都市危險及老舊建築物結構安全性能評估辦法 管理組

發布日期:2018-08-02

內政部106.8.8台內營字第1060810424號令訂定

內政部107.8.2台內營字第1070812271號令修正第二條、第三條、第四條條文

- 第一條 本辦法依都市危險及老舊建築物加速重建條例(以下簡稱本條例)第三 條第六項規定訂定之。
- 第二條 本條例第三條第一項第二款、第三款所定結構安全性能評估,爲耐震能力評估;其內容規定如下:
 - 一、初步評估:評估項目、內容、權重及評分,如<u>附表一至附表四</u>;評估等級及基準,如<u>附表五</u>。
 - 二、詳細評估:依內政部營建署代辦建築物耐震能力詳細評估工作共同 供應契約(簡約)(以下簡稱共同供應契約)所定之評估內容辦 理。

本辦法修正施行前已完成初步評估案件,得依修正施行後之評估等級及基準認定之。

第三條 申請結構安全性能評估,應有建築物所有權人逾半數之同意,並推派一 人爲代表,檢附逾半數之建築物權利證明文件及建築物使用執照影本或 經直轄市、縣(市)主管機關認定之合法建築物證明文件,委託經中央主 管機關評定之共同供應契約機構(以下簡稱共同供應契約機構)辦理。

前項建築物爲公寓大廈,其公寓大廈管理委員會得檢附區分所有權人會議決議通過之會議紀錄及建築物使用執照影本或經直轄市、縣(市)主管機關認定之合法建築物證明文件,申請結構安全性能評估。

- 第四條 共同供應契約機構應依下列評估方式,辦理結構安全性能評估後,製作 評估報告書:
 - 一、初步評估:應派員至現場勘查,並依<u>附表一至附表四</u>規定辦理檢 測。
 - 二、詳細評估:應派員至現場勘查,並依共同供應契約所定評估方式辦理檢測。

第五條 初步評估報告書應載明下列事項:

- 一、建築物所有權人姓名。
- 二、評估機構名稱、代表人及評估人員姓名、簽章。
- 三、建築物之地址。

四、評估範圍之建築物樓層數、樓地板面積、結構及構造型式。

五、初步評估結果。

六、其他相關事項。

前項第五款之初步評估結果,應由評估人員所屬評估機構查核。

詳細評估報告書應載明事項,依共同供應契約規定辦理。

第六條 於中華民國一百零六年十二月三十一日以前,依住宅性能評估實施辦法申請結構安全評估,其評估報告書,得視爲前條所定之評估報告書。

- 第七條 與內政部營建署簽訂共同供應契約之機構,得檢附下列文件向中央主管機關申請評定爲共同供應契約機構:
 - 一、申請書。
 - 二、共同供應契約影本。
 - 三、五人以上評估人員之名冊。

四、評估費用計算方式。

申請案件未符合前項規定者,中央主管機關應書面通知限期補正,屆期未補正或補正不完全者,駁回其申請。

- 第八條 前條第一項第三款規定之評估人員,應具備下列資格:
 - 一、依法登記開業建築師、執業土木工程技師或結構工程技師。
 - 二、參加中央主管機關主辦或所委託相關機關、團體舉辦之建築物實施 耐震能力評估及補強講習會,並取得結訓證 明文件。
- 第九條 經中央主管機關審查合格評定之共同供應契約機構,應公告其機構名 稱、代表人、地址及有效期限。

前項有效期限,爲共同供應契約所載之期限。

第十條 共同供應契約機構及評估人員應公正執行任務;對具有利害關係之鑑定 案件,應遵守迴避原則。

評估人員不得同時於二家以上共同供應契約機構執行評估及簽證工作。

第十一條 共同供應契約機構及評估人員相關資料有變更時,應於變更之日起一個月內報請中央主管機關同意。

評估人員出缺,人數不足第七條第一項第三款規定時,共同供應契約 機構應於一個月內補足,並檢附名冊報請中央主管機關同意。

第十二條 中央主管機關得視實際需要,對共同供應契約機構之評估業務實施不 定期檢查及現場勘查,並得要求其提供相關資料。 中央主管機關辦理前項不定期檢查及現場勘查,應事先通知共同供應契約機構。

