# 都市危險及老舊建築物結構安全性能評估-初步評估報告書 (範本)

#### 共同供應契約機構(以下簡稱評估機構)與評估人員

評估機構			統一編號		代表人		
名稱			89G 89m 3//G		101070		
評估機構					連絡電話	_	
地址				Γ	<b>进</b> 裕电站	2	
	評估人	員聯絡資訊			評估機構用	EP	
姓名							
	(電話)						
連絡電話	(手機)						
	【丁傚】			用印日期:	年	月	日
申請人資	料						
申請案位	件編號				評估日期		
建築物所表或管理					連絡電話		
通訊地址							
建築物基	本資料						
建築物合法證明			字第 房屋證明文作	號使用執照 。	0		
建築物	为 地 址						
建築物	カ 規 模	樓地板面積_	m²	地下層	地上/	品目	
建築物結構			堅鋼構建築物 藝物	<b>京磚造建築物</b>			

#### 評估結果

		1		<u>,                                      </u>	
單項評估	性能類別	評估分數 或危險度 總評估分 數R	等級	評估基準	評估結果
			甲級	危險度總評估分數R≦30;或評估分數≧70。	
結構			乙級	30<危險度總評估分數R≦45;或70>評估分數	
安全	初步			≥55 ∘	
耐震	評估		未達		
評估			最低	危險度總評估分數R>45;或評估分數<55。	
			等級		
				綜合評估建議	
				評估機構查核	

<sup>\*</sup>依都市危險及老舊建築物結構安全性能評估辦法第五條規定,初步評估結果,應由評估人員所屬評估機構查核。

#### 壹、耐震能力初步評估表

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(包含定量評估表)

項次	項目		配分	評估內容	權重	評分	
1		靜不	定程度	5	□單跨(1.0) □雙跨(0.67) □三跨(0.33) □四跨 以上(0)		
2	۸ <u>۲</u> ۲#	地下 ra	室面積比,	2	0≤(1.5-r <sub>a</sub> )/1.5≤1.0; r <sub>a</sub> :地下室面積與建築面積之比		
3	結構 系統	平面對稱性 立面對稱性		3	□不良(1.0) □尚可(0.5) □良(0)		
4	尔 00			3	□不良(1.0) □尚可(0.5) □良(0)		
5		梁之	上跨深比b	3	$\triangleq b < 3, w = 1.0$ ; $\triangleq 3 \le b < 8, w = (8-b)/5$ ; $\triangleq b \ge 8, w = 0$		
6		柱之	と高深比c	3	當 $c < 2, w = 1.0$ ; 當 $2 \le c < 6, w = (6 - c)/4$ ; 當 $c \ge 6, w = 0$		
7		軟弱	<b>局層顯著性</b>	3	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)		
8	41. 1 <del>11</del>		交區箍筋細部 設計年度評	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	結構細部		3、氣窗造成 E嚴重性	3	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)		
10		牆脂 重性	豊造成短梁嚴 Ł	3	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)		
11		柱之	上損害程度	2	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)		
12	結構	牆之損害程度		2	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)		
13	現況	裂經程度	逢鏽蝕滲水等 E	3	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)		
14	定量		年耐震能力 5評估	30	當 $\frac{A_{cl}}{IA_{475}} \le 0.25$ , $w = 1$ ;當 $0.25 \le \frac{A_{cl}}{IA_{475}} \le 1$ , $w = \frac{4}{3} \left( 1 - \frac{A_{cl}}{IA_{475}} \right)$ ;當 $\frac{A_{cl}}{IA_{475}} > 1$ , $w = 0$ $A_{cl} = \min[A_{cl,x}, A_{cl,y}]$		
15	分析		0年耐震能力 5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 $\frac{A_{c2}}{IA_{2500}} > 1$ , $w = 0$ $A_{c2} = \min[A_{c2.x}, A_{c2.y}]$		
危险			100	危險度評分總計(	(P)		
			此部分為	外加部	P分項目,評估人員應就表列「危險度額外增分」、	「危	險
額夕	<b>}</b> 評估項	目:	度額外減	分」事	耳項評分,各項最高配分為2分,總共最高配分為8分	;減	分
			最高配分	為2分			
	A 分期興建或工程品質有疑慮 <u>者</u>				質有疑慮者		
危	色險度	險度 B 曾經受災害者		皆,如	土石流、火災、震災、人為破壞等		
額	頁外增分 C 使用用途由化		<b>丢活載</b>	重改為高活載重使用者			
	D 傾斜程度明顯者						
	色险度 外减分	a	使用用途由高	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		

