

بِسْمِ اللَّهِ الرَّحْمَنِ الرَّحِيمِ

بررسی اجزای غیرسازه ای بر اساس استاندارد ۲۸۰۰ و مقررات ملی

É | ¼ v » Ê , Ÿ
Ã • Z ‡ | ‹ • Y ... Z À ‹ • Z
° « Ã Z ' Œ ¿ Y { ... • | »



É | ¼ v » Ê ÿ
 É Y Ã • Z † € Ì £ É Y , m Y « ساقصن مطالب § € †

S80 É Y Ã • Z † € Ì £ É Y , m Y Z] Ä ~] Y • • { { Â m Â » c Y • € ¬ » Á -] Y Â “ Ê † • €] S3 Ê Ë Z † Z À ‹ Á Z † Y

S95 É Y Ã • Z † € Ì £ É Y , m Y Z] Ä ~] Y • • { c Y • € ¬ » c Z Ì W , m Ê † • €] S10 É Y Ã • Z † € Ì £ É Y , m Y Ž Ì z Ö

S13 É Y Ã • Z † € Ì £ É Z Ä , m Y É Á € Ì ¿ € Ì Ì S154 -] Y Â “ Z] Z Æ ¿ M a Ì ^ ~ e Á Ê Ë Y € m Y É Z Ä Ä ¿ Ä ¼ ¿

S199 É Y Ã • Z † € Ì £ É Y , m Y É Y € m Y ¾ Ë Ä ¿ É Z Æ ‹ Á • Ê y €] Ê † • €] S30 É Y Ã • Z † € Ì £ É Y , m Y €]

S21 { Z Æ À Ö È Ì a Á É € Ì ³ Ä n Ì f ¿ S52 Ê ^ ¿ É Z m Ä • Z] €] Y €] • { Z Ä •

S65 É Y Ã • Z † Á É Y Ã • Z † € Ì £ É Y , m Y



© QSCEir
Ali Mohammadi

اهداف (Objectives)
Á ¥ Y | Å Y

Ê, » cY • € ¬ » huZ ^ » • { Ê uY € — ¥ < | Å



½ Z ¼ f y Z ‡ Ê, » cY • € ¬ » huZ ^ » a] Z ~ » { • Y Y ¥ | Z Å f ‡ \

Ê À ¼ Ë Y

[Å, ~ » { € ° Ê Å ÿ † Ë Á € ‡ d ì

¹ Y Á {

@QSCEir
Ali Mohammadi

Ä] Ä . , . • € i Y • { Ã „ Ë Á Ä] \ ì ‡ M Ä ¿

| ¿ • Y { • Ä ” u ½ M Ã { Á | v » Z Ë ½ Z ¼

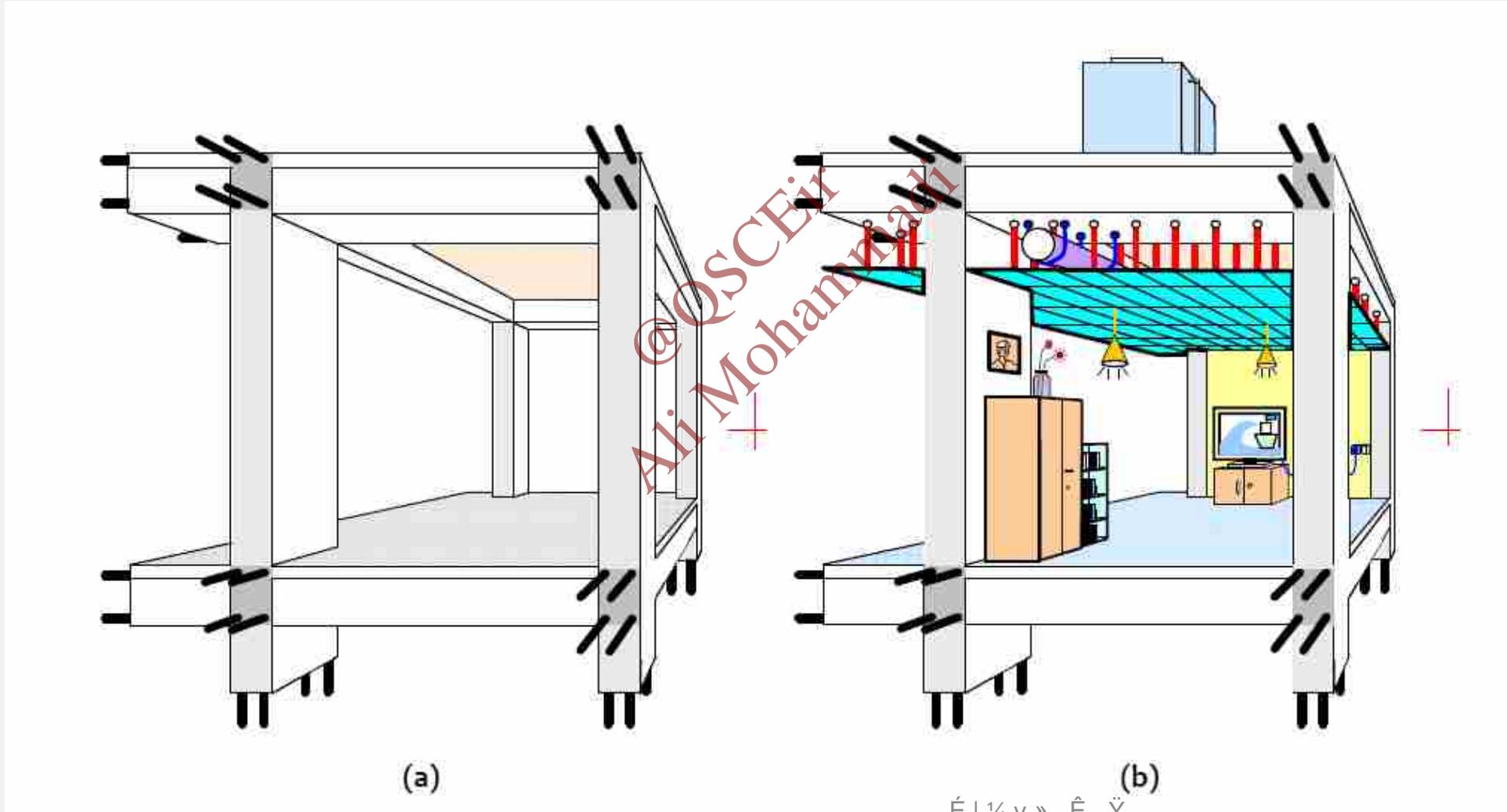
½ Z ¼ f y Z ‡ c Z Ë Ä f v »

@QSCeir
Ali Mohammadi

, Ä . , . u É¼€ Ë ~ a \ ì ‡ M ¶ « Ä Y | µ < Z]] É Ä v Ö Z Y Ä Ä] f y Ë Z Á c Z «

| Ä ° ¿ Ä Y | { y Ä . , . † } Y Y • ½ Z ¼ f y € ‡ , 1 Ë

(NSE)É Y ã • ZSEÉY Áã • Z † ÉY , m Y ! È € e



ÉY ã • Z † € ì ε ÉY , m Y • Z À ì ¼ †

É | ¼ v » Ê , Ÿ

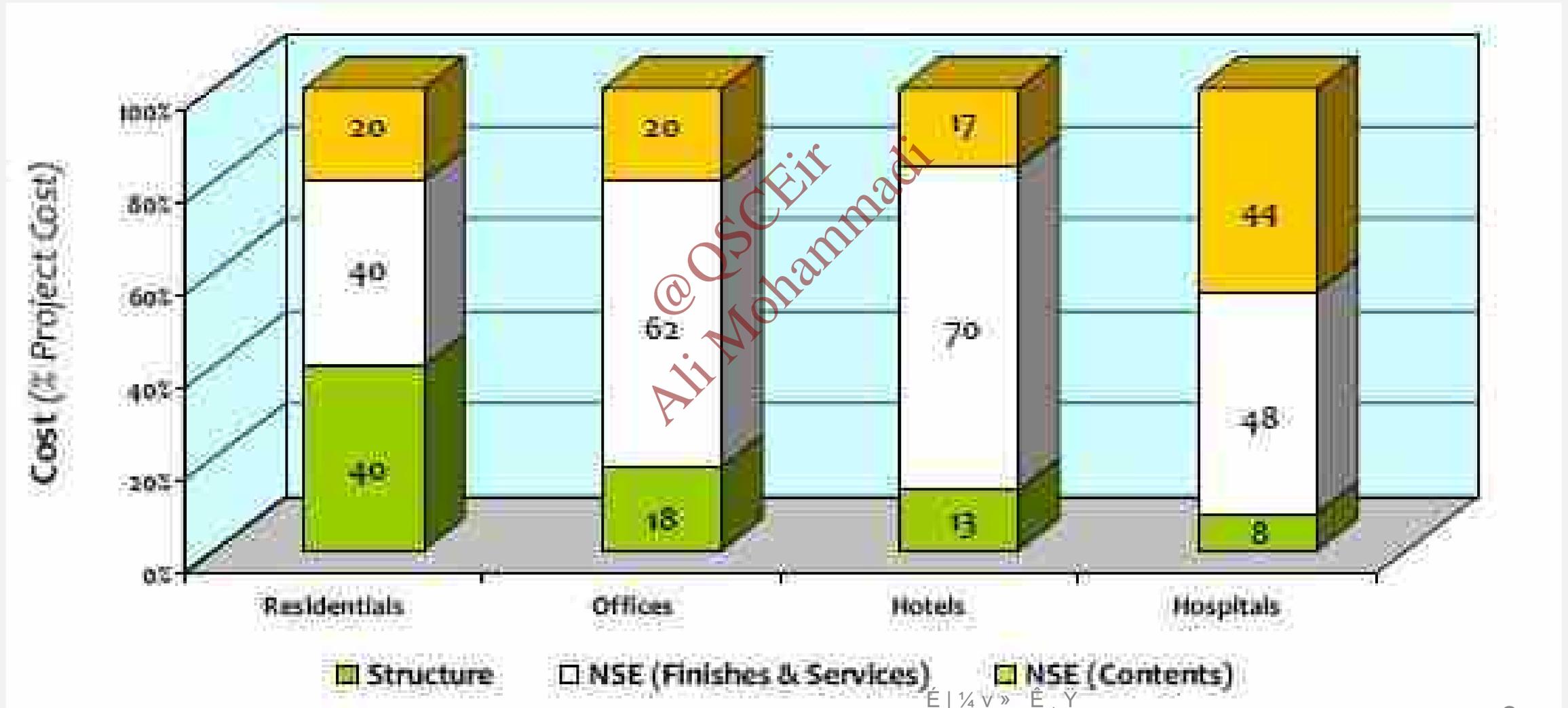


۱-۱ هدف

هدف این آیین‌نامه تعیین حداقل ضوابط و مقررات برای طرح و اجرای ساختمان‌ها در برابر اثرهای ناشی از زلزله است، به طوری که با رعایت آن انتظار می‌رود:

- ۱- ساختمان‌های با "اهمیت متوسط" در اثر زلزله طرح، آسیب عمده سازه‌ای و غیر سازه‌ای نبینند و تلفات جانی در آنها حداقل باشد.
- ۲- ساختمان‌های با "اهمیت زیاد" در اثر زلزله طرح، آسیب عمده نبینند، به طوری که در زمان کوتاهی قابل مرمت باشند.
- ۳- ساختمان‌های با "اهمیت خیلی زیاد"، در اثر زلزله طرح، تغییر مقاومت و سختی در اجزای سازه‌ای و غیرسازه‌ای نداشته باشند، به طوری که بهره‌برداری از آنها امکان‌پذیر باشد.
- ۴- کلیه ساختمان‌های بلندتر از ۵۰ متر و یا بیشتر از ۱۵ طبقه و نیز کلیه ساختمان‌های با اهمیت زیاد و خیلی زیاد در اثر زلزله بهره‌برداری آسیبی نبینند و قابلیت بهره‌برداری خود را حفظ نمایند.

٤٧, ١٧ • ٤٤] ٤٤ " ٤٤ ١٤ ٤٤ ٤٤ { ٤٤ ٤٤ ٤٤ , ٤٤

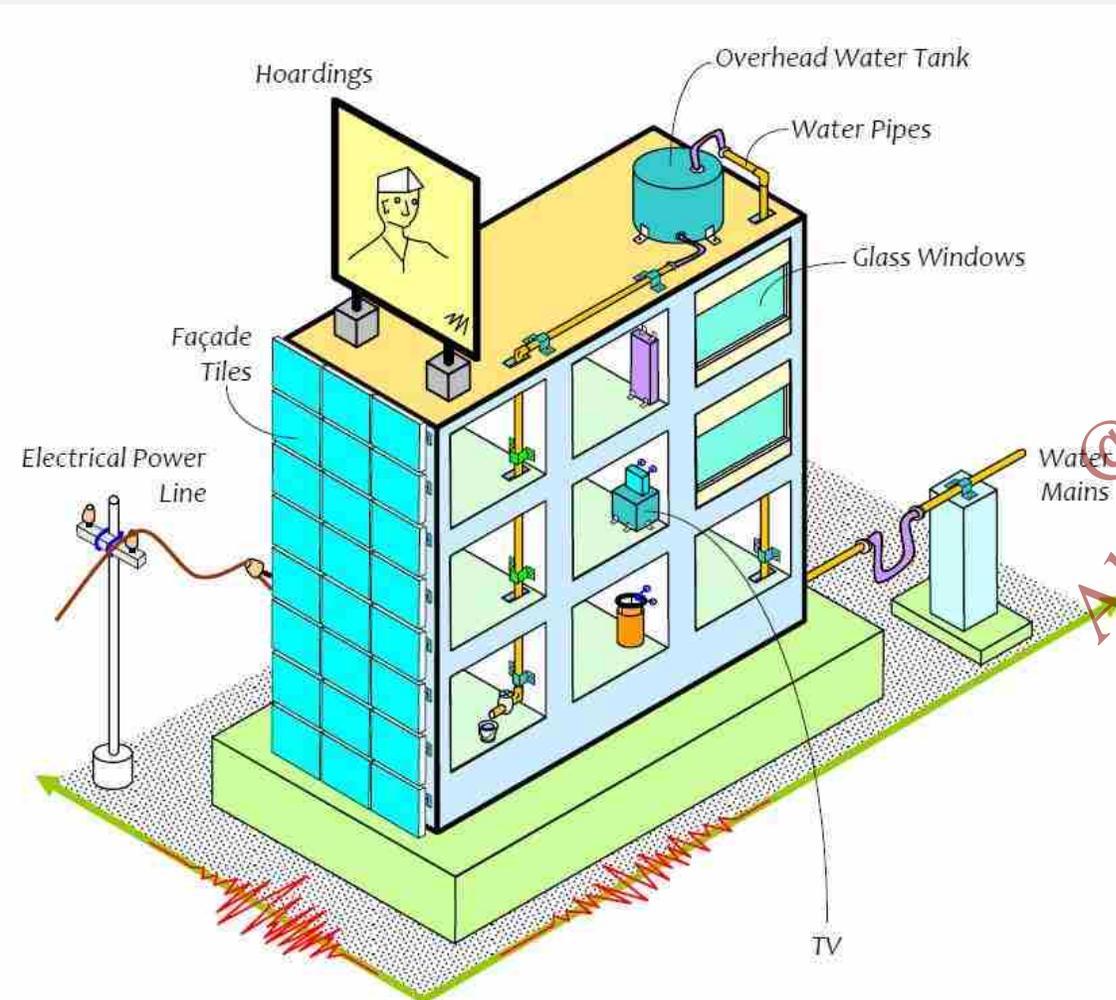




É Y ã•z† €ìε ÉY,mY •ZÀì¼†
تقسیم بندی (تقسیماتی از برای غیرسازمانی)

@SCEir
Ali Mohammadi

É Y ã • Z † € ì £ É Y , m Y É | À] ° ì ^ ~ e



@QSCEir
Ali Mohammadi

É • Z ¼ » !É Y , m

É Y ã € — É Ê , m p y , Ê É , y Y ã • Z † € ì £ † É Z Å

Š - { Á { , ã Z À a ½

Á • Y € § } Æ , a ! ~ † Z ¼ †

Ê e Z ^ ì † Z e É Z Å † ° f

Ê e Y €] Z z » © Y €] Æ ñ p Z e Æ « € Æ e Ä , € ÷ Æ † • Â ^

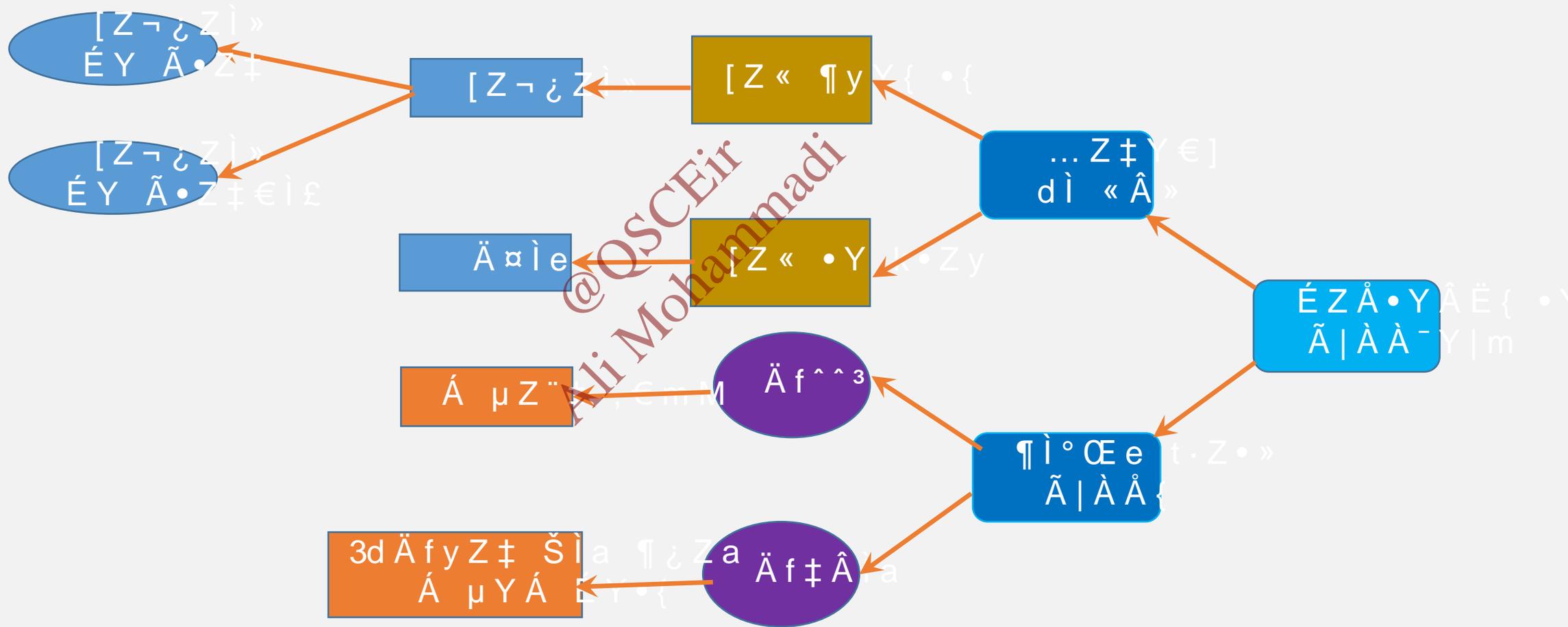
Z Å µ Z ÷ Z ½ • Z z Ê ÷ Z † € Æ M ~ » Ä È Æ † E †

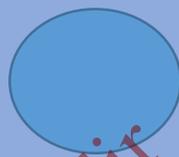
Á Ê œ - Ä • Â • † ° f ^ ì †

Z Å Â ,] Z e Á ½ k Z † ¼ ,

Á Z Å Â d Æ † p Z - Á Ä † ~ «

Z Å • Y Ê Æ • Z {¼ » É Y, Ñ • Y Z † € ì £ É Y, m Y É | À] ° ì





É Y ã • Z † € | £ Z Æ Y • m É Á €] ÿ € ì i z e Ê † • €]

@SCEir
Ali Mohammadi

پیروی الزامه ویرا ساختهمان

۳-۳-۳ زمان تناوب اصلی نوسان، T

۳-۳-۳-۱ ساختمان‌های متعارف

ساختمان‌های متعارف به ساختمان‌هایی اطلاق می‌شود که توزیع جرم و سختی در ارتفاع آنها عمدتاً به صورت متناسب تغییر کند. در این ساختمان‌ها زمان تناوب اصلی نوسان را می‌توان از روابط تجربی زیر به دست آورد.

الف- برای ساختمان‌های با سیستم قاب خمشی

۱- در مواردی که جداگرهای میانقابی مانعی برای حرکت قاب‌ها ایجاد نمایند:

- در قاب‌های فولادی

$$T = 0.08H^{0.75}$$

(۳-۳)

- در قاب‌های بتن‌آرمه

$$T = 0.05H^{0.9}$$

(۴-۳)

۲- در مواردی که جداگرهای میانقابی مانعی برای حرکت قاب‌ها ایجاد نمایند:

مقدار T باید برابر با ۸۰ درصد مقادیر عنوان شده در بالا در نظر گرفته شود.

ب- برای ساختمان‌های با سیستم مهاربندی واگرا، مشابه قاب‌های فولادی، از رابطه (۳-۳)

پ- برای ساختمان‌های با سایر سیستم‌های مندرج در جدول (۵-۳)، به غیر از سیستم

کنسولی، با یا بدون وجود جداگرهای میانقابی:

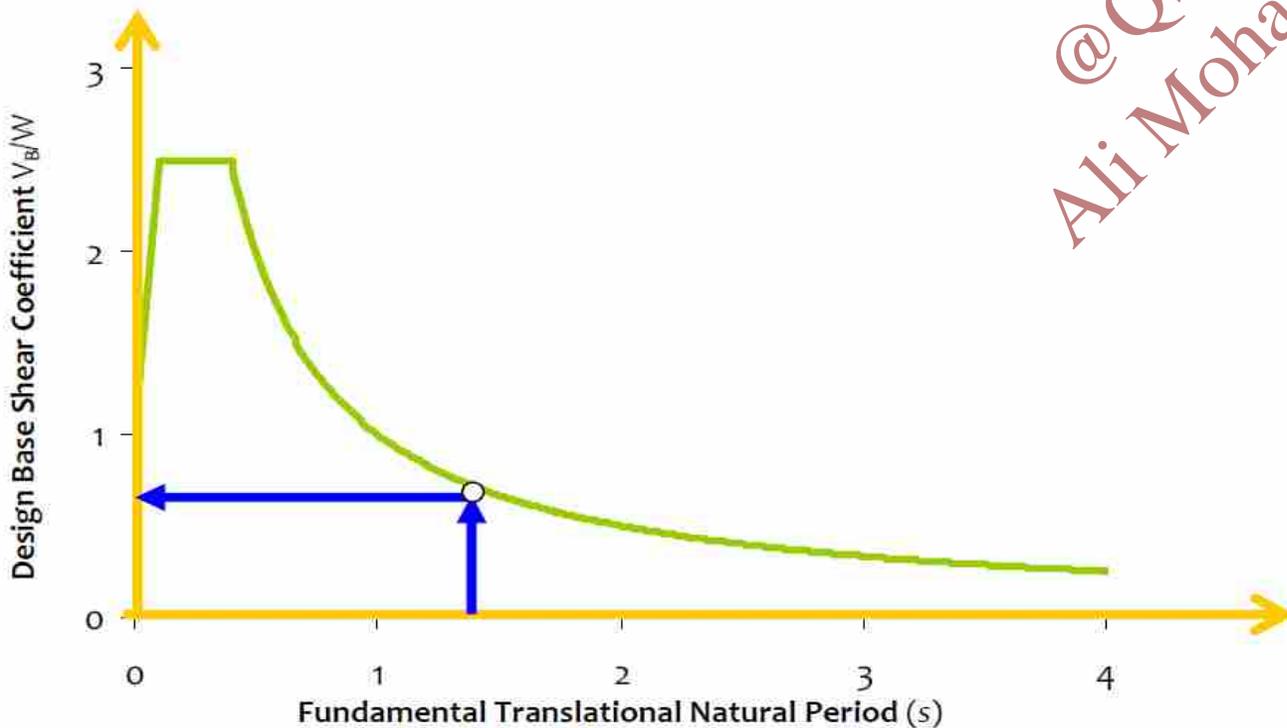
$$T = 0.05H^{0.75}$$

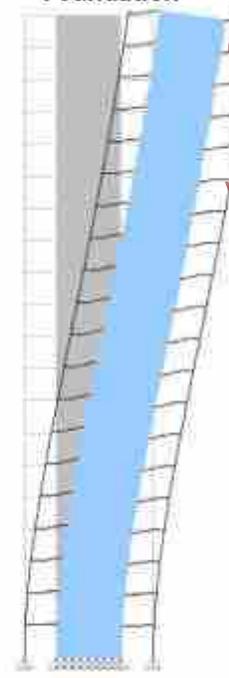
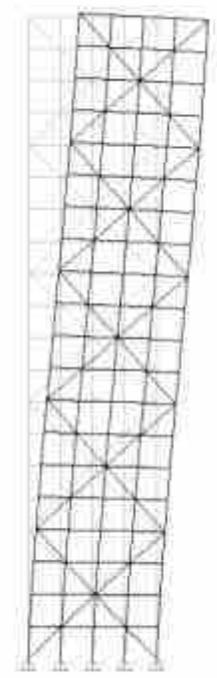
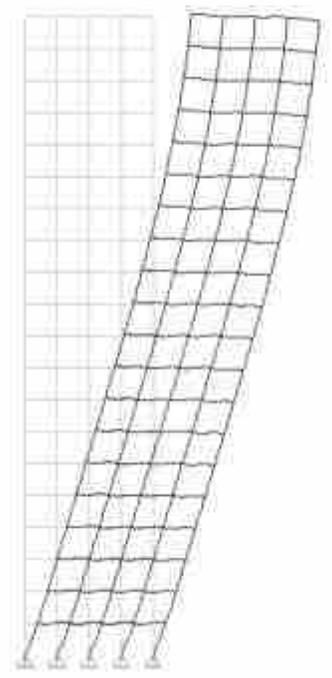
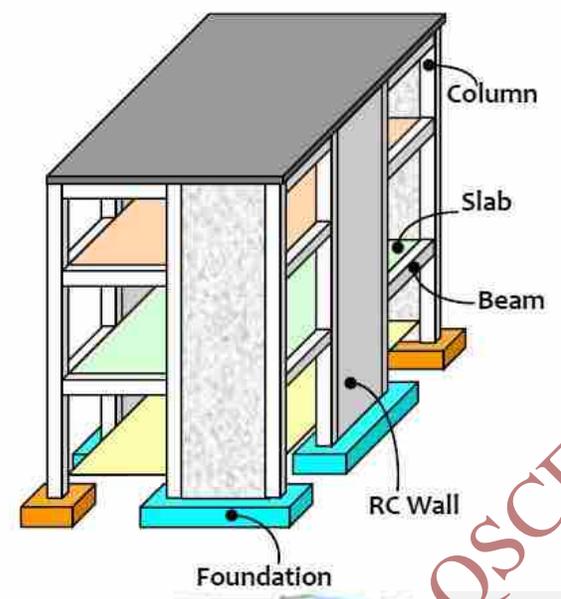
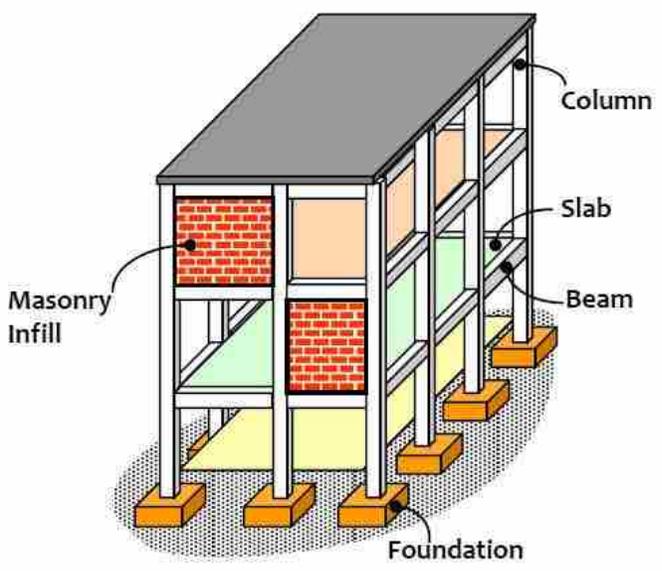
(۵-۳)

@QSCE.ir
Ali Mohammadi

$$V_u = CW$$

$$C = \frac{ABI}{R_u}$$





@QSCE.ir
Ali Mohammadi

Moment Frame Only

Global Brace

Structural Wall

$\epsilon \cdot Z \dot{A} \cdot Y \hat{A} \ddot{E} \{$

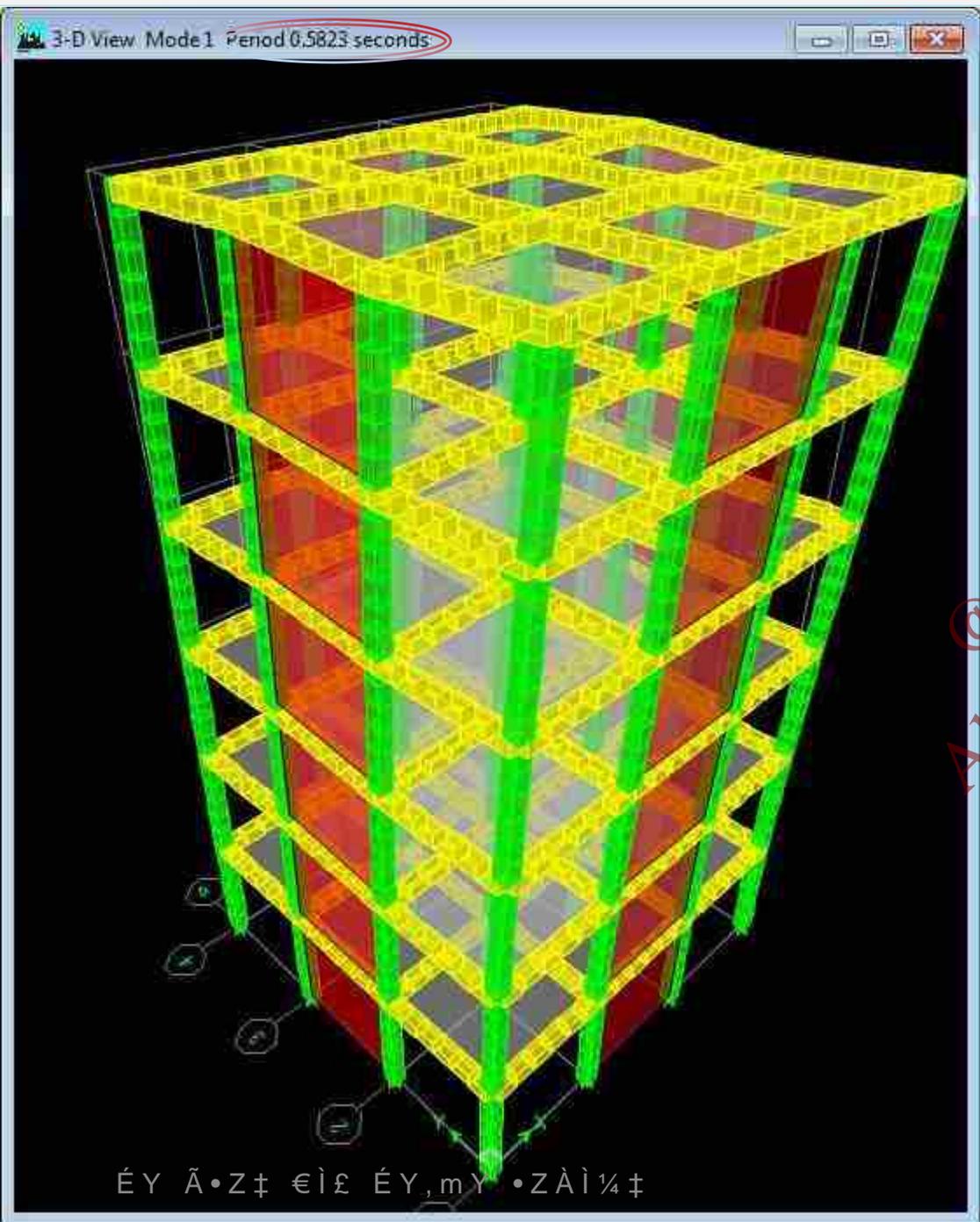
$\hat{E} \propto \frac{1}{4} y [Z \ll \cdot \theta f \hat{i} \ddot{t}$

$\hat{E} \dot{z} Z \frac{1}{4} f y Z \ddot{t} \ddot{A} \{ Z \ddot{t} [Z \ll$

$\hat{E} \langle \epsilon \rangle \dot{E} Z \dot{A} \dot{u} \cdot Y \hat{A} \ddot{E} \{$

$\dot{E} \{ \acute{O} \hat{A} \S | \hat{A} \hat{u} \} \cdot Z \mathcal{A} \mathcal{E} \gg$

$\hat{E} \hat{i} \hat{e} \epsilon e Z \ddot{E} \ddot{A} \dot{z} \ddot{U}^3 \acute{A} \{ \circ f$



É Y ã • Z ‡ É Z Å

€] • Z] É Z Å • Y Æ Ë {

Ê œ ¼ y [Z « . 0 f ^ ì ‡

Ê ¿ Z ¼ f y Z ‡ ã { Z ‡ [Z «

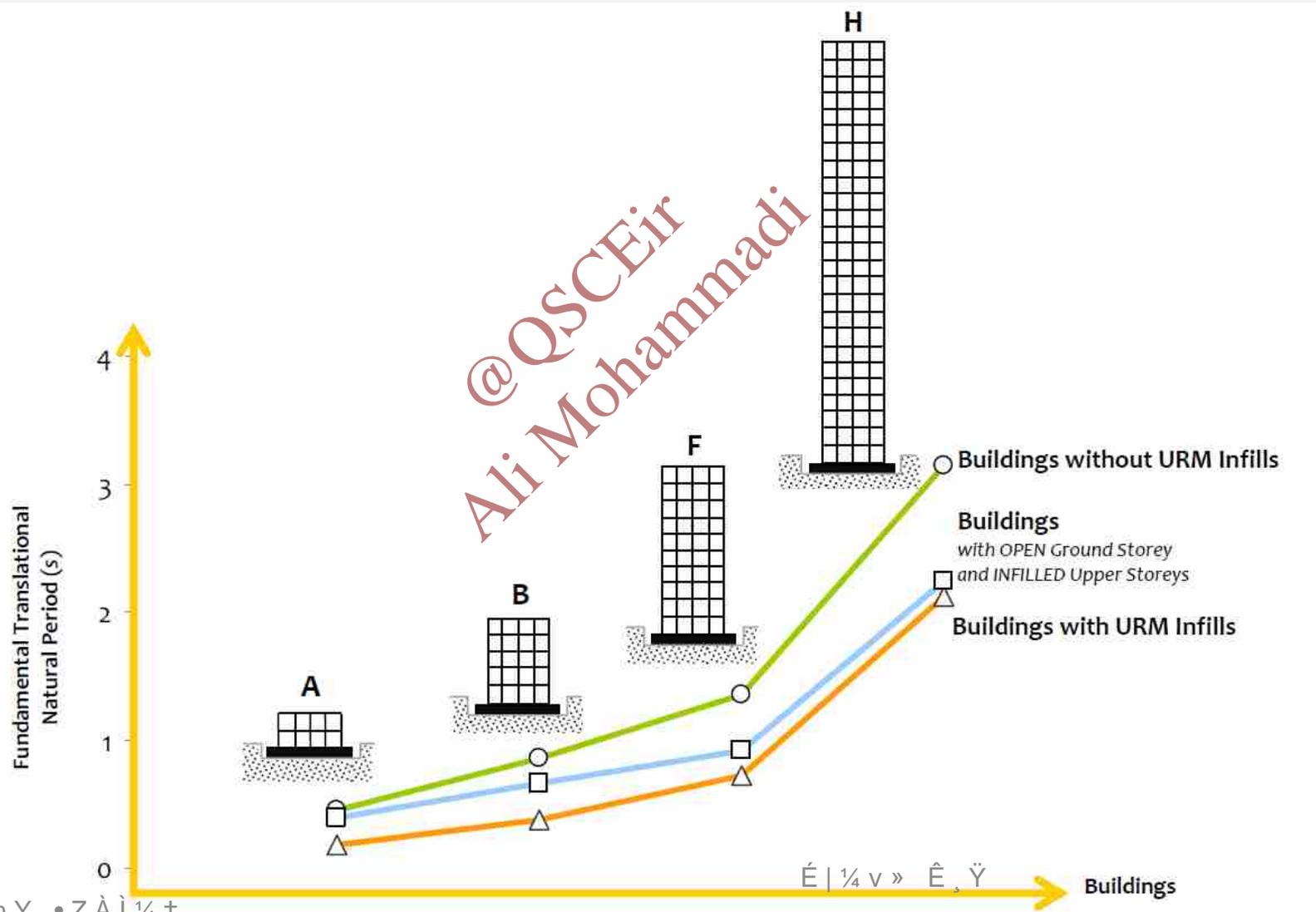
Ê ‹ €] É Z Å • Y Æ Ë {

É { Ó Æ § | À ù] • Z Æ »

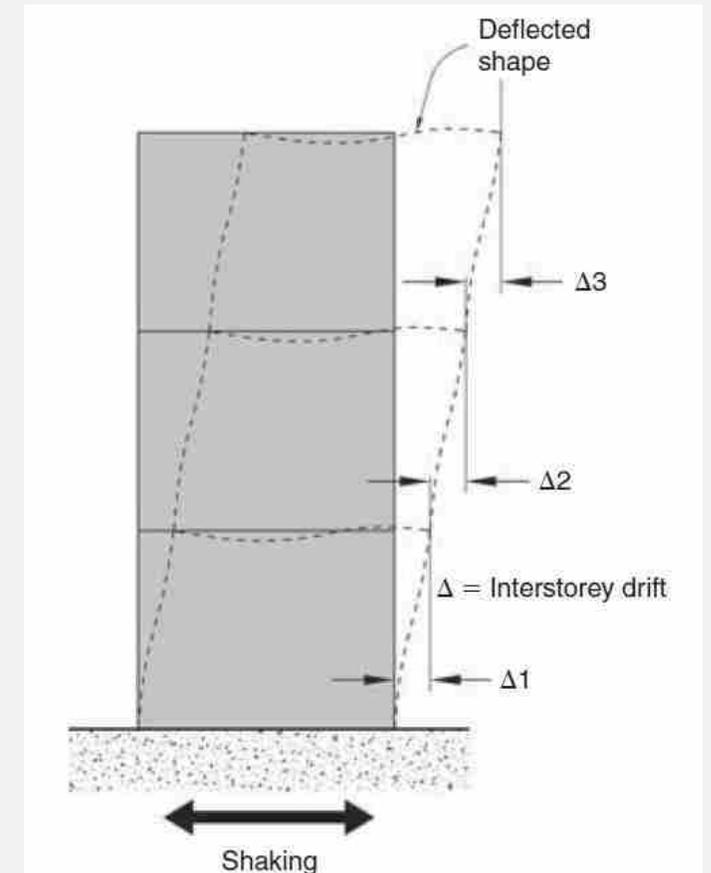
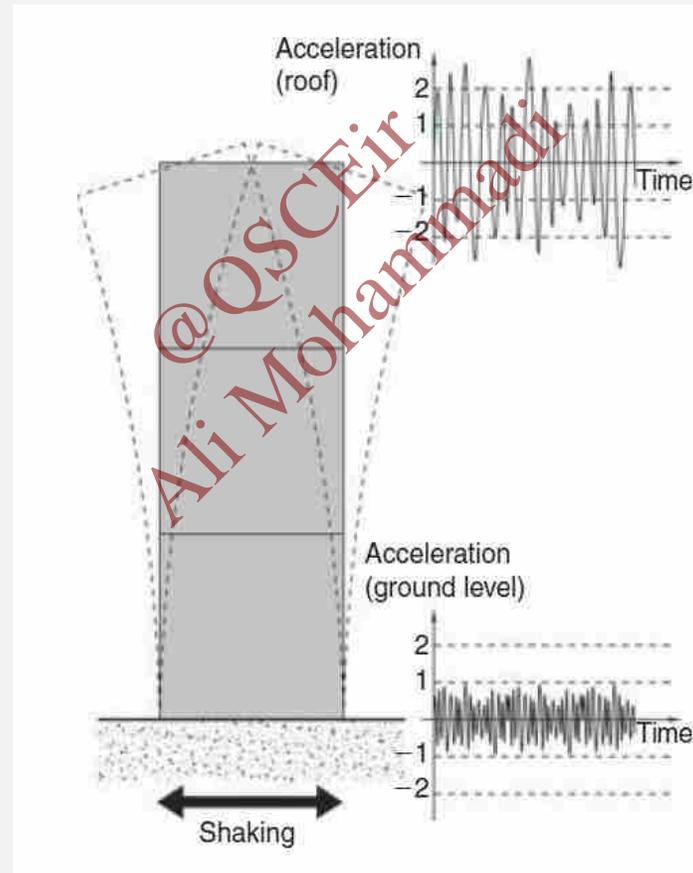
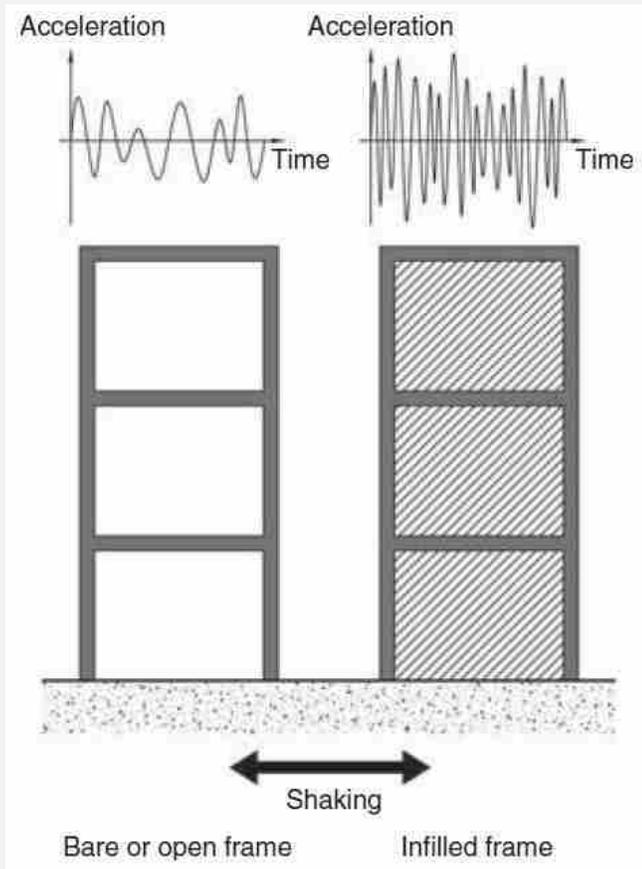
Ê ^ ì - € e Z Ë Ä ¿ Ü ³ Á { ° f

