

# بررسی اثرباره ساختمان کروی

آذر و نی اکنون به ترتیب در آموزشگاه مهندسی ایران

دارد.

صالح بكارفته و طول و عرض و ضخامت دیوار-  
های آن بنا با ظهار سازنده و طراح آن بطور استاندارد  
میباشد.

بعلاوه طی نامه‌ای از مؤسسه ذیل درباره ساختمان  
کروی شکل مزبور اظهار نظر خواسته شده است.

**International Institute of Seismology and Earthquake Engineering, Tokyo, Japan**

در زیر قسمتی از نامه مؤسسه لرزه نگاری زلزله شناسی  
تو کیو درج میگردد:  
(در جواب نامه ..... عقیده انتیتوی  
ما در باره ساختمان کروی شکل آن است که در زیر  
ذکر شده)

۱- مابسیار به طرح جدید ساختمان شما علاقمند  
شدم و احترامات خود را باین نظریه ممتاز که برای  
تقلیل نیروی زلزله اتخاذ شده ابراز میداریم با فرض  
اینکه کره وسطی که با آن قرار گرفته است هر دو  
کاملاً محکم باشند فرکانس طبیعی ساختمان بقرار ذیل  
خواهد بود.

$$V = \sqrt{\frac{W \cdot e_G}{M \cdot e^2 G + I_G}}$$

**W - Weight of Sphere**

**M - Mass**      "      "      **توده کردن**

**eG - Downward Eccentricity of Center of Gravity**

**I<sub>G</sub> - Mass Moment of Inertia about Axis Through C. G**

## مقدمه

در هیجده کیلومتری جاده تهران کرج در زمین  
آموزش دفاع غیر نظامی ساختمان کروی شکلی از  
نوع بتن آرمه ساخته شده است

نگارنده باتفاق کمیسیون هر بوشه از ساختمان  
مزبور بازدید بعمل آورده و قسمتهای مختلف آن را مورد  
بررسی قرارداده ام.

منظور از این بازدید این بود که از لحاظ ژئو-  
فیزیکی در باره امکان مقاومت ساختمان کروی مزبور  
در برابر زلزله نظریه ای ابراز گردد. پس از معاينه  
بررسی طی نامه ای رحجان ساختمان مزبور نسبت  
بساختمانهای خشتی و آجری از لحاظ مقاومت در  
برابر زلزله تأیید گردید.

منظور از نگاشتن این مقاله این است که ژئو-  
فیزیک چگونه ساختمان کروی شکل را بررسی نموده  
و امتیاز آن را تأیید نموده است.

در این مقاله در باره جایگزین شدن ساختمان  
کروی مزبور بجای ساختمانهای خشتی و گلی دهات  
و ساختمانهای آجری شهرهای کوچک چه از لحاظ  
اقتصادی و چه از لحاظ روانشناسی و مسائل مر بوشه  
دیگر مورد بررسی قرار نمیگیرد بلکه صرفاً بامثالهای  
زنده و تجارب ساده و فرضیه های موجود ساختمان مزبور  
از لحاظ ژئوفیزیک مورد نظر قرار میگیرد.

ساختمان کروی و مشخصات آن - سطح بنای این  
ساختمان در حدود ۴۰ متر مر بع بوده و شصت تن وزن

این سؤال پیش می‌آید که چرا در یک ناحیه فقط ساختمانهای بزرگ و در ناحیه دیگر منحصر آساختمان‌های کوچک آسیب دیده‌اند

در دومورد فوق ساختمانهای بزرگ بتن آرمه بوده و ساختمانهای کوچک چوبی و آجری بوده‌اند.

آیا میتوان وضع زمین و کیفیت زمین شناسی طبقات زمین را عامل اصلی خسارات وارده قلمداد نمود. مطمئناً وضع زمین زیر ساختمان در مقاومت یک ساختمان دربرابر زمین لرزه موثر می‌باشد.

معهذا در شهر تو کیو که نواحی مختلفه آن با مرکز زلزله Epicenter یک فاصله بوده بعضی ساختمانهای یک طبقه که بر روی طبقات شنی بناشده‌اند خسارت دیده‌اند در حالیکه در ناحیه دیگر تو کیو ساختمانهای یک طبقه و یا چند طبقه که بر روی طبقات رسنی و یا سنگی بنا گردیده‌اند آسیب دیده‌اند.