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。

### 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 (包含定量評估表)

項次		項目		評估內容	權重	評分	
1		静不定程度	4	□單跨(1.0) □雙跨(0.67) □三跨(0.33) □四跨以上 (0)			
2		地下室面積比, $r_a$	2	$0 \le (1.5-r_a)/1.5 \le 1.0$ ; $r_a$ : 地下室面積與建築面積之比 $r_a$ =			
3		平面對稱性	3	□不良(1.0) □尚可(0.5) □良(0)			
4	結構	立面對稱性	3	□不良(1.0) □尚可(0.5) □良(0)			
5	系統	斜撐型式	3	□同心斜撐(1.0) □偏心斜撐(0.5) □BRB(0) □無(0)			
6		梁之跨深比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 $c \ge 6$ , $w = 0$ $c =$			
8		塑鉸區梁之細部	4	□未處理(1.0) □加蓋鈑或其他(0.4) □梁經切削(0)			
9	結構	未支撐長度	3	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)			
10	細部	斷面結實性	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		柱之損害程度	2	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)			
12	結構	梁之損害程度	2	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)			
13	現況	斜撐損害程度	2	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)			
14		鋼材鏽蝕程度	3	□高(1.0) □中(0.67) □低(0.33) □無(0)			
15	定量	475年耐震能力初 步評估	30	$ \stackrel{\cong}{\boxplus} \frac{A_{c1}}{IA_{475}} \le 0.25  w = 1  \stackrel{\cong}{:} \stackrel{\cong}{\boxplus} 0.25 \le \frac{A_{c1}}{IA_{475}} \le 1  w = \frac{4}{3} \left( 1 - \frac{A_{c1}}{IA_{475}} \right)  \stackrel{\cong}{:} \stackrel{\cong}{\boxplus} \frac{A_{c1}}{IA_{475}} > 1  w = 0 $ $ A_{c1} = \min[A_{c1,x}, A_{c1,y}] $			
16		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 $\frac{A_{c2}}{IA_{2500}} > 1$ , $w = 0$ $A_{c2} = \min[A_{c2,x}, A_{c2,y}]$			
<b>危</b> 险	) 度分婁	 <b>火</b> 總計	100	危險度評分總計·	(P)		
701%				P分項目,評估人員應就表列「危險度額外增分」、		一	
額夕	卜評估項			軍項評分,各項最高配分為2分,總共最高配分為8分			
		最高配分為	為2分				
		A 分期興建或工	程品質	質有疑慮者			
危				Ł石流、火災、震災、人為破壞等			
額久			活載宣	重改為高活載重使用者			
		D傾斜程度明顯者					
	.險度 外減分	a 使用用途由高	活載重	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			