@QSCEir
Ali Mohammadi

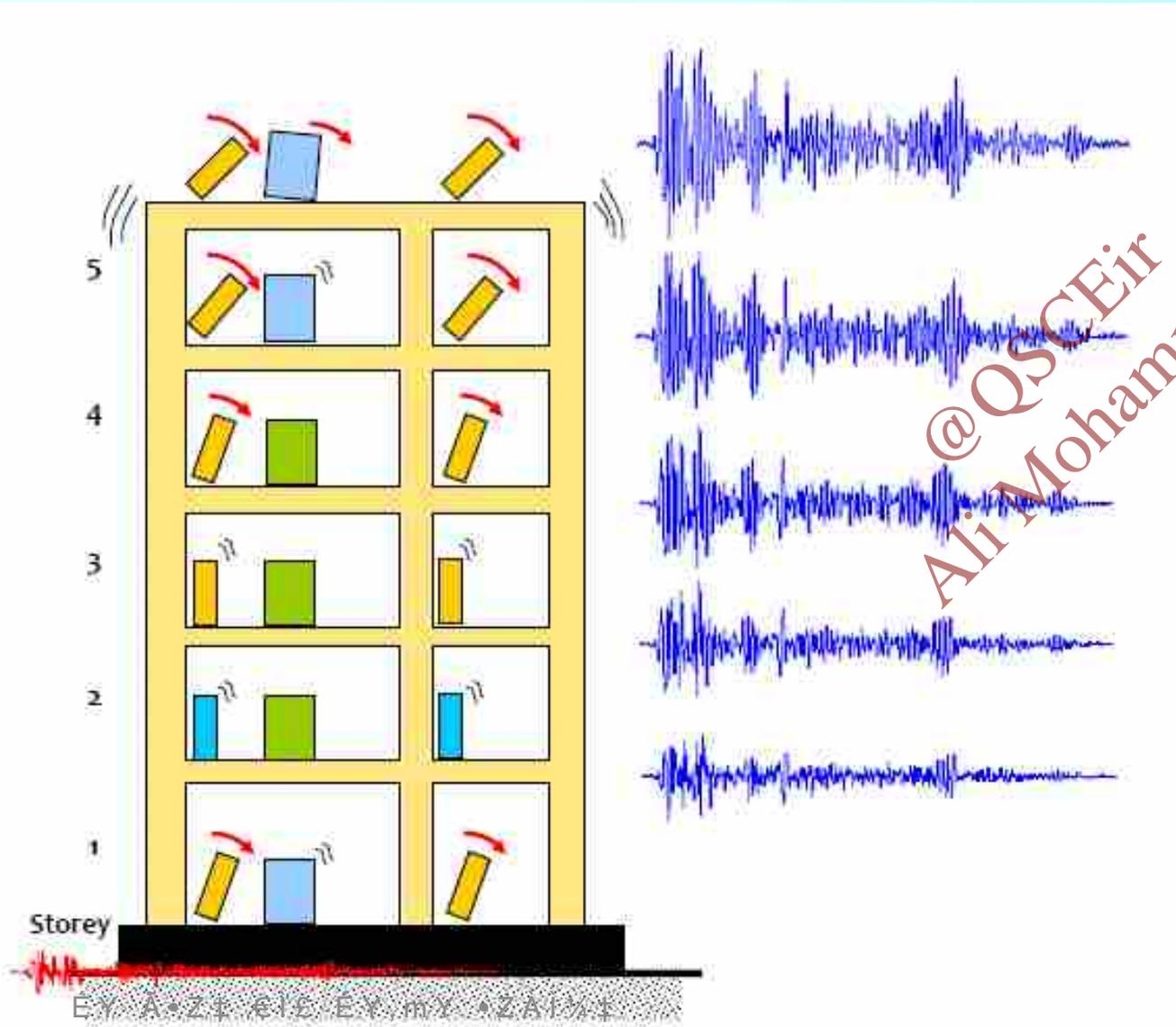
É | ¼ v » Ê , ÿ



آثار زلزله بر سازه های پر بادیه



É Y ã • Z † € ì £ Á É Y ã • Z † É Y , m Y É • Z f § •



x † z Á Ê ° ì » Z À Ë { c Z ì • Â • y Ä] É Y
d † Y Ä f ^] Y Á { Â Æ ì » ¶ • f

¶ Y { • { ½ M É € ì ³ • Y € « ½ Z ° » Ä]
{ • Y { ½ Z

Ã † Z É Y , m Y Z] Ê ,] Z ¬ f » Š À ° | ¿ Y
| À ‹ Z †

¶ • f » ã • Z † Ä] Ä ~ ¬ ¿ | À q • { Á
| ¿ Â Æ ì » Á €] Á • Ê e Á Z " f

d † Y € f ¼ ¬ Z Æ Ë Y ã • Z †

| Å { w • Z Å É Y ã • Z † € ì £ • { | È

É | ¼ v » Ê , Ÿ

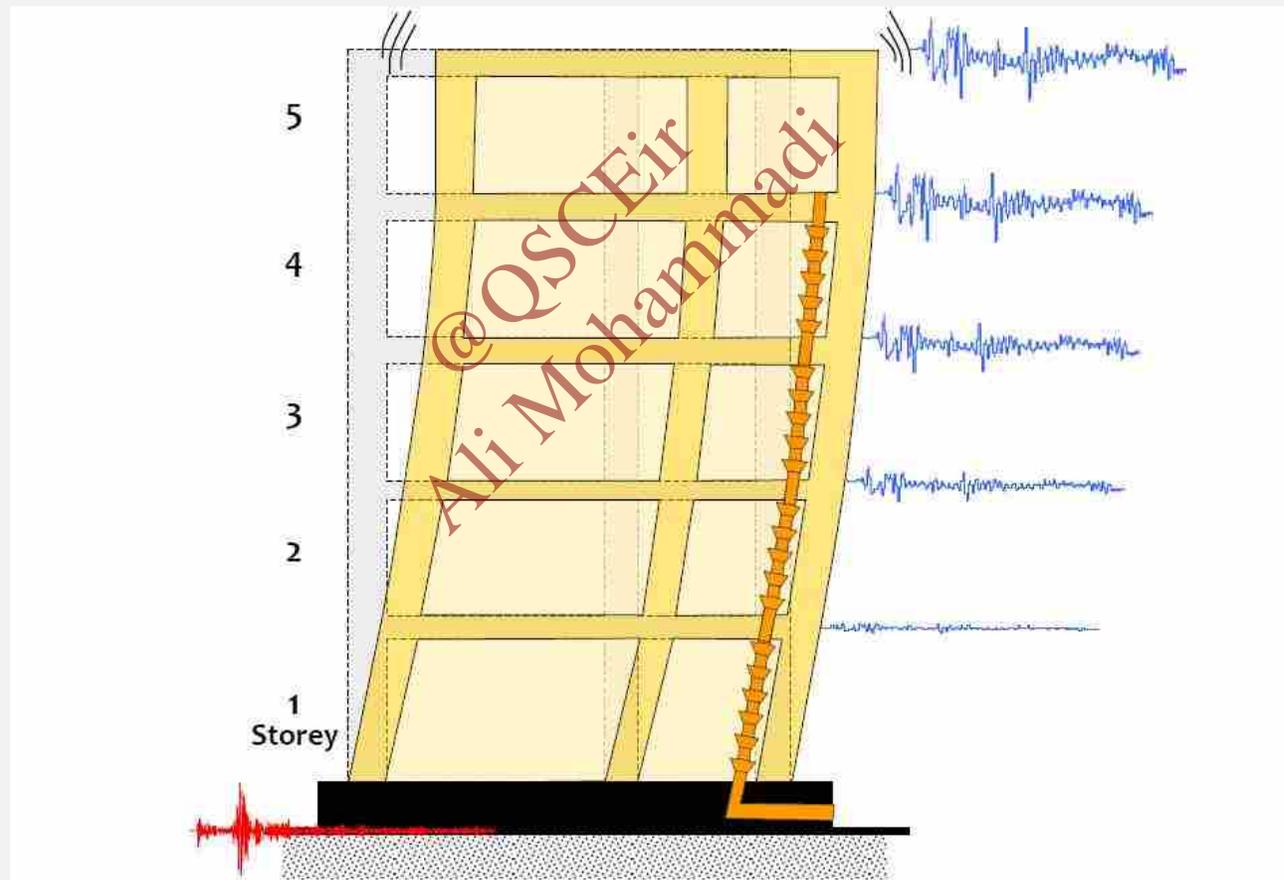


Figure 3.7: Displacement histories at different floors: Floor displacement time histories at different floors in a five storey RC building subjected to an earthquake ground motion at its base

Ã•Z‡ÉY Ã•€•{€°,¼ÿ€] Z Å•Y ÂË { d ^ j

Ê ^ ¿ Z m d » Á Œ ¬ »

Ê ^ ¿ Z m Ê f z ‡ Š

½ Z ° » € ì ì ¨ü Š

Ê œ œ - É Z Å | À] { Z] É • Z œ . § d »

@QSCeIr
Ali Mohammadi

Ã•Z‡ÉY Ã•€•{€°,¼ÿ€] ZÅ•YÂË{ Ê"

Ê ì^— [ÁZÀe ú½Z

@QSCeIr
Ali Mohammadi

μZ•eY ÄìuZ¿,€ìe, ½ûÂf‡

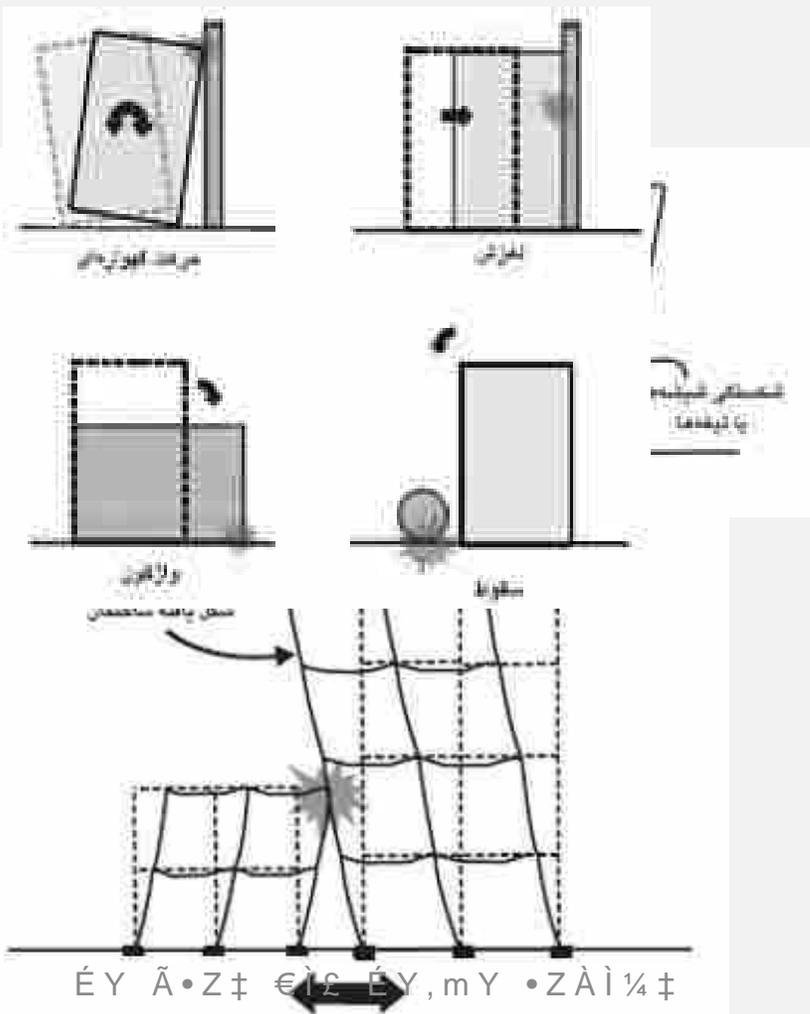
ÃZeÂ^- ½Âŭ‡ {

¹€¿ Ä¬^— {Z

±•,] Êœrìa •ZiM {ZnËY Á Êfz‡

ÉY ã•Z† €ì£ ÉY, mY Ê³ |Ë { \ì†M ¶ »

{•Y { ÉY ã•Z† €ì£ ÉY, mY ÉÁ• °Æ » €



@QSCeir
Ali Mohammadi

½ • Á • Y ÉÊY Zã•Z† €ì£ ÉY, mY { Â

½ M Ä] ¶ • f » ÉY ã•Z† €ì£ ÉY, mY Ä] ½ Z

• Á Zn » ÉZÁ ½ Z ¼ fy Z† - € f œ » ¶ • § • { cA

É | ¼ v » Ê, ÿ

• Z œ f ; Y { • Â » { € ° ¼ Y ¨ Á Ä f < ~ ³ É Z Å Ä .

É Y Ã • Z ‡ € ì £ É Y , m

Ê ; Z m É Z Å \

Ê • Z » c Y • Z

½ Z ¼ f y Z ‡ Ê Ë M • Z

@QSCEir
Ali Mohammadi

آهيد هائي اهزاي غير ساره لي
É Y ã • Z ‡ € ì £ É M, m Y É Z Å \ ì ‡

É Y ã • Z ‡ € ì £ É Y, m Y Ê Â Ê ‡ Z Á m Ê É³ Z È Å { \



@QSCEir
Ali Mohammadi



É Y ã • Z ‡ € ì £ É Y, m Y • Z À ì ¼ ‡

É | ¼ v » Ê, Ÿ

É Y ã • Z † € ì £ É M, m Y É Z Å \ ì †

Y Ê ‹ Z ¿ \ ì † M ã Â ¼ m Y ã • Ä † È • M Ê ¼ - | Z † ã Ê ¿ Z c » Z c y • Z



خسارات وارد به اموال موجود در يك فروشگاه در زلزله ۱۹۸۹ لوجا پرينا

تخریب کامل سقف کاذب و چراغ های سقفی در اثر زلزله

@QSCeIr
Ali Mohammadi

{ Â ‹ Ê » { • Y Á É Y ã • Z †

É Y ã • Z † € ì £ É M, m Y É Z Å \ ì †



Ê³ | È \ { ì † M i • Y ½ Z ¼ f Ê Ë M¾ Z S¾ ì } Y
Ä « • Á Z ¼ Z ¼ Ê y È Z M • † Z¾ ° ¼ É ã • Æ † É Y
½ Z ¼ f y ã { † Z "½ † Y • Y ã" » } { Ê f u Á { { €
Ä È Ä Ä ; ì Z Á Y € ì Z Ä f < Y Ä

با توجه به سقوط آوار در داخل چاههای آسانسور بر اثر آسیب نسبتا زیاد راه پله ها (باکس آسانسور در راه پله ها قرار دارد) لطمات نسبتا زیادی به ریل ها وارد شده است و همچنین با آسیب شدید دیواره های خارجی آسانسور و تحت بار قرار گرفتن درب های طبقات و دفرمه شدن درب ها و کابین ریل و ... بیشترین آسیب به آسانسور ها وار شده است.

É Y Ã • Z † € ì Ä n É Â e ¶ m È Y Ó, Ä]

• Z œ f ¿ Y { • Â » { € ° , ¼ ÿ Á Ä

Ê ¿ Â ¿ Z «{ Â ì m Â » e -] Y Â “ A

°] Ä . , . • 4 • Z i M

½ Z « • • Á Á † È - € Å Ä . ,

d † Y É Y Ã • Z † € ì £ É Y , m Y • Y Ê ‹ Z ¿ • Ä Z œ f ¿ É Z Å € - Ä • Ä † • •

d † Y Ã { Â] É Y Ã • Z † € ì £ É Y , m Y Ä ì , - f ^ » { c Z Å Z Ä f œ Å i È • ¼ { y Ä Ì Á € | • • {

{ Â] Z Æ ¿ M ¾ È € e Ä | ¼ ÿ • Y [} Z - É Z Å | - † p È] € e y Ä , Ä , - • † ¿ { È { \

| ¿ Â ‹ k • Z y { Â y d » Z « Y ¶ v » • Y | À ¿ Y Â Ä ¿ , ¶ f Å { • È , ½ Ä È Z Æ] Ä { ‹

É | ¼ v » Ê , ÿ

É Y ã • Z † € ì £ É Y , m Y €] ã { • Y Á

Ê ~ ì v » É Z Å • Y Â Ë {
Z Å Ä ã ì e

¿ Z Å i ¬ †
Ä € n À a Á [• {
c Z ^ ì † Z e Á c Y , ì Æ n e
Ã Z À a ½ Z m

Ä , a † Ë Á € †
Ä — Â v » • Y Â Ë {



ÉY ã•Z† €ìε ÉY,mY •ZÀì¼†



É|¼v > É,ÿ

«Z•AEÁ|Z ¬ ¿ Z Ì»
(میتا باه) (موزقن)



@QSCEir
Ali Mohammadi



دیار (دهای دمی) (سرپرل نهات) [Z Å} ¶ aÊ~ìv» ÉZ Å•Y Â Æ {

©€] ©ZeY •{ Ê~ìv» •YÂÆ{ \Ë€ze



É€mM ¾ì'À‡ ÉZ¼¿ Á d^a μYÁ ÉY€mY



ÉY ã•z‡ €ìε ÉY,mY •ZÀì¼‡

É|¼v» Ê,ÿ

{ Ä } ¶ aÊ~ì v » É Z Å • Y Â Ë {



d ^ a µ Y Á É Y € m Y Á • Z Æ » Ê À Ì] Š à ¹ | Ÿ ¶ Ì · { Ä] Ê ¿ Z ¼ Ì † É Z Æ
É | ¼ v » Ê , Ÿ

دیارهای دمیسی (سرپرل نهاب) [Z Å} ¶ aÊ~tì v» ÉZ Å•Y Â Ë {



Ã Z Œ ¿ Z » € ¯ Ä · , · •



کیو اے ایچ ڈی ایچ



• Ȳ Â Ë { Ê , y% {Ë É Z ¼ ¿



Á • Ȳ Â Ë { Ê , yY { É Z Å • Ȳ Â Ë { % , Ë •
É | ¼ » Ë ã ì v »



Ali Mohammadi @QSCEir



۷-۸-۱ نمای آجری



- ۱- اگر آجر نما به‌طور همزمان با آجر پشت کار چیده می‌شود، باید ضخامت این دو نوع آجر یکسان و یا تقریباً یکسان باشد تا بتوان آنها را در هر رگ روی یک لایه ملات چید.
- ۲- اگر آجر نما پس از احداث دیوار پشت کار چیده شود، باید با مهار کردن مفتول‌های فلزی در داخل ملات پشت کار و قرار دادن سر آزاد این مفتول‌ها در ملات آجر نما، این دو قسمت آجرکاری به هم متصل شوند. فاصله این مفتول‌ها در هر یک از جهات افقی و قائم نباید از ۵۰ سانتی‌متر بیشتر شود.

٤ ¼ ز



آزادگی و آزادی (Freedom and Liberty)



@QSCeir
Ali Mohammadi

ÉΥ Æ•Z† €ìε ÉΥ,mΥ •ZÀì¼†

آب و هوا در مناطق زلزله زده

بیمارستان شهدای سرپل ذهاب

آسیب غیرسازه‌ای در نما

فروریختن سنگ نمای مایل



۷-۸-۲ نمای سنگی

۱- نماسازی با سنگ غیرپلاک که قطعات سنگ به صورت افقی روی هم چیده می‌شود باید مطابق نماسازی با آجر در بند (۷-۸-۱) باشد.

۲- در صورتی که سنگ‌ها به صورت پلاک به طور قائم نصب شوند، باید با تعبیه اسپکوپ و یا مهار مناسب دیگری از جدا شدن و فروریختن آنها در هنگام زلزله جلوگیری شود.

نقشه‌ها • Z ¼



@QSCEir
Ali Mohammadi

الف- اتصالات قطعات نما به سازه و همچنین درز بین قطعات باید به گونه‌ای باشند که بتوانند تغییر مکان نسبی لرزه‌ای، D_p ، طبق بند (۴-۳) یا ۱۵ میلی‌متر، هر کدام که بزرگ‌تر است، را پذیرا باشند.



٤٣



٤٣

h v ^ » • { Z ¼ ¿



Z ¼ ¿

d ≠ Ê » Y, . Y / Á } • Y Ê Æ Á Æ ÿ Z † • Z € Æ • Z ° d; Ê Z

½ Æ ÿ µ Â • { Z † † Z Æ f † Ê { § Á † Y Á, { • Z } |, Ê † z Æ z • e Z € Æ ~ † Z [Ê Z] ¼ ¿

Á Æ { Æ } | » ½ Æ • Y |

| † Z] Ä f { Æ } Á ½ M ¾ Æ † Æ • n Á € § y Á Á € † ' 1 Á Á

t . Z » • Y Á | † Ê f • u | † Z Æ f † Y { Ä † Æ Á Z y Ê ¼ ì , Ê Y € ¼ v d è ,] Æ « Z] ¼ ¿

{ Ä Æ { Z " ½ † • Æ ^ †

\ m Â Ê ³ { • Ä € † Ä ¿ Z Æ Ê e Ó Z • Á Æ } Á † Y € Á Æ z f Ê Æ ¿ Ä Æ Ê Z] ¼ ¿

{ Ä Ó Ê Æ • Z † Y , Á • Z € Æ ~ † Ä } ½ M Z • Æ Y Æ { † M

{ Ä ; ì Á € Z € Æ ~ † ¶ ì ¼ • ¶ ^ Y , n É » Z Á É Y ¼ € m Y

É | ¼ v » Ê , ÿ

٤ ¼ ٤



ÉY ã•Z† €ìε ÉY,mY •ZÀì¼†

É |¼ v » Ê ,ÿ

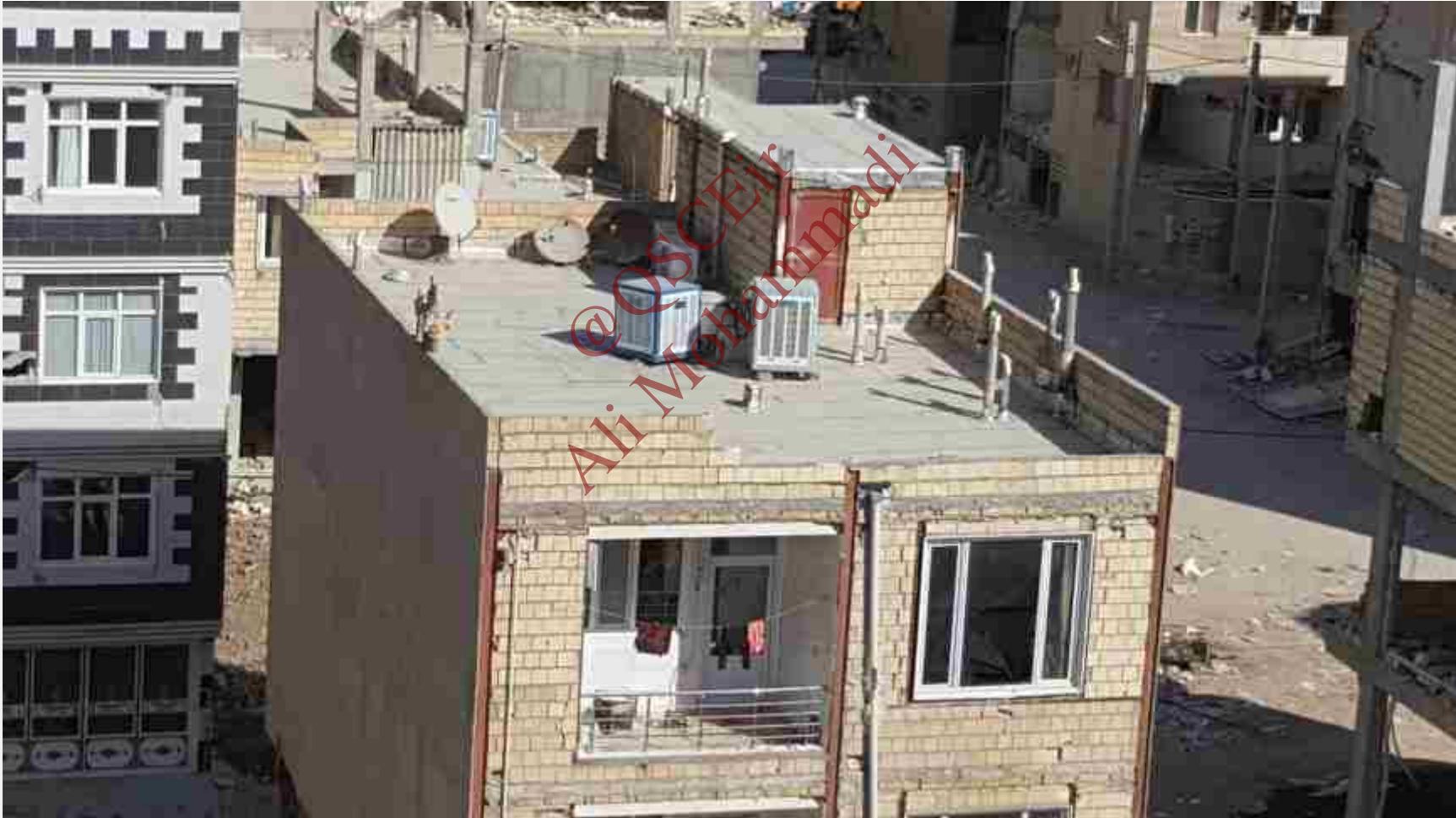
٤ ¼ ز



É Y ã • Z † € ì ε É Y , m Y • Z À ì ¼ †

É |¼ v » È , ÿ

آزاد م



آ, a † È Á € †

آ, a † È Á € †



آءآءآءآءآء



@QSCEir
Ali Mohammadi

آ, ا, ع, آ, ع, †



ÉΥ ã•z† €ìε ΕΥ, mY •ZΛix†

آ—آٲٲ»آ ٲ {



Ê ^ ¿ Z m É Z Å • Z] €] Y €] • { Z Å • Y

t·Z·» ·Â¿ a^— ZÅ·YÂË{ ·YÂ¿Y

t·Z·» ·Â¿ €œ¿ ·Y ÉY Ã·Z

®^‡ ÊÀf] -Â,] -Ê·Z"‡ ÄÂ¿]³,É·Zœ

¶ ∅ aDry Wall , ¶¿ Z a pÄË ÁÂ¿‡‡

Äf^^³ t·Z·» Z] ¶Z¬¿

|À<Z] Äf<Y{ Ê]Â,~» {€°,¼ÿ °Å Z] Ä- {{€³ ¶ì°œe °Å

{€]·Z/{€ZË·ZÁE{» Äv"· ·Y k·Zy Á ¶yY{ ·{ ZÆ¿M ÉZÅ ¶°< €ììæe |ËZ] {€³ {Á|v» ½Z¼fy

Äf‡Âtì·z·»[Z]¿∅ì»

Z Å • Y Â Ë | À • Y Â Ì ÿ e

Ã | À À ÉY Å • Y Â Ë {

{ € Ì³ • Y € « [Z « ½ Á • { Z • Y Å Ë »

| < Z ^ Ì » €] • Z] € Ì € Ä - [Z € Ì³ k • Z y Ä y Ä Ë {

[Z ÷ ÿ Z Ì » • Y

| < Z] Ä f < Y { Ê ^ ÿ Z m €] • Z] Â Š † ¿ Á [Ä € Ì e Ä] É † • Ñ » Z †

| Ë Z ¼ À ÿ d - • Z Ö » Ê ^ ÿ Z m É €] • Z] É • Y { Ñ • Z † Z] €

@OSCEir
Ali Mohammadi

Z Å • Y Â Ë { • Z f § •

μ Y Â ‡

. { { € // ' ì » Ä // . , . • • { Z // Å • Y Â Ë { ½ | // Ë { \ ì // ‡ M // \ b / m Â »

. | / ; { €³ Ä / . , . • € Á Z Å] ã • ð Ë Z Z Æ ç Z ¼ f ÿ Z / Z a Á Ë § { Ä y] € É Y À ã • Z / Z Æ ç Z Å Æ ð { q

[Â , ~ » Z ; Á [Â , ð » / • Z ç M ½ Z ¼ Æ ÿ Z Æ ç Z Å Æ ð / Ë Z a • { É Z Å Æ Z H ç € ì £ É Z

@DSCFur
Ali Mohammadi

دیوار با مصالح گسسته

cÔ » ÊËZÀ] |uYÁ | < ¶ì°

cÔ » d » Zz " Á cÔ » Á ÊËZÀ] |uYÁ | < ¶ì°

cÔ » ÊËZÀ] |uYÁ | < ¶ì°

{Áœì} « €

Êœ¼y d ¶ ÁZ

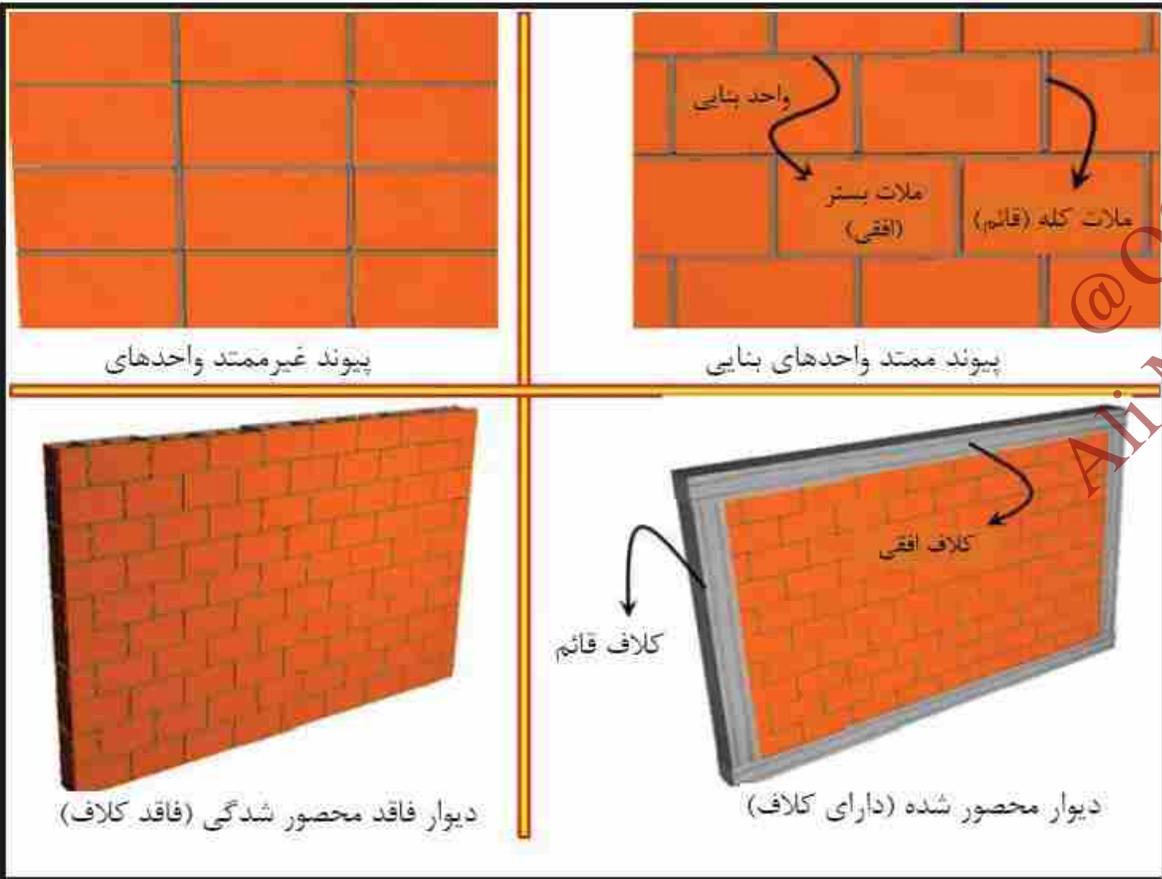
{•Y{ ÊËZÀ] |uYÁ | < ¶ì°

d ¶ Y € f¼ - ÊËZÀ] |uYÁ | < ¶ì°

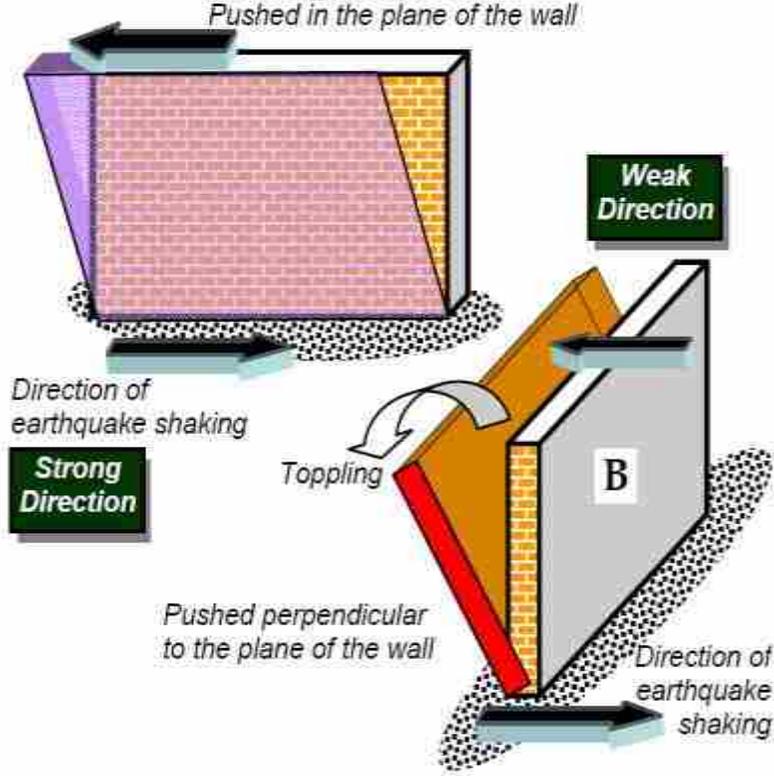
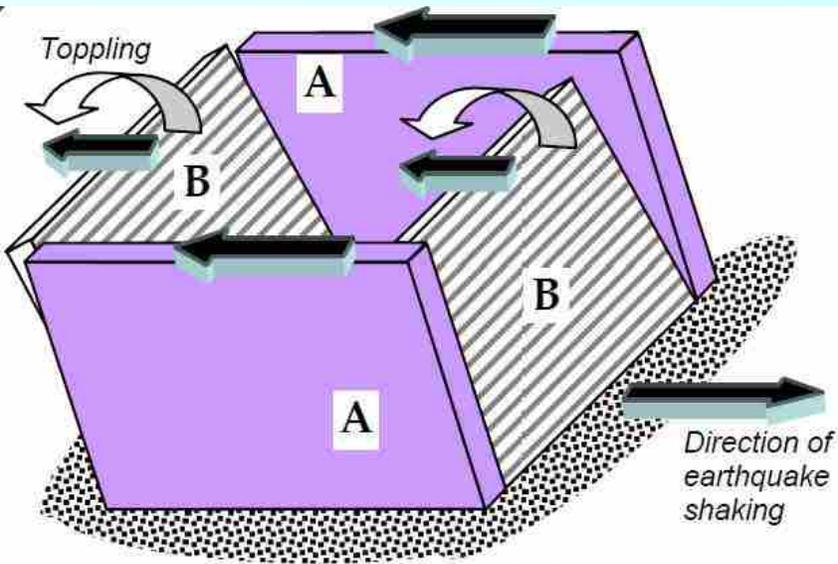
ÊËZÀ] |uYÁ | < ¶ì°

{•Y{ Ê'f^] cÔ » Á ÊËZÀ] |uYÁ | < ¶ì°

É|¼v » Ê,ÿ



زأ•YÂË { •Zf§•



Äf<~³ ÉZÅ Ä.,. • { ZÅ•YÂË {

ÉY Äv"• ½Á•{ü d^°<

ÉY Äv"• ½Á€] d^°<

Ã•Z‡ Ä].üì‡M

@QSCEir
Ali Mohammadi

ÀÀ°ì» •ÂœÀ» Y• ZÆ¿M ¹€m Z§€• Á •ÂœÀ» ÉY Ã•Z‡€ì

|ÀÀ°ì» ¾ìì e ZÆ¿M ÉY Ã•€. {€°, ¼ÿ Ä] ÄmÂe ½Á|] Y

.d^ìq €ìyY ÉZÅ Ä.,. •



ج) مود شکست بر اثر کشش قطری

الف) مود شکست بر اثر لغزش درز ملات



Kutahya Earthquake, Turkey
May 29, 2011



Wenchuan earthquake, China,
May 12, 2008

@QSCEir
Ali Mohammadi

$\ddot{A} v \cdot \frac{1}{2} \dot{A} \cdot \{ d^{\circ} \langle$
 $Y, n \rangle \cdot Y \hat{A} \ddot{E} \{$
 $\hat{E} \langle \epsilon \rangle d^{\circ} \langle$
 $\hat{E} \langle, \alpha \cdot \hat{E} \langle \epsilon \rangle d^{\circ} \langle$
 $\hat{E} \langle \epsilon \frac{1}{4} y d^{\circ} \langle$

$[Z \langle \uparrow y Y \{$
 $Z \hat{A} \ddot{A} \langle \hat{A}^3 \hat{E}^3 | \hat{A} \epsilon \cdot$
 $\hat{E} \langle, \alpha \cdot \hat{E} \langle \epsilon \rangle d^{\circ} \langle$
 $\hat{E} \cdot Z \langle \epsilon \xi \hat{E} \langle \sim \langle \check{S} \check{z} Z \frac{1}{4} \hat{A}^-$
 $\hat{E} \langle \sim \langle - \epsilon e$
 $| \hat{A}^- d^{\circ} \langle$

É Y Ä v ¨ • ½ Á • { É Z Æ ^ ì ‡

É Y Ä v ¨ • ½ Á • { É Z Æ ^ ì ‡

• Y Â É Ë { // m Y | // ¿ Â ì a Á É Y // Ä / ½ v Á • { " d • Y ^

Z Å Â / { Z • Z]] Y Á d // ì É Y Â Ä / ½ v Á • Ê / d / Z ^ ¿

Z Å • Y Â Ë { É Y Ä v ¨ • ½ Á • { c

° W Ä Z , « c Ô »

c Ô » • Â

Ã | À À ^ • Â • v »

• Y Â Ë { μ Â — Ä]

É | ¼ v » Ê , ÿ

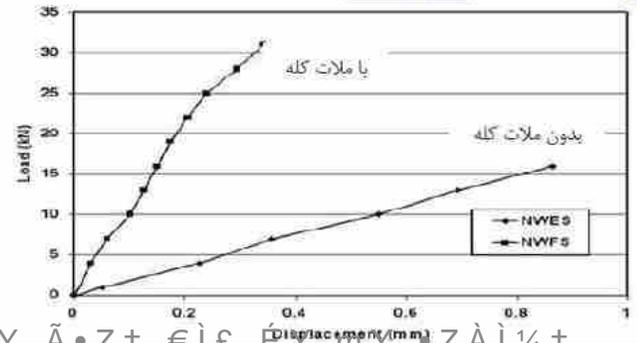
@QSCEir
Ali Mohammadi



Manjil Earthquake – Northern Iran,
June 21, 1990

Emilia Earthquake – Northern Italy,
May 20, 2012

شکل ۱-۹- بروز ترک‌های قطری در دیوارهای بنایی غیرمسلح در زلزله‌های منجیل و امیلیا



É Y Ä • Z ‡ € ì É Y Ä • Z ‡ € ì

شکل ۱-۷- اثر ملات کله (قائم) در رفتار داخل صفحه دیوار [۲]