تمام عوامل فوق - شدت امواج لرزه‌ای - نزدیک بودن به Epicenter - ساختمان زمین شناسی طبقات زیر زمین و نوع زلزله در خسارات ناشی از زمین لرزه موثر می‌باشد. بنظر می‌آید که عامل دیگری را که امکاناً از عوامل منبور موثر تر می‌باشد از یاد برده‌ایم. به مثال تجربی ذیل توجه فرمائید (در این مقاله فقط ساختمانهایی مورد بررسی قرار می‌گیرند که از لحاظ طراحی و مهندسی ساختمان و مقاومت مصالح مورد قبول واقع شده‌اند. مثلاً ساختمانهای گلی - خشتی - دهات و حتی آجری و آهنی تهران مورد بحث نمی‌باشد زیرا ساختمانهای آجری را نمیتوان در حکم یک واحد ساختمانی فرض نمود بعلاوه آزمایش‌های لرزه نگاری راهنمی‌توان درباره آنها اجرانمود زیرا اتصالات قسمتهای مختلفه آنها کافی نبوده و شرایط لازم را اجاد نیستند) معمول امیگویند که عبور چهار پایان از روی پل های بتن آرمه ممنوع است. همچین از حرکت منظم واحدهای نظامی از روی پل جلو گیری مینمایند چرا؟

مممان توده ساختمان در حوال محور

$\frac{2\pi}{T}$  = فرکانس طبیعی ساختمان

V = natural Circular Frequency

T = پریود امواج لرزه‌ای ساختمان (زمان یک

موج کامل است)

T - natural periode

۳ - زمین لرزه و اثر آن در ساختمانها

میدانیم هر چه قدرت زمین لرزه بیشتر باشد (شدت وما گنیتود) و هر چه بمحل زمین لرزه نزدیکتر باشیم خرابی ناشی از زلزله بیشتر خواهد بود.

چگونه میتوانیم در مقابله زمین لرزه مقاومت نمائیم محققماً نمیتوانیم شدت زمین لرزه را کمتر سازیم.

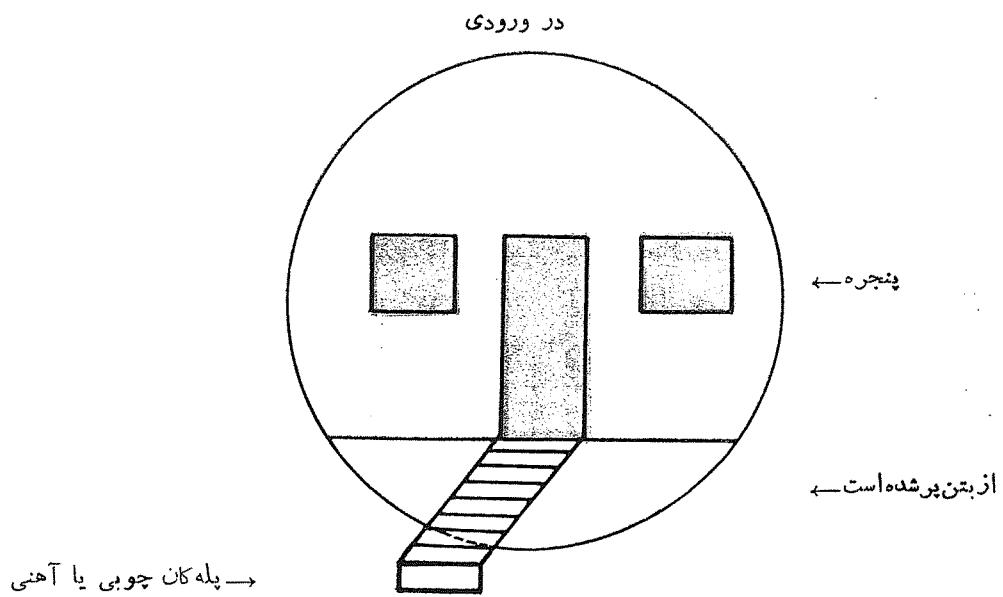
از مرکز وقوع زلزله هم اطلاع دقیقی در دست نداریم.

در مهندسی ساختمان و محاسبات آن از حداکثر اوج Amplitude امواج لرزه‌ای و سرعت و شتاب آن استفاده می‌کنند.

