなるまで、傷を受けたり壊れたりしないかを、等級により表示する、あるいは免震住宅であることを表示することとしています。また、これらと併せて、構造躯体の強さを十分に発揮するための前提となる基礎や敷盤に関する情報を表示することとしています。



項目	評価	評価
1. 構造の安定に関すること	1-1 耐震等級 (構造躯体の倒壊等防止)	地震に耐えること 3 優 2 良 1 可
	1-2 耐風等級 (構造躯体の損傷防止)	地震に耐えること 3 優 2 良 1 可
	1-3 その他 (地震に対する構造躯体の倒壊等防止及び損傷防止)	評価なし <input type="checkbox"/> 免震構造
	1-4 耐風等級 (構造躯体の倒壊等防止及び損傷防止)	地震に耐えること 3 優 2 良 1 可
	1-5 耐積雪等級 (構造躯体の倒壊等防止及び損傷防止)	積雪に耐えること 3 優 2 良 1 可
	1-6 地盤又は杭の許容支持力等及びその設定方法	地盤又は杭の許容支持力等 <input type="checkbox"/> 実測値 <input type="checkbox"/> 設計値 地盤調査
	1-7 基礎の構造方法及び形式等	基礎構造 <input type="checkbox"/> 直接基礎 <input type="checkbox"/> 杭基礎

- 1-1 耐震等級 (構造躯体の倒壊等防止)
- 1-2 耐風等級 (構造躯体の損傷防止)
- 1-3 その他 (地震に対する構造躯体の倒壊等防止及び損傷防止)
- 1-4 耐風等級 (構造躯体の倒壊等防止及び損傷防止)
- 1-5 耐積雪等級 (構造躯体の倒壊等防止及び損傷防止)
- 1-6 地盤又は杭の許容支持力等及びその設定方法
- 1-7 基礎の構造方法及び形式等

## 3. 劣化の軽減に関すること

- 3-1 劣化対策等級 (構造躯体等)

項目	評価	評価
劣化の軽減に関すること	3-1 劣化対策等級 (構造躯体等)	構造躯体等 3 優 2 良 1 可

## Structure Stability

1-1 Seismic Evaluation for Level 2 Earthquake

1-2 Seismic Evaluation for Level 1 Earthquake

1-3 Seismic Isolation

1-4 Rating for Wind Load

1-5 Rating for Snow Load

1-6 Supporting Capacity of Foundation

1-7 Foundation System

## Durability

3-1 Durability Rating

# G1- Seismic Evaluation of Brick Structure

[Hokkaido Building Engineering Association]

2012 Published

## - Reference to Basic Research on Seismic Evaluation of Historical Masonry Buildings

1. 無筋の煉瓦造を対象としている。建物の診断は耐震性能の判定（ $I_s$  値、 $q$  値の算定）までとし、補強設計は対象外とする。また壁体の面外耐力の診断も行う。
2. 建物の規模は、建築基準法や日本建築学会の設計規準で想定している通常の規模（小～中規模まで）とし、特殊な規模や構造の煉瓦造は対象としていない。
3. 「歴史的組積造建築物の耐震診断法に関する基礎研究」（日本建築学会北海道支部研究報告集No70・1997年）によれば、2階以上の床に鉄筋コンクリート造床を設けた煉瓦造建物は、被害の規模・程度が小さかった（図1）。

## - Horizontal Shear Capacity

$$Q_u = \alpha \cdot A_w \cdot \tau_w$$

$A_w$  : Sectional Area of Wall

$\tau_w$  : Shear Strength

$\alpha$  : Coefficient related to Height / Width

### 4. 保有水平耐力（ $Q_u$ ）の算定

保有水平耐力は（7）式により算定する。

$$Q_u = \alpha \cdot A_w \cdot \tau_w \quad [N] \quad (7)$$

ここで、 $A_w$  : 各階各方向の壁の水平断面積 [ $\text{mm}^2$ ]