• Z Å • Y Â Ë { • Z f § •

• Y Â Ë { €] { Â ¼ ÿ Ä É Z Å Á ÷ Ä €] • d ^ Ê « Z ;

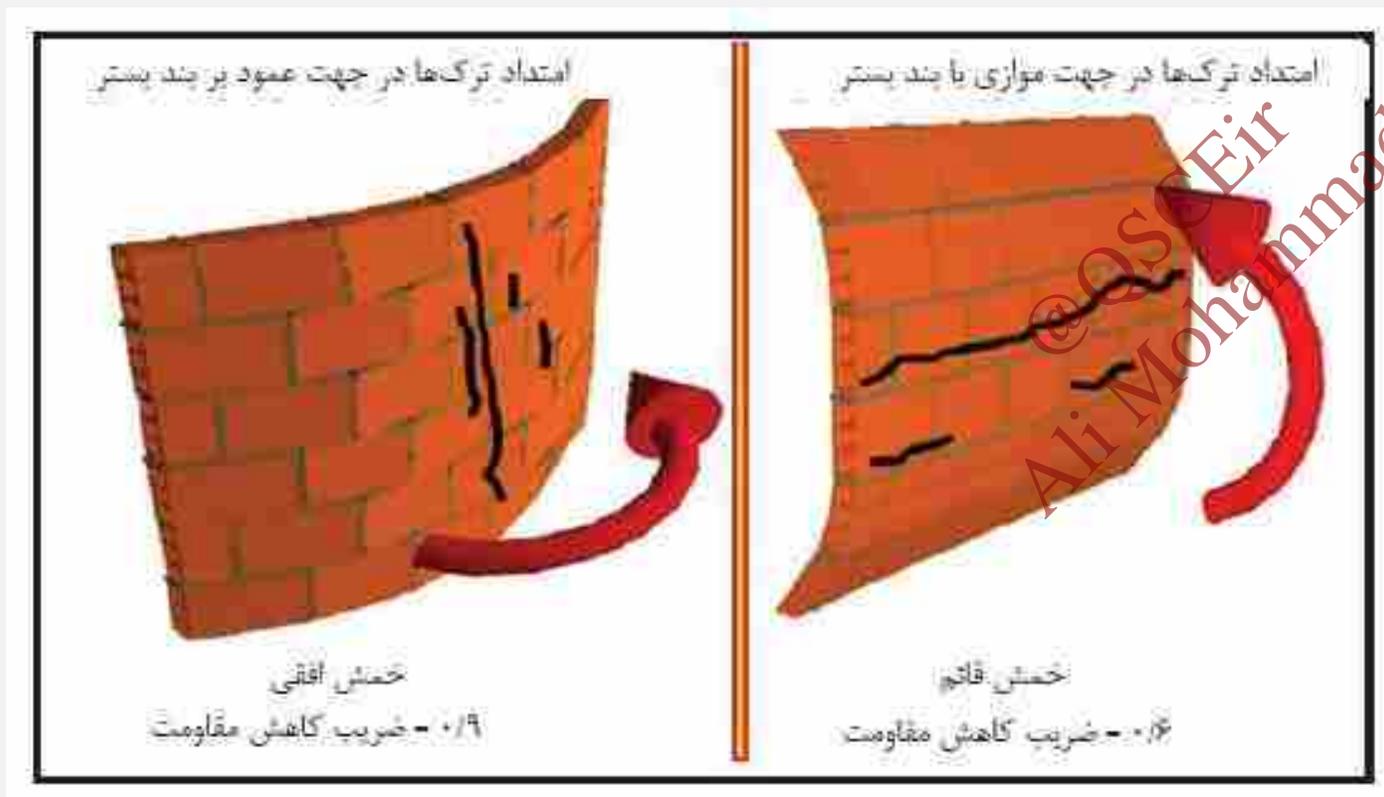
Y, n » • Y Â Ë {

° W Z « É Z f ‡ Y • • { Ê Æ ¼ y d ^ ° ‹
 Ê ¬ § Y É Z f ‡ Y • • { Ê Æ ¼ y d ^ ° ‹

[Z « ¶ y Y { • Y Â Ë {

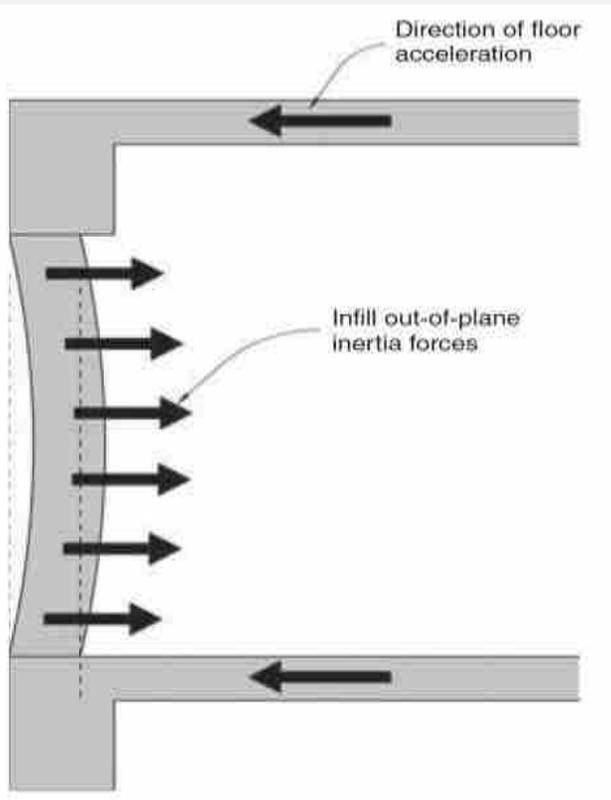
Ê ¬ § Y Ê Æ ¼ y d ^ ° ‹

Ä m • { Ä y Z ‹ Á { Z] Ê ¬ § Y d ^ ° ‹



@QSD Eir
 Ali Mohammadi

É Y Ä v¨ • ½ Á €] Ä d • Y° Ä Ë { • Z f § •



É Y Ä v¨ • ½ Á €] É Z Ä ^ ì ‡ M •

• Y Ä // Ë { [Ä // , ~ » Z ÿ É c Z Ä / ½ v Ä € e /] • Y d / Ê 7 9 < Z

• Y Ä // Ë { É Y , // m Y | Ê Ä ì É Z Ä Ä / ½ v Ä € Y //] / d // • Y <

É Z Ä • Z // ‡ € // • Z Ä Y Ä //] • Y Ä M Ä / ½ v Ä € / e] Y d // 7 ° « •

Z Ä • Y Ä Ë { É Y Ä v¨ • ½ Á €] d » Ä

c Ô » • Ä ° ; W Ä Z , « c Ô »

• Y Ä Ë { É • Y | Ê Ä Ë Z ÿ Ä] É Z Ä | u Y Ä

Ê Ë Z Ä] | u Y Ä • Y Ä Ë { Y É • € » -

@OSCE.ir
Ali Mohammadi

فقدار دیوارها • Z f § •



شکل ۱-۲- ایجاد مفصل پلاستیک ترد و بروز ترک‌های افقی در بالا و پایین دیوار به دلیل اتصال گیردار دیوار به دیافراگم‌های کف [۶]



É Y ã • Z † Á É Y ã • Z † € ì £ É Y , m Y
 ã • Z † É Y ã • Z † € ° ¼ Ÿ † €] Å • Y Â Ë { Ê

© O.S. Efir
 Ali Mohammadi

É Y ã • Z † • É Y Z, Æ Y MÉ Y ® Ì ã • Z † Á € Ž ð z É É Ye, m { Y ã Z ^ f ‹ Y

É Y ã • Z † Á É Y ã • Z † € Ì £ L, m ¾ Ì] ®

1. URM UNREINFORCED MASONRY INFILL WALLS

t, ^ » € Ì £ Ê Ë Z À] t . Z • » Z] ã | À À

ã Z e Â ^ ½ Â f †

Ä] Z Ö » { • É ã • [Ñ È ½ Z Z z »

Ê ~ Ì v » Z È Ê ¿ Z Ì » d ¼ ^ « R Q Ä , z] † È ° Á € Ä †

Ê À f Ä , a † È Á € † ° f ^ Ì †

½ M É Y € m Y ã Â v ¿ Á

@QSCÉir
Ali Mohammadi

É Y ã • Z † € Ì £ É Y, m Y • Z À Ì ¼ †

É | ¼ v » Ê , ÿ

½ M • Z " e • Y Á Z Á Ä

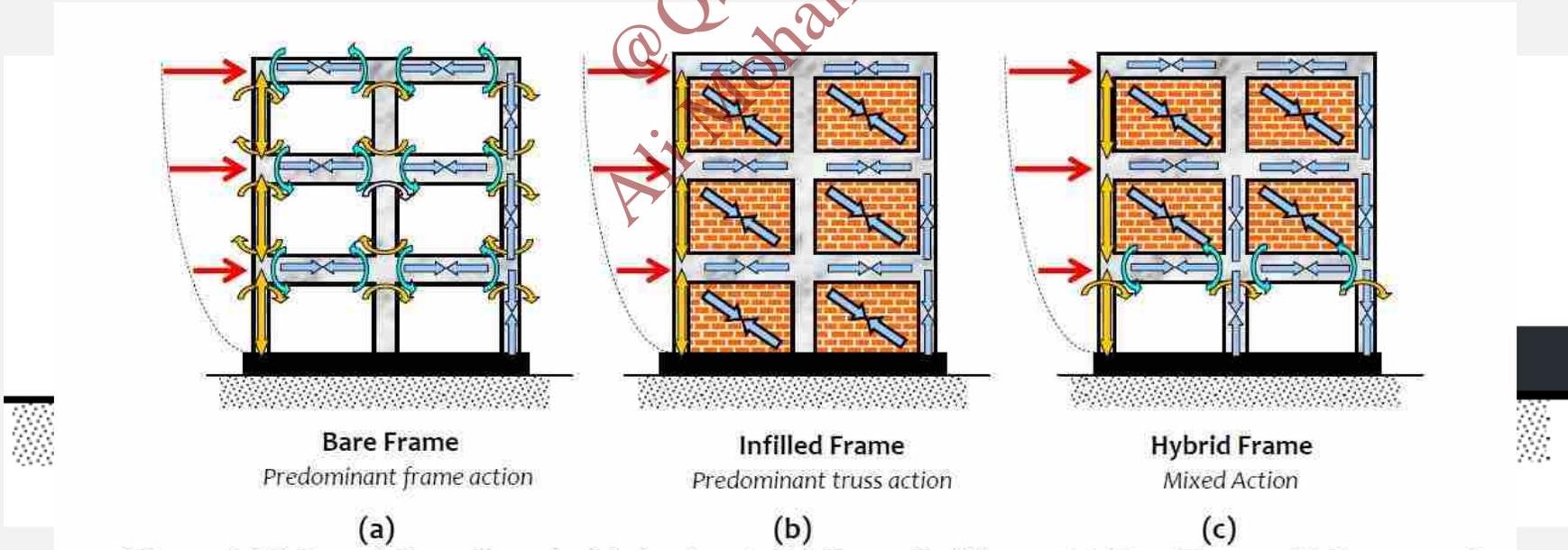
1. UNREINFORCED MASONRY INFILL WALLS

دیوارهای پرکننده با مصالح بتانی غیر مسلح

$\sigma_c \leq \sigma_{c,lim}$ $\sigma_s \leq \sigma_{s,lim}$ $\sigma_m \leq \sigma_{m,lim}$ $\sigma_{cm} \leq \sigma_{cm,lim}$ $\sigma_{sm} \leq \sigma_{sm,lim}$ $\sigma_{cm} = \sigma_c + \sigma_m$ $\sigma_{sm} = \sigma_s + \sigma_m$ $\sigma_{cm} = \sigma_c + \sigma_m$ $\sigma_{sm} = \sigma_s + \sigma_m$

$\sigma_c \leq \sigma_{c,lim}$ $\sigma_s \leq \sigma_{s,lim}$ $\sigma_m \leq \sigma_{m,lim}$ $\sigma_{cm} \leq \sigma_{cm,lim}$ $\sigma_{sm} \leq \sigma_{sm,lim}$ $\sigma_{cm} = \sigma_c + \sigma_m$ $\sigma_{sm} = \sigma_s + \sigma_m$

$\sigma_c \leq \sigma_{c,lim}$ $\sigma_s \leq \sigma_{s,lim}$ $\sigma_m \leq \sigma_{m,lim}$ $\sigma_{cm} \leq \sigma_{cm,lim}$ $\sigma_{sm} \leq \sigma_{sm,lim}$ $\sigma_{cm} = \sigma_c + \sigma_m$ $\sigma_{sm} = \sigma_s + \sigma_m$



$\sigma_c \leq \sigma_{c,lim}$ $\sigma_s \leq \sigma_{s,lim}$ $\sigma_m \leq \sigma_{m,lim}$ $\sigma_{cm} \leq \sigma_{cm,lim}$ $\sigma_{sm} \leq \sigma_{sm,lim}$ $\sigma_{cm} = \sigma_c + \sigma_m$ $\sigma_{sm} = \sigma_s + \sigma_m$

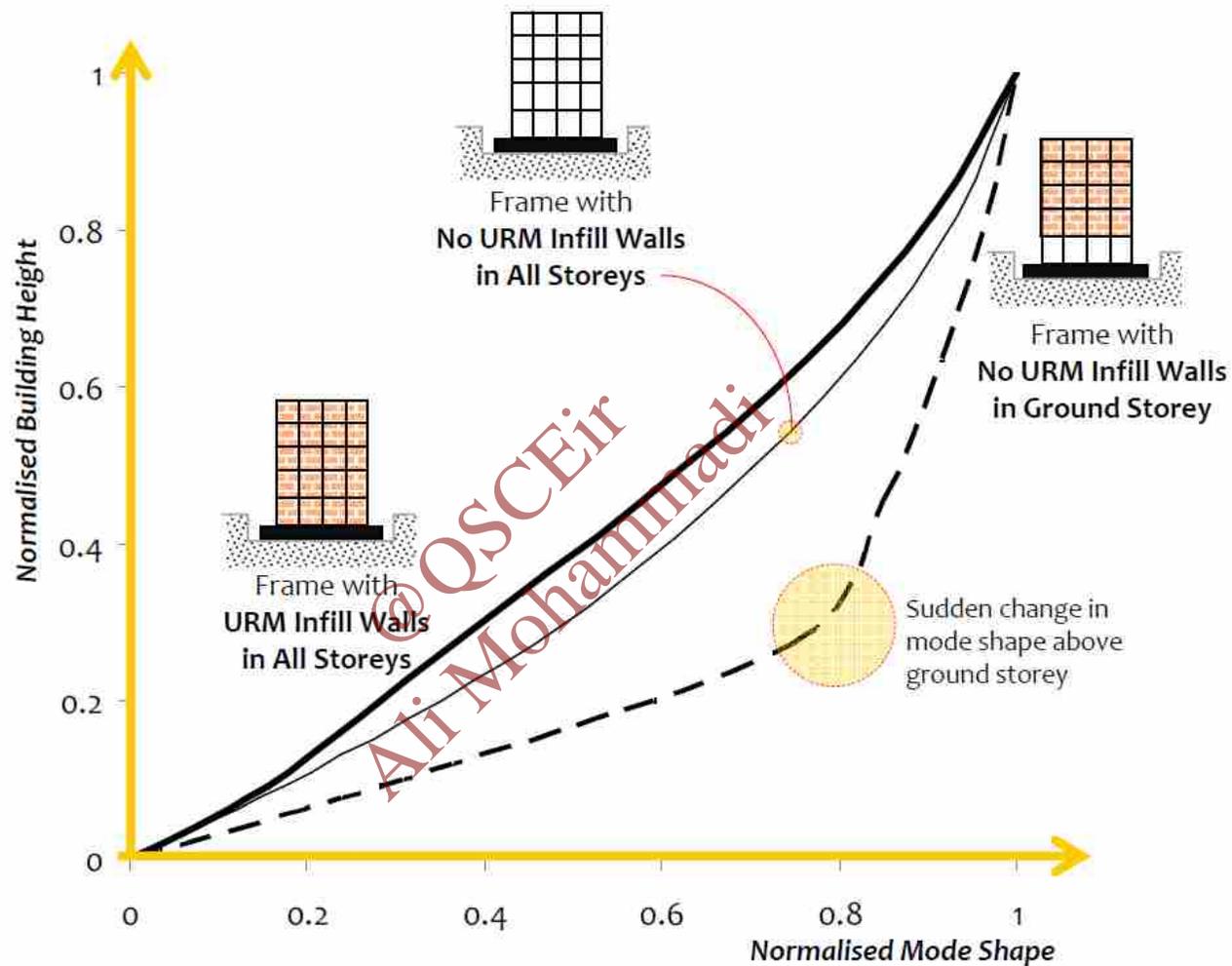
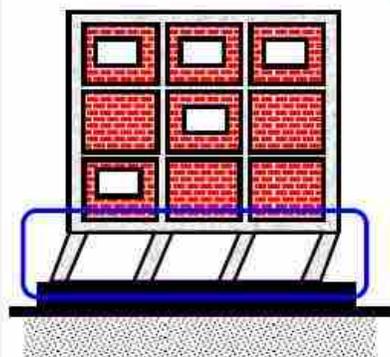
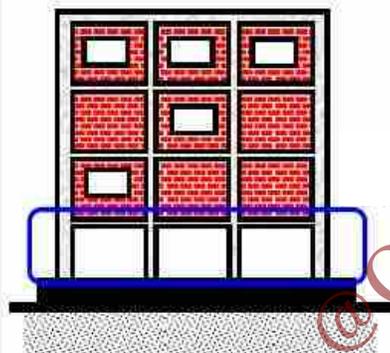


Figure 2.27: Influence of URM Infill Walls in Mode Shape of RC frame Buildings – Mode shape of a building obtained considering stiffness contribution of URM is significantly different from that obtained without considering the same

1 € ; ÄÃ|À-À-€a ÉZÅ•YÂË { Ê^ ; Zm cY =



Ali Mohammadi @QSCER



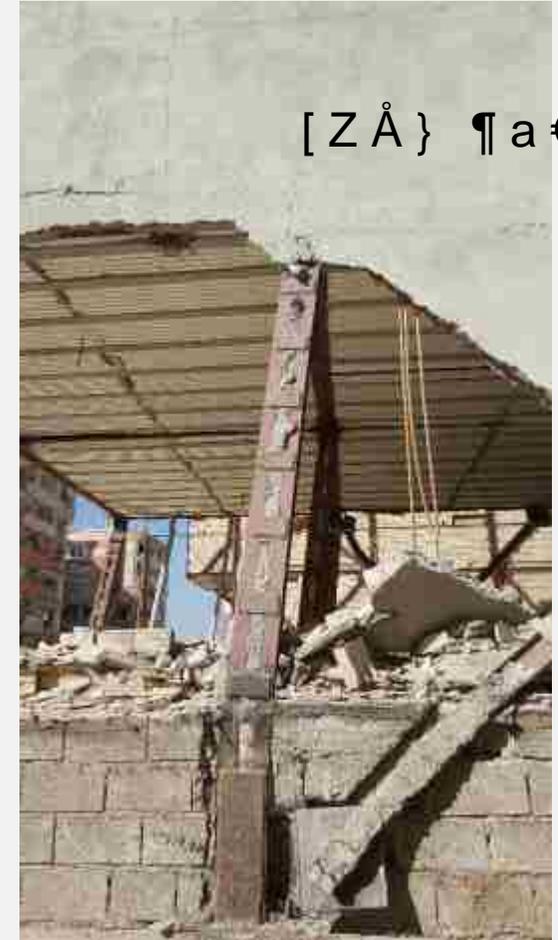
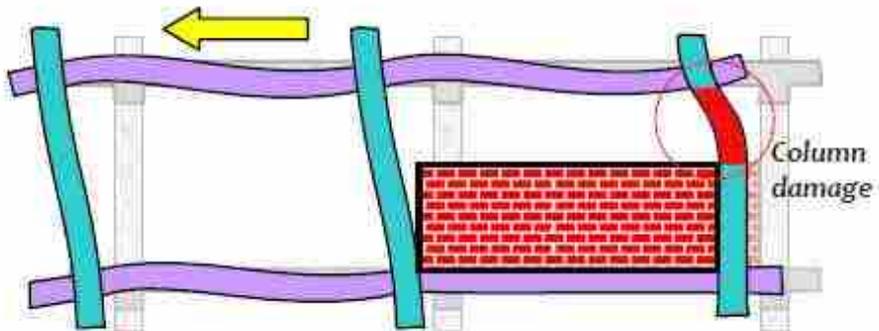
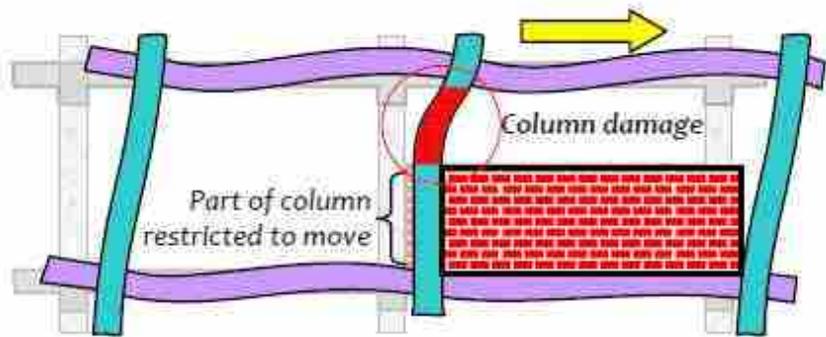
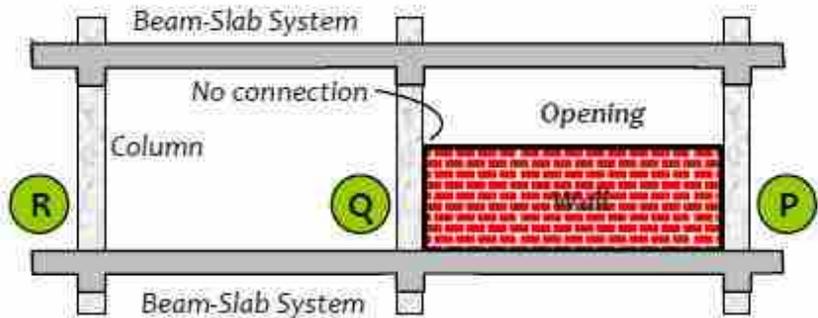
É|¼v » Ê,ÿ

(a)

1 € Ä Ñ Ñ À À - € a É Z Å • Y Â Ë { Ê ^ ¿ Z m c Y =



آزمايش پايه 1/2 آف ± آ | ا | ا



آ] Z OE » { • Y Â » Z È 1 Z] É Á • [M ½ • Z z



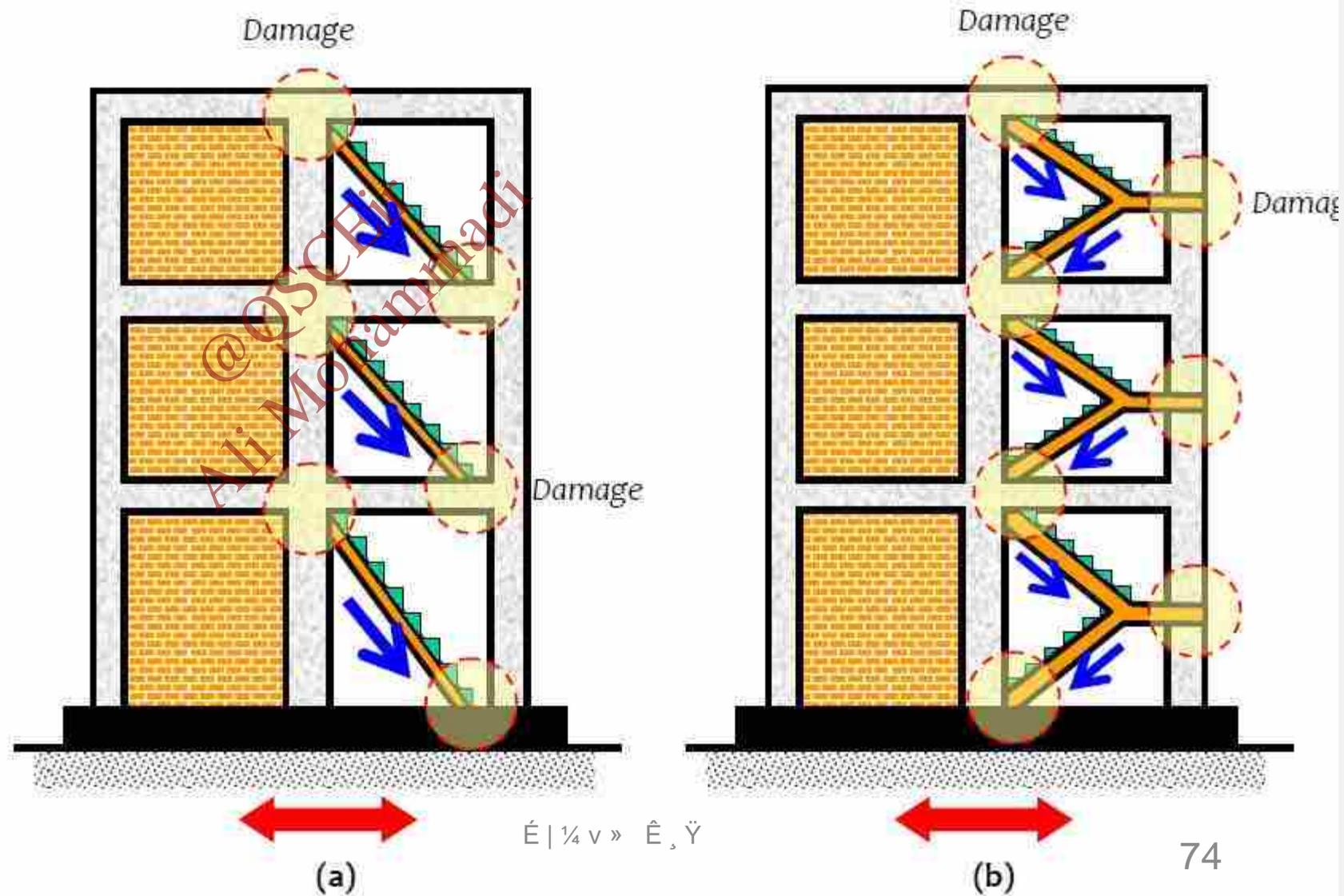
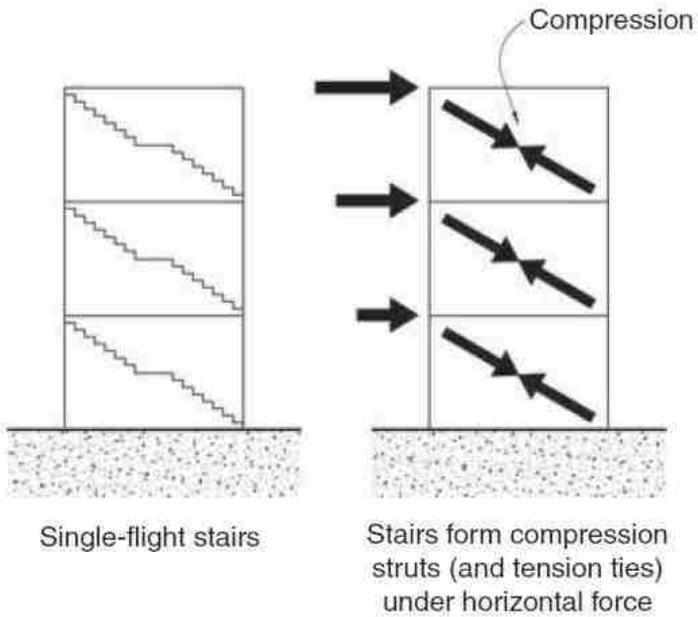
É Y ã • Z † € ì ε É Y , m Y • Z À ì ¼ †

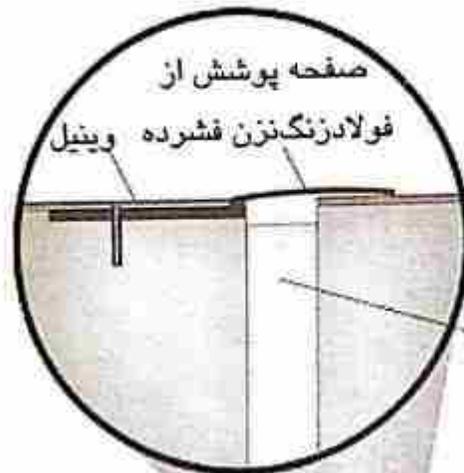
É ¼ » É ÿ

«يا مغيث» Z E Ê Ç Z Ì» شغل باکس د ¼ ^ «RC { Ät, aZ } # Á € Æ]

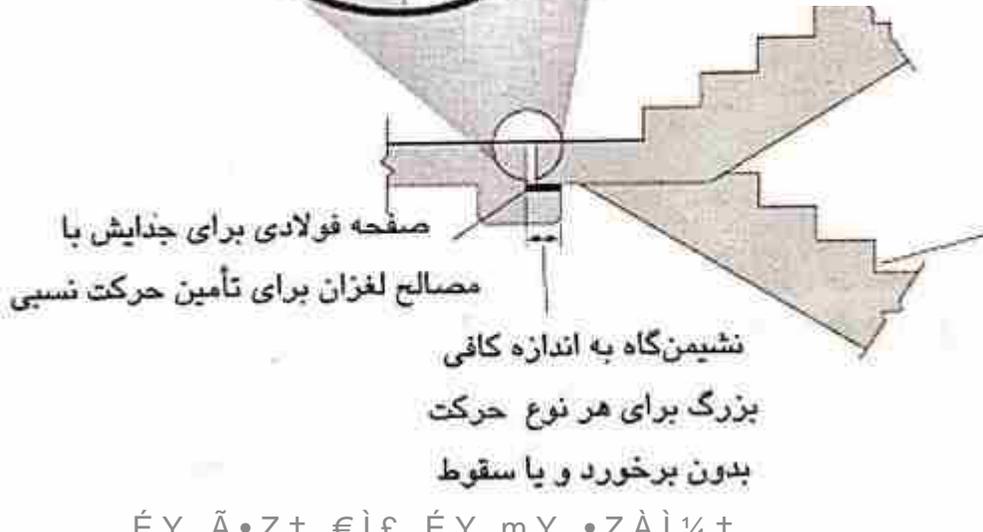


Staircase Design and Seismic Damage



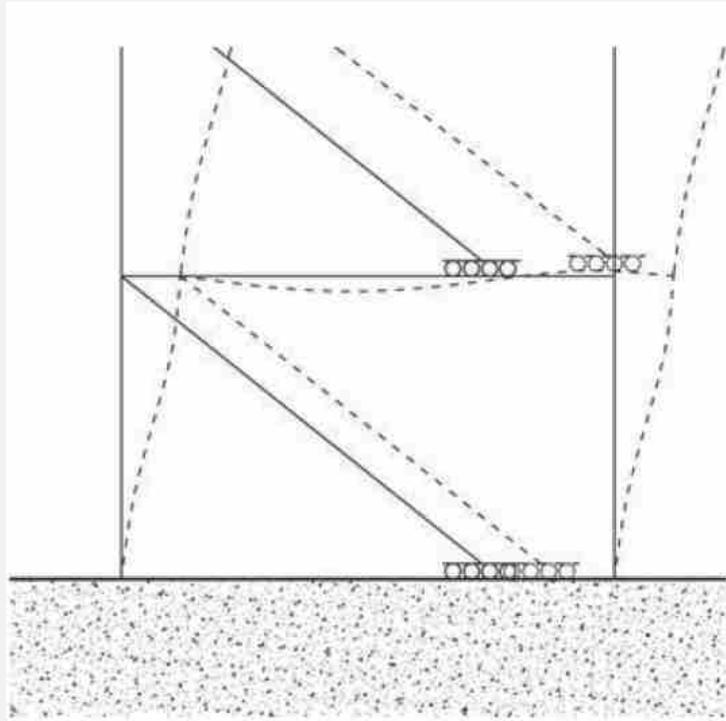


▲ 10.20 Damage to stair support structure, Mexico City, 1985 Mexico earthquake. (Reproduced with permission from R.B. Shephard).

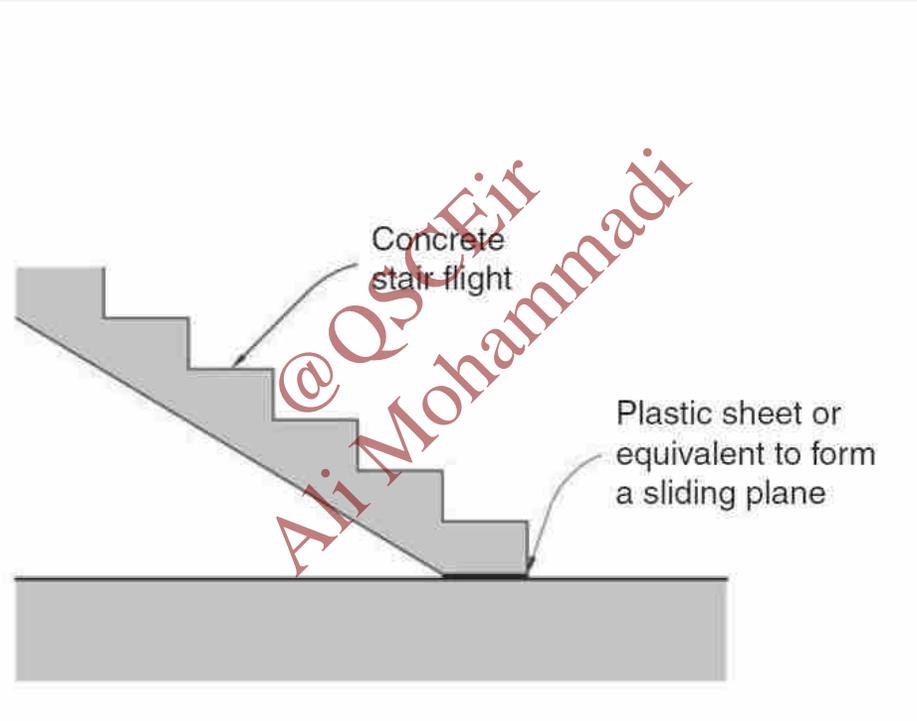


© QSC Eir
Ali Mohammadi

Staircase Design and Construction



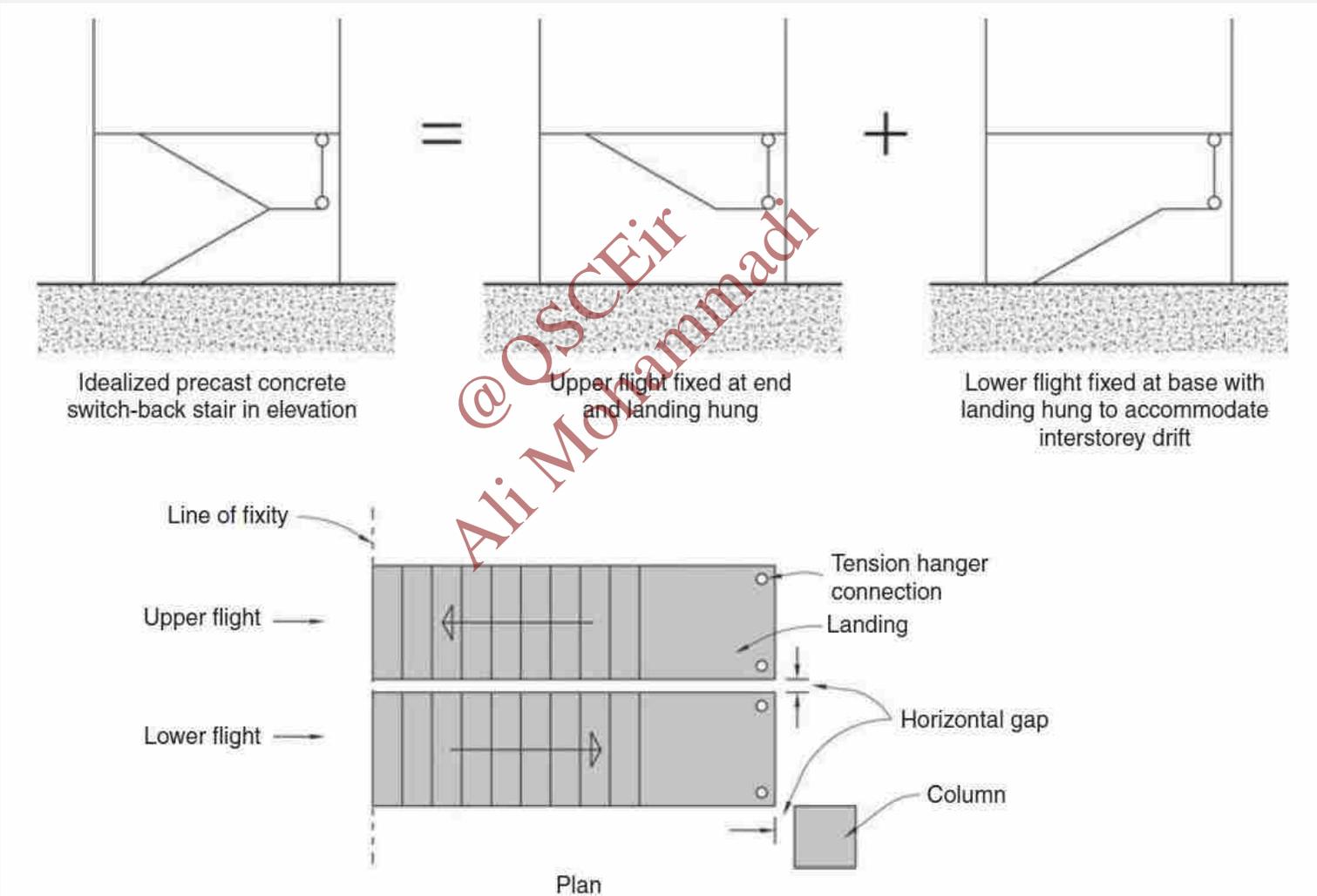
Structural model of stairs with sliding joints (rollers)