- 第十三條 共同供應契約機構有下列情形之一者,中央主管機關得廢止其評定, 並公告之:
 - 一、共同供應契約經內政部營建署終止或解除契約。
 - 二、出具不實之評估報告書。
 - 三、由未具第八條規定資格之人員進行評估。
 - 四、違反第十條第一項利益迴避規定。
 - 五、違反第十條第二項、第十一條第一項規定,經中央主管機關限期 令其改善,屆期未改善,且情節重大。
 - 六、違反第十一條第二項規定,屆期未補足評估人員人數,並檢附名 冊報請中央主管機關同意。
 - 七、以不正當方式招攬業務,經查證屬實。
 - 八、無正當理由,拒絕、規避或妨礙中央主管機關之檢查或勘查,或 拒絕提供資料,經中央主管機關限期令其改善,屆期未改善,且 情節重大。
- 第十四條 經中央主管機關依前條規定廢止評定者,自廢止之日起三年內,不得 重新申請評定爲共同供應契約機構。

第十五條 本辦法自發布日施行。

最後更新日期:2018-08-02

內政部營建署版權所有 © 2018 All Rights Reserved.

附表一 鋼筋混凝土構造及加強磚造建築物結構安全耐震能力初步評估 之評估內容及評分表

項次	項目		配分	評估內容	權重①	評分	
1		靜不	下定程度	5	□單跨(1.0) □雙跨(0.67) □三跨(0.33) □四 跨以上(0)		
2	4十 1生	地T 比,	下室面積 Ta	2	0≤(1.5-r _a)/1.5≤1.0; r _a :地下室面積與建築面積之比		
3	結構 系統	平面	面對稱性	3	□不良(1.0) □尚可(0.5) □良(0)		
4	水 炒 0	立面	面對稱性	3	□不良(1.0) □尚可(0.5) □良(0)		
5		梁さ	と跨深比 b	3	當 b <3, w =1.0; 當3≤ b <8, w =(8- b)/5; 當 b ≥8, w =0		
6		柱之	に高深比 c	3			
7		軟弱	弱層顯著性	3	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)		
8	結構		交區箍筋細 由設計年度 占)	5	□63 年 2 月以前(1.0) □63 年 2 月至 71 年 6 月 (0.67) □71 年 6 月至 86 年 5 月(0.33) □86 年 5 月以後 (0)		
9	細部		古、氣窗造成 主嚴重性	3	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)		
10			豊造成短梁 重性	3	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)		
11		柱之損害程度 牆之損害程度		2	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)		
12	結構			2	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)		
13	現況	裂紅 等我	逢鏽蝕滲水 呈度	3	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)		
14	定量	475 年耐震能力 初步評估		30	當 $\frac{A_{c1}}{A_{475}} \le 0.25$, $w = 1$;當 $0.25 \le \frac{A_{c1}}{A_{475}} \le 1$, $w = \frac{4}{3} \left(1 - \frac{A_{c1}}{A_{475}} \right)$;當 $\frac{A_{c1}}{A_{475}} > 1$, $w = 0$ $A_{c1} = \min[A_{c1,x}, A_{c1,y}]$		
15	分析	2500 年耐震能 力初步評估		30	當 $\frac{A_{c2}}{IA_{2500}} \le 0.25$, $w = 1$;當 $0.25 \le \frac{A_{c2}}{IA_{2500}} \le 1$, $w = \frac{4}{3} \left(1 - \frac{A_{c2}}{IA_{2500}} \right)$;當 $\frac{A_{c2}}{IA_{2500}} > 1$, $w = 0$ $A_{c2} = \min[A_{c2,x}, A_{c2,y}]$		
启 昭) 度分數	總言	<u></u>	100	危險度評分總計((P)	
7013	X / X // 3 ^	. 11/03 12	•	l			哈
額夕	卜評估項	月:			事項評分,各項最高配分為2分,總共最高配分為		
	, , , , , , ,	•	減分最高	_		- /	
		A	分期興建或	工程品	品質有疑慮者		
危	 危險度	В			加土石流、火災、震災、人為破壞等		
	外增分	С			載重改為高活載重使用者		
		D	傾斜程度明				
	危險度 外減分	a	使用用途由	高活章	戴重改為低活載重使用者		
					危險度額外評分總計(S)		
					危險度總評估分數 R=P+S		