در اینجا باید متذکر گردید که اولاً شدت و یاما گنیتود زیاد زلزله عامل مهم در خرابی ساختمان بوده و برای طراحی یک ساختمان مقاوم در برابر زمین لرزه عوامل دیگری را هم پایدمورد نظر قرارداد مثالهای تجربی ذیل کمک موثری در این باره خواهند نمود

۱ - در زلزله ۱۹۶۴ آلاسکا که ما گنیتود حداکثر ۸۰۵ بود ساختمانهای یک یا دو طبقه شهر انکارج آسیب بیشتر دیدند در - الیکه ساختمانهای چند طبقه از آسیب و خسارت کلی محفوظ مانندند چرا؟

۲ - در زمین لرزه ۱۹۶۶ اسکوییا یو گسلاوی خرابی و خسارات ساختمانهای بلند بیشتر از ساختمانهای یک طبقه بود. ما گنیتود زمین لرزه در حدود ۸۰۰ بود. در دو مثال فوق ما گنیتود - شدت و نزدیکی به مرکز زمین لرزه هردو یکسان بودند بنا بر این



نوسان پاندولها تغییر نموده ولذا حرکت پاندولها تغییر می نماید.

در مورد حركت منظم واحدهای نظامی، عبور چهارپایان از روی پلها هم ایجاد رزو ناس مینماید که باعث کم نمودن مقاومت پلها و یا بالاخره خرابی آنها میگردد.

در مورد ساختمانها باید مترصد بود که طرح ساختمانی طوری تدوین گردد تا در اثر زلزله ایجاد رزو ناس ننماید و برای این منظور بوسیله دستگاههای لرزه نگاری پریود (زمان یک موج) زمین را اندازه گیری مینماید پریود طبیعی زلزله باشد و باما گنیتوود زلزله تغییر نمی نماید. پریود زمین بستگی به عواملی چند مانند کیفیت ساختمان طبقات زیرزمین دارد.

سپس مرکز نقل ساختمان وفا کتورهای دیگر آن را طوری تنظیم می نمایند تا پریود طبیعی آن با پریود طبیعی زمین متفاوت باشد.

لذا هر نوع ساختمانی (بغیر از ساختمانهای خشتی و آجری معمولی) را میتوان طوری بنامود که بتواند در مقابله با زمین لرزه مقاومت نماید.

مثال زنده ذیل اثر هم زمانی و رزو ناس را نشان میدهد در زلزله ۱۹۶۸ آژانس ساختمان دانشگاه هو کایدو (Nokydo) در جنوب جزیره شمالی ژاپن موسوم به هو کایدو. در هم کوبیده شد تاریخ ساختمانی این

در ابتدای بعضی از این پلهای علامتی مشاهده میشود که عبور کامیونهای بیش از ۳۵ تن را ممنوع نموده است زیرا بر فرض اینکه دو کامیون ۲۵ تنی یکجا در هر طرف روی پل قرار گیرند پل میتواند در برابر فشار حاصله مقاومت نماید.

در حالیکه فشار یا وزن بیش از ۵۰ تن برای پل زیان آور خواهد بود.

در مورد حركت یک واحد نظامی اگر فرض نمائیم که تعداد آن در حدود صد نفر باشند (تعداد کمی از آنها هم ماهیت مثال تجربی را تغییر نمیدهد) وزن متوسط هر یک هشتاد کیلو بوده وزن کل به هشت تن میرسد. در اینجا ملاحظه خواهد نمود که عبور منظم افراد نظامی به وزن هشت تن ضرر بیشتری برای پل بتن آرمه دارند تا عبور یک کامیون بیست و پنج تنی.

در مورد حركت چهار پایان هم به نتیجه بالا خواهیم رسید، بنابراین عامل دیگری غیر از وزن و یا فشار در خرابی احتمالی پل مزبور موثر میباشد.

بادر نظر گرفتن یک مثال کلاسیک میگوئیم وقتی دو پاندول متشابه و معادل بموازات یکدیگر نوسان نمایند در یکدیگر تأثیر نموده باعث تشديده نوسان یکدیگر یا رزو ناس میگرد و سپس دریکی از پاندول ها و یا هر دو آنها منحنی های سینوس منظم حاصله از

نمودن آنها از نظر ساختمانی نبوده است ( در حکم یک واحد ساختمانی نبوده اند ) لذا هم زمانی دو ساختمان هنگام عبور امواج لرزه ای باعث رزو نانس و تخریب ساختمانهای مزبور گردیده است .

حال درباره امتیاز ساختمان کروی شکل بتن آرمه نسبت بساختمان مشابه و معادل آن بصورت استاندارد امروز صحبت میکنیم .

ساختمان کروی شکل از این لحاظ بساختمان مشابه و معادل بر قری دارد که واجد سطح اتکاء بسیار کمتری است . برای آشنائی بدهمیت این عامل بنظر می آید که شرح بعضی از امواج لرزه ای و خواص آن لازم باشد . از هر انفجاری در داخل زمین ( مواد منفجره مانند دینامیت - TNT - بمباتم - فروریختن طبقات زیر زمین و غیره ) دوموج حاصل میگردد یکی اول حاصل میشود و دیگری زمانی اندیک پس از موج اول موج اولیه را با p و موج ثانوی را با S نمایش میدهدند جدول زیر خصوصیات دوموج مزبور و تشابه و اختلافات آنها را نشان میدهد .