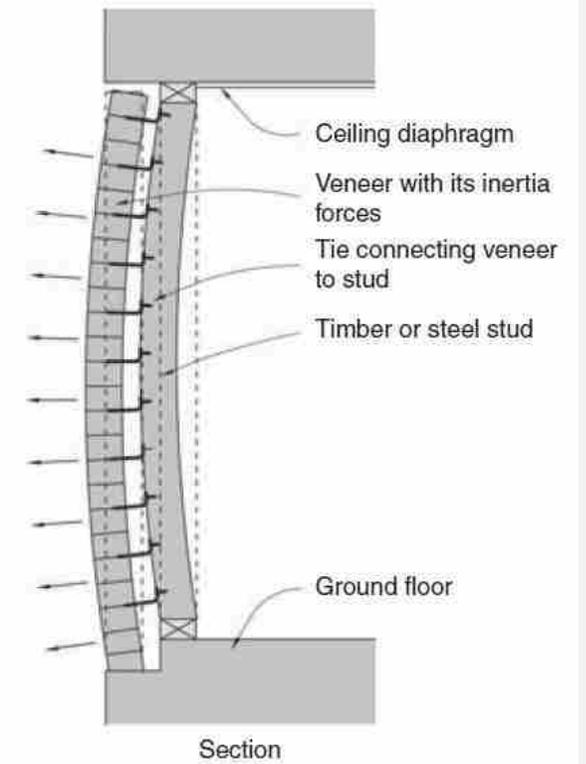
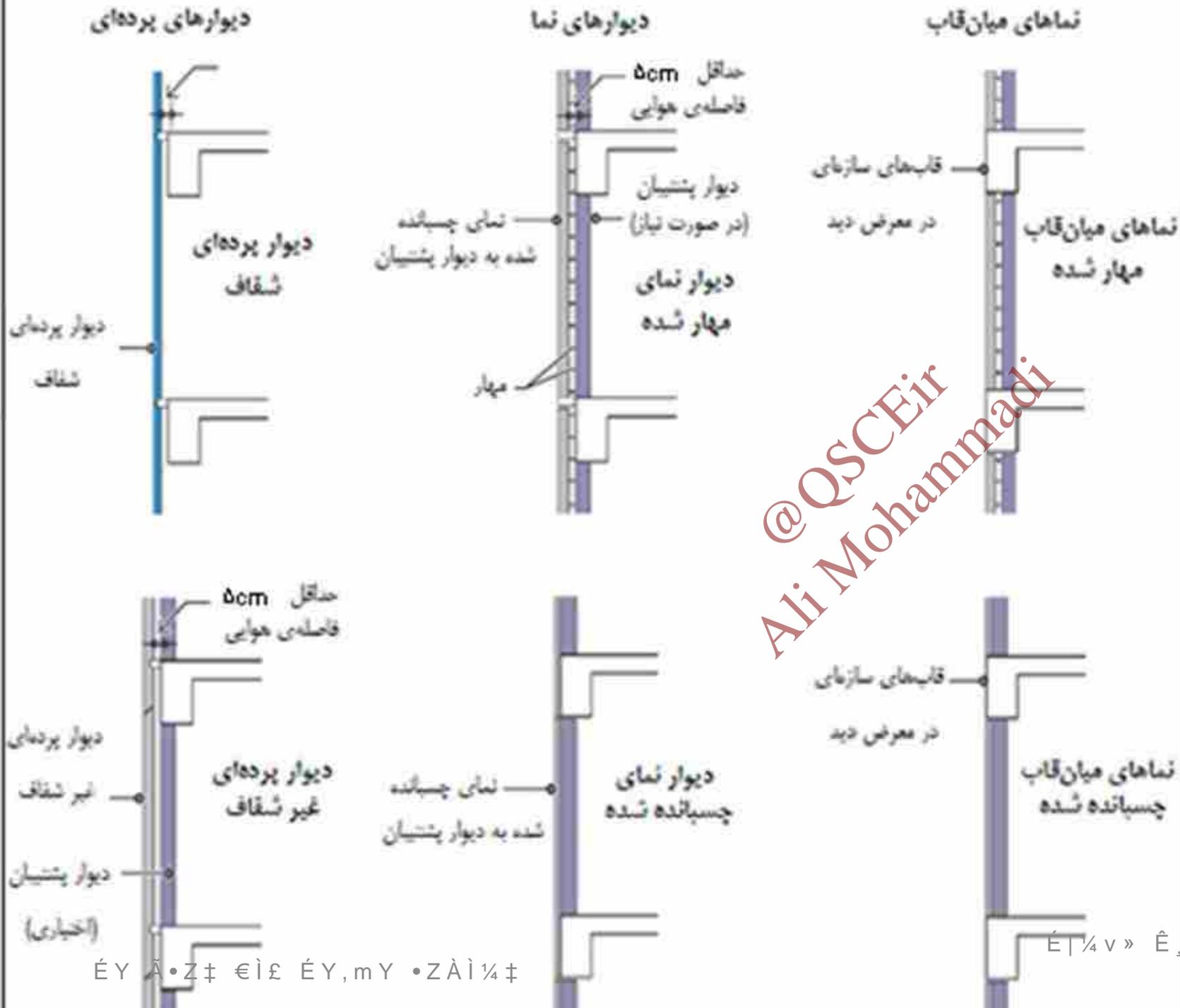
Detail of sliding joint



Staircase Design and Analysis

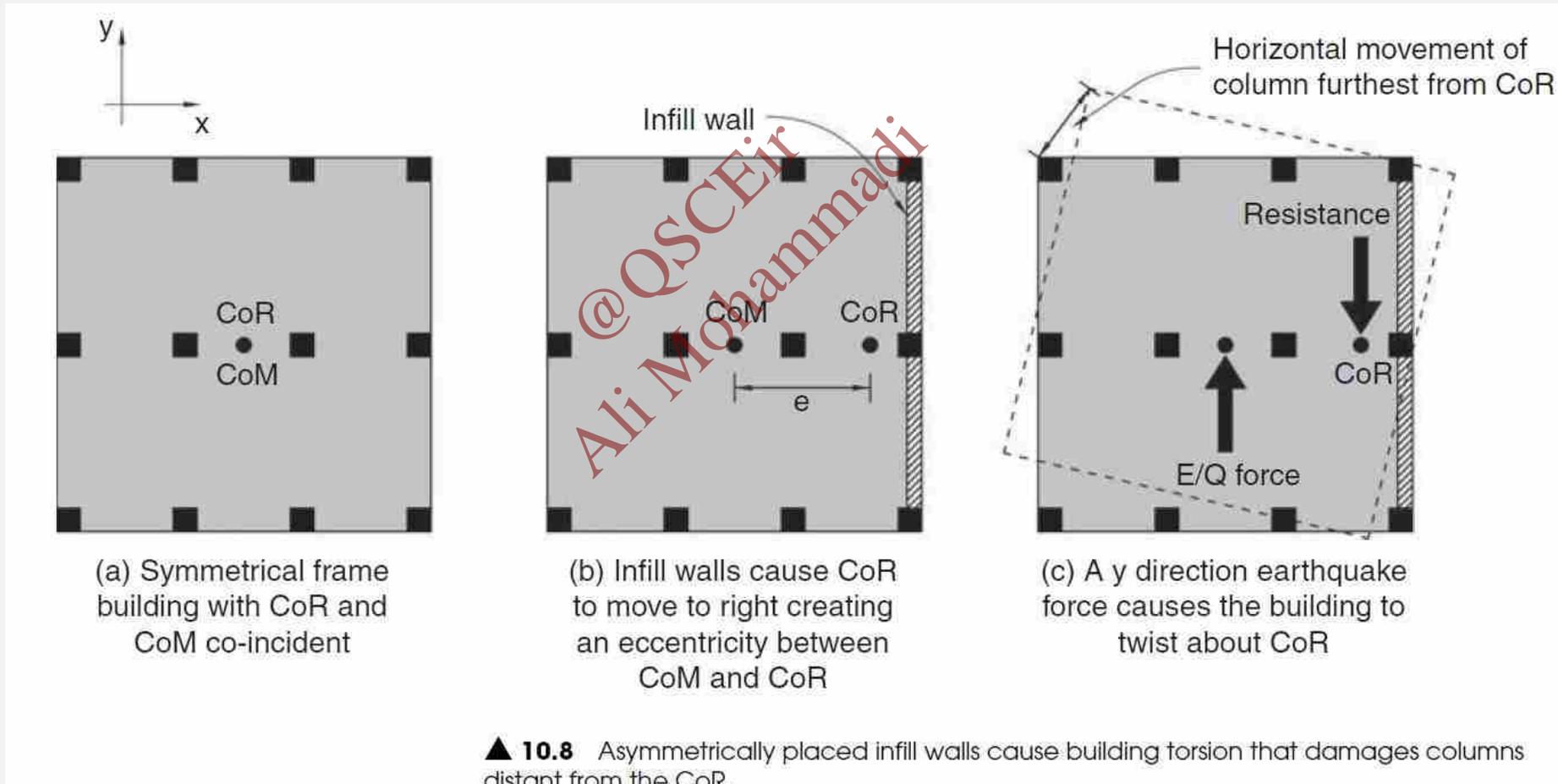


@OSCEir
Ali Mohammadi



▲ 11.5 Inertia forces acting on a veneer are transferred through ties to studs and then to diaphragms above and below.

1/2 • Z - f » Z ¿ [Z - ¿ Z Ì » c Y € i Y



بررسی خصوصیات و مقادیر $\{ \hat{A}^m \hat{A} \}$ در رابطه با $Z]$ $\hat{A} \sim]Y \cdot \in \neg \rangle \hat{A}$
برای $\hat{A} \in m Y$ $\hat{A} \in m Y$

Ali Mohammadi

° AE » œZY°•€ ٢» Á -]Y Â “

| ¿ € Ì ´ Ì ¼ ¿ • Y € « hv] { • Â » ÉY Ã • Z ‡ ÉZ

{ Â œ Ì » Ä f § €³ € œ ¿ • { ½ Z ^ ° Ë % , Ë • Á € § • Y É € Ì³ Â

{ € - • Â œ À » É € f œ Ì] Ê f › Z “ u t ~ ‡ Z

ÉY Ã • Z ‡ € Ì £ ÉY-, mY

! Ì “ y ÉZ Å Ä . , . • €] Y €] - • { \

É • Z ‡ ¹ Á Z ٢ » Á | Ë | - m Ê

@QACEIR
Ali Mohammadi

Table 4.1: Earthquake performance expectation of SEs and NSEs during different levels of earthquake shaking as per CURRENT and REVISED ERD Philosophies

Items	Earthquake-Resistant Design Philosophy	Building Type	Level of Earthquake Shaking		
			Low	Moderate	Severe
SEs	CURRENT	Normal	No damage	Minor damage	No collapse
		Critical and Lifeline	-	-	-
	REVISED	Normal	No damage	No damage	No collapse
		Critical and Lifeline	No damage	No damage	Minor damage
NSEs	CURRENT	Normal	No damage	Some damage	-
		Critical and Lifeline	-	-	-
	REVISED	Normal	No damage	No damage	No permanent damage
		Critical and Lifeline	No damage	No damage	No damage

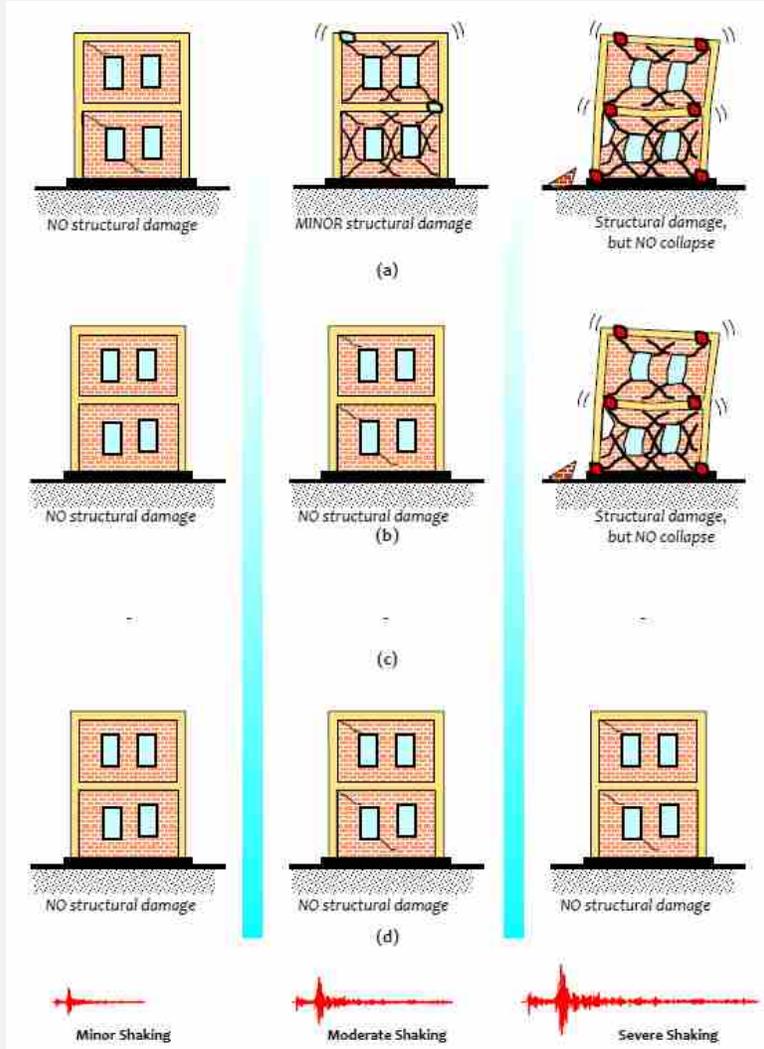


Figure 4.1: Seismic Design Philosophy for buildings (and hence SEs): (a) CURRENT Philosophy: Normal Buildings, (b) REVISED Philosophy: Normal Buildings, (c) CURRENT Philosophy: Critical & Lifeline Buildings, and (d) REVISED Philosophy: Critical & Lifeline Buildings

Á • Y ¶ ^ « x Ë • Z e • { Ê ¿ Æ ð y ¶ Ë Z Æ ¿ Z ¼
 ½ M • Y

Performance of all Buildings at 23 Hospital Sites with One or More Yellow or Red Tagged Buildings		
	Number (%) of Buildings	
Type of Damage	Pre-1973	Post-1973
Structural Damage		
Red tagged	12 (24%)	0 (0%)
Yellow tagged	17 (33%)	1 (3%)
Green tagged	22 (43%)	30 (97%)
Nonstructural Damage		
Major	31 (61%)	7 (23%)
Minor	20 (39%)	24 (77%)
Total Buildings	51	31

@QSCER
Ali Mohammad

« {m} » cY • € ¬ » Á -] Y Â “

É Y ã • Z / ‡ € / ì £ É Y , / m Y É • Z ‡ 1 Á Z h » ^ ¶ ¼ , { Y Y Â } Z { Z Å ½ Z ¼

Á Ä Ë € œ Ä Ë € œ Ä Ë Æ œ { ; Â] Á Ä » Z ; €]

Á ½ Y € Æ e É • Y { € Æ < ½ Y € v €] " fd » Ë € Z

@OSCEir
Ali Mohammadi

É Y ã • Z † € { Â m Â » m ž Y ' Á É • Z ^ Æ] Á | Ë | m Ê

| Ë | m É Y , m Y ¼ Ê u Y € -
{ Â m Â » É Y , m ¼ Y É • Z ^

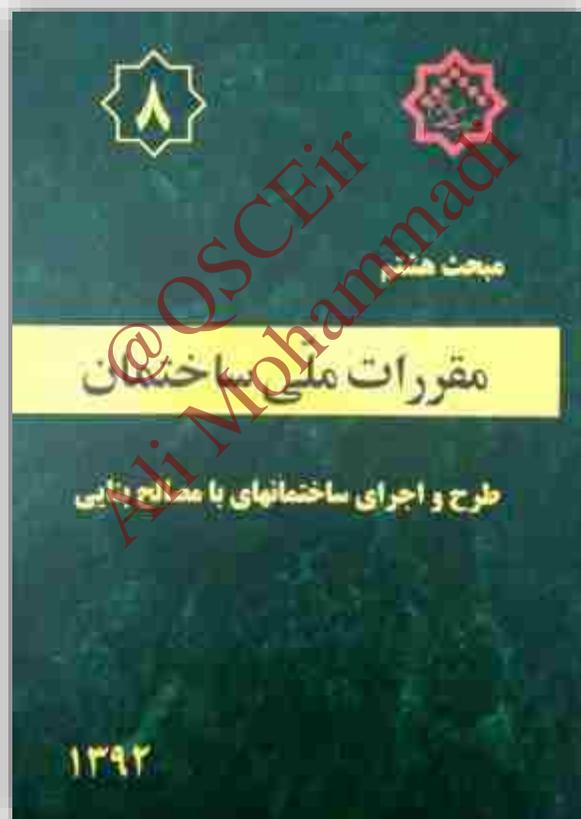
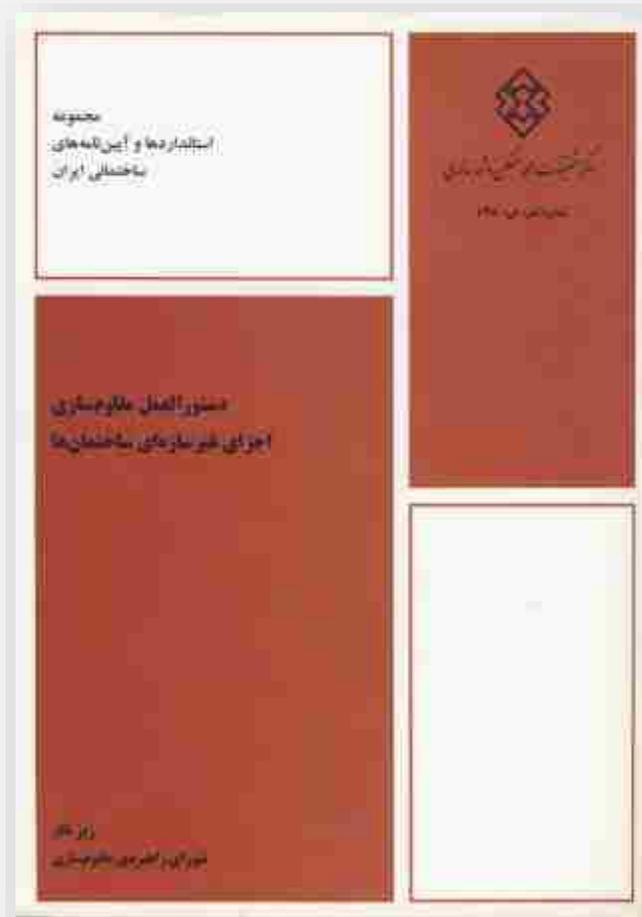
À f ^ ì Á Z ¬ » É Y ã • Z † É Y , m Y € œ ¿ • Y Ä - 1 É Ž z Å ã • Z †

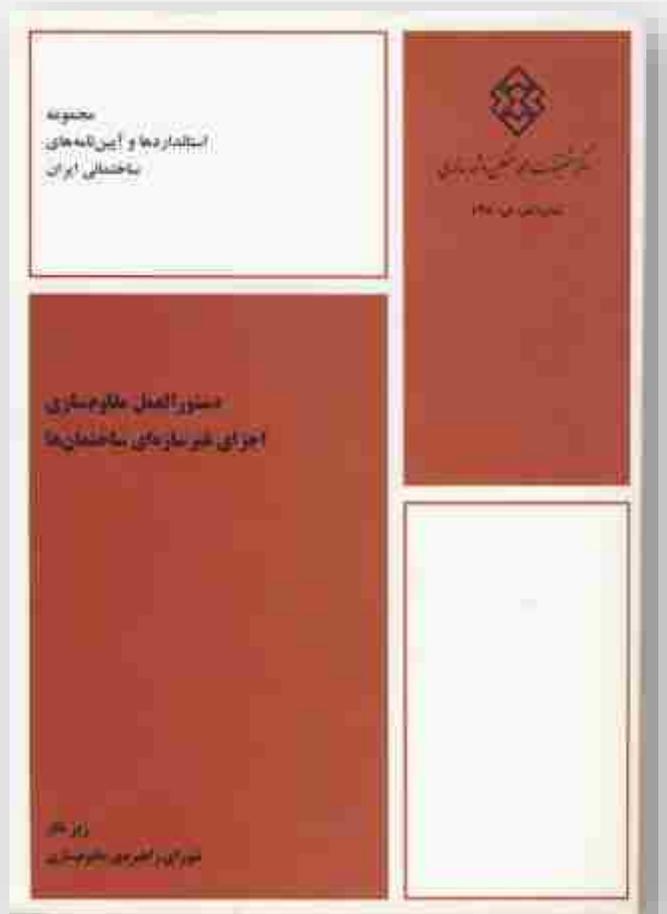
¿ Â œ ì » \ ì † M • Z q { ° Å É € f ¼ - € ~ y t ~ † Z] É Z

ã • Z † É Y , m Y É • Z † ^ Á Z ¬ » Ä] d ^ ^ ¿ É Y ã • Z :

d † Y € e € È ~ a ½ Z ° » Y

@QSCeir
Ali Mohammadi





۴-۵-۶ دیوارهای شیشه‌ای نماها

دیوارهای شیشه‌ای نماها باید به نحو مناسبی به سازه اصلی متصل شوند. در این دیوارها باید علاوه بر الزامات این فصل به لحاظ نیرو و تغییر مکان، جزئیات اجرایی توصیه شده توسط یک استاندارد معتبر و شناخته شده که در آن ملاحظات مربوط به زلزله مورد توجه بوده، رعایت شود. در این مورد می‌توان از نشریه "دستورالعمل مفاهم‌سازی اجزای غیرسازه‌ای ساختمان‌ها" به شماره ض- ۶۲۸ چاپ سال ۱۳۹۱ مرکز تحقیقات راه، مسکن و شهرسازی نیز استفاده نمود.

۴-۶ ضوابط خاص اجزای مکانیکی و برقی

ضوابط خاص اجزای مکانیکی و برقی به یک دستورالعمل ویژه نیاز دارد که باید تهیه و تنظیم گردد. تا زمانی که این دستورالعمل تدوین نشده، این ضوابط را می‌توان با استفاده از یک استاندارد معتبر شناخته شده تعیین نمود. در این ارتباط نشریه عنوان شده در بند (۴-۵-۶) می‌تواند مورد استفاده قرار گیرد.

{€}•Z- Ã { Á | v »

3/4 Ä e É Y Ã • Z † € ì £ Á É Y Ã • Z † É Z " Y Y • Y Ä f † { 1/2 M É Y €] Á h v v » Ê Ë Z
{ Â < Ê » Ã { Z " f † Y Ê Ë Z À] t • Z • » •

Ä . , . • €] Y €] • { Z Å 1/2 Z 1/4 f y Z † • Y Â ¿ Y É Y Ã { z † | € j z f †

É z N Å Ä Ë { Á Ê / « €] Á Ê ° ì ¿ Z / ° Z » Å Z / 1/4 f y Z † É • É Y 1/2 Z † € Y €] É Y , m Y
É Y Ã • Z † € ì £ É Y , m Y €

Ali@QSCeIr
Mohammadi

h v ^ »



{ €] • Z - Ä Ä » Y .

• Y Ä f ‡ { ½ M É Y €] Á d ‡ Y Ê Ë Z À] É Z Å ½ Z ¼ f y Z ‡ d y Z

{ Â œ ã » { Z " f ‡ Y Ê Ë Z À] t . Z • » • Y Z Æ ¿ É Y d ã Z Á ‡ É Y Æ ã • Z # Y

| È Z] Á | À ‹ Z] Y • Y { Y • h v ^ » ¾ È Y • { k • | À » -] Y Â " | È Z

ã • Z ‡ É € Å Z › ¶ ° ‹ Á Ê Ë Z È Z a , É Y ã • Z ‡ { € ° , ¼ ÿ , Ê À ¼

{ Â ‹ ¾ ì » P e Ê ~ ì v » - È Y € ‹

Ä] Z Å Ä À ì » • Ä ¼ Å • { | È Z] Á d ‡ Y ½ Y € È Y Ê 6 , » É Z Å {

Ä ì Æ e Ê , y Y { É Z Å { • Y | ¿ Z f ‡ Y , h v ^ » ¾ È Y • { { ã ‹ ‹ • ã m z ‹ Z



۴-۱-۲ محدوده کاربرد

ضوابط این فصل کلیه ساختمان‌های با اهمیت خیلی زیاد، زیاد و ساختمان‌های با اهمیت متوسط با تعداد طبقات هشت و بیشتر، بجز موارد عنوان شده در زیر، را شامل می‌شود:

الف- اجزای غیرسازه‌ای با وزن بیشتر از ۲۵ درصد وزن مؤثر لرزه‌ای کل سازه (وزن اجزای غیرسازه‌ای و سازه نگهدارنده). این اجزاء در گروه سازه‌های غیرساختمانی قرار می‌گیرند و مشمول ضوابط فصل پنجم آیین‌نامه می‌گردند.

ب- اجزای مکانیکی و برقی با شرایط زیر:

- جزء در گروه اهمیت جزء $I_p = 1/0$ موضوع بند (۴-۱-۳)، قرار داشته باشد
- اتصالات بین جزء و ملحقات آن انعطاف‌پذیر باشد.
- وزن جزء کمتر از ۱۰ کیلوگرم، و یا در مورد خطوط تأسیساتی، وزن آن کمتر از ۱۰ کیلوگرم بر متر باشد. اگر ارتفاع جزء در کف طبقه استقرار کمتر از ۱/۲ متر باشد وزن آن می‌تواند تا ۲۰۰ کیلوگرم افزایش داشته باشد.

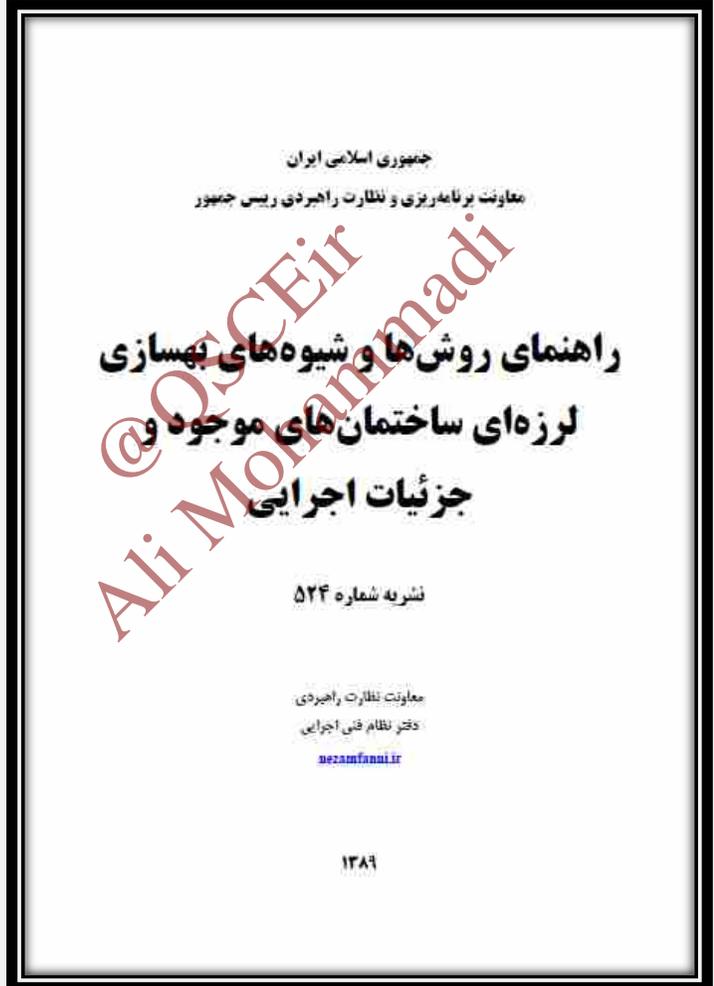
تبصره: دیوارهای داخلی در ساختمان‌های با تعداد طبقات کمتر از هشت، مشمول

ضوابط فصل هفتم آیین‌نامه می‌گردند.



۱-۲- محدوده کاربرد

این دستورالعمل برای مقاومسازی لرزه‌ای اجزاء غیر سازه‌ای موجود در ساختمان‌ها به شرح ارائه شده در فصول آتی بوده و استفاده از آن برای اجزاء غیر سازه‌ای آسیب‌دیده در زلزله‌ها مجاز نیست. برای اجزاء غیرسازه‌ای نصب شده در ساختمان‌های جدید نیز می‌توان از ضوابط این دستورالعمل استفاده نمود. محدوده کاربرد این دستورالعمل برای اجزاء غیرسازه‌ای است که وزن آنها کمتر از ۲۵٪ وزن لرزه‌ای سازه (بار مرده، ۲۵٪ بار زنده و کل بار تجهیزات) می‌باشد. ارزیابی آسیب‌پذیری لرزه‌ای و نیز مقاومسازی اجزاء غیرسازه‌ای سنگین‌تر خارج از محدوده کاربرد این دستورالعمل می‌باشد. سازه در برگیرنده عضو غیرسازه‌ای نیز باید براساس ضوابط نشریه ۳۶۰ معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی با هدف بهسازی متناسب با ضوابط بند ۱-۴-۵ ارزیابی و در صورت نیاز مقاومسازی شود. رعایت ضوابط این دستورالعمل برای مقاومسازی تمام ساختمان‌ها توصیه می‌شود ولی برای ساختمان‌های با هدف بهسازی ویژه یا مطلوب و ساختمان‌های با سطوح کاربری III و IV طبق بند ۱-۴-۱ و همچنین سایر ساختمان‌های با تعداد طبقات پنج طبقه و بیشتر الزامی است در مورد ساختمان‌های با هدف بهسازی مبنا یا ساختمان‌های با





@QSCEir
Ali Mohammadi

ز] Ä ~] Y Eir
É @ Q S C Eir
Ali Mohammadi
c Y • € ¬ » c Z Ì W , m
É Y , m Y



۴-۱ کلیات

۴-۱-۱ تعریف

اجزای غیرسازه‌ای در ساختمان‌ها به اجزایی اطلاق می‌شود که به سازه اصلی متکی‌اند ولی در تحمل بار جانبی زلزله به آن کمک نمی‌کنند. اجزای معماری مانند دیوارها، نماها و سقف‌های کاذب و نیز تأسیسات مکانیکی و برقی همراه با نگهدارنده‌ها و ادوات اتصال آنها جزو این گروه محسوب می‌شوند.

۴-۱-۲ محدوده کاربرد

ضوابط این فصل کلیه ساختمان‌های با اهمیت خیلی زیاد، زیاد و ساختمان‌های با اهمیت متوسط با تعداد طبقات هشت و بیشتر، بجز موارد عنوان شده در زیر، را شامل می‌شود؛

الف- اجزای غیرسازه‌ای با وزن بیشتر از ۲۵ درصد وزن مؤثر لرزه‌ای کل سازه (وزن اجزای غیرسازه‌ای و سازه نگهدارنده). این اجزاء در گروه سازه‌های غیرساختمانی قرار می‌گیرند و ضوابط فصل پنجم این‌نامه می‌گردند.

{ • Y | Z Z

Ali Mohammadi @QSCFIR

نام تجهیزات
الف- تجهیزات برقی و مکانیکی هواکش، واحدهای تهویه مطبوع، گرم کننده‌ها و جعبه‌های تقسیم هوا، سایر تجهیزات مکانیکی ساخته شده از ورق‌های فلزی
واحدهای تهویه مطبوع آبی، دیگ بخار، کوره، نانکر و مخزن فشار اتمسفری، جیلر، سیستم گرم کننده آب، مبدل حرارتی و تجهیزاتی که از مواد با قابلیت تغییر شکل زیاد ساخته شده‌اند
موتور، توربین، پمپ و کمپرسور و مخزن تحت فشار که فاقد پایه‌های پیرامونی بوده و مستقیماً توسط شاسی به کف متصل شود.
مخزن تحت فشاری که بر روی پایه‌های پیرامونی نصب شده باشد.
مانسور و پله برقی
ژنراتور باتری، موتور، مبدل و سایر تجهیزات برقی که از مواد با قابلیت تغییر شکل زیاد ساخته شده باشد.
تابلو برق، مراکز کنترل موتور، و سایر تجهیزات برقی که از ورق‌های فلزی ساخته شده باشد.
تجهیزات مخابراتی، رایانه و سیستم‌های کنترل و ابزار دقیق
دودکش، برج خنک کننده و دکل نصب شده بر روی بام که در ترازوی پایین‌تر از مرکز ثقل به‌طور جانبی مهار شده باشد.
تجهیزات ذکر شده در ردیف فوق در حالتی که در ترازوی بالاتر از مرکز ثقل خود به‌طور جانبی مهار شده باشد.
سایر تجهیزات مکانیکی و برقی

جزء معماری
۱- دیوار غیرسازه‌ای داخلی و تیغه - دیوار غیرمسلح مصالح بنایی - انواع دیگر دیوار و تیغه
۲- اجزای طره‌ای نظیر جان‌پناه، دیوار غیرسازه‌ای و دودکش که مهار نشده یا در محلی پایین‌تر از مرکز ثقل جزء مهار شده باشد.
۳- اجزای طره‌ای نظیر جان‌پناه، دودکش و دیوار غیرسازه‌ای که در محلی بالاتر از مرکز ثقل جزء مهار شده باشند.
۴- دیوار خارجی غیرسازه‌ای و اتصالات آن - دیوار و اتصال آن - بست‌های سیستم اتصال
۵- پوشش نما - اجزای با شکل پذیری متوسط و اتصالات آنها - اجزای با شکل پذیری کم و اتصالات آنها
۶- خرپشته (به استثنای حالتی که این بخش به‌صورت یکپارچه با سازه ساختمان ساخته شده باشد که در آن صورت باید همراه با سازه تحلیل و طراحی شود)
۷- پله فراری که جزئی از سازه اصلی ساختمان نباشد
۸- سقف کاذب
۹- قفسه و گابینت

{ÂmÂ» cY•€¬» Ä] Äm Â e Z] hv] ¾ËY

ÉY Ã•Z‡€ì¸ ÉZ•Å•¼Y ÂÈÉÉY,mÃY•Z‡ €ì¸ ÉY,mY•

ÉY Ã•Z‡ €ì¸ ÉZÅ

ÄxìÊ,yY{ ÉZÅ•YÂ

Êm•Zy ÉZÅ•YÂ

ZÃ Z'ÀZm Á Äfœa€

ZÅZ¼¿

ÉY Ã•Z‡Âv» ÉZÅ•YÂ

@QSCeir
Ali Mohammadi

É Y Ä » Z ç ¾ Ì È M Ì Ì , ° e ¾ Ì Ì e



{ • Y | ç Z ¶ † § Y Á ½ Z ¼ f y Z † È v , ^ » d | Y Z] € - Ê » È Z À] t • Z Ä » ç Z À ç ½

É Z / Å • Y Â È { d / Y E ¶ / f ¼ Z] ½ M c Z ¬ ^ — { Y | e Á - † Â f » d Ì ¼ Å Y Z] ½ Z ¼ f y

{ • Y | ç Z ¶ † § Y Ê , y Y {

@QSC Eir
Ali Mohammadi

É Z / Å • Y Â È { d / Y E ¶ / f ¼ Z] ½ M c Z ¬ ^ — { Y | e Á - † Â f » d Ì ¼ Å Y Z] ½ Z ¼ f y

{ • Y | ç Z ¶ † § Y Ê m • Z y

c Z / ¬ ^ — { Y ¶ Â f e » Z d / Ì ¼ Å Y Z] Z È Á ã { Â } { Z È • Á { Z È • Ê , ì y d Ì ¼ Å Y Z]

{ • Y | ç Z ¶ † § Y | < Z] • Y Š Ì]

۸ $h \nu^{\wedge}$ » ۲۸ \dot{A} $\text{Zf} \cdot \text{Sy} \cdot \text{Z}^{\wedge} \text{W}, m \hat{E} \ddagger \bullet$

OSCEir
@OSCEir
Ali Mohammadi

h v ^ » Á { • Y | ¿ Z f † § Y c Z ì W , m Ê † • €]

Á É Y Z ¶ † Y | u c Z ì W , m Ä W Y • Y Ä] d ^ ^ ¿ ° W Z « Á Ê ¬ § Y Ê Æ ¼ y É Z Æ f
{ Â Æ ì » ¹ Y | « Y Z Å Ä » Z ¿ ¾ ì W M Á c Y • € ¬

@QSCeir
Ali Mohammadi

Á ¥ Ô ¯ Z] Ã | < • Â • v » Ê Ë Ñ À Á Y É Æ Å Æ ¼ Å • ¼ f Â Ë Æ Ê , ì ¼ ° e -] Y Â “
° f OE Å h v ^ Ê € m M ½ É Z ¼ Å y Z †



| < Z] Ê » € f » Ê Ê ß ; Æ f y Z † Š à c Z ~ « Á Ê • Z ” † - Ê m M É É Y € €] Á € € Y † m Ê É ; Z Z Å
Ä /] | / Ê Z] | / À Z] d € OE a - 1 Y | - Z € Å • Y Â Ê Æ d » • Z z ‘ d € Y Y € • Z ^ Y | À] d OE a Á { ¾ ì] €
© ; Â f ¼ Y • Â e Ê » | À] | d OE a | Æ Z m OE Ä] ¾ ì § € — Ä ; Z Å { ¾ Ê € f ³ • ,] ° OE < © Ê ¶ « Y |
{ Â ¼ ; Å

Ê † Z À » Ä ; Â ³ Ä] Ê - § Y É Z Å ¥ Ô ¯ Ä ì ^ | e Z] Ê Ë Z] f † u • Y Æ e Y • Y Y € • Á Z m e É Z • Å • Y
{ { € ³ c • { Z ^ » • Y

% Á • § Z Ë Ê Ô » Á • Z OE § Z] • Y Â Ê { € y M k • Ê À Ë , | ; Â < • Z Æ » | - † Š < Â a €
{ Â < • Z Æ » | - † € Ê • • {

{ Â < ¶ » € ³ Y | m Ã | À À - Ä - Z u Y É Z Å ¥ Ô ¯ Z Ë • Y Â Ê { Ä] \ † Z À » ¥ Ô ¯ Z] |

É Y { € € ³ ¶ • f » \ † Z À » Â v ; Ä] © ; Â f † © Ê Z Ë ½ M €] { < Z ¼ Y Y € M Y || ñ Z Z Ë •
, ½ M µ { Z » É { Ó ã § € w € ½ È ; Y Z Æ Z ; © ; Ä Y • Ä] ½ Y Â e Z ” f † Y ½ Å ¼ µ Z Ê » Y Z Æ Z Å ; ©
É Y Ä • Z † € ì É Y , m Y • Z À \ v †
| < Z] { Y • M | ; Ä Y Â Z] Ê € f • ½ M € f ¼ - | À] d OE a € ³ Y { € - • X Â Z Ë { f † u Y † Â e

•Y| § Ô - Ê Ë Z À] t . Z • » Z] É Z Ä Z 1 Ä Z 2 Ä 4 Ä Ä Z 4 Y • {

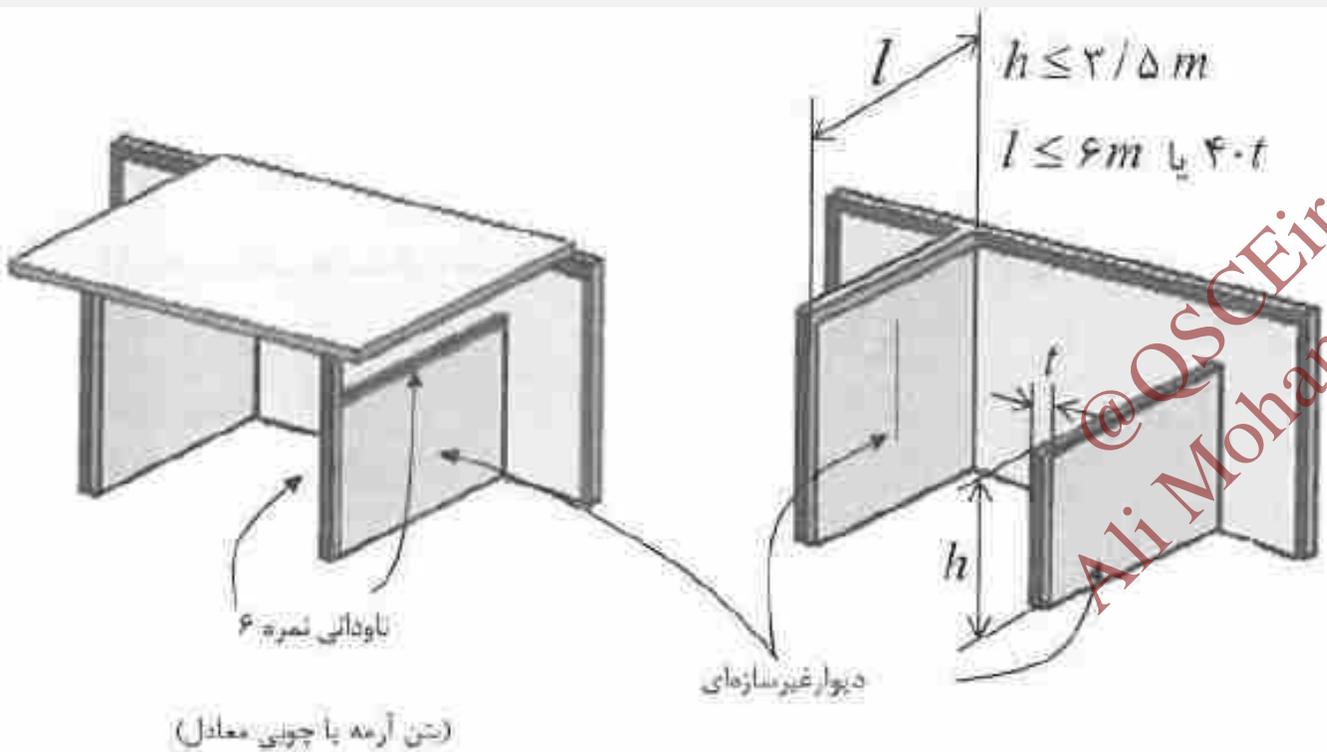


{ • Y | • Z f † Y

| Ä

| < Z E f O E Y] Ä 2 E M Ä Ê Z € "] Y € f » • Y E Z ^ V G Ô Ä ¼ I Ö X • Z † E Y Ä Ä Z m Ä € j - Y
€ Ì E Y Ä Ê Z ¶ « Y, | € m X M Z ö f † Ä Y • { | < Z E f ¼ • Y E Z ^ X • Z † E Y Ä Z " Ä E Y Z d ^ ^ ¶ « Y |
| < Z E f m € Y Z €] M E Z X •
Ä • Z O E Ä S α € y ± M Ê À , Ê Ä • Z X † Š < Ä € Ä Ö » | Z E Z] • X † X † Y Z " e Z • X { Ä É X • Z † E Y Ä
{ Ä < € Ä Ä » { É Z i m † € Ê { Ê § Z Ô
É Z Y Ä Ô Z Ê X • Z Y Ä ½ M { Z Z Ä Ä € Ê ¼ Z Y Z] Ä Z • Y Ä » • Y Z { Y e Z • X { Ä É X • Z † E Y Ä E Z Ä « Ä
{ Ä | Ì - , > ¶ } f É X • Z † E Y Ä Ä Ä -

© ; Ä Z Ä Z Ô Z E M Ä ¼ Y Ä E { Ä † Ä Ä | E Ä ¼ E | Y Z Y É M • Z † E Y Ä Ä Z Ä Ê e • Ä {
| < Z Ä f < X Ì Ê e S µ Z • Z e] X € Ê ¼ Z Y M { Ä