$\tau_w$  : 壁の水平断面積当りのせん断耐力 [ $\text{N}/\text{mm}^2$ ]（5条 表2 参照）

$\alpha$  : 壁の高さと幅の比率による低減係数で①～③による

①開口部の高さや壁の幅の比が2以下： $\alpha = 1.0$

②開口部の高さや壁の幅の比が3以上： $\alpha = 0.0$

③上記①と②の間は直線補間による

壁の両側の開口部高さが異なる場合は両者の平均の高さとする。

また、端部の壁は煉瓦の積み高を片側の開口部高さと見なす。

**G2- Sesmic Evaluation of Reinforced Concrete Block Structure**  
[Fukuoka-Pref Building Seismic Evaluation Committee]

2013 Published

- Included in Manual for Building Seismic Evaluation and Retrofit
- Reference to  
Design Codes for Reinforced Concrete Block Structure [AIJ]  
Strength Evaluation Methods of Existing Reinforced Concrete Block  
Structure Schools [Ministry of Education, Culture, Sports, Science and  
Technology of Japan]
- Seismic Index (Basically same as Standards for **Seismic Evaluation and  
Retrofit** of Existing Buildings )

$$I_s = E_0 \cdot S_D \cdot T$$

$E_0$  : Retained Basic Seismic Capacity Index

Shear Strength 0.32 – 0.45 N/mm<sup>2</sup> , Ductility Factor  $F = 1.0, 1.5$

$S_D$  : Shape Factor

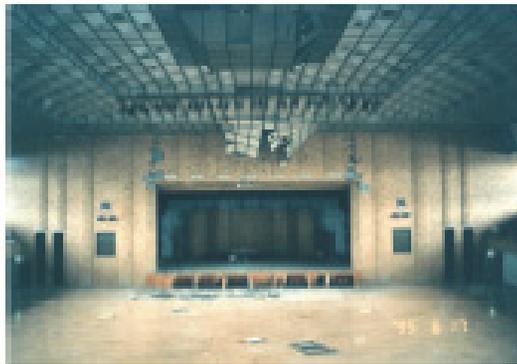
$T$  : Time Factor

## **G3- Guideline for Avoiding Collapse of Ceiling**

[Architectural Institute of Japan (AIJ), MLITT]

2013 Published

Special Research Committee on Safety Evaluation and Avoiding collapse of  
Non-structural Components