دانشگاه بقرار ذیل میباشد .

در ابتدای امر طرح اولیه دانشگاه مزبور از لحاظ مقاومت در بر ابر زلزله مورد تأیید مسئولین امر قرار گرفت دوسال پس از اتمام این بنا با من فکر رسیدند که ساختمان مزبور کافی برای احتیاجات روزافزون دانشگاه نمی باشد . لذا ساختمان دیگر مشابه ساختمان اولیه از هر لحاظ ( مقاومت مصالح - طرح - ارشیتکتی مقاومت در بر ابر زلزله وغیره ) در مجاور و پهلوی ساختمان اولیه دیو اربدیو ار با اتصالات لازم ( بنظر اولیه ای مر بوشه ) بنا نمودند . هنگام زلزله دو ساختمان فروزیخت . دانشمندان ژاپن علت خرابی این ساختمان بتن آرمه و بجا ماندن ساختمانهای بتن آرمه دیگر را در آن شهر این طور تشریح نمودند .

دو ساختمان مشابه دانشگاه هردو در مقابله زلزله طرحی کامل داشته اند و پریود یانوسان طبیعی آنها یانوسان طبیعی زمین اختلاف داشته اند ولی در دو ساختمان مزبور فرکانس طبیعی برابر بوده است و چون اتصالات دو ساختمان بسیکدیگر کافی برای واحد

امواج S و اثناویه
بعد از موج اولیه ایجاد میگردد
سرعت آن کمتر از موج اولیه ای میباشد که از یک منبع اصلی بوجود آمده باشد
از مایعات عبور نمیکند
نوسان موج درجه تی عمود بر جهت انتشار موج است
قدرت تخریبی بسیار زیاد دارد
سرعت و شتاب و آمیلیتود آن ( حد اکثر اوج موج در محاسبات ساختمانی بکار میرود )

امواج p اویله
اول حاصل میشوند
سرعت آن بین ۱۰۰۰ تا ۶۰۰۰ متر در ثانیه است
از جامدات و مایعات عبور میکند
جهت نوسان موج در همان جهت انتشار موج است
قدرت تخریبی کم دارد
در مطالعه زلزله فقط برای تعیین زمان اولین موج مورد استفاده قرار میگیرد

هرچه سطح اتکاء یک جسمی در روی زمین کمتر باشد موج SV در آن کمتر تقویز نمینماید . اگر ساختمان کروی شکل و یا جسم کروی شکل بدون پایه سیمانی یا بتنه روی زمین گذاشته شده باشد امواج SH کمتر از آن عبور نمینمایند .

باید متذکر بود که دونوع موج ثانویه داریم ۱ - SH یعنی موج ثانویه افقی که جهت نوسانات امواج آن بموازات افق میباشد ۲ - SV موج ثانویه عمودی که نوسانات آن در راستای مرکز ثقل زمین میباشد .

استثنائی میباشد غالباً در بعضی نواحی کشور زاپن اتفاق میافتد که از بحث‌ها خارج میباشد و در این مورد نهیتوان هیچ نوع پیش‌بینی نمود.

نتیجه – ساختمان کروی شکل پیشنهادی سازمان دفاع غیر نظامی از لحاظ کوچک بودن سطح اتکاء به زمین از ساختمانهای مشابه آن از لحاظ اینمی در برابر زلزله مزیت دارد.

با آزمایش لرزه نگاری میتوان زمان نوسان طبیعی زمین را تعیین و طرح ساختمان موردنظر را برآبرآن تنظیم نمود.

دستگاه‌های فیزیک ایران فاقد دستگاه لرزه نگاری است.

ولی با دستگاه کوچک لرزه نگاری Refraction همیتوان حداکثر موج زمین و ساختمان کروی شکل را بایکدیگر مقایسه نمود.

بادرخواست سازمان دفاع غیر نظامی این آزمایش از طرف شرکت ملی نفت ایران به کمک موسسه ژئوفیزیک دانشگاه تهران در چند هفته آینده صورت میگیرد.

چون منظور اصلی مقایسه آمیلیتودهای امواج در زمین و در ساختمان است لذا اسرائیلی بکار رفته چه دینامیت و چه چکش و یا پتک باشد اثری در نتیجه نهایی آزمایش نخواهد داشت.