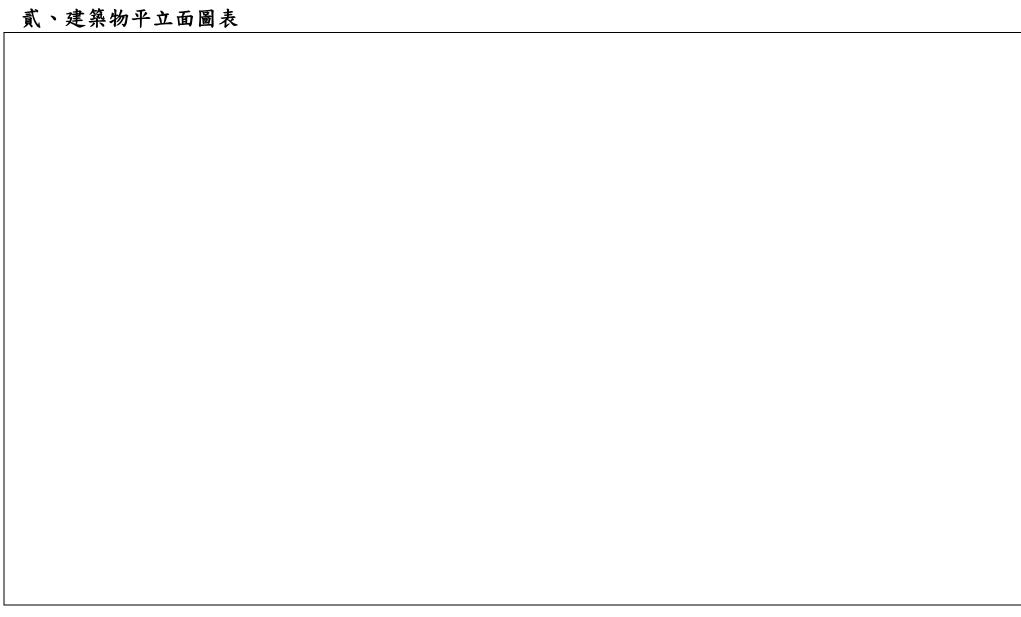
#### 三、木構造建築物結構安全耐震能力初步評估之評估內容及評分表

樓層數(N <sub>f</sub> )		而	震需求參數
一後/電数(Nf)		$S_{\scriptscriptstyle DS}$	
用途係數( <i>I</i> )		$\mathcal{S}_{\scriptscriptstyle DI}$	
韌性容量(R)	1.6	$\mathcal{T}_{\scriptscriptstyle \mathcal{O}}^{\scriptscriptstyle \mathcal{D}}$	
樓地板面積(A)(m <sup>2</sup> )		$S_{\!\scriptscriptstyle a \scriptscriptstyle D}$	

是否	后位於臺北盆地(請 輸入是/否)			R <sub>a</sub>		
	[築物高度/簷高 (H)(m)		$F_u$			
	構物基本振動週期 ec)= 0.05 * H^0.75		(Sab	$F_u$ )m		
`			屋頂	種類		位面積重量 kgf/m²)
W(kg	$(gf) = A * [W_{rf} + (N_f - 1) * 240]$		半人	瓦+天花板+ 冒牆		220
			其他: 〔自行	-輸入)		
		mr	<b>牆</b> 長	度(m)	<b>擔</b> 強 角	₹(kgf)
	抗側力構件種類 (厚度)(t)	單位長度強 度 ( <i>Twi</i> )(kgf/m)	X向總長度 ( <i>Lwxi</i> )(m)	Y向總長度 ( <i>Lwyi</i> )(m)	$X$ 向 $(T_{WXi})$ $(\text{kgf})$ $(T_{WXi} = T_{Wi} * L_{WXi})$	Y向( $T_{wyi}$ )(kgf)( $T_{wyi} = T_{wi} * L_{wyi}$ )
	編 竹 夾 泥 牆 ( t < 5cm)	170			LINAL )	
_	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				
重	編竹夾泥牆(t ≧ 9cm)	390				
	木板條灰泥牆	220				
	其他:					
	牆體種類無法判斷 者	200				
		度( <i>TAwx</i> )(kgf)[				
	Y向牆體強力	度( <i>TAwy</i> )(kgf)[	$TA_{wy} = \sum (TA_{wy})^T $	$(y_{wyi})$		
誹	整因子調查項目		] 查結果(q <sub>i</sub> )		調整因 $Q = q_I$	$* q_2 * q_3 * q_4$
1	結構系統完整性	□良(1.0)□	]差(0.9)			
2	變形程度		爰重(0.9)			
3	構件、接合部及基 礎損壞程度	<ul><li>□無、輕微技</li><li>□ 嚴重損失</li></ul>	褱(0.8)			
4	屋頂損壞程度	<ul><li>□無、輕微打</li><li>□嚴重損力</li></ul>				
基	本耐震性能(E) ((	$E_{x} = TA_{wx} / S_{aD}/F_{u})_{m} * I * W) * 70$		W)	$((S_{aD}/F_u)_m * I * 70$	
	耐震指標	$= E_x * Q$		=	$E_{\scriptscriptstyle Y} * Q$	
	5分數(木構造建 築耐震指標)	$= \min(E_x * Q,$	$E_{y} * Q$			
ק	9、 磚構浩建築	物結構安全面	计霍能力初	步延仕之言	平仕内灾及評点	公表