備註:(1)權重欄位由評估人員依評估內容評定後填列。

(2)評估案件如為加強磚造者,評估項次1、5、6、8、9、10及11等7項不予 評分,項次2至4、7、12及13評分加總,乘以放大係數2.5,再加上項 次14及15之分數後,即為危險度評分總計(P)值。

附表二 鋼構造及輕鋼構建築物結構安全耐震能力初步評估之評估內容 及評分表

項次		項目			評估內容		評分
1		靜不	、 定程度	4	□單跨(1.0) □雙跨(0.67) □三跨(0.33) □四跨以 上(0)		
2		地下 ra	室面積比,	2	0 ≤ (1.5-r _a)/1.5 ≤ 1.0; r _a : 地下室面積與建 築面積之比 r _a =		
3				3	□不良(1.0) □尚可(0.5) □良(0)		
4	結構	立面	向對稱性	3	□不良(1.0) □尚可(0.5) □良(0)		
5	系統	斜拉	掌型 式	3	□同心斜撐(1.0) □偏心斜撐(0.5) □BRB(0) □無 (0)		
6		梁之	C跨深比 b	3	當 $b < 3$, $w = 1.0$; 當 $3 \le b < 8$, $w = (8-b)/5$; 當 $b \ge 8$, $w = 0$ $b =$		
7		柱之	C高深比 c	3	當 $c < 2$, $w = 1.0$; 當 $2 \le c < 6$, $w = (6-c)/4$; 當 $c \ge 6$, $w = 0$ $c = 0$		
8	/1 14	塑鈎	交區梁之細部	4	□未處理(1.0) □加蓋鈑或其他(0.4) □梁經切削(0)		
9	結構細部	未支撐長度		3	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)		
10	WIN DI.	斷面	向結實性	3	□半結實斷面(1.0) □結實斷面(0.5) □耐震與塑性設計斷面(0)		
11		柱之	2.損害程度	2	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)		
12	結構	梁之	と損害程度	2	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)		
13	現況	斜撑	掌損害程度	2	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)		
14		鋼材	才鏽蝕程度	3	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)		
15	定量		年耐震能力 5評估	30	$\stackrel{\text{\tiny dis}}{=} \frac{A_{c1}}{IA_{475}} \le 0.25$, $w = 1$;當 $0.25 \le \frac{A_{c1}}{IA_{475}} \le 1$, $w = \frac{4}{3} \left(1 - \frac{A_{c1}}{IA_{475}} \right)$;當 $\frac{A_{c1}}{IA_{475}} > 1$, $w = 0$ $A_{c1} = \min[A_{c1,x}, A_{c1,y}]$		
16	分析	2500 年耐震能力 初步評估		30	$ \stackrel{\triangle}{=} \frac{A_{c2}}{IA_{2500}} \le 0.25 \cdot w = 1 \; ; \stackrel{\triangle}{=} 0.25 \le \frac{A_{c2}}{IA_{2500}} \le 1 \cdot w = \frac{4}{3} \left(1 - \frac{A_{c2}}{IA_{2500}} \right) \; ; \stackrel{\triangle}{=} \frac{A_{c2}}{IA_{2500}} > 1 \cdot w = 0 $ $A_{c2} = \min[A_{c2,x}, A_{c2,y}] $		
危险	负度分	敗總	計	100	危險度評分總計((P)	
額夕	小評估」	項目		分」	評分項目,評估人員應就表列「危險度額外增分」、 事項評分,各項最高配分為2分,總共最高配分為 為2分		
		A	分期興建或工				
危	險度	В			土石流、火災、震災、人為破壞等		
額名	小增分	С	使用用途由低	活載	重改為高活載重使用者		
		D	傾斜程度明顯	者		$oxed{oxed}$	
	.險度 小減分	a	使用用途由高	活載	重改為低活載重使用者		