شکل ۷-۱۴ جزئیات دیوارهای غیر سازه‌ای

$h \leq 2/5 m$
 $l \leq 6 m$ یا $4-5$

(تن آرمه یا جوبی معادل)
 دیوار غیر سازه‌ای
 ناودانی شماره ۶

نکته های اجرا شده

É Z Å Ä ç Â ¼ ç



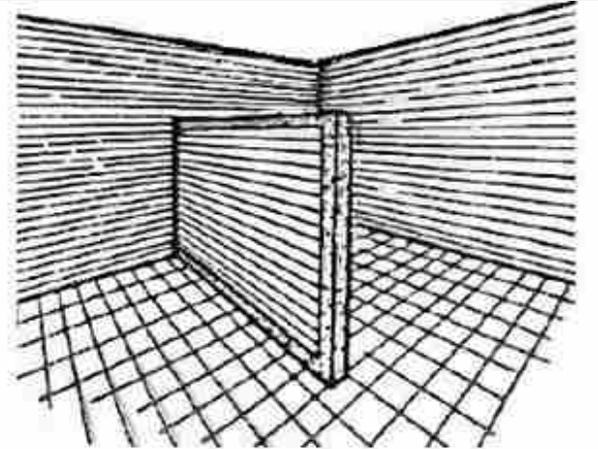
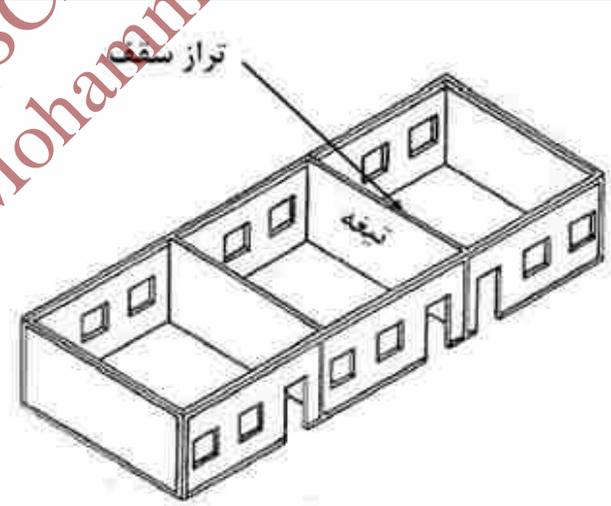
• Y | § Ô - Ê Ë Z À] t . Z • » Z] É Z Æ Z 1 Å Z Æ 4 Å Æ Z 4 ÿ • {
 « (در سازه های غیر سازه ای در ساختمان های با مصالح بتانی کلاف دار
 از استاندارد ۲۸۰۰) • Y | • Z f † Y



“

• { d † € f » ! - • Y € É ã • Z † ð £ Y Â Ë { € j Y Y | u
 Ä Ì ^ Z † É ã • Z † ð £ Y Â | È † Y | 3/4 » • Y Á Z † • Ä •
 { Ä { Á | v Á | Ì - Ê ^ † Z Ä Ä] W Ä † € Y Z Ä ÿ

Ä] » Ø Ô | È Z] | ¿ • Y { Ä » Y { Y Ä - ^ - • Z
 | ¿ Ä † • Z Æ » ! - † Š † Ä



لبه فوقانی تیغه هایی که در تمام ارتفاع طبقه ادامه ندارند باید با کلاف فولادی یا بتن آرمه و یا چوبی که به سازه ساختمان و یا کلافهای احاطه کننده تیغه متصل می باشد کلاف بندی شود

É Y ã • Z † € Ì £ É Y , m Y • Z À Ì 1/4 †

•Y| § Ô - Ê Ë Z À] t . Z • » Z] É Z Ä Z 1/2 Z Ê 4/4 Ä Æ Z 4/4 ÿ • {
« (موسیقی و هنرهای نمایشی در سافتمان های بنام صالح بنای کلانفرد
۲۸۰۰ { • Y | • Z f ‡ Y



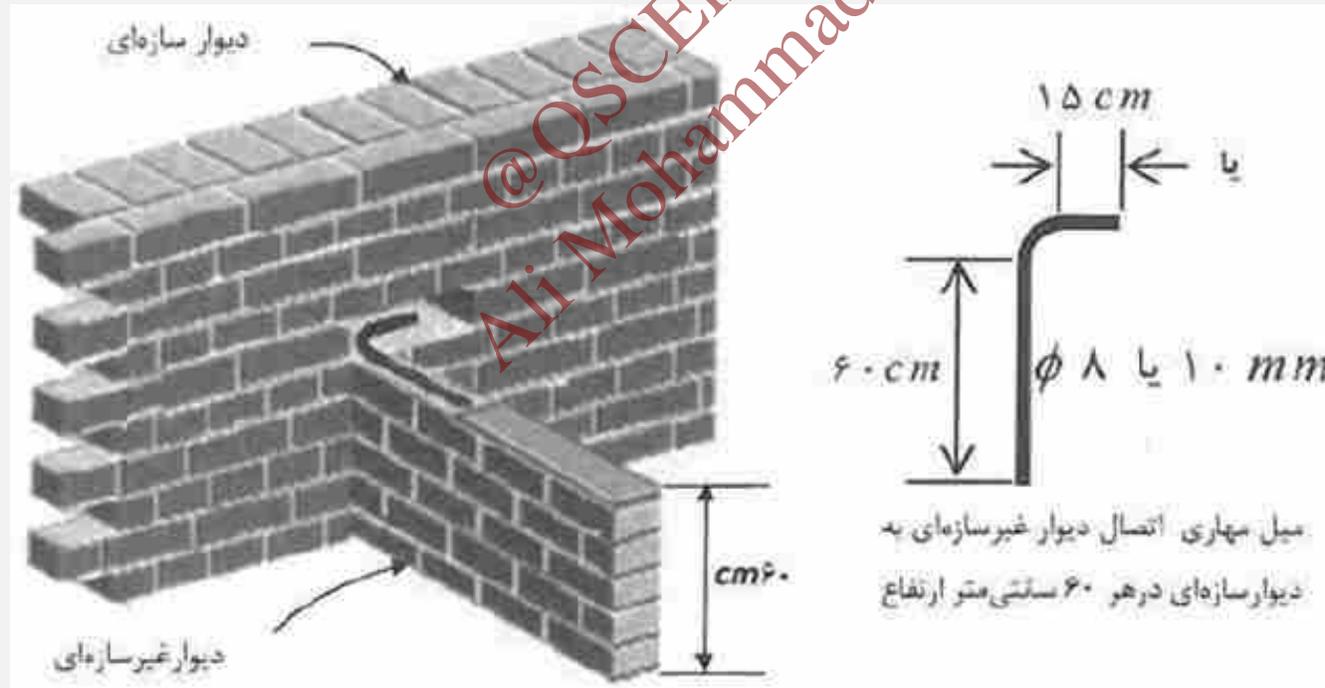
€ ì £ Ë { Y Ä r { Ä À ã | ì q € ì ´ f O E Å c • Ä • Ä] Z È , È • Ó c • Ä • Ä] Z È ½ Z » • ° Å • Ä —
Á / ¶ f » É Y ã • Z / ‡ • Y Ä / È { Ä] Ê ^ ‡ Z À » Ä v ¿ Ä] ž — Z ¬ e ¶ v » • { | È Z] , { Ä < /
É Y ã • Z / ‡ € ì £ • Y Ä / È { É Y € /] Ä | ¿ • Y | Æ ´ ¿ ½ Y Ä À ÿ Ä] | ¿ Y Ä e Ê » © Ä < § ° = Ë »
{ Y • M Ä É • Z / ‡ € / ì £ • Y Ä È { É • Z À - Ä ^ . , | < Z] Ä f < Y | ¿ { Ä m Á É Y ã • Z Ä < • [Y Ä È {
Ä /] | / È Z] , / ì ¿ ° / Å € /] { Ä ¼ Ä < É Ä ì Ä e Z ‡ M È ì Ä ^ • Y • Ä È ° Æ Ä { « • € • Ä • ÿ À , » - È Y € < °
| ¿ Ä < d ^] Á ¶ " «

© QSC EIR
Ali Mohammadi

•Y| § Ô - ÊËZÀ] t.Z• » Z] ÉZ Å Z'À ZË¼»ÄÆZ¼ÿ •{
 {•Y| ¼Z f ‡ Y



¶ v » ¶{] ÉÊ À ì q € m M ¼ ì Ë Z a Á Ó Z] É Z Å ••{ Ä ° ¿ M €] • Á € œ » , d § € ³ • Z - Ä] É
 { € - Ñ ‡ Z Y € Ë • ¶ ° ‹ Ä] É • Z Æ » É Z Å ¶ ì » • Y ½ Y Â e Ê » É Y { Ñ • Z € a • Y Æ Ë { Z Ä] Ô



شکل ۱۵-۷ نحوه قفل و بست دیوار غیرسازه‌ای به دیوار سازه‌ای

É Y Ñ • Z ‡ € ì ε É Y , m Y • Z À ì ¼ ‡

t, ^» € ì £ É Z Å • Y Â Ë { { Â ^ Æ] É Z f ‡ Y • • { É

{ • Y | ¿ Z f ‡ Y t • Z ú » •

\ ‡ Z À » c Ô » • ù Y ã

Ê Ë Z À] É Z Å | u Y Á. ü ½ Z »

Ä, - c Ô » { Â n

² À Ë • Â ì - Á. É • Y

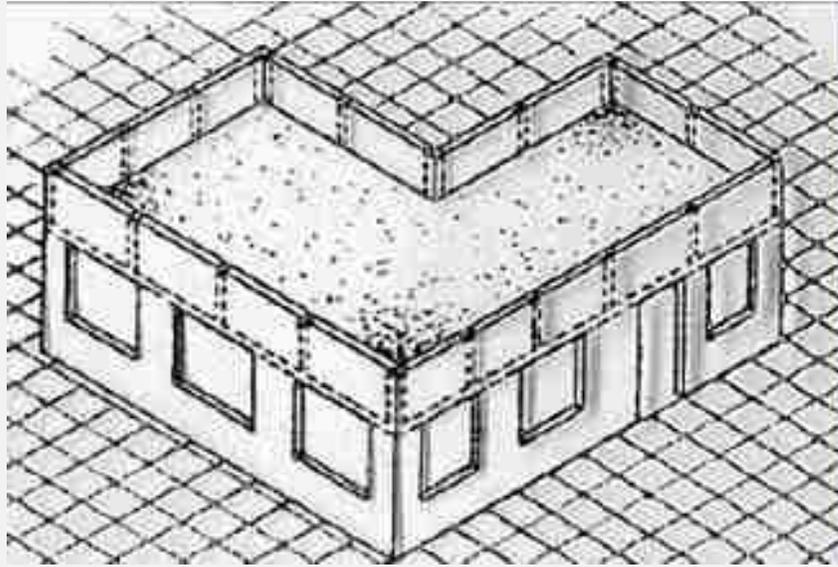
ã | À À - • Â • v » É Z Æ ¿ Z ¼ • Y

[Z £ Á { Z] Z Æ - Â,]

d " Ë • { ½ { € - { Á |

@QSCeIr
Ali Mohammadi

• { • Y | § Ô - Ê Ë Z À] t · Z • » Z] É Z Å ½ Z ¼ f y Z ‡
{ • Y | ¿ Z f ‡ Y Á ° f Æ Å h v ^ »



| À] h v ^

€ j Y | / u | Ë Z] Ñ | < ¹ Z ¼ e | - • Y Z Å ¾ °
¾ ì / Å r | ¼ Å] € f » Ê ¶ « X ‡ u ½ M d » Z z “
| ¿ Â < • Z Æ » ° W Z « Á Ê - § ¶ • É Â Z Å • ¶ Ô

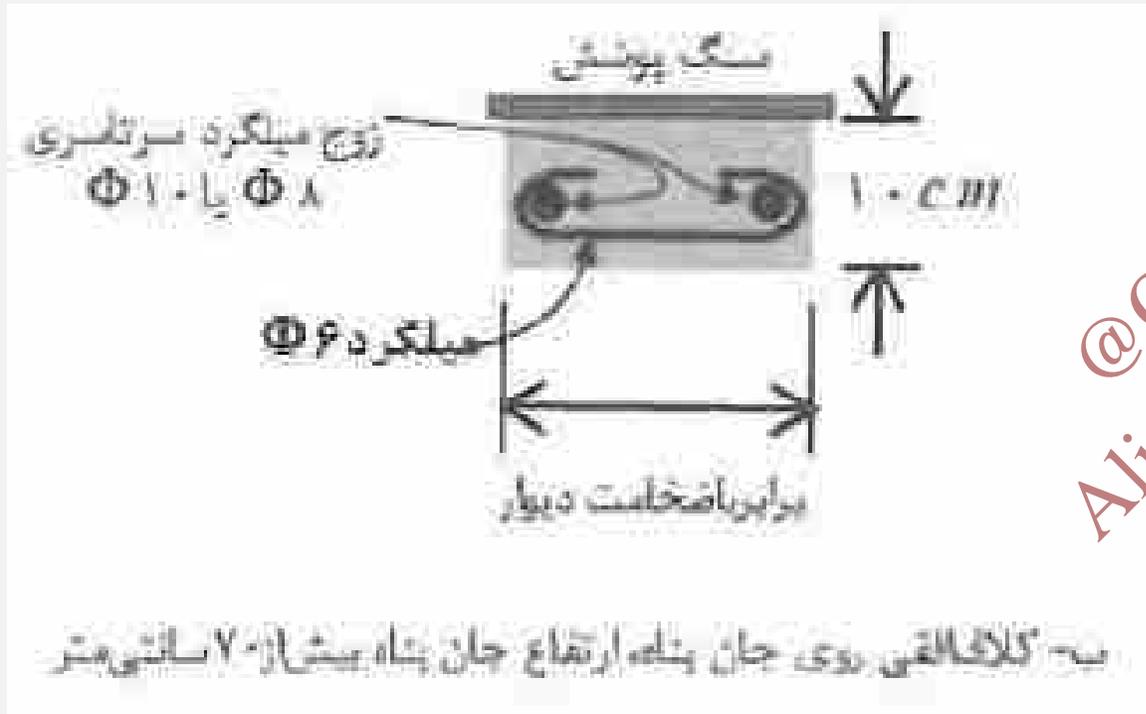
@OSCFeir
Ali Mohammadi

| À] { • Y |

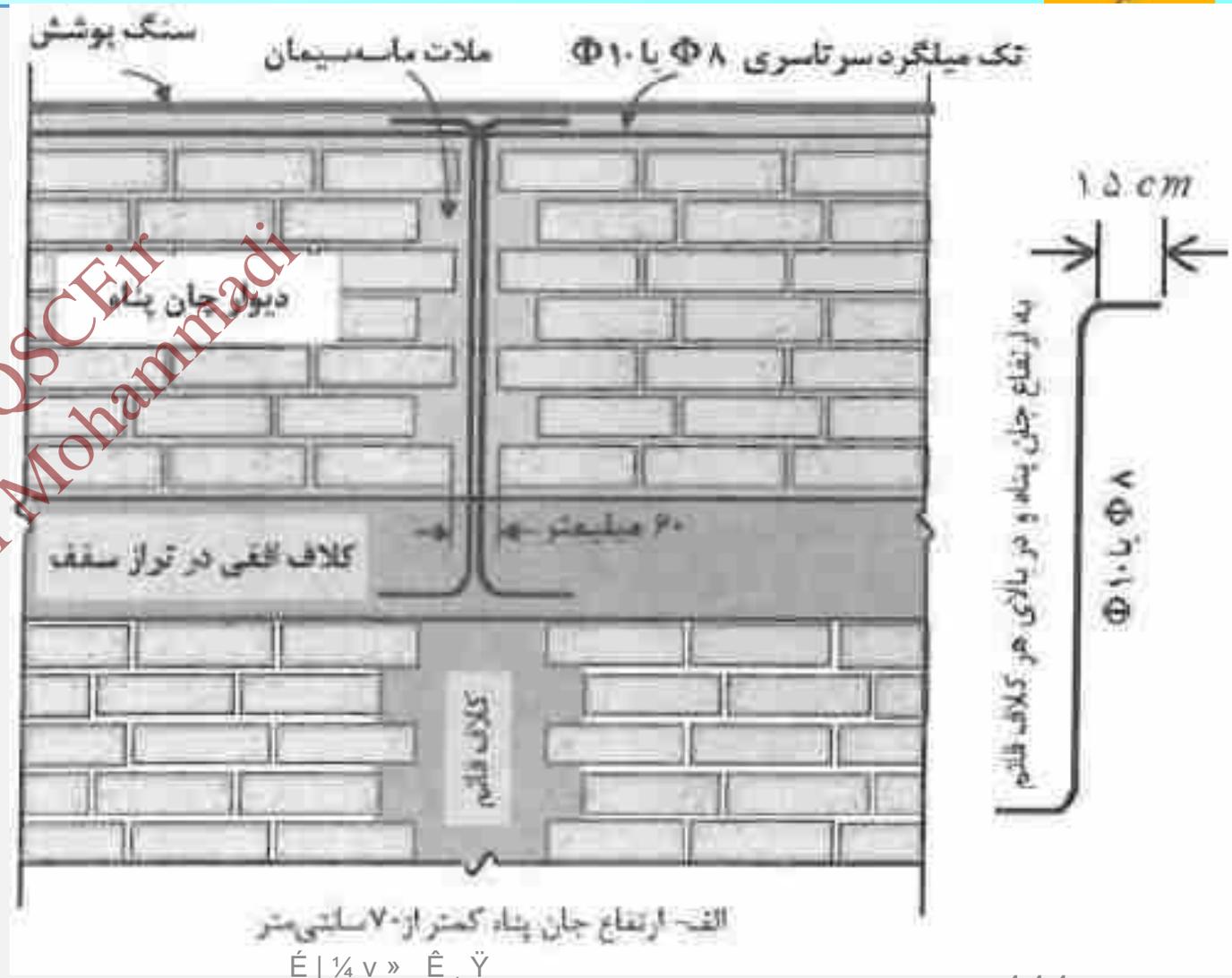
, | < Z] € f » Ê Ë Z À] t · Z • » Z] É Z Å ½ Z ¼ f y Z ‡
{ Â / < • Z Æ » € ' Ë ¶ • Ë Â § • ¶ f Å ° < a] Z ~ » | Ë Z] Á | À - • Ñ Z • n Y e \ € € € e
€ /] § Á Z Æ f Ä » Y { Y Ñ Z À a ½ Z m É Ó Z] Z e ° W Z « Y É Ñ Z Å À ¶ Ô ½ Z Ñ Z]
É Y Ñ • Z ‡ € ì £ É Y , m Y • Z À ì ¼ ‡ { Â < Ä ì ^ e Ê - § Y { € ' , ì » • Ä { e Z] Y Á Ä ¶ Ê » - § Y ¿



۲۸۰۰ {•Y| Zf † Y • {•Y| § Ô - Ê Ë Z À] t . Z • » Z] É
 (شکل ۷-۱۶)

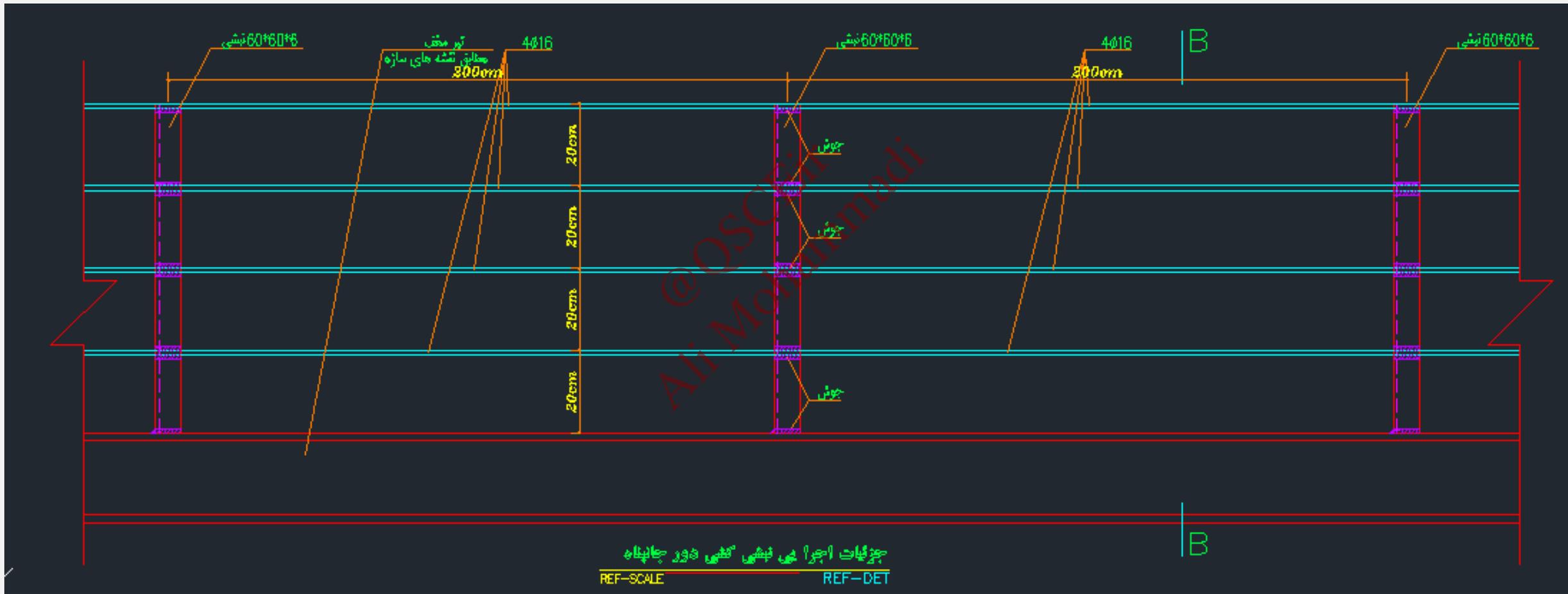


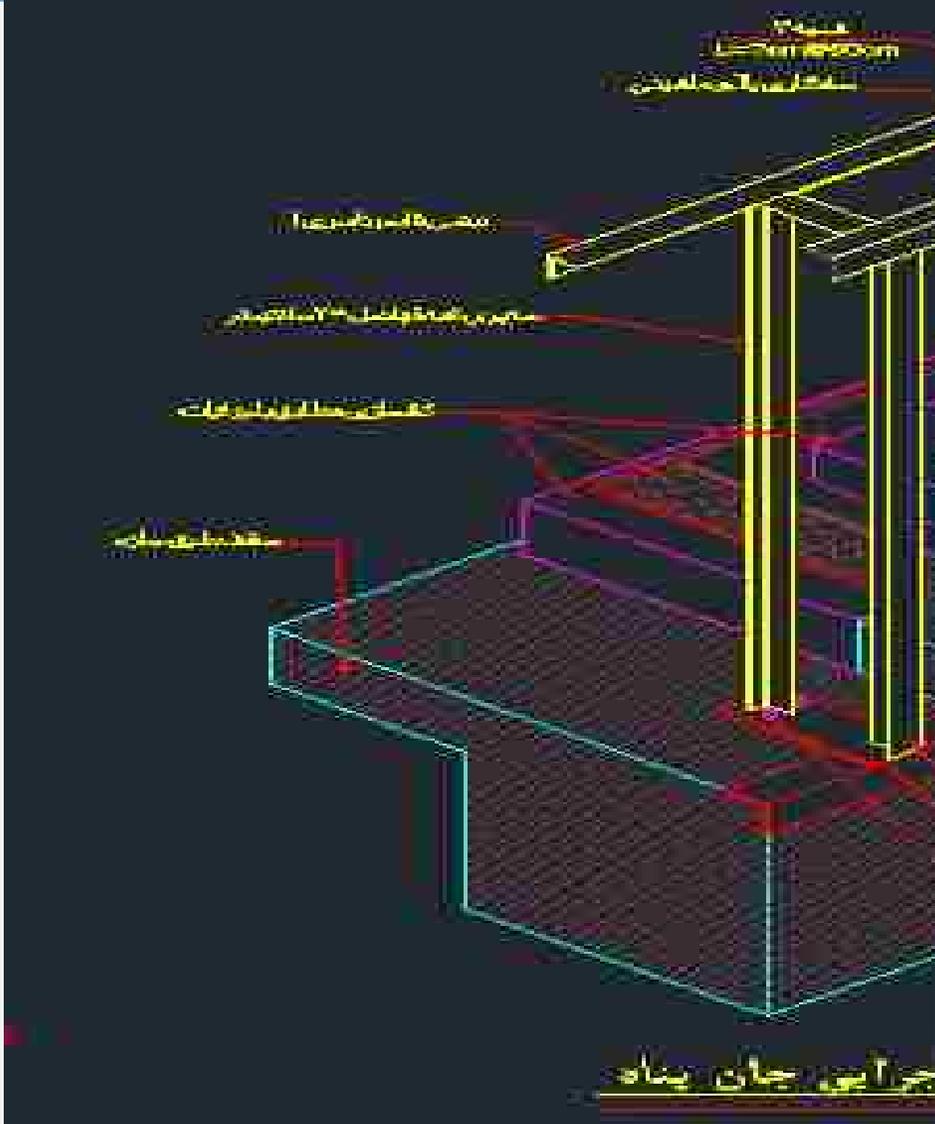
به کلاف‌های روی جان پناه ارتفاع جان پناه بیش از ۷۰ سانتی متر



@QSCF.ir
 Ali Mohammadi

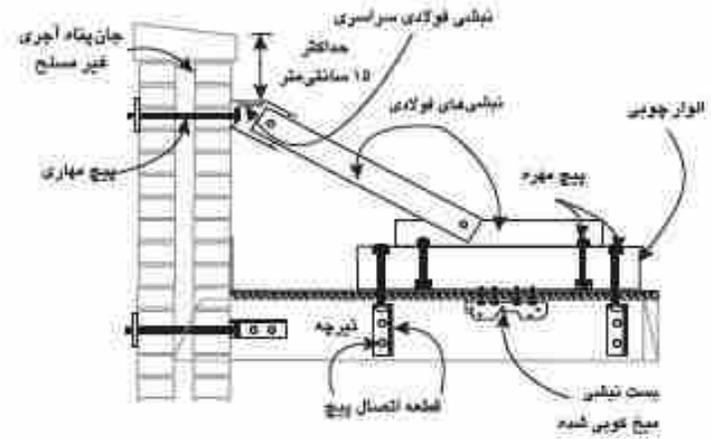
تجزیه و تحلیل سازه پل بتنی با ستون‌های مربعی







تخریب جان‌پناه در زلزله و ریزش آوار حاصله در خیابان



نوع:

- جزئیات نشان داده شده تین است و بسته به شرایط و نوع جان پناه و بام تغییر می‌کند.
- در اجرای جزئیات، تأمین آب‌بندی سقف بسیار مهم است.

شکل ۱۹-۴ الف

جزئیات مقاوم‌سازی مربوط به جان پناه

آ Z À a ½ Z m É { Z Æ À

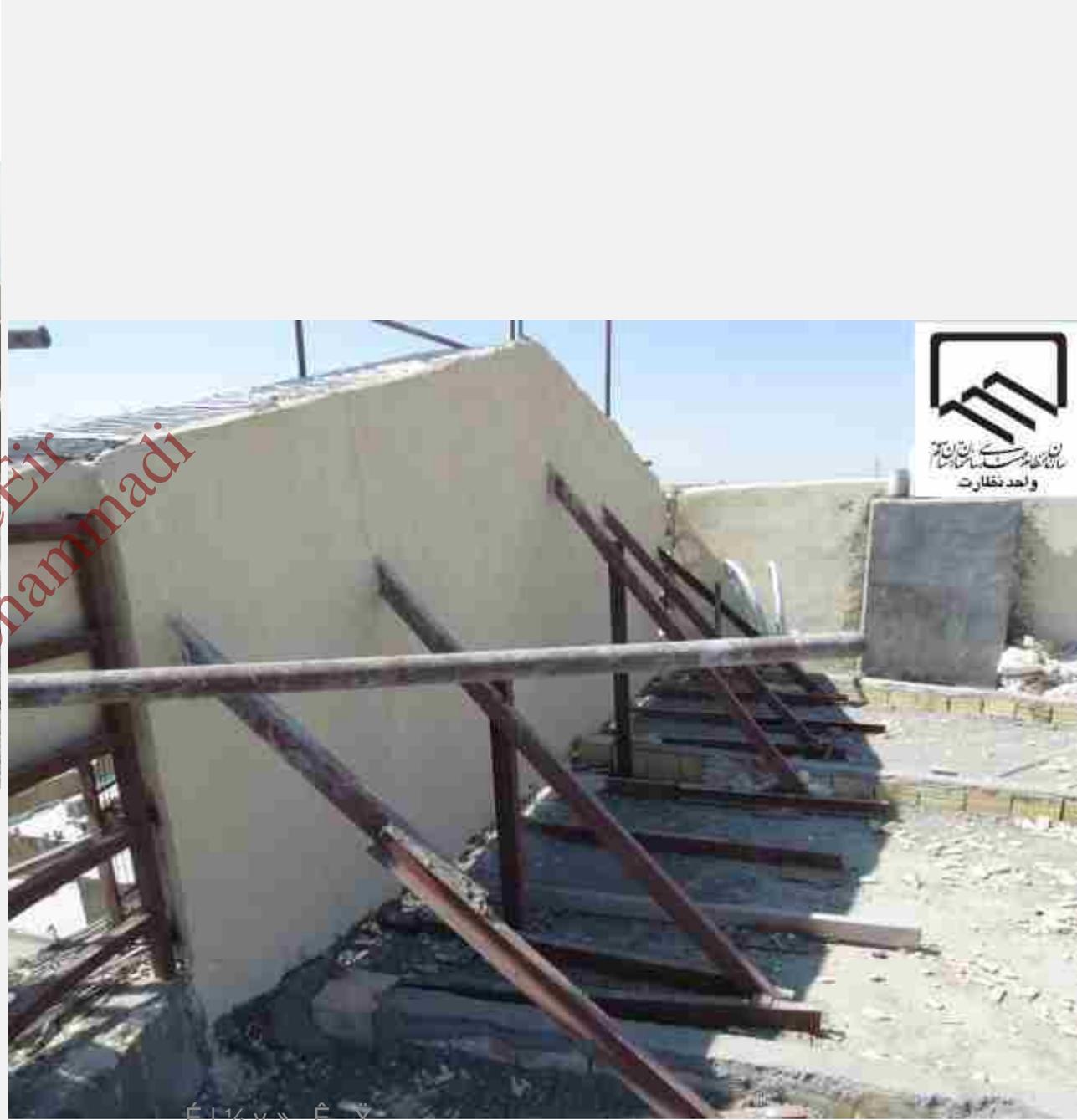
@QSCEir
Ali Mohammadi



شکل ۱۹-۴ ب

É | ¼ v » É , Ÿ

نمونه‌ای از اجرای مقاوم‌سازی جان پناه



@QSCeir
Ali Mohammadi

1/2 Z 1/4 f y Z † Á { Z Ë • Eir } Z Ë • Ê ì y d ì 1/4 Å Y z
€ f OE ì] c Á Á ^ — } Y | e Z] É Z Å

Ali Mohammadi

h v ^ » Á { • Y | ¿ Z f † § Y c Z Ì W , m Ê † • €]

€] ã { • Y Ì Á É Z Ì Ä Á € Ä W Y • Y Ä] d ^ ^ ¿ ° W Z « Á Ê ¬ § Y Ê œ ¼ y É Z Æ f » Á Z ¬
{ Â œ Ì » ¹ Y | « Y É Y ã • Z † É Y , m Y Ä] É Y ã • Z † € Ì £ É Y , m Y µ Z • e Y
c Z Ì W , m Ä W Y • Y Á Ê u Y € — • { Y ~ . | À À ° Ì » ‘ € § Y | m Ê , • Y ã • Z † •
{ Â ‹ d « { • Â “ Â » ¾ Ë Y Ä]

Ali Mohammadi

cZìW,m ÁÊuY€— cZ»Y,.Y

Êf»ÁZ¬»ÉZÅ•Zì»... Æ‡Y

É•Y{€] Æ€Æ]ÉZÅ•Zì»

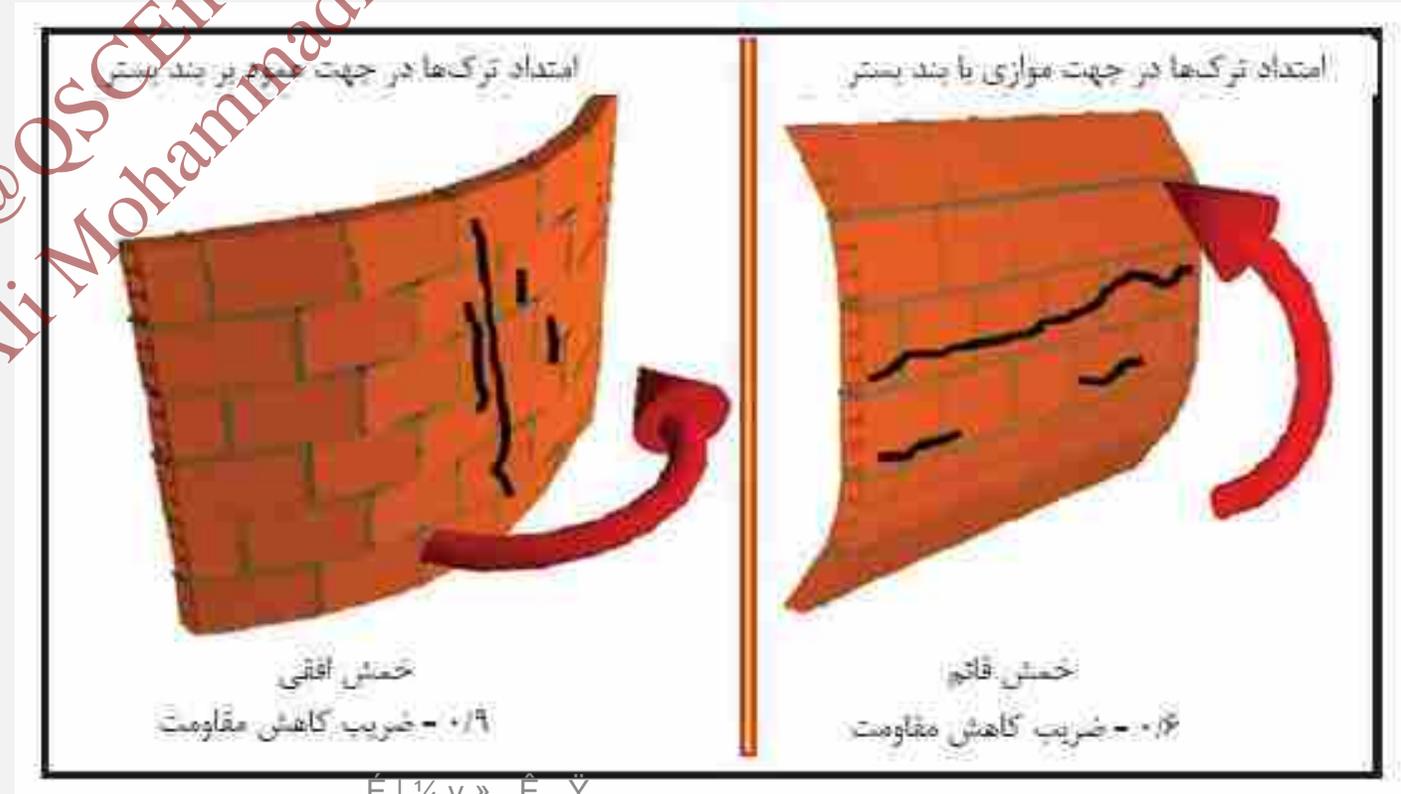
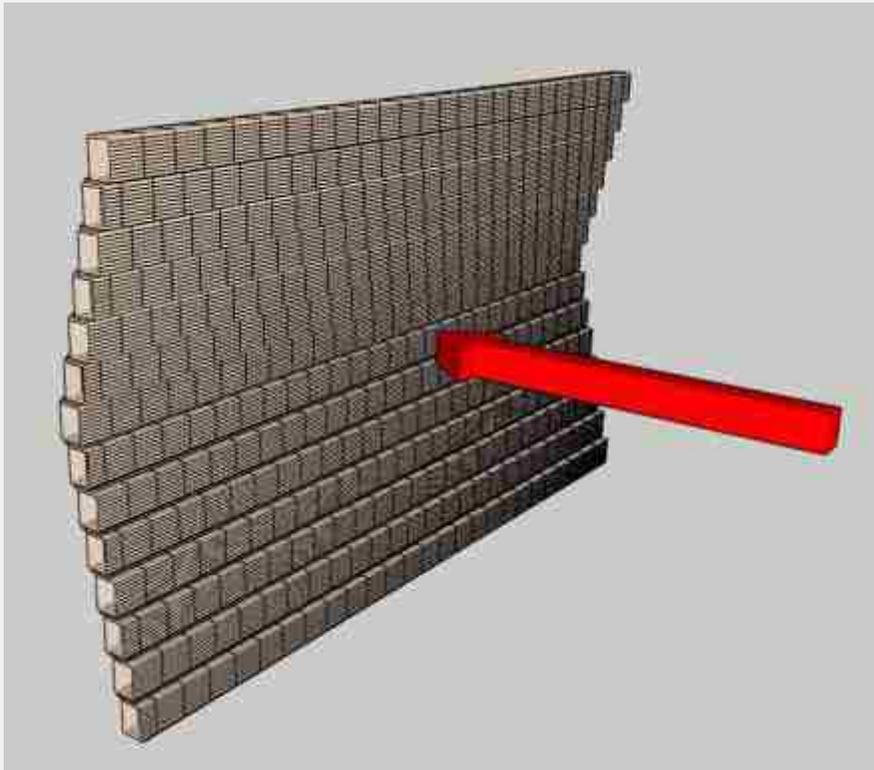
cÓZ•eY.üÊuY

••{Ä,•Z§¾ììeÁ.É•Z‡

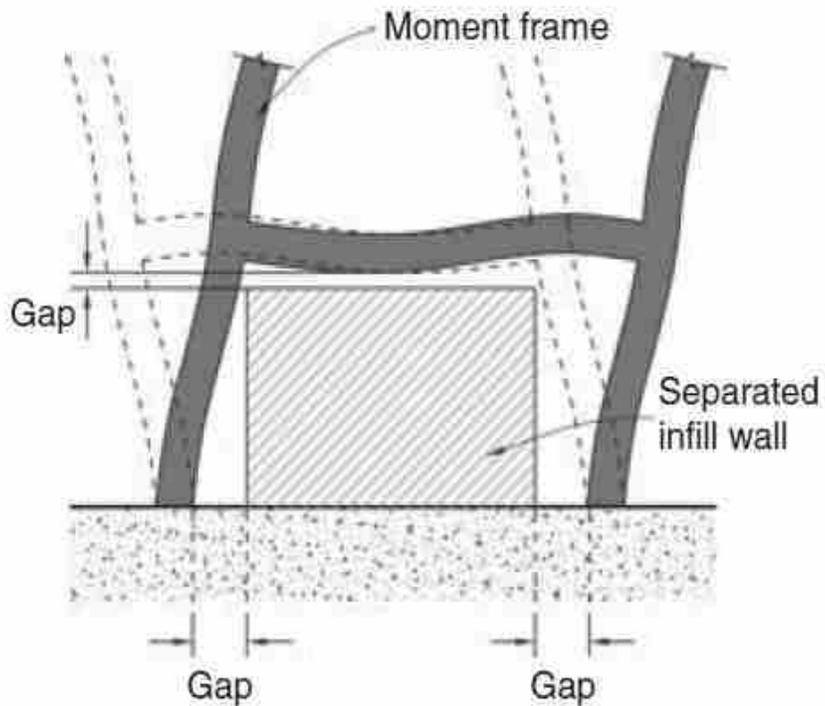
@QSCeir
Ali Mohammadi

$\hat{E} u Y \in - \hat{E} ; Z ^ \wedge »$
 $1 \in m \cdot Y \cdot \hat{E} \hat{A} Z \in \{ \in \} \{ \cdot Y \hat{A} \hat{E} \hat{A} \in \hat{I} ;$

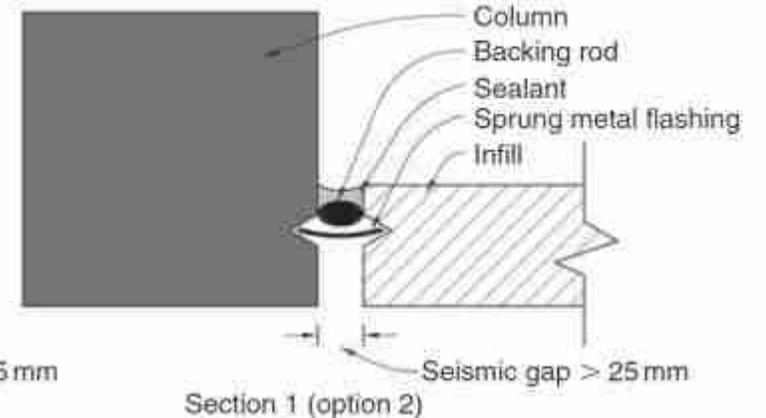
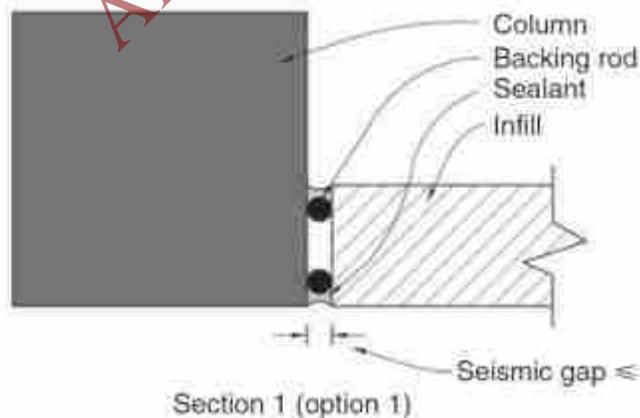
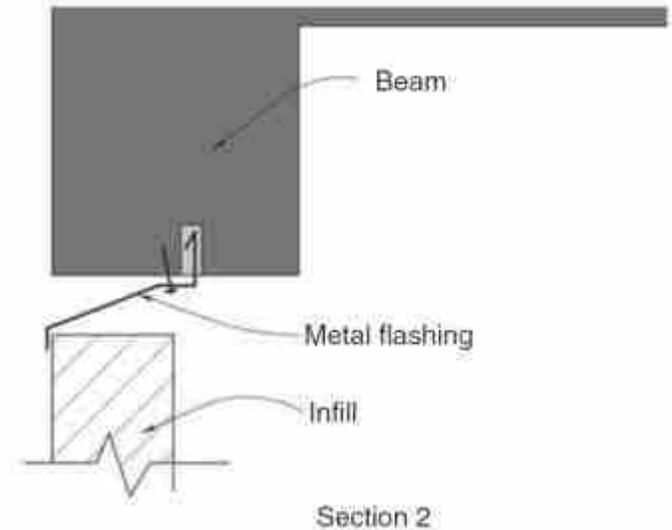
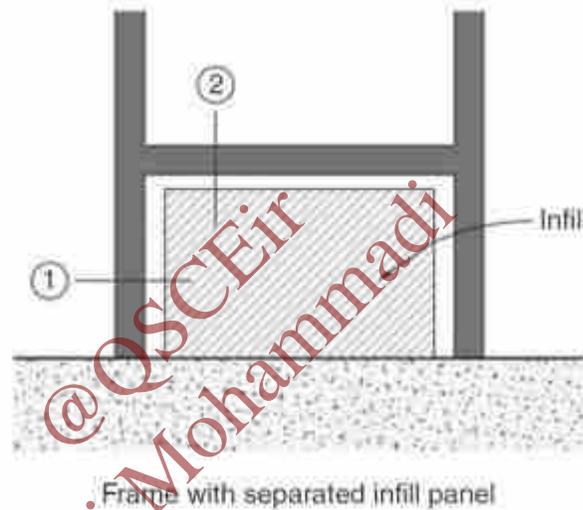
$| \langle Z] \frac{1}{2} Z \{ \hat{A} \hat{Y} \hat{E} \hat{Y} \hat{E} \hat{A} \in \hat{I} ; Z \hat{E} ; M \in \} \{ \cdot Y \hat{A} \hat{E} \hat{A} \in \hat{I} ; Z \hat{E} \hat{A} e Z e | ;$

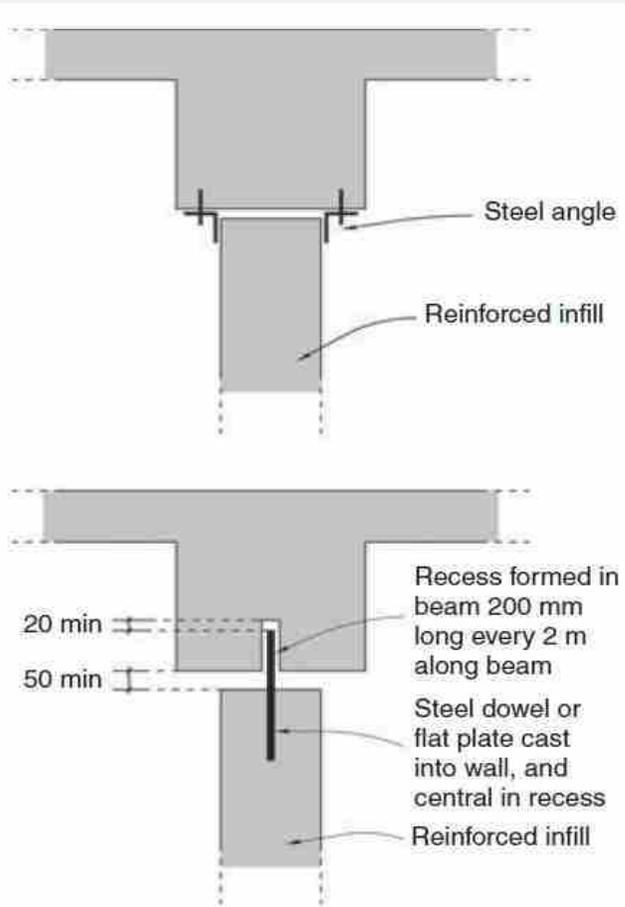


@QSCF.ir
Ali Mohammadi



▲ 10.9 Infill wall with separation gaps between infill and columns and beam.