شدت Intensity زلزله – شدت زلزله را به تناسب خرابیهای ناشی از آن در ساختمانهای استاندارد بین‌المللی تعیین مینمایند (بغیر از ساختمانهای خشتی و گلی و آجری معمولی)

شدت زلزله را نمیتوان با بالا آمدن ولبدین شدن آب استخرها و آب انبارها تعیین نمود چه بسا استاندارد ۲/۵ تا ۵/۲ کافی برای لب ریزش آب استخرها میباشد.

زیرا هر قدر تراکم طبقات روی زمین کمتر باشد از سرعت و قابلیت نفوذ موج میکاهد ساختمان کروی شکل دفاع غیر نظامی بواسطه سطح اتکاء بسیار کم و برای اینکه همانطور روی زمین گداشته شده است نسبت بساختمانهای بتن آرمه مشابه برتری دارد. درینجا باید خاطر نشان ساخت نظریه مهندسین زمین لرزه و زلزله شناسان در ازدیاد پایه‌های یک ساختمان استاندارد جهت مقاومت در برابر زلزله بدین منظور است که فشار حاصله بقسمت های مختلف ساختمان بیک نسبت تقسیم نموده وضع تقارن ساختمانی و موقعیت مناسب مرکز ثقل آن را ثابت نمایند.

برای روشن تر نمودن برتری یک ساختمان بتن آرمه کروی شکل با سطح اتکاء کم بر ساختمان مشابه معمولی به ذکر مثال زیر میپردازیم.

اگر در یک تشت یا حوض آب دو جسم پلاستیکی مشابه یک حجم یکی کروی و دیگری بشکل مکعب منتظم قراردهیم و روی هر یک عروسک پلاستیکی بگذاریم سپس آب را بشدت تکان بدهیم تا امواج لازم را بوجود آوریم. لاحظه خواهیم نمود که عروسک بر روی کره پلاستیک پایدار خواهد ماند.

هنگامی که یک اوج موج به زیر کره پلاستیکی میرسد کره پلاستیکی ممکن است کمی دور خود بچرخد زیرا فقط یک موج از نقطه اتکاء آن در آن واحد عبور نماید.

در مورد مکعب پلاستیکی حداقل دو موج و یا بیشتر عبور خواهد نمود و هر دفعه که اوج یک موج یک نقطه اتکاء آن بر سر مکعب پلاستیکی بالا و پائین آمده عروسک روی آن تعادل خود را از دست میدهد.

باید در نظر داشت چنانچه در اثر زلزله گسیختگی Fault و یا حرکت زمین و کوه صورت گرفته و یا دره‌ای ایجاد گردد ساختمانهار از خود بگیرد از موارد

تاروی زمین یعنی Epicenter در حدود صد کیلومتر فاصله داشته باشد  $A + 3.45$   $M = \log A$  خواهد بود  $A$  بستگی به اختلاف پریود (زمان یک موج) موج و موج مشابه S و آمپلیتودهای آنها دارد.

مراجعیکه از آنها در این مقاله استفاده شده است

- ۱- Kumizi Iida , Department of Earth Science, Nagaya University Nagaya , Japan , 1967
  - ۲- Publications of International Institute of Seismology and Earthquake Engineering, Tokyo, Japan
  - ۳- Reports on Japan Earthquakes 1968
  - ۴- Buletin Seismnlogical Society of America 1966
  - ۵- Buletin of Earthquake of Japan Institute 1967
  - ۶- کتابخانه سازمان دفاع غیر نظامی نظریات و اطلاعات آفای فروتن طراح ساختمان کروی شکل
  - ۷- کمیسیونهای سازمان دفاع غیر نظامی درباره ساختمان کروی شکل
- Geotimes, February 1969  
P-7



خرابی کامل یک ساختمان بتن آرمه باشد تا ۸ تا ۵ در نظر میگیرند شدت های پائین تر برای ترک خوردن دیوارها - ریختن گچ و یا شکستن وسائل داخلی ساختمانها منظور میگردد.

$M$  ماکنیتود بستگی بقدرت زلزله دارد و آن بوسیله اوج موج (Amplitude) تعیین میگردد.

با استفاده از فورمولهای Richter و Gutemberg kumizi Iida داشمند این موسوم به فرمول جدیدی برای ماکنیتود امواج لرزه ای بدست آورده است که بقرار ذیل میباشد.

$$e = \frac{d(M)}{d(\log A)} \quad (I)$$

$$M = e \cdot \log A + f$$

$$M = g \cdot \log r + h$$

e,f,g, ثابت هستند.

اگر مرکز زلزله در درون زمین Hypocenter