危險度額外評分總計(S)	
危險度總評估分數 R=P+S	

附表三 木構造建築物結構安全耐震能力初步評估之評估內容及評分表

1111	八一 个将也处示	(17) NO 117 X X				Z II // //
樓	·層數(N _f)			Sos	震需求參數	
ш	公龙业(1)			Sp1		
	途係數(I)	1.6		70 DI		
	性容量(R)	1.0		10		
(地板面積 (A)(m²)		,	SaD		
	否位於臺北盆地 請輸入是/否)			R_a		
建	 築物高度/簷高 (H)(m)		,	F_u		
	構物基本振動週期 /(sec)= 0.05 * H^0.75		(Sal)	$o/F_u)_m$		
			屋頂	種類		位面積重量 kgf/m²)
<i>W</i> (k	$gf) = A * [w_{rf} + (N_f - 1) * 240]$			瓦+天花板+ 層牆		220
	1) 210]		其他:_	H /10		
				輸入)		
	<u> </u>				ルカ 7A r	上 な (1f)
		四人巨庇弘	置	度(m)	置いた。 マム	隻(kgf)
	抗側力構件種類	單位長度強 度	X向總長	Vム伽目庇	X 向	Y 向(Twyi)(kgf)
	(厚度)(<i>t</i>)	$(T_{wi})(kgf/m)$	度	Y 向總長度 (<i>Lwyi</i>)(m)	$(T_{wxi})(kgf)$ $(T_{wxi} = T_{wi} *$	$(T_{wyi} = T_{wi} *$
		(Iwi)(Kgi/III)	$(L_{wxi})(\mathbf{m})$		$L_{wxi} - I_{wi}$	$L_{wyi})$
	編竹夾泥牆(t < 5cm)	170			2,,	
_	編竹夾泥牆(5cm ≦ <i>t</i> <7cm)	220				
樓牆量	編竹夾泥牆(7cm ≦ <i>t</i> <9cm)	350				
里	編竹夾泥牆(t ≧ 9cm)	390				
	木板條灰泥牆	220				
	其他:					
		200				
		度(TAwx)(kgf)	$\int TA_{wx} = \sum ($	(T_{wxi})		
		度(TAwy)(kgf)				
宁田					囲敕田 ∩ - ~	* 00 * 00 * 0
<u></u> 前	整因子調查項目 結構系統完整性]查結果(<i>qi)</i> □差(0,9)	<i>)</i> 		$* q_2 * q_3 * q_4$
2	始稱系統元登性 變形程度		<u>」左(0.9)</u> 嚴重(0.9)			
	横件、接合部及基		<u> </u>			
3	礎損壞程度	□嚴重損	壞(0.8)			
	屋頂損壞程度	□嚴重損				
基本		* W) * 70		* W	$((S_{aD}/F_u)_{m} * I) * 70$	
祈	付震指標 =	$= E_{x} * Q$		=	$E_{\scriptscriptstyle y} * Q$	
評	估分數(木	$Min(E_x * Q,$	$E_{\scriptscriptstyle y} * Q$			
	7月7万/					