樓層數(N <sub>f</sub> )		耐震需求參數		
传僧 数(Nf)		$S_{DS}$		
用途係數 $(I)$		$S_{DI}$		
韌性容量(R)	1.2	$T_{\ell}^{D}$		
是否位於臺北盆地(請輸		$S_{aD}$		
入是/否)		Dav		
磚牆、磚柱單位斷面積強 度(Twc)kgf/cm² (Twc = 2.22 + 0.24 * (Nf - 1))				
度 $(T_{wc})$ kgf/cm <sup>2</sup> $(T_{wc} =$		$R_{a}$		
$2.22 + 0.24 * (N_f - 1)$				
建築物高度/簷高(H)m		$F_u$		
結構物基本振動週期				
$T(\text{sec}) = 0.05 * \text{H}^{\circ}0.75$		$(S_{aD}/F_u)_m$		

屋頂種類		屋頂層平均 單位重 (Wrf)kgf/m <sup>2</sup>			含屋頂層)相 積	婁地板面	<i>W</i> (kgf) = 1	1210 * (A	$A_{2f} + A_{3f}$
				各樓層之 樓地板	樓地板面積m²		+	Wrf * Arf	
木屋架+屋瓦 +天花板+半 □ 層牆		600	二樓樓地 板 (A2f)						
	是土板+半 層牆		900	三樓樓地 板 ( <i>Ast</i> )					
	其他:			屋頂樓地 板(Arf)					
一樓磚		形式			寸cm *深)	斷面積 (Asci) cm²	根數 (Nci)	斷面積 (Aci) (Aci = Ass	cm <sup>2</sup>
樓磚柱量	磚柱總斷	一種 面積 C ( <i>BAci</i> )	m²( <i>BAc</i>			磚柱強	   度( <i>TAc</i> )kgf <i>Twc*BAc</i> )	$\frac{ BAci }{TA_c} =$	
				牆長	度CM		斷面積	小計	
	牆厚原	度(Twi)	cm	X向總長 度 (Lwxi)cm	Y向總長 度(Lwyi)cm		積(Awxi)cm² Lwxi * Twi)	Y向斷 (Awyi) (Awyi = Lu	cm <sup>2</sup>
樓				(LWXI)CIII		BAwxi		$BA_{wyi}$	yı · <b>1</b> wı)
磚牆量	X向	斷面	す效總 積Cm²	$BA_{wx} =$	$\sum (BA_{wxi})$				
量	Y向		j效總 積Cm <sup>2</sup>	$BA_{wy} =$	$\sum (BA_{wyi})$				
	X向牆引 Y向牆引	鱼度(1 鱼度(1	Awx)kg Awy)kg	$f(T_{Awx} = T_w)$ $f(T_{Awy} = T_w)$	$(C * B_{AWX})$ $(C * B_{AWY})$				
	整因子  查項目	主	要檢村			調	查結果(q <sub>i</sub> )		
		1	效連線深	問圍具有 續之RC圈	□合格(1. □不合格(				
面	外因子	2	單片	「過梁,或傳牆牆身小於10公	□合格(1. □不合格(				
		3	磚牆」厚度檢	最小牆身	<ul><li>□合格(1.</li><li>□不合格(</li></ul>				
形	狀因子	4	結構穩		<ul><li>□合格(1.</li><li>□不合格(</li></ul>	0)			
現況因子 5 能危		有其他可 害使用者 2因素	□無(1.0) □少許(0. □嚴重(0.	95)					
調盘	<b>医因子(Q)</b>	Q = q		* · · · * q5					
<b>基本耐震性能(E)</b> / ((			/ ((S) * W	$TA_c + TA_{wx}$ $T_{aD}/F_u$ ) <sub>m</sub> * $T_{aD}/F_u$ ) * $T_{aD}/F_u$		*	$I + TA_{WY}) / I * W) *$		
\-	耐震指標		=	$E_x * Q$	_	= 1	$E_{\scriptscriptstyle y} * Q$		
证什八數(油堆洗			= Mi	$n (E_x * Q,$	$E_y * Q$				



<sup>\*</sup>表列若不敷使用,請自行增加。

## 參、現況照片表

項次	說明	
項次	說明	

<sup>\*</sup>表列若不敷使用,請自行增加。