Ceiling collapse in Hanshin-Awaji Eq. 1995



Ceiling collapse in Non-earthquake occasion



Acoustic elements collapse in Hanshin-Awaji Eq. 1995

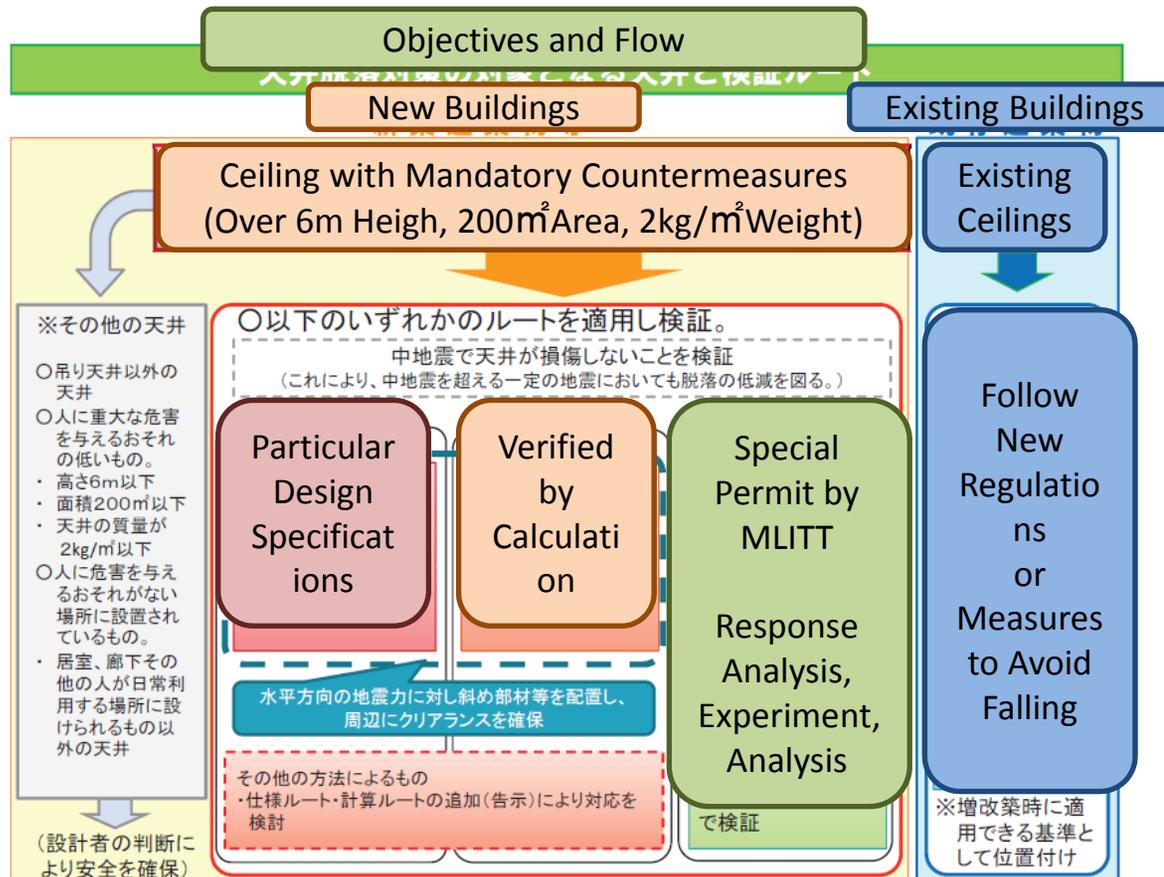


Lighting facilities collapse in Niigata Eq. 2004

# G3- Guideline for Avoiding Collapse of Ceiling

[Architectural Institute of Japan (AIJ), MLITT]