附表四 磚構造建築物結構安全耐震能力初步評估之評估內容及評分表

樓層數(<i>N</i> _f)							耐震需求	ミ参數		
	後	(IVI)				Sps				
	用途係	數(<i>I</i>)				S _{D1}				
	韌性容			1.	. 2	T_{θ}^{D}				
是石	至位於臺州 入是/		(請輸			S _{aD}				
	寄、磚柱單									
度 2.2	(Twc)kgf/02 + 0.24	cm² (, * (<i>N</i> _f	$T_{wc} = -1$			R_{a}				
	築物高度/					F_u				
	構物基本									
T(s)	ec) = 0.05	5 * H	^0.75			$(S_{aD}/F_u)_m$				
		屋頂	層平	各樓層(/	含屋頂層)村	婁地板面				
D	工化业		位重		積	X - O X - I	W(kgf) = 1	1210 * (A	$1_{2f} + A_{3f}$	
至	頂種類		kgf/m	各樓層之	14.11 1-	T # 2		$W_{rf} * A_{rf}$	/	
			2	樓地板	樓地板。	 11				
	星架+屋瓦			二樓樓地						
+天	花板+半		600	一後後地 板(A _{2f})						
	層牆									
混凑	是土板+半		900	三樓樓地						
	層牆			板 (A3f)						
7	其他:			屋頂樓地						
				板 (Arf)		<u> </u>				
_	柱形式			柱尺	寸cm	斷面積。	根數	斷面積		
樓					*深)	(A_{sci}) cm ²	(Nci)	(A_{ci})		
磚	第一種							$(A_{ci} = A_{so})$	ci ^ [Vci]	
磚柱量			结			建 社	 度(<i>TAc</i>)kgf	BAci E(TA -		
量	$cm^2(BA_c =$	$\sum (B$	7頁 BAci))			74年12	Twc*BAc)	(1710 -		
				牆長	度 CM		斷面積			
	牆厚度(Twi)cm			X向總長	Y向總長	V 台縣五	挂(1 ·)cm ²	Y向斷	面積	
				及 座(I)cm		$A = A \cdot $		(A_{wyi})		
				(L_{wxi}) cm)文(<i>Lwy1</i>)CIII		LWX1 · IW1)	$(A_{wyi} = L_w$	$y_{i} * T_{wi}$	
<u> </u>						BAwxi		BA_{wyi}		
樓	V	磚牆有效		D.I	$DA = \sum_{i} \langle DA_i \rangle$					
碍地	Χ向		面積	$BA_{wx} = \sum (BA_{wxi})$						
磚牆量		でM [*]								
里	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		$BA_{wy} = \sum (BA_{wyi})$							
	1 100	Y 向 總斷面積 cm ²			$D/1$ wy - $\triangle (D/1$ wyi)					
	X向牆			$f(T_{Awx} = T_{i})$	$(x_{vc} * B_{Awx})$					
					(B_{AWY})					
誹	整因子 直項目 主要檢材			方佰日		四末从田(~)				
訴						調查結果(<i>q_i</i>)				
		1		見園具有 DC 図	□合格(1.	0)				
		1	双建剂 梁	賣之 RC 圏	□不合格(0.5)				
	•									
面	外因子	0		專牆牆身	□合格(1.	0)				
124		2		· 於 10 公	一不合格(
			尺尺、	•	が 10 4 「下口俗(
		3	磚牆氧	曼小牆身	□合格(1.					
		J	厚度核		□不合格(1			

形狀因子	4	結構穩定性	□合格(1.0) □不合格(0.9)
現況因子	5	是否有其他可 能危害使用者 安全之因素	□無(1.0) □少許(0.95) □嚴重(0.9)
調整因子(Q)	Q = Q	$q_1 * q_2 * \cdots * q_5$	5
基本耐震性能	能(E)	$E_{x} = (TA_{c} + TA_{wx}) / ((S_{ab}/F_{u})_{m} * I $ $* W) * 70$	
耐震指標	5	$= E_x * Q$	$= E_{v} * Q$
評估分數(磚 建築耐震指		$= \min (E_x * Q,$	$Q_{\nu} * Q_{\nu}$

附表五 結構安全耐震能力初步評估基準及等級基準表

單項		等級	評估基準	評估
評估	類別			結果
結				
構		四加	危險度總評估分數R≦30;或評估分數≧70。	
安	初	甲級		
全	步			
耐	評			
震	估	乙級	20/4队庇确证从八ຟD<15· 式70~证从八ຟ>55。	
評			30<危險度總評估分數R≦45;或70>評估分數≧55。	
估				

檔 號: 保存年限:

內政部 函

機關地址:10556臺北市松山區八德路2段342號(營建署)

聯絡人:張又心

聯絡電話:02-87712867

電子郵件: yuhsin750620@cpami.gov.tw

傳真: 02-87712876

110

臺北市信義區基隆路二段51號

受文者:臺北市建築師公會

發文日期:中華民國107年8月2日

發文字號:台內營字第10708122714號

速別:普通件

密等及解密條件或保密期限:

附件:

訂

主旨:「都市危險及老舊建築物結構安全性能評估辦法」第2條、第3條、第4條條文,業經本部於107年8月2日以台內營字第1070812271號令修正發布,如需修正發布條文,請至行政院公報資訊網(網址http://gazette.nat.gov.tw)下載,請查照並轉知所屬。

副本:行政院法規會、本部法規委員會、營建署管理組