▲ 10.11 Two possible structural details that resist out-of-plane forces yet allow relative movement between an infill wall and structure above.

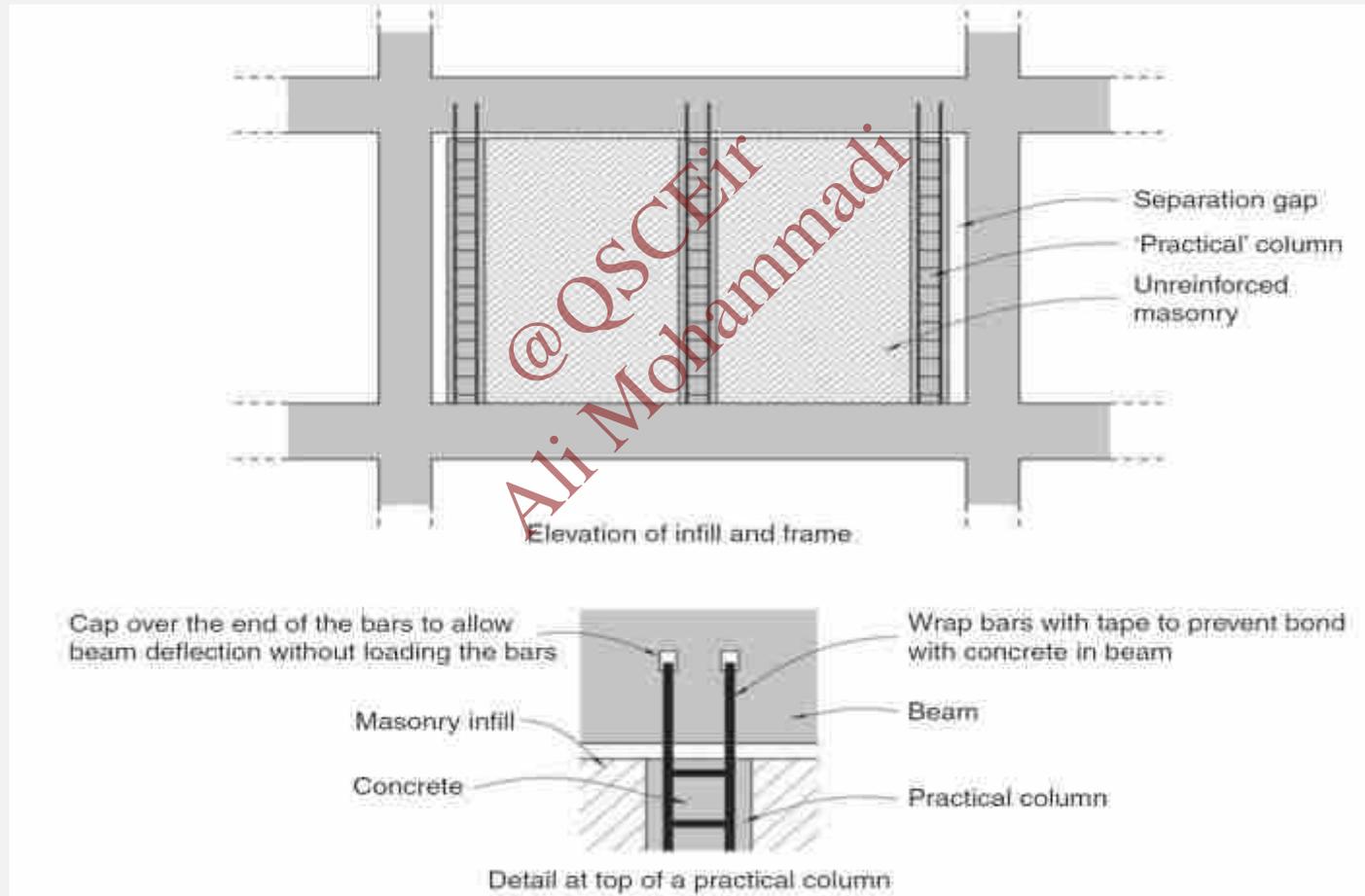


▲ 10.12 A reinforced masonry infill wall separated from surrounding structure. Note the horizontal and vertical gap (to beam) and a galvanized steel bracket resisting out-of-plane forces yet allowing in-plane movement. Office building, Wellington.



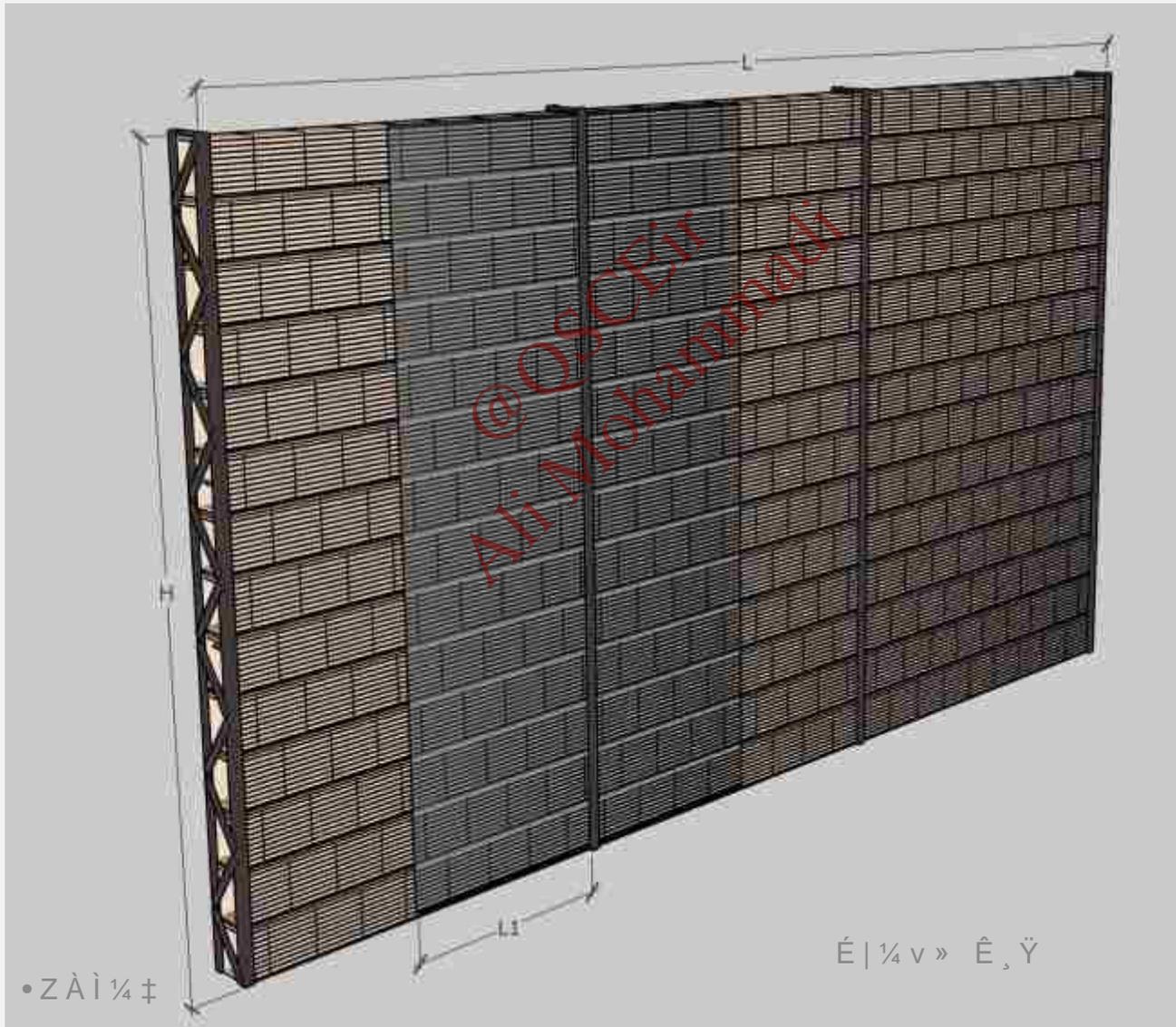
▲ 10.13 Partial out-of-plane collapse of an unreinforced masonry infill wall. Commercial building, Tarutung, Indonesia, 1987 Sumatra earthquake.

روش‌های جدا سازی دیوارها



@QSC_Eir
Ali Mohammadi

« ^ Z Z Á É Á € ì ¿



É Y ã • Z † € ì ε É Y , m Y • Z À ì ¼ †

É | ¼ v » Ê , Ÿ



$$V_{pu} = \frac{0.4 a_p A (1 + S) W_p I_p}{R_{pu}} \left(1 + 2 \frac{Z}{H} \right) \quad (1-4)$$

در این رابطه:

V_{pu} = نیروی جانبی زلزله در حد مقاومت. برای تعیین این نیرو در حد تنش‌های مجاز

باید این مقدار به ۱/۴ تقسیم شود.

A = شتاب پایه، طبق بند ۲-۲

$1+S$ = ضریب شتاب طیفی طبق بند (۲-۳-۱)

a_p = ضریب بزرگنمایی جزء طبق جدول (۱-۴) یا (۲-۴)

I_p = ضریب اهمیت جزء طبق بند (۴-۱-۳)

W_p = وزن جزء سازه‌ای همراه با محتویات آن در زمان بهره‌برداری

R_{pu} = ضریب رفتار جزء طبق جدول (۱-۴) یا (۲-۴)

Z = ارتفاع مرکز جرم جزء از تراز پایه. مقدار Z لازم نیست بیشتر از H در نظر گرفته شود.

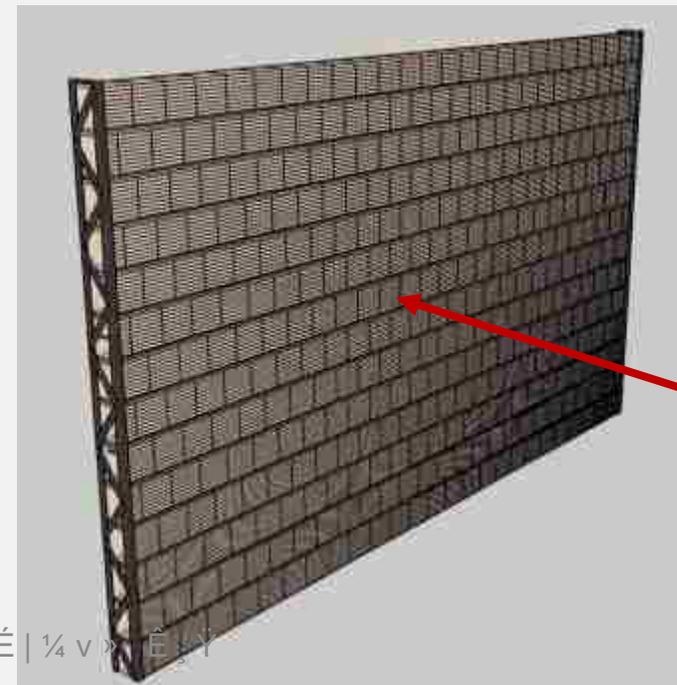
H = ارتفاع متوسط بام ساختمان از تراز پایه

$\mu \{ Z \} \gg \hat{E}^\circ \dot{e} Z f \ddagger Y \uparrow \dot{v} | \theta$

$\epsilon] \acute{A} \tilde{A} | \langle \ddot{A} \wedge \ddot{A} \ddot{Z} \ddot{V} \rangle a \wedge \text{---} \% \acute{A} \bullet \frac{3}{4} \ddot{E} Y$

$\dot{f} z \gg \acute{E} Z \acute{A} \acute{S} z] \frac{3}{4} \dot{I}] \acute{A} \acute{A} \dot{I} \dot{J} \acute{E} \frac{3}{4} \ddot{A} \ddot{Y} \ddot{Z} \ddot{E} \epsilon \acute{A} \ddot{Y}$

$d \ddagger Z \acute{A} \dot{J} M^{-1} \epsilon m$



V_{pu}

$\acute{E} | \frac{1}{4} v \gg \acute{E} \dot{Y}$

© Ali Mohammadi

É Z Å Y Ä Æ { c Z ì W , m Ê u Y €
É Y Å Z † € Ì £ L , m { € ^ • Z ^ Z

Ê ã ì v » • Y Â Ë { É Z μ Z j » Æ » Ê u Y € —

Z Æ f ^ a Z μ Ä • Á { Y Á Ê u Y € —

Z Ä • Y Â Ë { Ê Æ ¼ y Ê u Y € —

! ¬ ‡ Á • Y Â Ë { Ä j Y Ê u Y € —

Ê Ë Y € m Y c Z Ì W , m

|| ‡ • É € { a | Ë Z f ; Ä] Z Æ ; M μ Z ¼ Y Y Á ½ Z » • ¥ € • Z] ½ Y Â f ì » Ä Ä ã | Ä e /

É | ¼ v » Ê , Y

Wind Load Calculation

• $V_{pu} = \frac{0.4 a_p A (1 + S) W_p I_p}{R_{pu}} \left(1 + 2 \frac{Z}{H} \right)$

• $P = q C_e C_g C_p$

$$V_{pu} = \frac{0.4 a_p A (1 + S) W_p I_p}{R_{pu}} \left(1 + 2 \frac{Z}{H} \right)$$

$$p = I_w q C_e C_g C_p$$

$$q = 0.772 * 0.496 = 0.383 \text{ kN/m}^2$$

$$I_w = 1$$

$$C_g = 2.5$$

$$C_p = 0.8$$

$$C_e = 1.25 \left[\frac{Z}{H} \right] \text{ for } Z \leq 10 \text{m}$$

$$R_{pu} = 2.5$$

$$a_p = 1$$

$$A = 0.3$$

$$S = 1.75$$

$$L = 5 \text{ m}$$

$$H = 3 \text{ m}$$

$$D = 0.25$$

$$W_p = 3.75 \text{ ton}$$

$$I_p = 1$$

$$Z/H = 1$$

$$V_{pu} = 0.4 * 1 * 0.3 * (1 + 1.75) * 3.75 * 1 * (1 + 2 * 1) / 2.5 = 1.49 \text{ ton}$$

$$P = 0.383 * 1 * 2.5 * 0.8 * 1.25 = 0.96 \text{ kN/m}^2$$

$$P * A = 0.96 * 0.3 * 5 = 1.44 \text{ ton}$$

$$V_{pu (min)} = 0.3 * 0.3 * (1 + 1.75) * 1 * 3.75 = 0.93 \text{ ton}$$

$$V_{pu (max)} = 1.6 * 0.3 * (1 + 1.75) * 1 * 3.75 = 4.95 \text{ ton}$$

• $V_{pu} = 1.49 \text{ ton}$

دائری میله - مثال

دائری میله {•Y

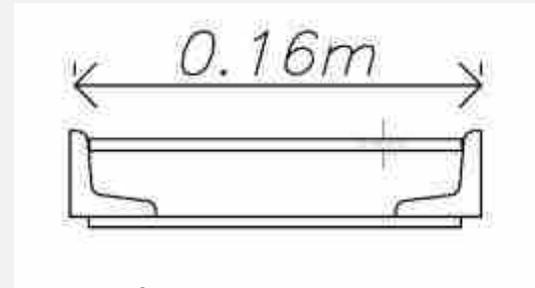
$$M_u = (V_u / 2) * H / 4 = 0.56 \text{ t.m}$$

•Y { , { A < A { Z " f ‡ Y d € f a } A } f d Z f a A , • Z } E } j } ¶] A { • Y

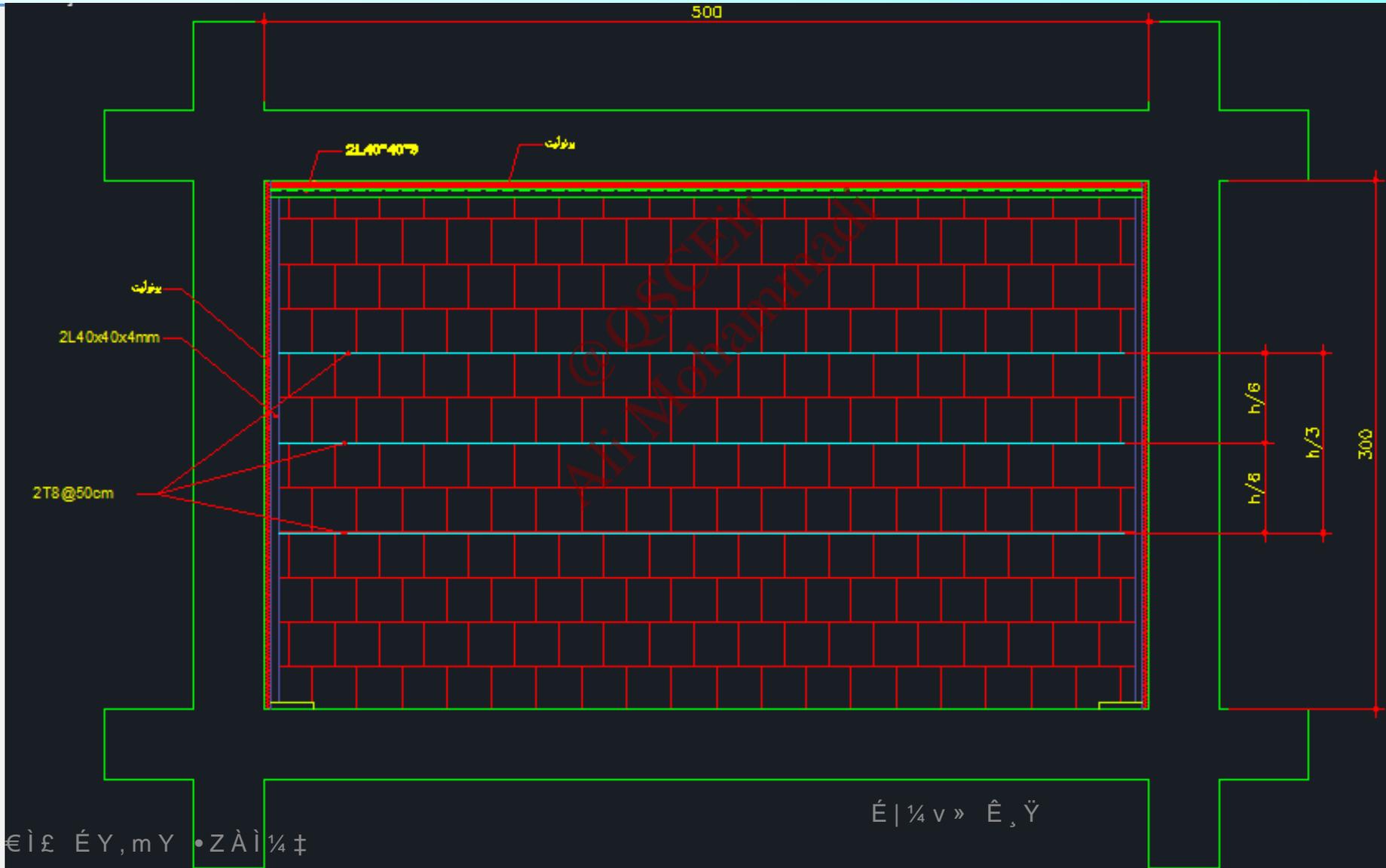
$$q Q_h = 0.9 z f_y = 0.9 * 41 * 2400 = 0.88 \text{ t.m} \bullet M_u$$

{ A < A { Z " f ‡ Y E ^ ; Z m } A Z } A Z } S • Y } E } Z } , • Z } ~ } - } » • { E ^ ; Z m E } E } r i a

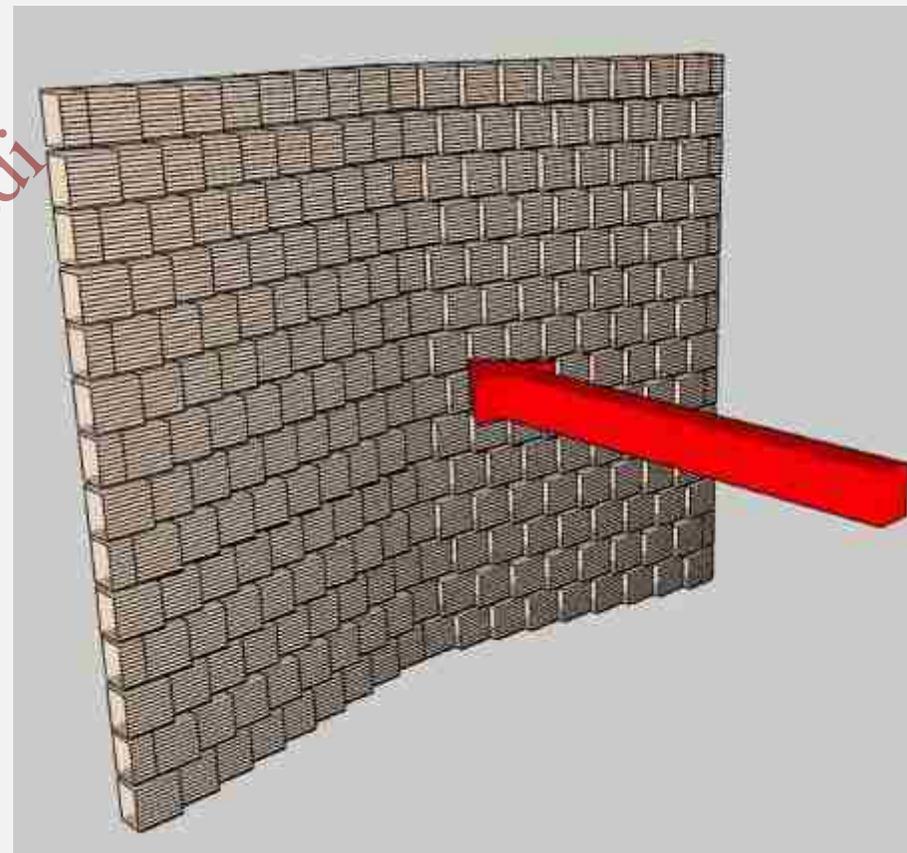
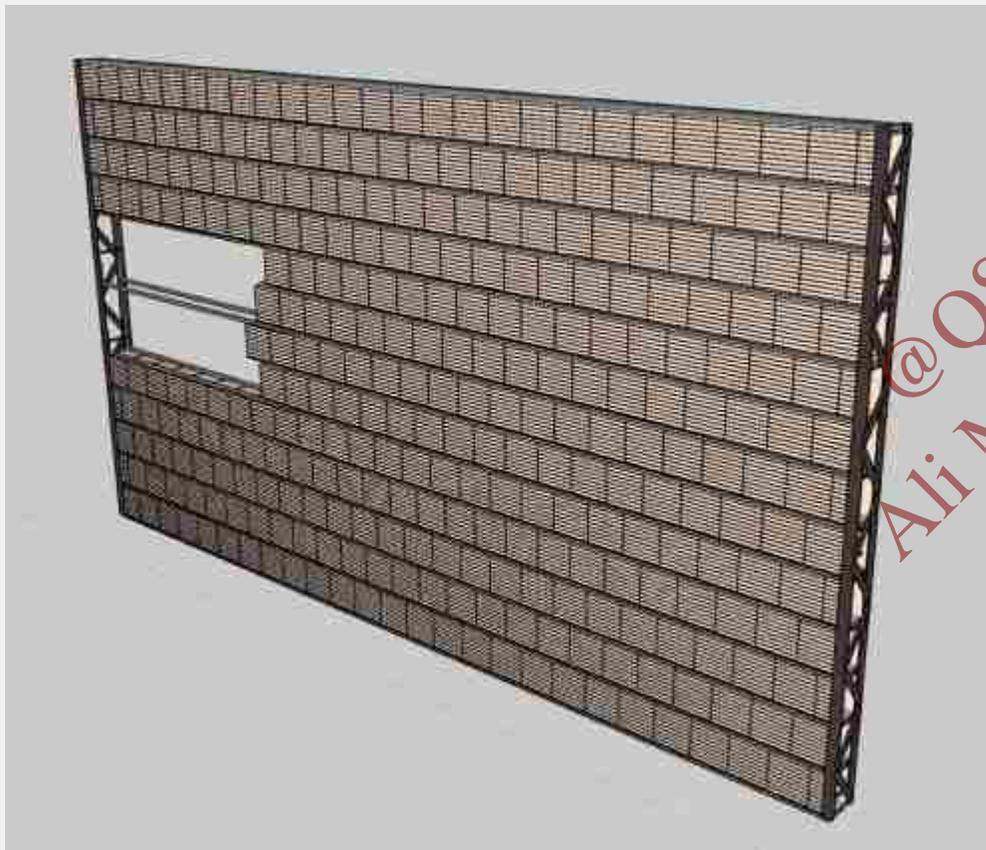
$$L_p = 1.76 r_y \sqrt{\frac{3}{4} \frac{I_u}{I_y}} = 1.76 * 1.23 * \sqrt{\frac{64444444}{6844}} = 62.5 \text{ cm}$$



جزئیات و ال پست طراحی شده

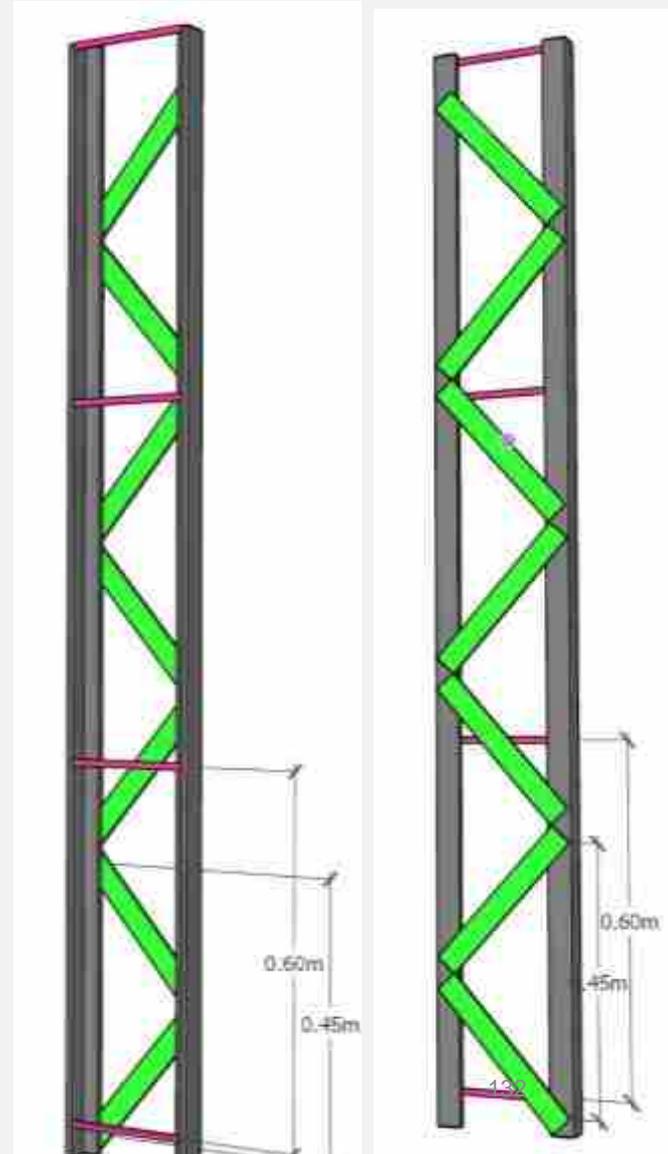
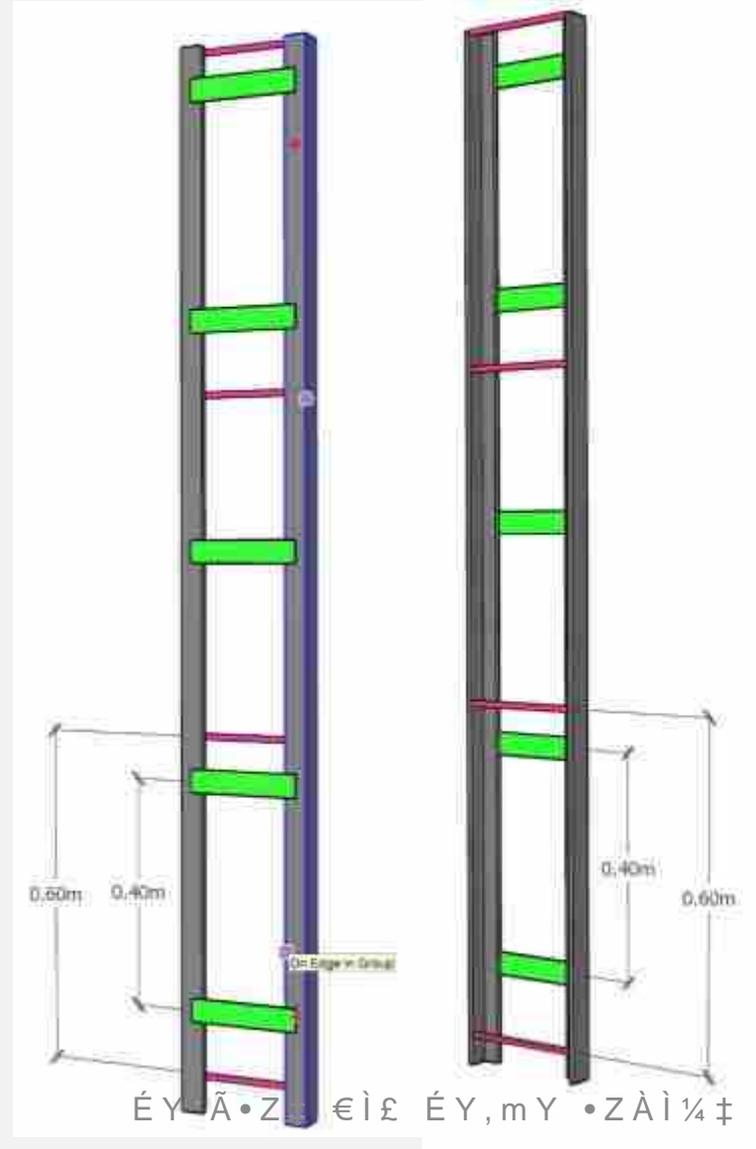


بررسی و مقایسه روش‌های مختلف نصب سازه‌های فلزی



@QSCEir
Ali Mohammadi

دوره اجرایی ال پست



آ | ٬ Y € m Y Ä ٬ Â ¼ ٬

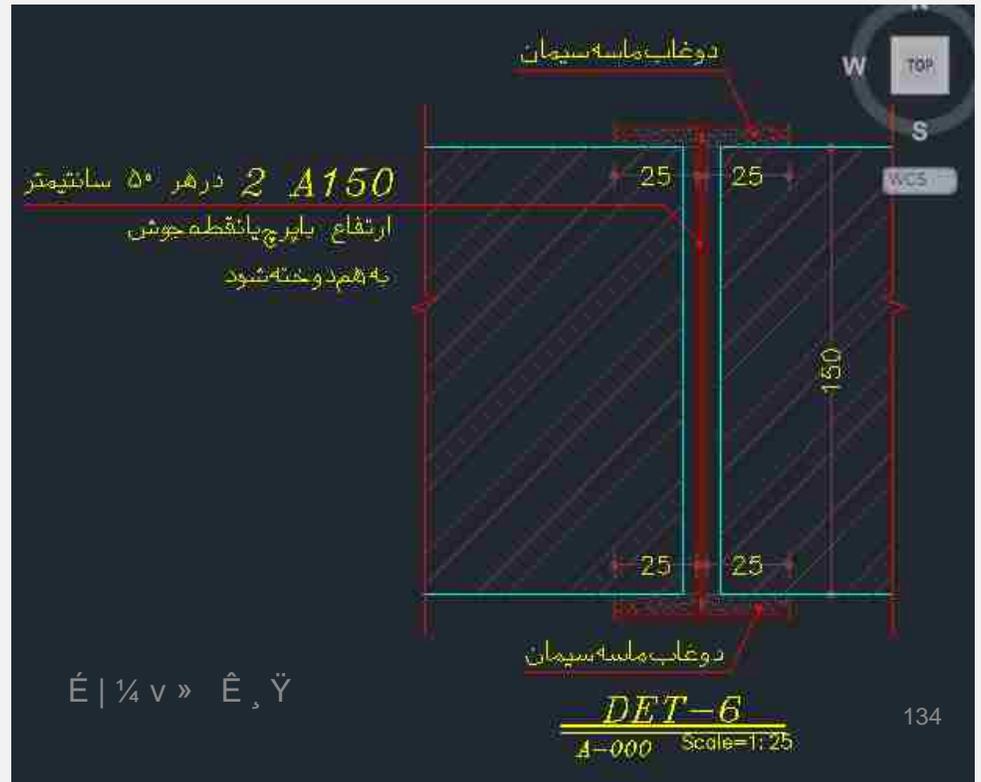
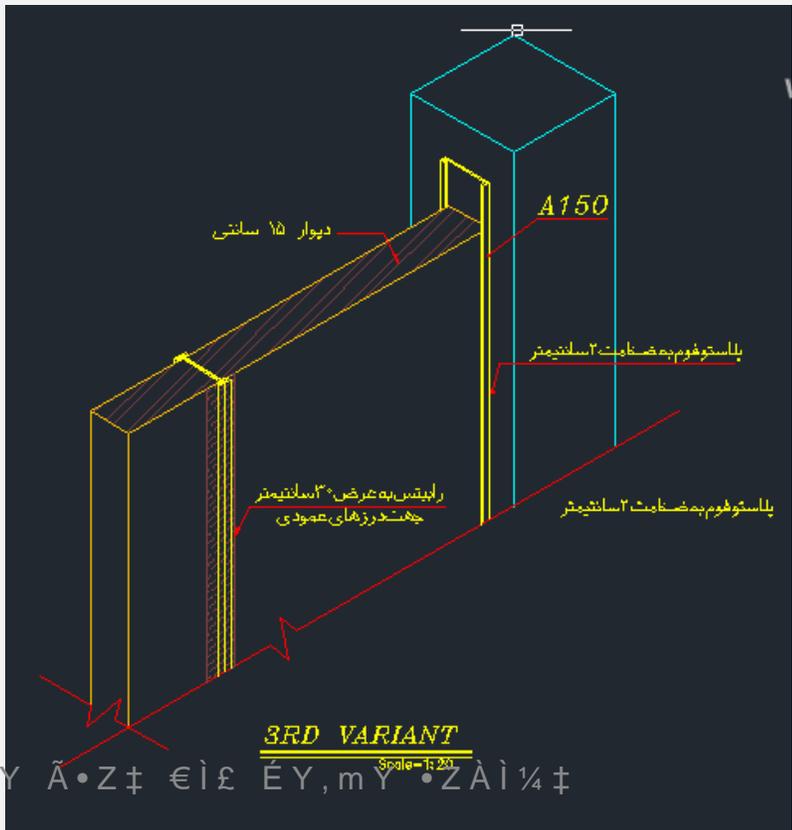


طراحی پلکان بتنی در محل ورود آسانسور

درجه بندی پلکان: 15° (درجه)

$$q_{\text{ن}} = 0.9 s_e f_y = 0.9 \cdot 20 \cdot 2300 = 0.41 \text{ t.m} \cdot M_u$$

معماری: $1/2$ م، $1/2$ م



@QSCER
Ali Mohammadi

• $Y \hat{A} \ddot{E} \{ \hat{E} \in \frac{1}{4} y \quad s \in \text{—}$

$$qM_{n1} = M_{d1} \quad t, \hat{e} \gg \in \text{ } \{ \cdot Y \hat{A} \ddot{E} \{ \cdot \hat{A} \ddot{E} \ddot{Z} \gg v \gg$$

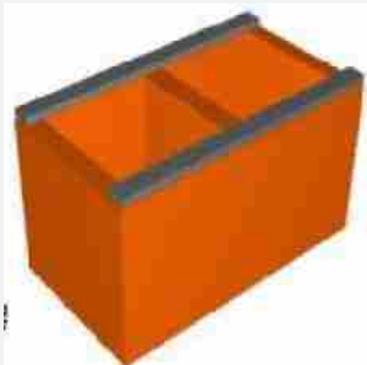
$$qM_{n2} = M_{d2} \quad t, \hat{e} \gg \hat{E} \rightarrow \text{ } \{ \cdot Y \hat{A} \ddot{E} \{ \hat{u}^1 \hat{A} \ddot{Z} \rightarrow \gg \in \text{ ' } \hat{A}$$

$$M_{u2} = \hat{A}_2 w_u L^2 \quad \text{ } \{ \cdot Y \hat{A} \ddot{E} \{ \ddot{u} \in v \gg \in \text{ ' } \hat{A} \cdot$$

$$M_{u1} = -M_{u2} \quad \hat{E} \rightarrow \text{ } \{ \cdot Y \hat{A} \ddot{E} \{ - \in v \gg \in \text{ ' } \hat{A} \cdot \hat{A} \hat{e} \ddot{Z}$$

$t_s \hat{»} \in \dot{\rho} \dot{N} Z \ll d \Delta E m \cdot \{ \cdot \ddot{X} \hat{A} \ddot{E} \{ v^1 \} \hat{A} Z$

$t_s \hat{»} \in \dot{\rho} \dot{N} v Z \Delta E m \cdot \{ \cdot Y \hat{A} \ddot{E} \{ 1 \}$



بلوک توخالی با بستر
پوسته ملات



سطح مقطع
موتر



برای دیواری ساخته شده از بلوک‌های توخالی و فاقد دوغاب، می‌توان مقاومت خمشی اسمی در واحد طول (۱ متر) دیوار را به صورت زیر تقریب زد.

$$M_n = \frac{1000 f_r t_s (h - t_s)^2}{h} \left(n \cdot \frac{\text{mm}}{\text{m}} \right) \quad (3-5)$$

h = ضخامت دیوار (mm)

t_s = ضخامت پوسته واحدهای بنایی

M_n = مقاومت خمشی اسمی دیوار (N.mm)

f_r = مدول گسیختگی دیوار بر اساس بند ۵-۱-۹ (MPa یا N/mm²)

$$M_d = \phi M_n \quad (4-5)$$

مقاومت خمشی طراحی با M_d و ضریب کاهش مقاومت با ϕ نشان داده شده است که مقدار آن برای دیوارهای بنایی

$\dot{E} | \frac{1}{4} v \gg \dot{E} , \dot{Y}$

جدول ۲-۵- مدول گسیختگی دیوارهای بنایی (بر حسب MPa یا N/mm²)

راهنمای طراحی لرزه‌های دیوارهای بنایی

غیرسازه‌ای مسلح به میلگرد بستر

شماره ۲۲۹

ملاط ساخته شده با سیمان بنایی		ملاط ساخته شده با ترکیب سیمان پرتلند و آهک			
ملاط نوع S	ملاط نوع N	ملاط نوع S	ملاط نوع N		
۰/۴۱	۰/۲۶	۰/۶۹	۰/۵۲	واحد توپیر	در امتداد عمود بر بند بستر
۰/۲۶	۰/۱۶	۰/۴۳	۰/۳۳	واحد توخالی فاقد دوغاب	
۱/۰۵	۱	۱/۱۲	۱/۰۹	واحد توخالی پر شده با دوغاب	
۰/۸۳	۰/۵۲	۱/۳۸	۱/۰۳	واحد توپیر	در امتداد موازی بند بستر در دیوارهای با پیوند ممتد
۰/۵۲	۰/۳۳	۰/۸۶	۰/۶۶	واحد توخالی فاقد دوغاب	
۰/۸۳	۰/۵۲	۱/۳۸	۱/۰۳	واحد توخالی پر شده با دوغاب*	
۱/۷	۱/۷	۱/۷	۱/۷	مقطع پر شده با دوغاب در امتداد بند بستر**	در امتداد موازی بند بستر در دیوارهای با پیوند غیرممتد
صفر	صفر	صفر	صفر	سایر موارد	

@QSCFIR
Ali Mohammadi

** در صورتی که تنها بخشی از حفره‌ها با دوغاب پر شده باشد، می‌توان بر اساس درصد حفره‌های پر شده با دوغاب مدول گسیختگی را از درون یابی بین حالت فاقد دوغاب و پر شده با دوغاب به دست آورد.