## Regulations on Countermeasures for Avoiding Collapse of Ceilings, enforced in 2014

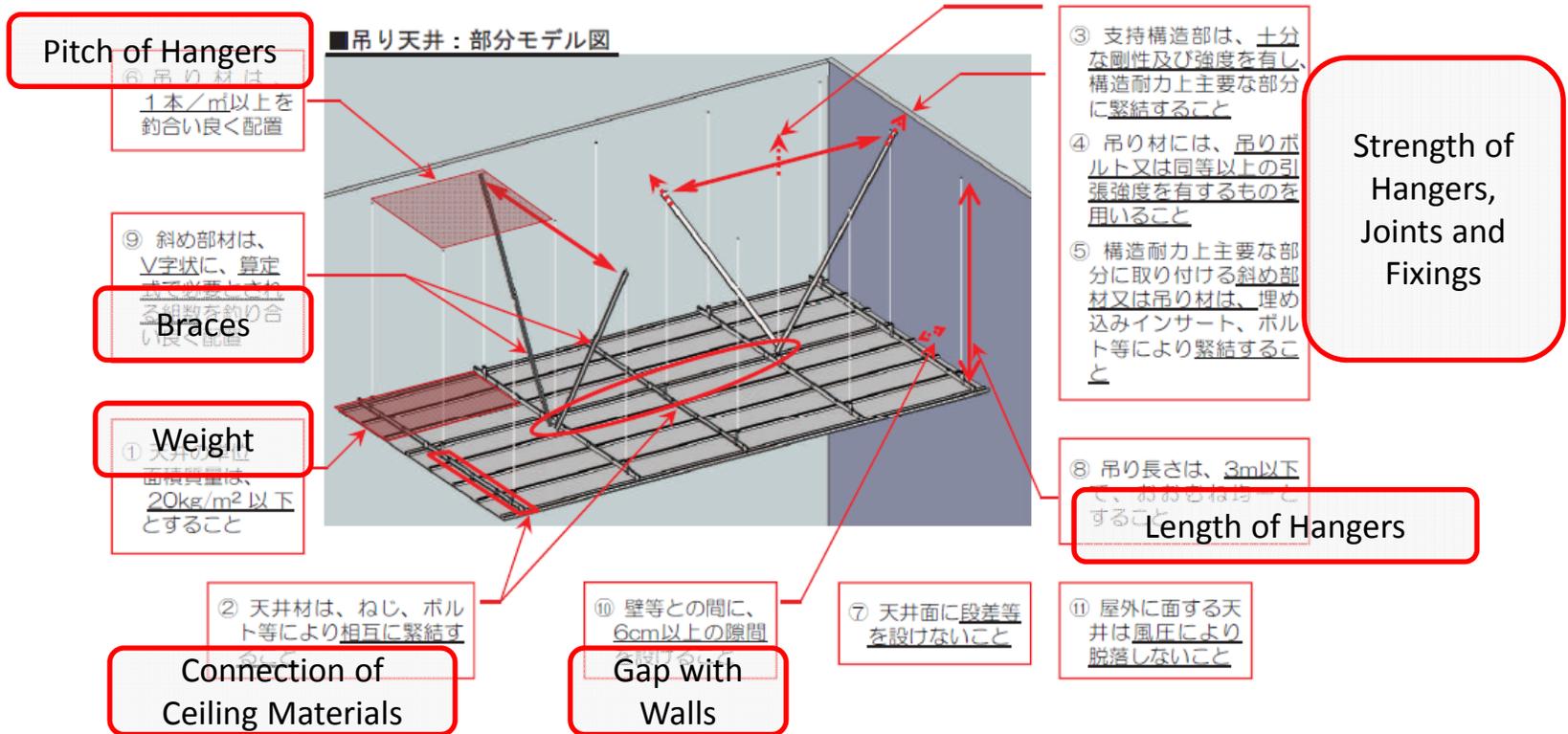


# G3- Guideline for Avoiding Collapse of Ceiling

[Architectural Institute of Japan (AIJ), MLITT]

## 天井脱落対策に係る技術基準の概要 【告示\*第三第1項：仕様ルート（2~20kg/m<sup>2</sup>）の場合】

\* 「特定天井及び特定天井の構造耐力上安全な構造方法を定める件」(平成25年国土交通省告示第771号)



### Particular Design Specifications

# M1- PML

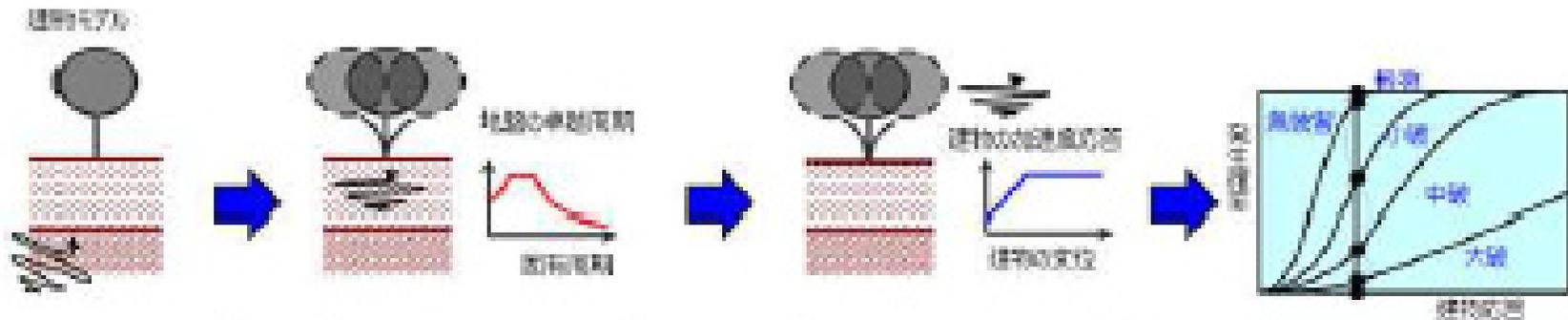
[Private Consultant firms, Insurance Companies]

PML Index

=

(Probable Maximum Loss Cost)  
/ (Cost for Re-Procurement)

$$\text{地震 PML} = \frac{\text{予想最大損害額}}{\text{再調達価格}} (\%)$$



Expected Earthquake Motions  
Base Rock      Surface Soil Layers

Seismic Response Analysis

Loss Estimation

## ***M2*- High-rise Building : Seismic Response Analysis with Revised Earthquake Motions and Seismic Upgrades**

-[Consultant firms, MLITT, BCJ]

Latest Concerns in Earthquake Motions

- Long Period Earthquake
- Jointly-Colapsing Fault Earthquake

Retrofit

- Vibration Control Devices
- Energy Dissipating Devices



Oil Dampers and Aditonal Frames

*Maybe more topics concerning Seismic Risk  
in Japan?*

*Thank you for Listening.*