ÉY ã·Z† €ìÉ ÉY,mY·ZÀì¼†

** تنها بخشی از دیوار که با دوغاب در امتداد موازی بند بستر به طور پیوسته پر شده است در تحمل خمش موثر است.

« $\hat{t}_s \in \hat{P} \Delta V Z$ » مقدار (مقاومت) « $d \Delta E m \cdot \{ \cdot Y \hat{A} \ddot{E} \{ 1 \hat{A} Z \rightarrow$ »

« $\langle Z \rangle N \hat{E} \bullet \hat{A} \zeta \cdot Y \hat{E} \ddot{E} Z \hat{A} \rangle \frac{1}{2} Z \frac{1}{4} \hat{I} \ddagger Z \rangle \hat{A} \langle \hat{A} f y \in \ddot{E} \ddot{E} c \hat{O}$ »

$$f_r = 0.16 \text{ Mpa}$$

$$t_s = 15 \text{ mm}$$

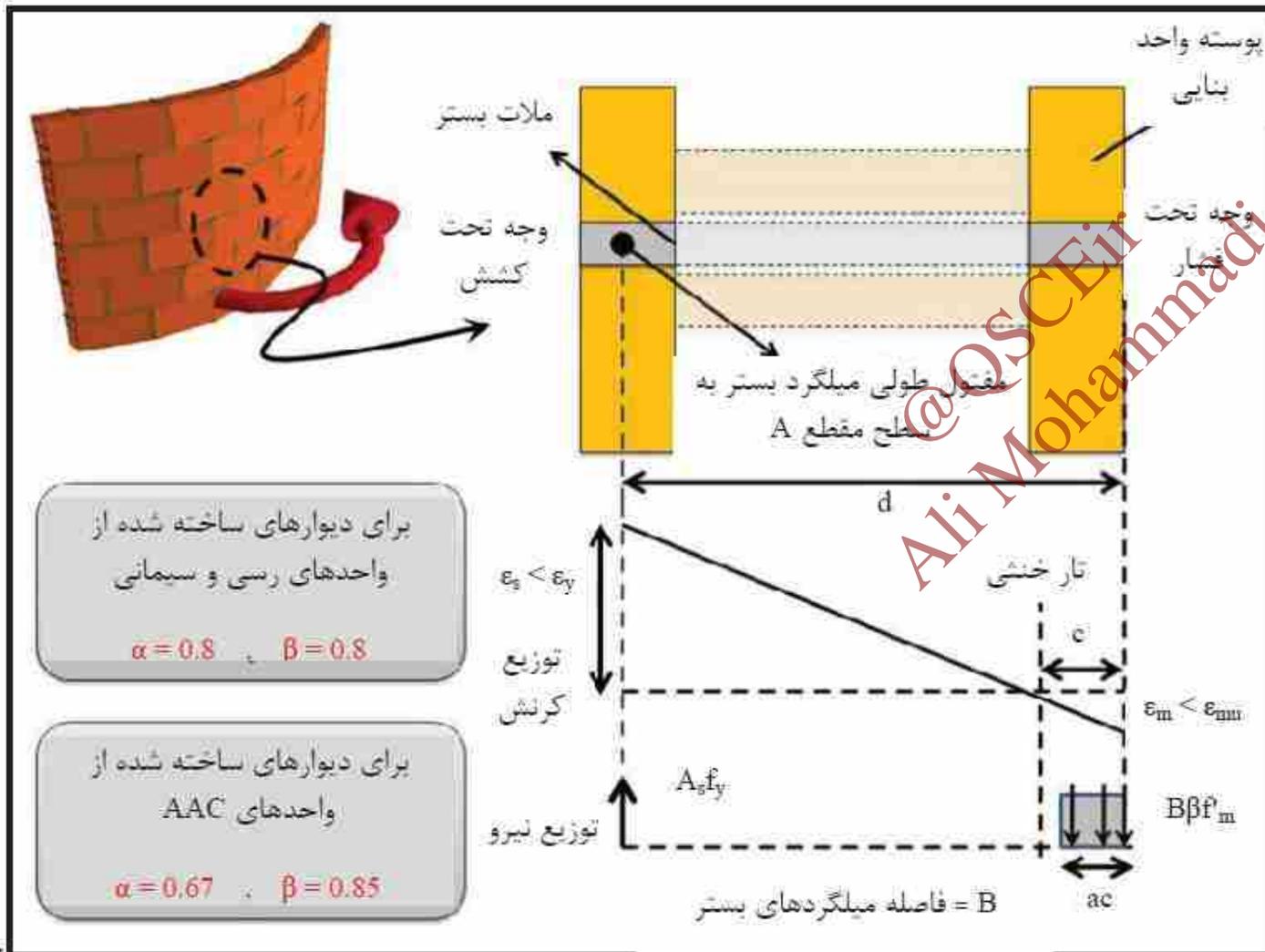
$$h = 150 \text{ mm}$$

$$M_{h1} = 292 \text{ N.m/m} : q_{h1} = M_{h1} = 0.6 * 292 * 0.0001 = 0.017 \text{ t.m/m}$$

جدول ۱-۲- طرح اختلاط حجمی ملات‌های نوع N و S

نوع ملات	سیمان پورتلند	آهک	سیمان بنایی - ۵ مگا پاسگال	سیمان بنایی - ۱۲/۵ مگا پاسگال	ماسه	حداقل مقاومت فشاری ۲۸ روزه
ملات با ترکیب سیمان پورتلند و آهک	N	۱	-	۶ مگا پاسگال	۶	۶ مگا پاسگال
	S	۱	-	۱۴ مگا پاسگال	۲/۵	۱۴ مگا پاسگال
ملات با سیمان بنایی	N	-	۱	۶ مگا پاسگال	۳	۶ مگا پاسگال
	S	-	-	۱۴ مگا پاسگال	۳	۱۴ مگا پاسگال

$$\hat{\epsilon}_m < \epsilon_{mm} \cdot \left\{ \frac{A_s f_y}{B \beta f'_m} \right\} + \epsilon_s < \epsilon_y$$



برای دیوارهای ساخته شده از واحدهای رسی و سیمانی
 $\alpha = 0.8$ ، $\beta = 0.8$

برای دیوارهای ساخته شده از واحدهای AAC
 $\alpha = 0.67$ ، $\beta = 0.85$

$$\hat{\epsilon}_m < \epsilon_{mm} \cdot \left\{ \frac{A_s f_y}{B \beta f'_m} \right\} + \epsilon_s < \epsilon_y$$



شکل ۵-۲- توزیع کرنش و نیرو در مقطع دیوار بنایی با میلگرد بستر ساخته شده از واحدهای بنایی توخالی

« \hat{t}_j » $\hat{E} \rightarrow \xi Y d \Delta E m \cdot \{ \cdot Y \hat{A} \ddot{E} \{ 1 \hat{A} Z \rightarrow \rangle$

« $\hat{E} \cdot Z \text{OE} \xi d \rangle \hat{A} Z \rightarrow \rangle$

جدول ۲-۲- مقاومت فشاری دیوارهای ساخته شده با استفاده از واحدهای رسی (خشتی یا سفالی)

مقاومت فشاری دیوار بر اساس سطح مقطع خالص (MPa)		مقاومت فشاری دیوار بر اساس سطح مقطع موثر - f'_m (MPa)
مقاومت فشاری بلوک رسی بر اساس سطح مقطع خالص (MPa)	مقاومت فشاری دیوار بر اساس سطح مقطع خالص (MPa)	
۱۲	۱۴	۷
۲۳	۲۹	۱۰
۳۴	۴۳	۱۴
۴۵	۵۷	۱۷
۵۷	۷۱	۲۱
۶۸	-	۲۴
۷۹	-	۲۸

@QSCF.ir
Ali Mohammadi

توجه: در جهت افقی (مسلح)

مقاومت خمشی (مقاومت در جهت عمودی)

مقاومت خمشی (مقاومت در جهت عمودی)

$$M_n = \frac{1000 A_s f_y}{B} \left(d - \frac{ac}{2} \right) = \frac{1000 A_s f_y}{B} \left(d - \frac{A_s f_y}{2 \beta f'_m B} \right) \left(N \cdot \frac{mm}{m} \right)$$

$$M_d = \phi M_n$$

(7-5)

مقاومت خمشی طراحی با M_d و ضریب کاهش مقاومت با ϕ نشان داده شده است که مقدار آن برای دیوارهای بنایی

غیرسازه‌ای مسلح برابر 0/9 می‌باشد.

$$A_s = 50 \text{ mm}^2$$

$$F_y = 340 \text{ MPa}$$

$$B = 500 \text{ mm}$$

$$d = 150 - 30 - 8 / 2 = 116 \text{ mm}$$

$$\phi = 0.8$$

$$f'_m = 7 \text{ Mpa}$$

$$M_{n2} = 3859 \text{ N.m/m} : q Q_{n2} = M_{d2} = 0.9 * 3859 * 0.0001 = 0.35 \text{ t.m / m}$$

مقاومت خمشی (مقاومت در جهت عمودی)

« W Z » Á d Æ m § Y { € V Ä Ä ^ ‡ Z v »

Ê ñ § Y d Æ m • { • Y Ä E

Mu2 $2w_u L^2 = 0.068 * 0.1 * 25 = 0.17$ " Md2 = 0.35 t.m/m
ton/ m2

• Y Ä E { • Y ž] € » € f » w_® E €

° W ð Æ m • { • Y Ä E { -

$2 * 0.068$

Mu1 — $2 * 0.1 * 0.17 = 0.017$ " Md1 = 0.017 t.m/m

— $0.017 / 0.35 = 0.08$ § 0.1



۳-۵-۴ دیوارهای خارجی

دیوارهای خارجی باید علاوه بر نیروها قادر به پذیرش تغییر مکان‌های نسبی مطابق باشد (۳-۴) همراه با تغییر شکل‌های ناشی از دمای محیط باشند. این دیوارها باید مستقیماً توسط اعضای سازه‌ای نگهداری شوند و یا به وسیله اتصالاتی با شرایط زیر به سازه متصل گردند:

الف- اتصالات قطعات نما به سازه و همچنین لیرز بین قطعات باید به گونه‌ای باشند که بتوانند تغییر مکان نسبی لرزه‌ای، D_e طبق بند (۳-۴) یا ۱۵ میلی‌متر، هر کدام که بزرگ‌تر است، را پذیرا باشند.

ب- برای تأمین امکان حرکت جانبی نسبی بین دیوار و سازه باید از ادوات لغزشی مانند صفحات فولادی با سوراخ‌های لوبیایی و یا سوراخ‌های دایره‌ای با قطر بزرگ و یا صفحات فلزی خم‌شده که دارای مقاومت و شکل‌پذیری کافی هستند،

استفاده نمود. $E | \frac{1}{4} v \gg E \cdot \ddot{y}$



پ- کلیه وسایل نگهدارنده و اتصالات آنها باید برای نیروهای بند (۲-۴) طراحی شوند. توجه شود که این نیروها در مرکز جرم جزء غیرسازه‌ای وارد می‌شود.

ت- در مواردی که اتصال دیوار به سازه توسط تسمه‌هایی در داخل بتن یا مصالح بنایی تأمین می‌شود، باید اطمینان حاصل کرد که این تسمه‌ها داخل بتن یا مصالح بنایی به طور کامل مهار می‌گردند. در این موارد مخصوصاً باید به قله‌کن شدن بتن یا مصالح بنایی توجه داشت.

ث- نماهایی که با دیوارها به‌طور چسبان اجرا می‌شوند، باید به نحو مناسبی در داخل دیوارها مهار شوند. در این موارد استفاده از ملات به تنهایی کافی نیست.

۴-۵-۴ دیوارهای داخلی- تیغه‌ها

دیوارهای داخلی یا تیغه‌های با ارتفاع بیشتر از ۱/۸ متر باید به نحو مناسبی، مانند استفاده از وادارها و... از نظر جانبی به سازه مهار شوند.

Ali-Mohammadi@QSC.ir

طراحی اتصالات

محل اتصال

$$P_{con} = V_u / 2 = 1.49 / 2 = 0.75 \text{ ton}$$

$$M_u = P_{con} * L / 8 = 0.75 * 5 / 8 = 0.47 \text{ t.m}$$

محل اتصال

$$qM_n = 0.9 z f_y = 0.9 * 41 * 2400 = 0.88 \text{ t.m} \cdot M_u$$

محل اتصال

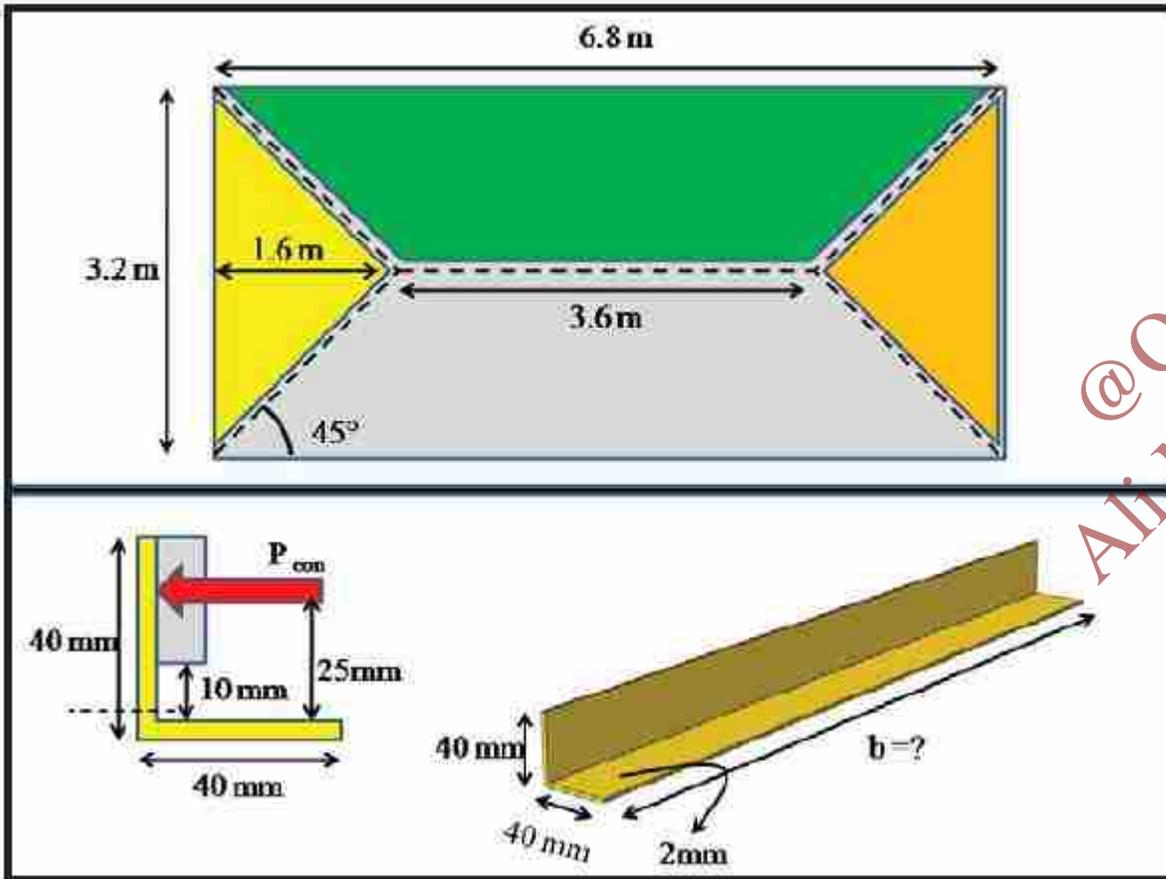
$$L_p = 1.76 r_y \sqrt{\frac{q}{\phi}} = 1.76 * 1.23 * \sqrt{\frac{0.88}{0.9}} = 62.5 \text{ cm}$$

محل اتصال

$$b = 4 e P_{con} / (f_y t^2) = 4 * 2.1 * 750 / (0.9 * 2400 * 0.3^2) = 32 \text{ cm}$$

محل اتصال

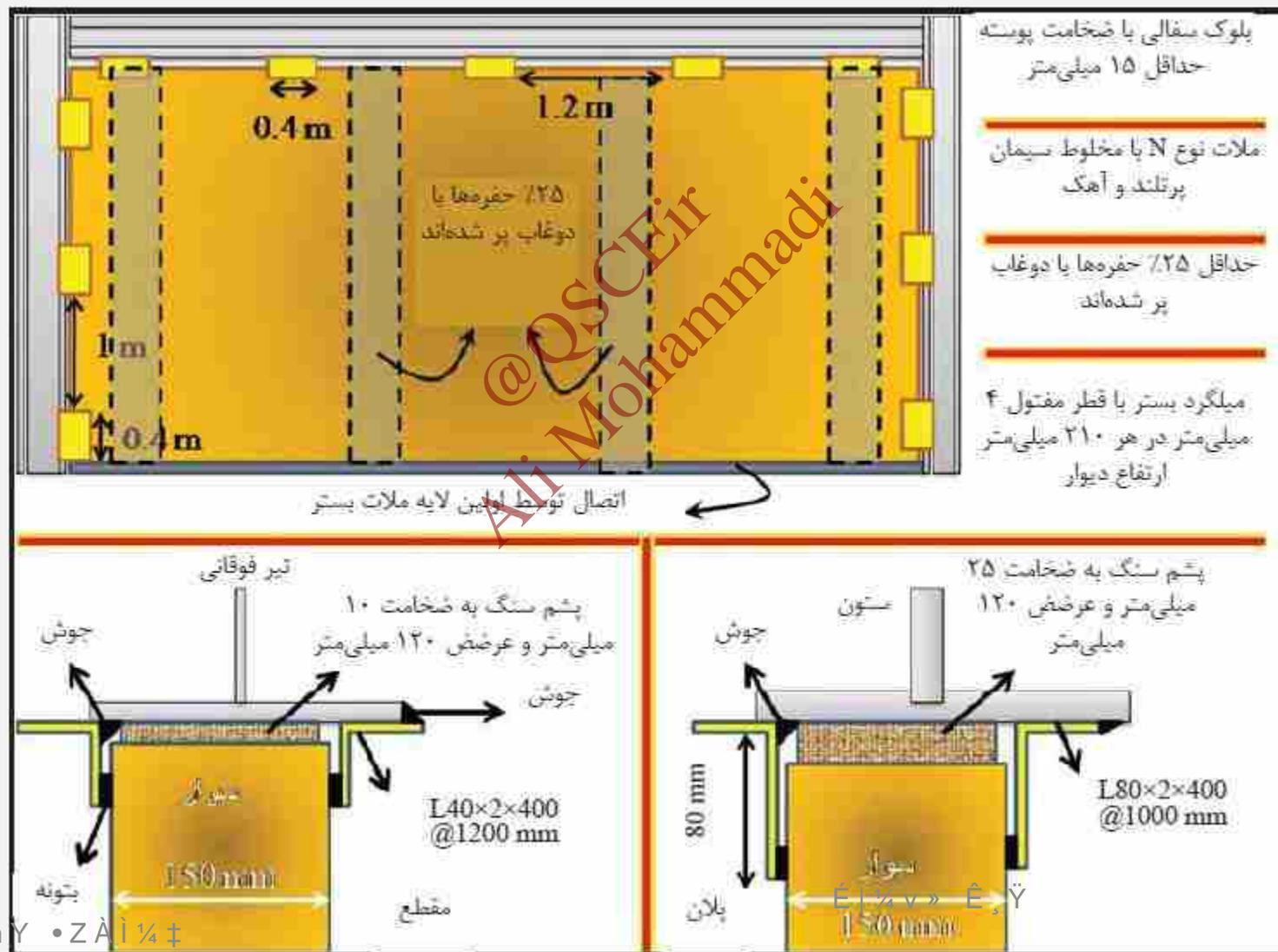
طراحی اتصال به سقف



سطح بارگیر لبه فوقانی دیوار و طراحی نبشی در اتصال جداکننده دیوار به سقف

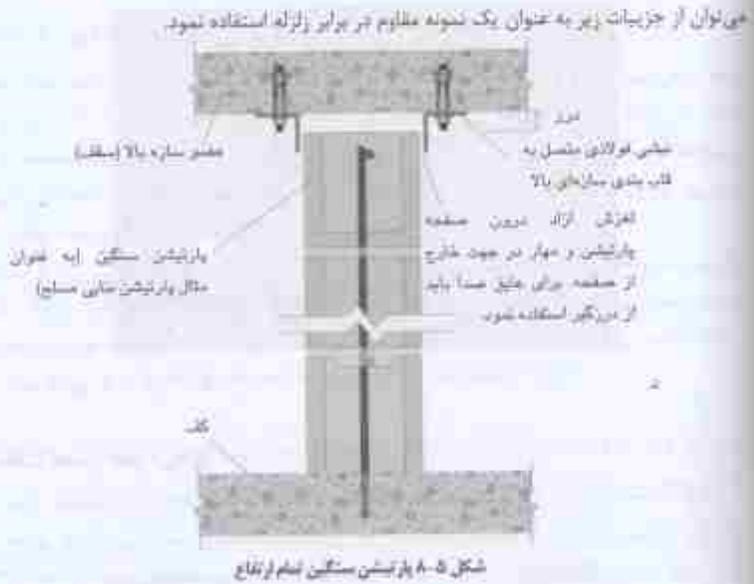
ÉY Æ•Z† €ìÉ ÉY,mY •ZÀì¼†

É|¼v» Ê,ÿ



تعمیرات به سقف

دستورالعمل مقاومسازی اجزای غیرسازه‌ای ساختمانها / ۱۳۵



دستورالعمل مقاومسازی اجزای غیرسازه‌ای ساختمانها / ۱۳۷

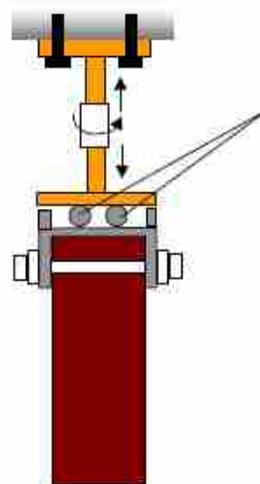
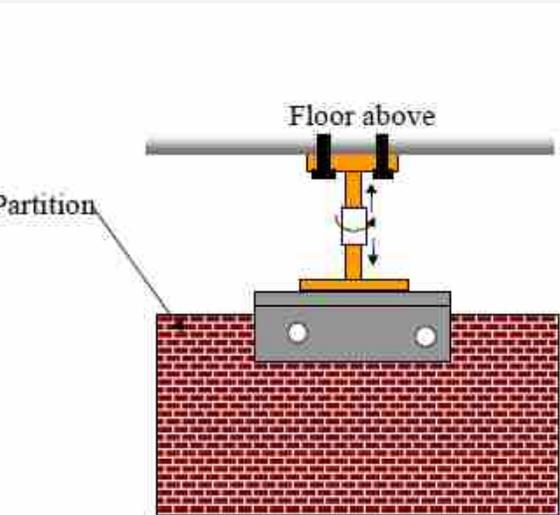


@QSCEir
Ali Mohammadi

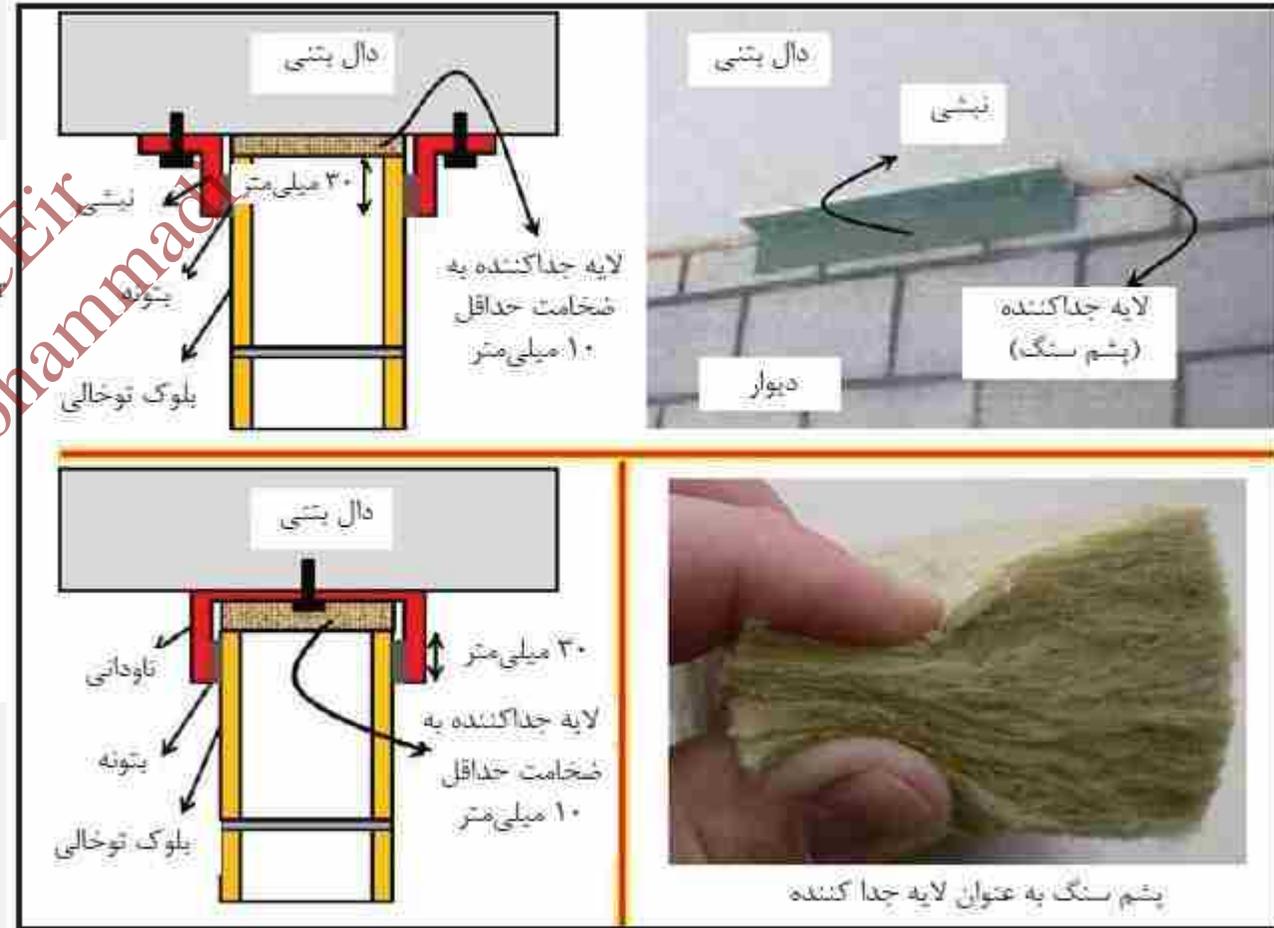
$c \bar{Z} \rightarrow v e$, $-\epsilon \gg \acute{E} \cdot Z \ddagger 1 \acute{A} Z \neg \gg \parallel \frac{1}{4} \cdot Y \cdot \hat{A} f \ddagger \{ \cdot \{ \hat{A}$
 $\acute{E} \cdot Z \ddagger \epsilon \acute{A} E \frac{3}{4} \circ \wedge \gg , \tilde{A} Y \cdot$

$\acute{E} | \frac{1}{4} v \gg \acute{E} , \ddot{Y}$

تعمیرات به استفاده از



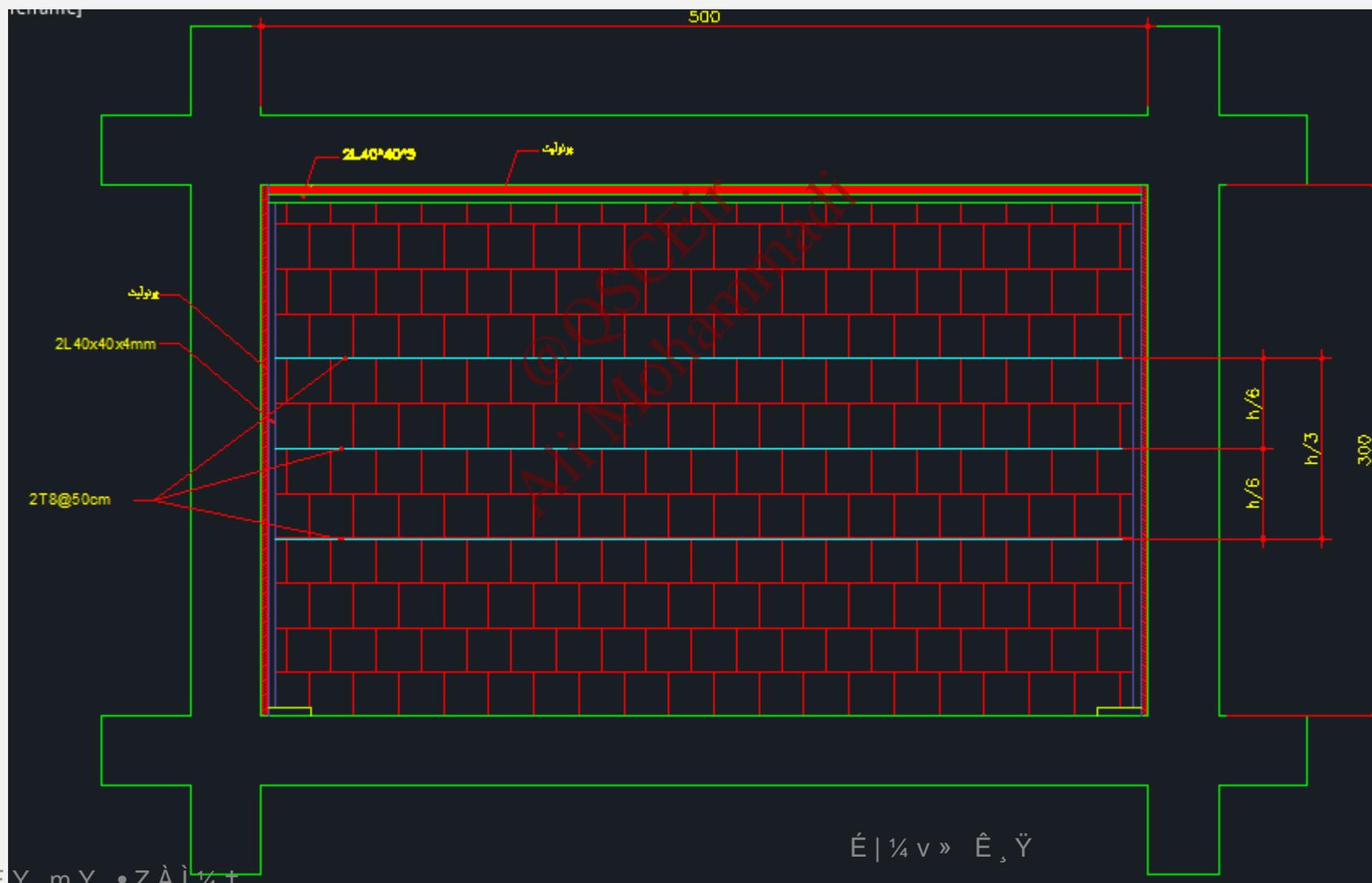
@ Ali Mohammad



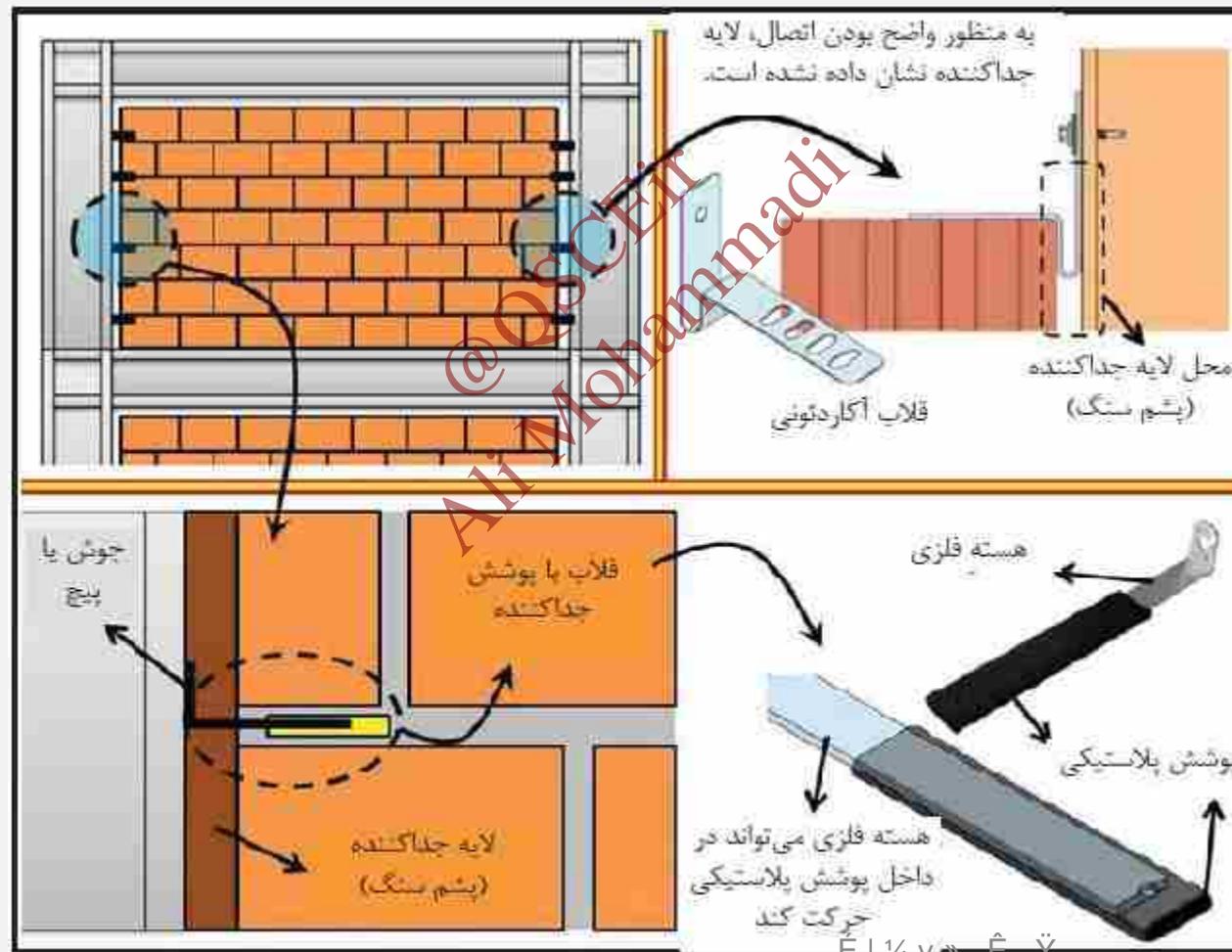
تصميم حوض تخزين المياه



تصميم حديدية



• Y \hat{A} \hat{E} $\{ \mu Z \cdot e Y$



Z Å • Y Â Ë { Ê u Y € — • Y Ê n Ë Z f ;

Á É € b † Á Ê ; Y { € Z ; ã { X " f ã { Z " Ê ÿ Â À f » c Z Ì W , m • Y ½ Y Â f Ì »

{ { € ' Ì » Ä Ì • Â e Ä f † Â Ì a t • Z • » . û É Z Å

{ Z ¼ f ÿ Y ¶] Z « ã | ; • Z † • Y Á t • Z • » Ê " Ì - µ € f À - É Ü Y • Y {

{ Á < ã { Y { • Y € « c Z ^ † Z v » Ä n Ì f ; Á c Z

€ / Ë Z É Y € /] ½ M Ì Ë Z / f ; • Y ã { Z ' f † Y Á c Z ¬ ^ — É Y €] Ê u Y € — µ Â ¼ » É

| † € Ì » € œ ; Ä] Ê ¬ ~ À »

{ Y { ¹ Z n ; Y Y • c Z ^ † Z v » ½ Y Â f Ì » , Ì ; Â < •

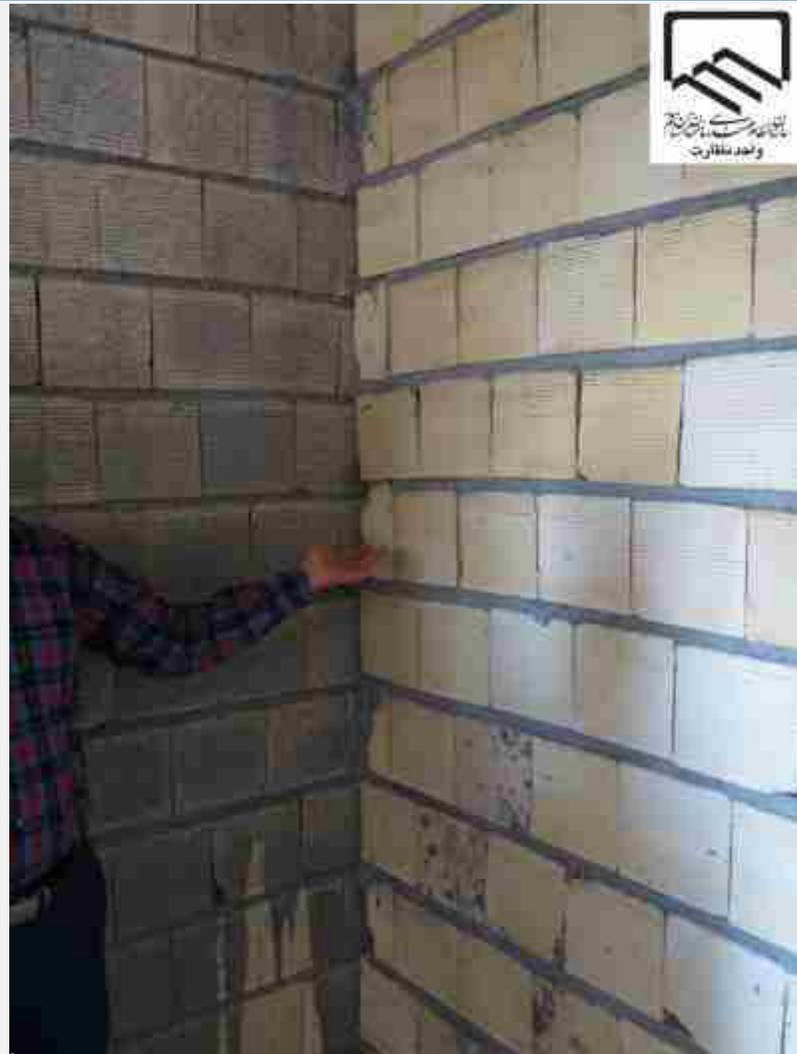
Z / Ë Á ¼ Ê / [Æ « Á Ê Ê € } Z m Â Ë { • Z] ã • Z † • Â ; Á ã • Z † • Y É • Z † Y | m . Z] ½ M

É | À] { Z]

É Y ã • z † € ì £ € m Y • Z Æ » Ê Ë Y € n
و تطبیق آنها با $\{ \cdot Y | \}$ استاندارد استناد دارد

Ali Mohammadi

É | À] • Z Æ » ½ Á |] Ê , y Y { É Z Å • Y Â Ë {



É Y ã • Z † € ì ε É Y , m Y • Z À ì ¼ †

É | ¼ v » Ê , Y

Ž « Z ĩ É | À] • Z Æ » Z] Ê ~ ì v » É Z Å • Y Â Ë {



É Y ã • Z † € ì ε É Y , m Y • Z À ì ¼ †

É | ¼ v » É Ÿ

Ž « Z ĩ É | À] • Z Æ » Z] Ê ~ ì v » É Z Å • Y Â Ë {



É Y ã • Z † € ì ε É Y , m Y • Z À ì ¼ †

\#ZÀ» É|À]•ZÆ» Z] Ê~ìv» ÉZÅ•YÂË{



@QSCeir
Ali Mohammadi



ÉY ã•Z† €ìε ÉY,mY •ZÀì¼†

É|¼v» Ê,ÿ

- Â ,] Ä q € ì e ! ¬ ‡ Ä] d ^ a μ Υ Á • Z Æ »



É Υ ã • Z ‡ € ì ε É Υ , m Υ • Z À ì ¼ ‡

É | ¼ v » Ê , Ÿ

- Â ,] Ä q € ì e ! - ‡ Ä] d ^ a μ Υ Á • Z Æ »



Ä v " • • Y k • Z y • Z Æ » d Æ m É € b ‡ Á Ê Æ ^ ¿ • Y ã { Z " f ‡ Y Z }



Ä v " • ½ Á • { { Y • M %₀₀ , α . Á Ä v " • • Y k • Z y d Æ m •



d ^ a μ Y Á Ê Æ ^ ¿ Ä] ½ M ½ { Y { € % Å • Â ã € Ä ¿ • Y { Æ Ë , ì » Z { | ä • Y Á { €



$d \neq Y \cdot Y \{ \cdot \hat{A} y \in] \acute{E} Y \ddot{A} v \cdot \frac{1}{2} \acute{A} \cdot \{ \ddot{A} \grave{z} Y \{ Y \cdot M \text{‰} , \alpha \cdot \cdot Y \ddot{A} - \hat{E} \ddot{E}$



$\acute{E} Y \ddot{A} \cdot z \ddagger \in \grave{i} \varepsilon \acute{E} Y , m Y \cdot z \grave{A} \grave{i} \frac{1}{4} \ddagger$

$\acute{E} | \frac{1}{4} v \gg \hat{E} , \ddot{Y}$

ZÆ]•{ ZË Á ZÅ Ã€nÀa ÃZ³•{ ¶ ¿ -‡Á •{ É€b



Ä v " • • Y k • Z y d Æ m • { ã € n Æ a ¥ Y € — Y • Y Ä



ã € Æ a ¾ ì Ë Z a • { Ä v " • k • Z y d Æ m • {

¾ ì Ë Z a • { Ä v " • k • Z y d Æ m • { • Y Ä Æ
ã € n Æ a

€ Ë ~ a ¥ Z ~ ¿ Y t · Z • » Z] Z Å • • { ½ { € - € a

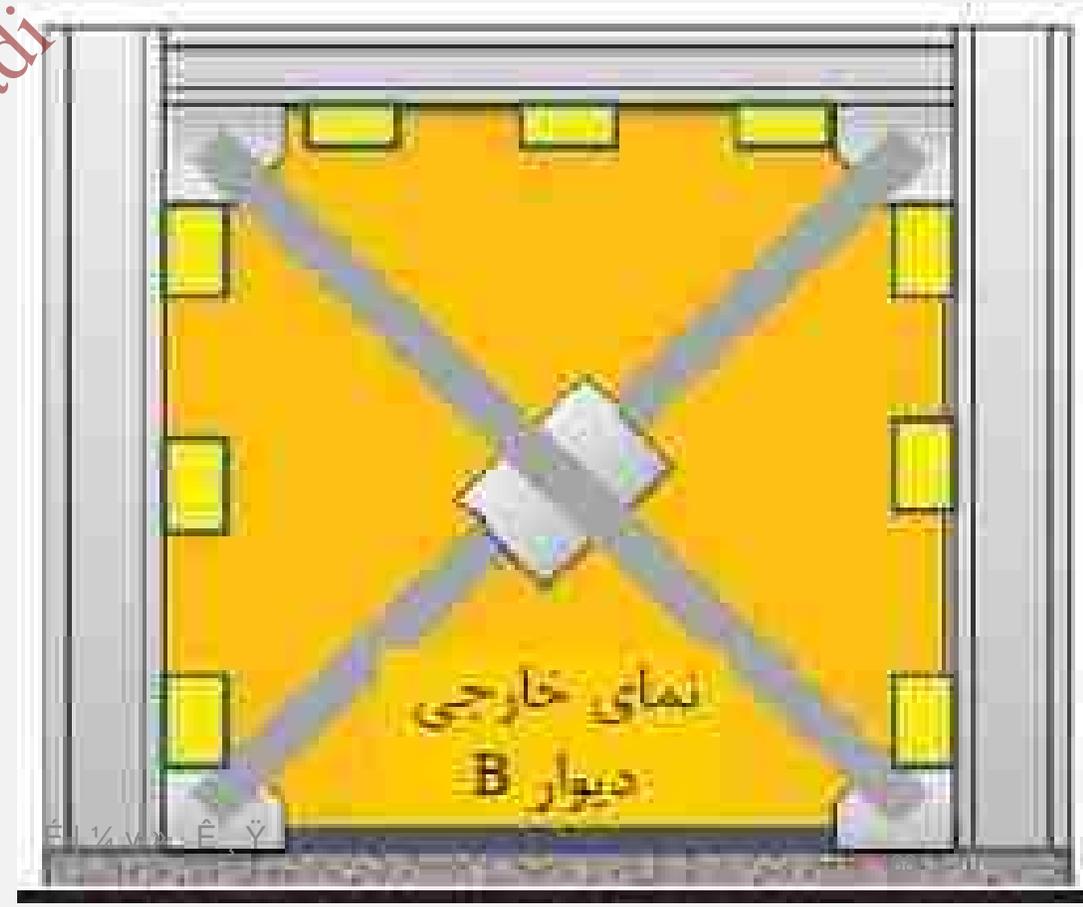


É Y ã · Z † € ì ε É Y , m Y Z Å ¼ †

É | ¼ v » Ê , Ÿ

É | À] • Z Æ » Ä ¿ Z Å { • { Ä f ^ ^ 3 t . Z • » Z] • Y Â Ë { • Y

{ Â œ ì » É | À] { Z] Ä ¿ Z Å { ¶ y Y { • Y Â Ë { Ê f u Z Ë Á Z ¼ ¿ ¾ z f Ë • Á € §



d^a μΥÁ ÉΥ€mΥ •Υ Ê<Z¿ cÓZ°<Υ



@QSCEir
Ali Mohammadi



ÉΥ ã•Z† €ìε ÉΥ,mΥ •ZÀì¼†

Z Å•Y ÂË { •ZÆ » ÉZÆ ¿ Z¼•Υ ÉZ f

d^a μΥÁ ÉΥ€mΥ •Υ Ê<Z¿ cÓZ°<Υ



ÉΥ ã•Z‡ €ìÉΥ,mΥ •ZÀ

É|¼v» Ê,Ÿ

Υ ÉZf

ZÆ⁻€e •Y É€ì³Â_{,m} ÉY€] É•Z°f]Y Á ÊuÔ



@QSCEir
Ali Mohammadi



EY Á•Z‡ €I£ ÉY,mY •ZÁ¼‡

É¼v» Ê,ÿ

ZÆ⁻€e • Y É€ì³Â_{,m} ÉY€] É•Z°f]Y Á ÊuÔ



@QSCEir
Ali Mohammadi



ÉY Ã•Z† €ì€ ÉY,mY •ZÀì¼†

É|¼v» Ê₅Y

!~‡ Ä] d^a μΥÁ cÓZ•eΥ Ä¿Â¼¿



@QSCEir
Ali Mohammadi

!~‡ Ä] d^a μΥÁ cÓZ•eΥ Ä¿Â¼¿



ΕΠΙΣΤΗΜΟΝΙΚΗ ΔΕΛΤΙΑ



ΕΠΙΣΤΗΜΟΝΙΚΗ ΔΕΛΤΙΑ



ΕΠΙΣΤΗΜΟΝΙΚΗ ΔΕΛΤΙΑ

!~‡ Á !- Ä] d^a μΥÁ \‡ZÀ»Z¿ μZ•eΥ



ÉΥ Ä•Z‡ €ìε ÉΥ,mΥ •ZÀì¼‡

Ä Z Ö ¿ Z » €É|¼Ä» ,É,•ÿ

!~‡ Á !- Ä] d^a μΥÁ \‡ZÀ»Z¿ μZ•eΥ



ÉΥ ã•z‡ €ìε ÉΥ,mΥ •ZÀì¼‡

È¼v» È,ÿ

ãZœ¿Z»€- /

!~‡ Á !- Ä] d^a μΥÁ \‡ZÀ»Z¿ μZ•eΥ



@QSCEir
Ali Mohammadi

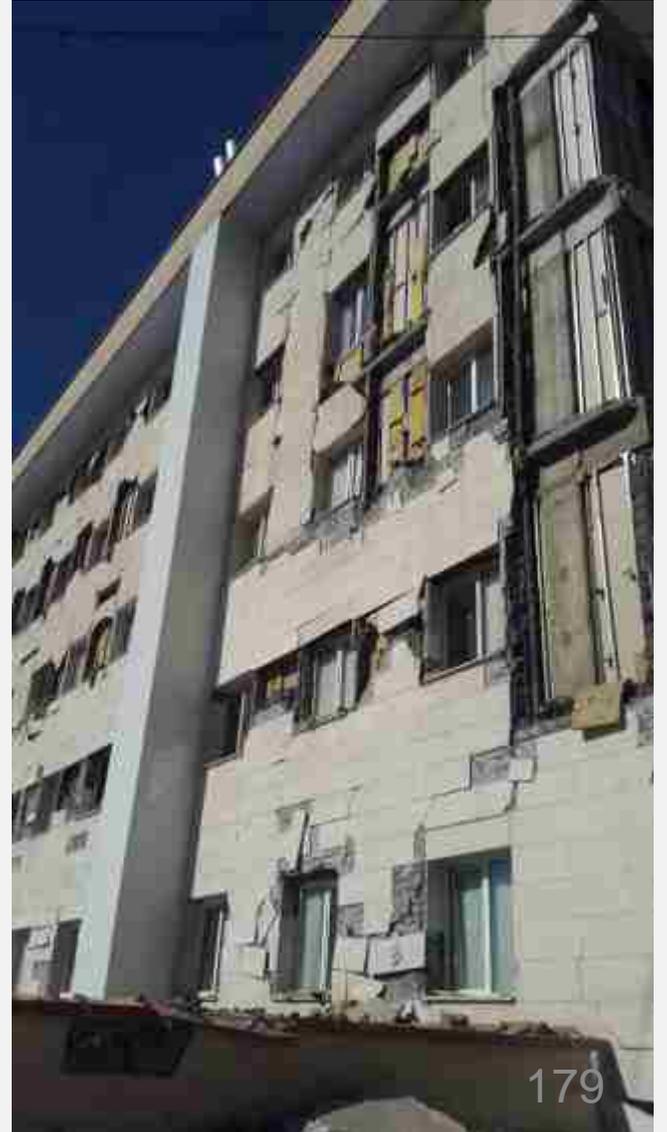


Ã Zœ ¿ Z » €É|¼Ä» ,É,•ÿ

Ä ¬ ^ — Ê ^ ^ ¿ ½ Z ° » € ì ì æ e ¶ ì · { Ä] Ê ~ ì v » É Z Å · Y



@QSCEir
Ali Mohammadi



Ã Z œ ¿ Z » € É | ¼ Ä » , Ê , ÿ

Ã | < Y € m Y É Z Å • Z Æ » • Y d › Z " u



@QSCEir
Ali Mohammadi



É Z Å Ä . Â . • Â ^ ÿ d Æ m • Z Æ » ž ~ ñ » % €] c Z [ÿ ‡ Z e É Z Å Ä . Â . • Â ^ ÿ d Æ m •
Ê e Z ^ ì ‡ Z e

\#ZÀ» Êœ- Êœ^¿ Ä¿ Â¼¿



ÉY Ã•Z† €ì£ ÉY,mY •ZÀì¼†



\#ZÀ» Êœ- Êœ^¿ Ä¿ Â¼¿



É | À] • Z Æ » \ † Z À » Ä ¿ Â ¼ ¿



É | À] • Z Æ » \ † Z À » Ä ¿ Â ¼ ¿



É Y ã • Z † € 1 ε É Y , m Y • Z À ì ¼ †

É | ¼ v » Ê , Ÿ









@QSC Eir
Ali Mohammadi



@QSCEIR
Ali Mohammadi



@QSCEir
Ali Mohammadi



@QSCEir
Ali Mohammadi

@QSCEir
Ali Mohammadi

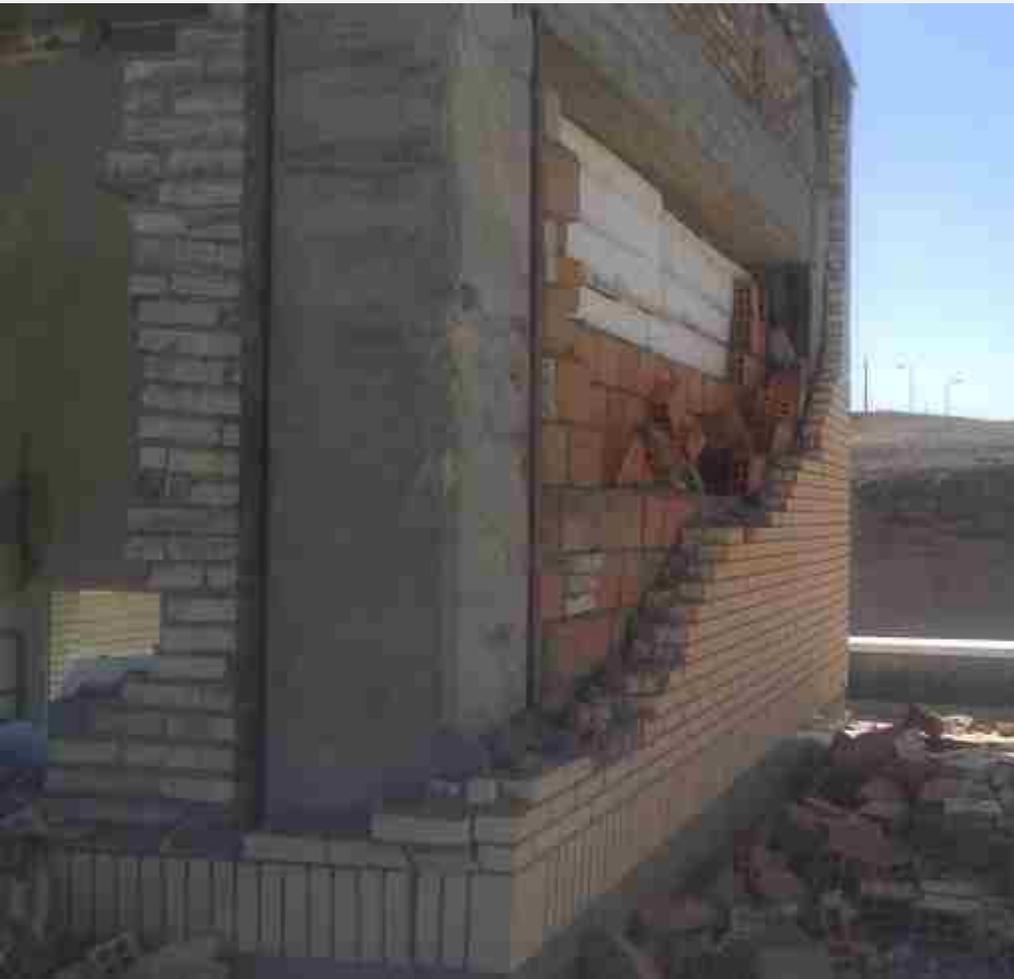
06/17/2014 09:07

@QSCEir
Ali Mohammadi

06/17/2014 09:09



@QSCeIr
Ali Mohammadi



آز۳•{ ۱ ۰



جمهوری اسلامی ایران
سازمان برنامه و بودجه کشور

دستور العمل طراحی سازه‌ای و الزامات و ضوابط عملکردی و اجرایی نمای خارجی ساختمان‌ها

ضابطه شماره ۷۱۴

مرکز تحقیقات راه، مسکن و شهرسازی
معاونت تحقیقات
www.bhrc.ac.ir

معاونت فنی و توسعه انور زیربنایی
انور نظام فنی و اجرایی
Nezamfanni.ir

سازمان مجری ساختمان‌های دولتی و عمومی
معاونت برنامه‌ریزی و مهندسی
www.cobi.gov.ir

É Y ã • Z † € ì S C E i r
پژوهشی برخی روشهای نوین آموزشی غیرسازمانی

Ali Mohammadi



جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی رییس‌جمهور

آیین‌نامه طراحی و اجرای سازه‌های فولادی سرد نورد (بخش سازه)

نشریه شماره ۶۱۲

مرکز تحقیقات راه، مسکن و شهرسازی
معاونت تحقیقات

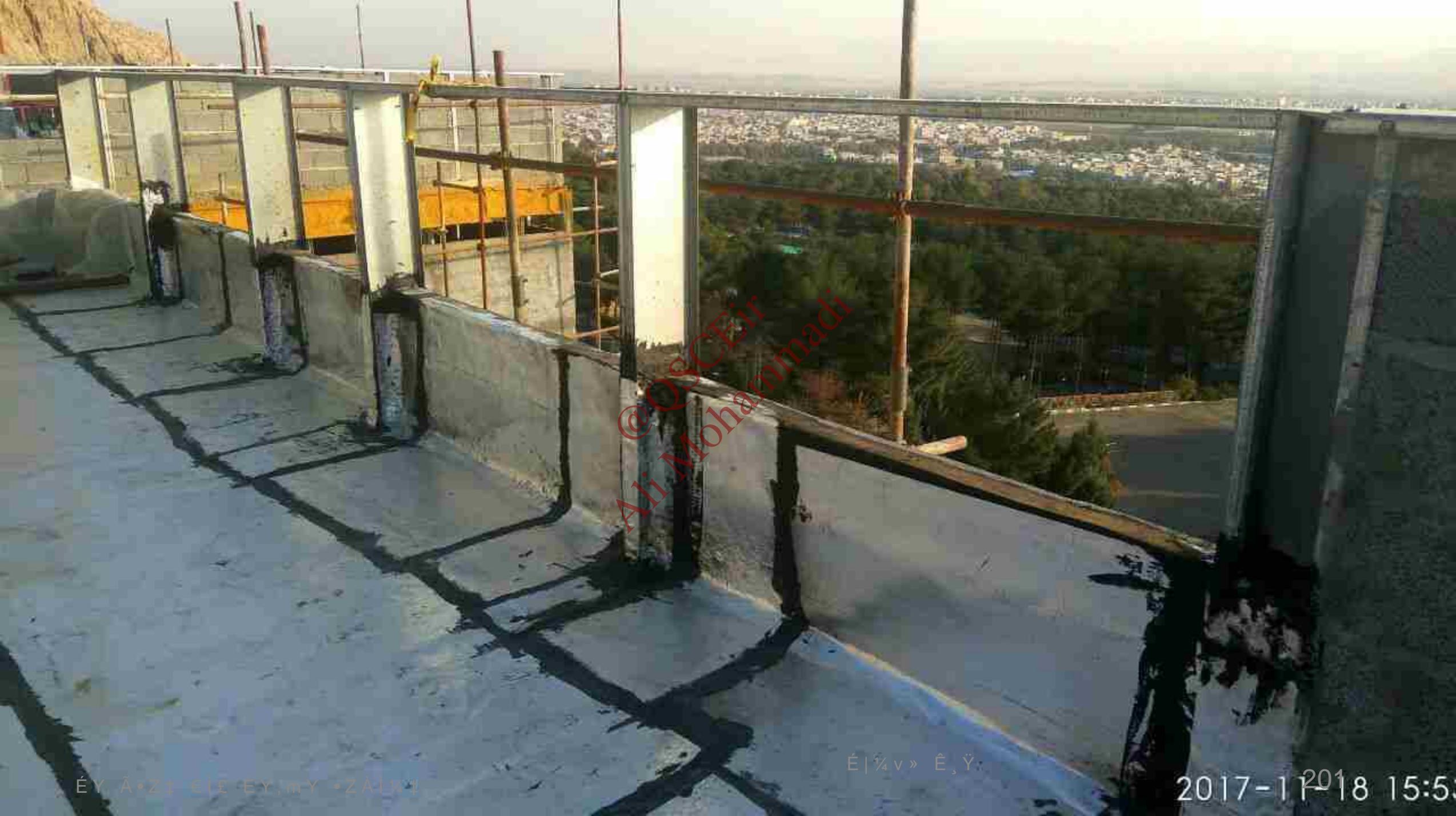
معاونت نظارت راهبردی
انور نظام‌گنی

www.blrc.ac.ir Nezamfaani.ir

۱۳۹۱



LSF



@QSCEir
Ali Mohammadi

ÉY Ā•Z† €IE ÉY,mY •ZÁIw†

É|¼v» Ê,ÿ:

2017-11-18 15:50



@QSCEir
Ali Mohammadi

جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریاست جمهوری

دستورالعمل طراحی، ساخت و اجرای سیستم‌های پانل پیش ساخته سبک سه بعدی

معاونت امور فنی
دفتر امور فنی، تدوین معیارها
و کاهش خطرپذیری ناشی از زلزله
<http://tec.mporg.ir>

نشریه شماره ۳۸۵



@QSCEir
Ali Mohammadi



@QSCEir
Ali Mohammadi

© QSCEN Z 1/4

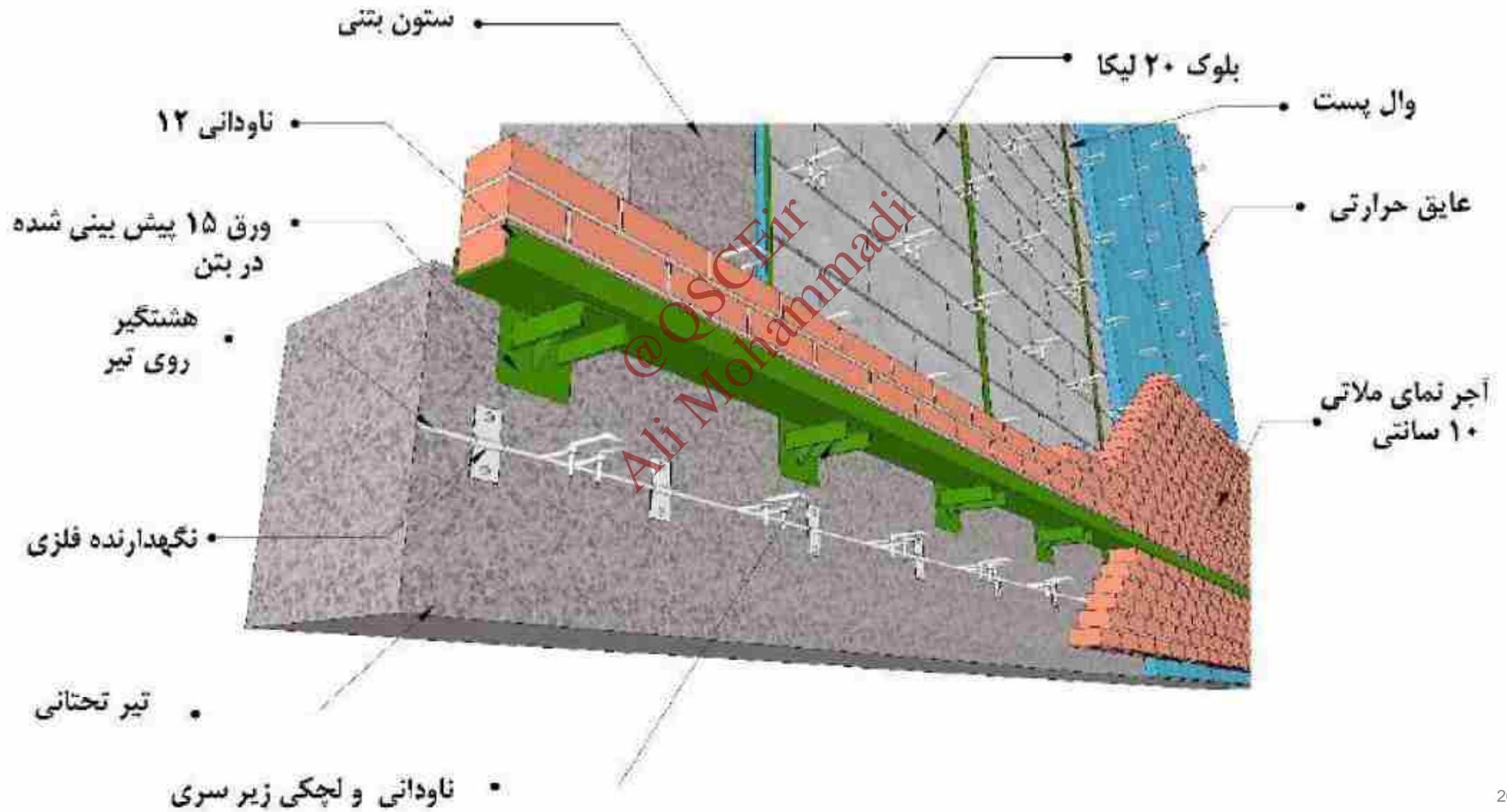




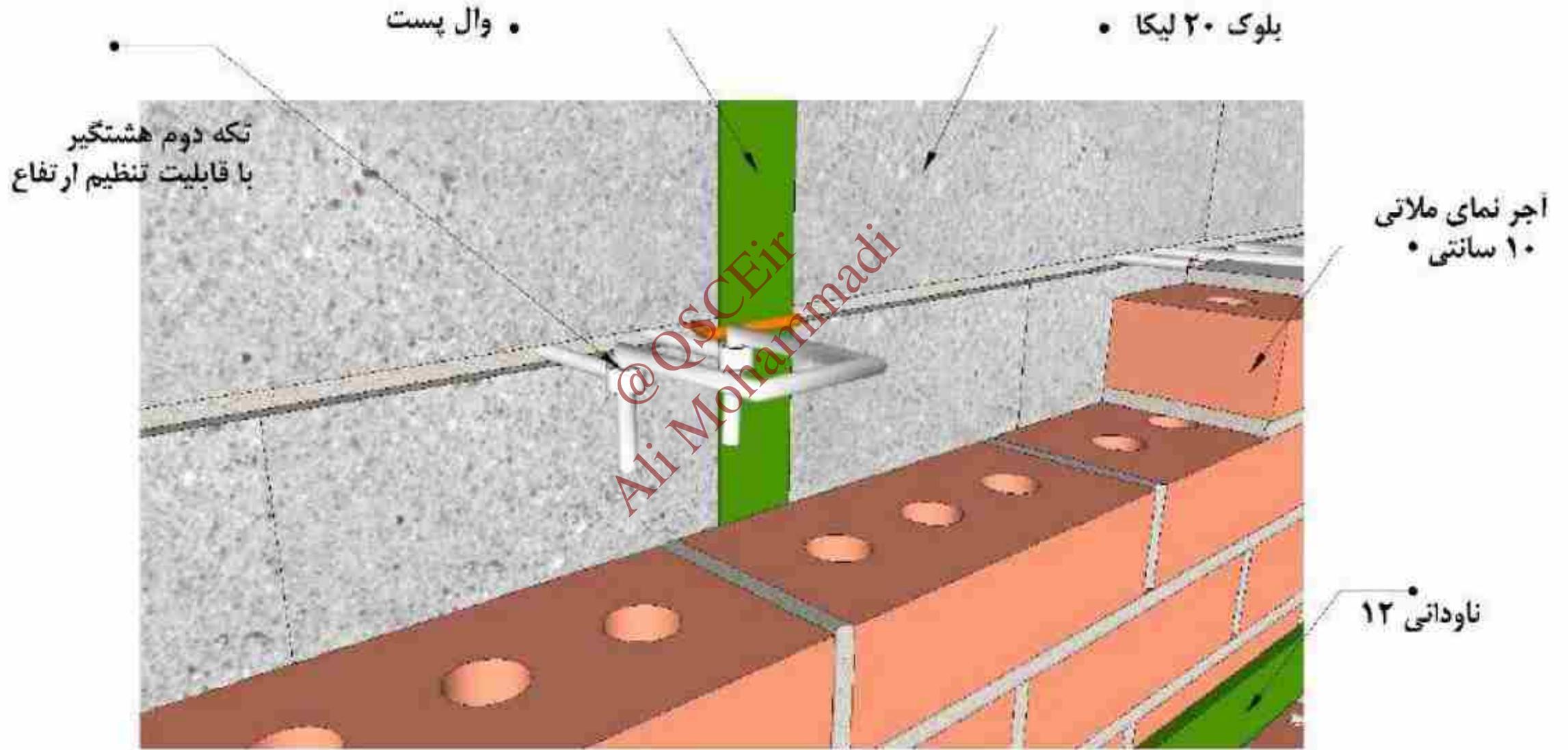


@QSCFjr
Ali Mohammadi

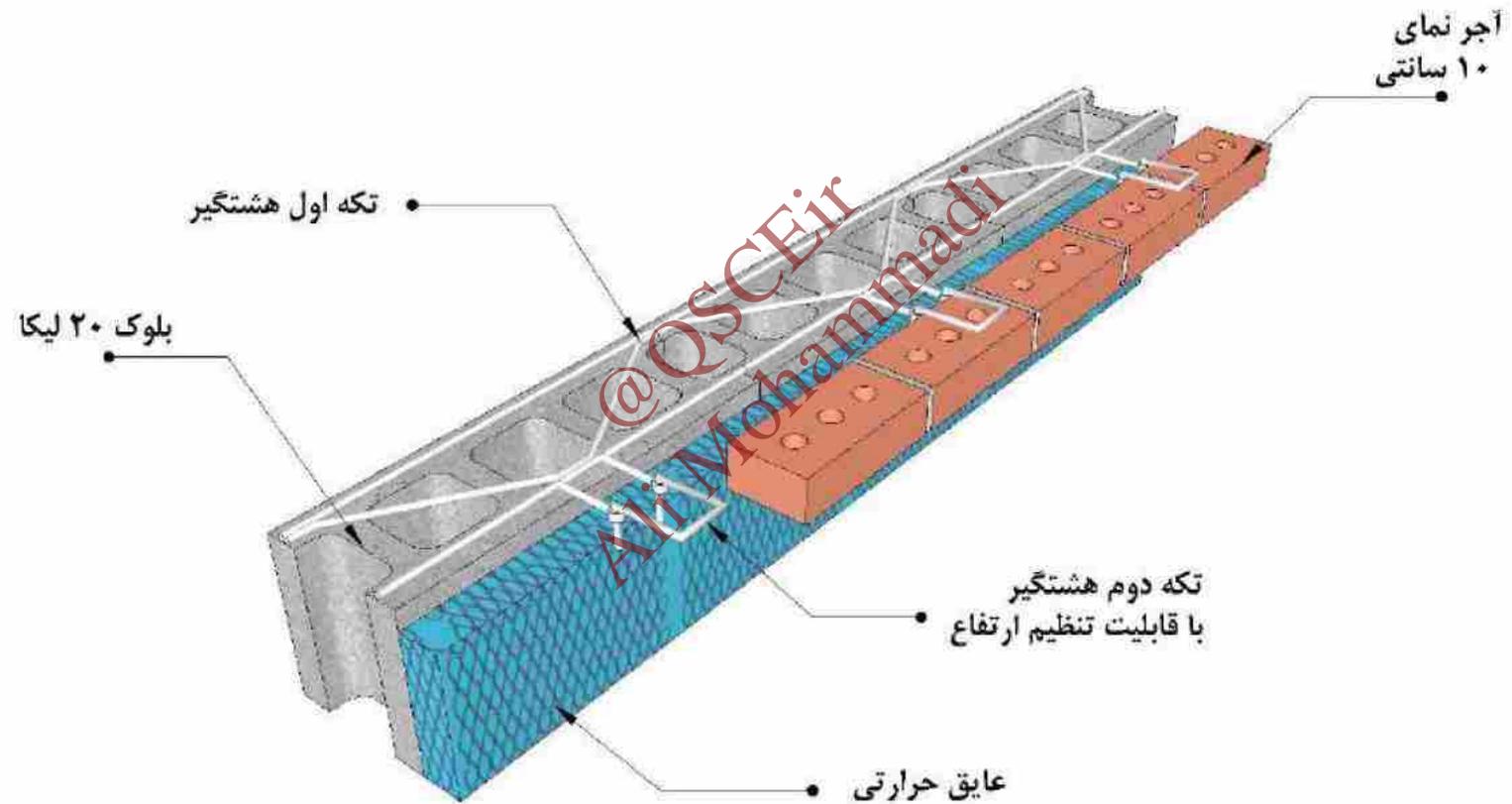
جزئیات اجرای دیوار آجری ۱۰ سانتیمتری ملاتی نما روی دیوار میان قاب غیر سازه ای بیرونی با عایق حرارتی



جزئیات اجرای دیوار آجری ۱۰ سانتیمتری ملاتی نما روی دیوار میان قاب غیر سازه ایی بیرونی با عایق حرارتی



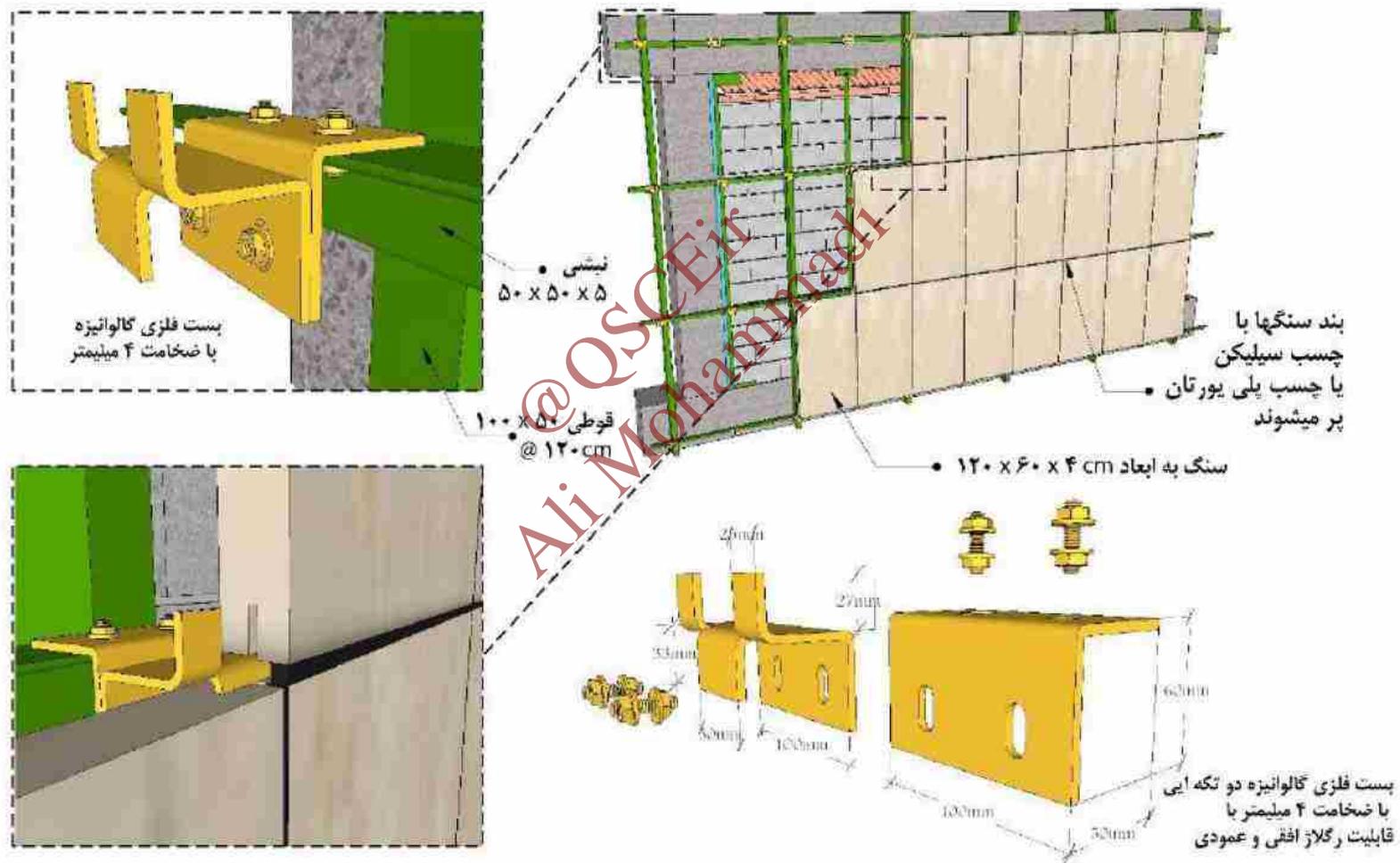
جزئیات اجرای دیوار آجری ۱۰ سانتیمتری نما روی دیوار میان قاب غیر سازه ایی بیرونی با عایق حرارتی



توجه: بلوک لیکا باید برعکس چیده شود، این ترسیم تماماً برای نمایش بهتر بلوک، سوراخ ها رو به بالا نمایش داده شده است

جزئیات اجرای نمای خشک (Drywall) با مصالح سنگ، روی دیوار میان قاب غیرسازه ای گسسته

تیپ دو (دو قطعه ای، بدون پنجره ، وسط نما)





© Y { Z E a Á É € ì³ Ä n ì f ¿
تیبہ گیری پر مشتمل ادارہ
@ Z E a
Ali Mohammadi

oY{ZÆÀœì a

É•Z¼ » Á ã•Z‡ cZìW, m Á s€— ÄWY•Y •{ •Z

É€n€› Zÿ €½Z‡|ÀÆ» ¾ì] Ê´ÀÅZ¼Å ¹Á, . Á

¾ÄË €ÉY ã•Z‡€ì£ cZìW, m ¶ì¼°e dÆm ã•Z‡ Á É•Z¼ » É
{•Y{ ½Z° » Y Ä- É{•YÂ

Á ®œy ÉZ¼¿ €fÄ‡ZÀ¾fÊËY€mY %oÁ•ZË Á€f^‡ZÀ»

¾Ë€›Z¿ ÄìmÂe Á Ê, » cY•€

ÁSF 3D Wall, ®œy •ÿÂ‡ËÂì a t.Z•» Á ¾ËÂ¿

{€ì³ •Y€« €œ¿|» ÉY ã•Z‡€ì£ ÉY, mY ÉY€] cY•€¬»

Ê»¼Âÿ |Ë|m ÉZÆ¿Z¼fyZ‡ •{ ½M ÉY€mY ZË É•Z‡ ¹AZ¬»

É|¼v» Ê,ÿ

شروع خوبه
نیمی از انجام
درست کار است.

@QSCeIr
Ali Mohammadi

Ö Ó î ð
a ô . Ž ‘