

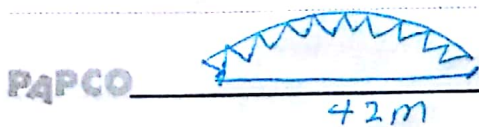


@Azad_Safadasht

● طبقه بندی پل ها از نظر طول دهانه

اگر به تاریخچه پل ها نگاه کنیم می بینیم که از گذشته های دور ساخت پل انجام می گرفته از نمونه های آن می توان به موارد زیر اشاره کرد:

- 1- پل دختر قبل از ساسانیان تنها پل قبل از اسلام بوده است.
- 2- پل ضیاء الملک روی کوفه مربوط به قرن هشتم هجری است.
- 3- پل قزل اوزن میانه اواخر قرن نهم هجری است.
- 4- پل الله وردی خان همان سی وسه پل با 132 متر.
- 5- پل خواجو 21 دهانه.
- 6- در قرن 19 فولاد تولید شد و بعد از آن پلن که نقش مهمی در ساخت پل های با دهانه های بلند است. لوین پل با دهانه بلند در انگلیس با 42m به صورت فرجایی



7. پل Golden Gate در لس آنجلس با دهانه 1280 متری ساخته شده است.

نگهداری می شود و قطر کابل ها 1.03 m و ارتفاع 228 m در سال 1930 ساخته شد.

یک سال بعد هم پل Takuma ساخته شد که فروریفت.

8. پل تنگه در 4.5 m عرض 37 m طول در دوره مغرب با ارتفاع 10 m در سال 926

در زمان قاجاریه پل خشتی لاهیجان ساخته شد.

9. پل اوسان با عرض 7 و طول 100 متر.

10. پل آجری بونل در اندلی 30 m طول.

پل ها از نظر طول دهانه به صورت زیر تقسیم بندی می شوند:

1. کمتر از 8 m ← دهانه کوتاه

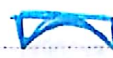
2. 8 - 60 m ← دهانه متوسط

3. 60 m به بالا ← دهانه بلند

● طبقه بندی پل ها از نظر سازه ای

1. تیر-دال (پل صفحه ای)

2- خرابی

3- لندی (قوسی و طاقی) 

4- کبابی (معلق)



5- قباب بندی شده

سازه - با توجه به ای از اعضای معلق به هم که باربری را ست با سازه های سرد

نکته 1 سیستم بتی در دره که استفاده می شود مانند پل های راه آهن

نکته 2 در سیستم های معلق یا طاقی، کابل ویژه باربری دارد.

نکته 3 سیستم ای قباب بندی شده معمولاً به سازه های ستون و ستون فقرات هستند.

● طبقه بندی پل ها از لحاظ مصالح

1- فولادی

2- بتنی مسلح (درجا و پیش ساخته)

3- مرکب (ترکیبی از بتن و فولاد)

4- بتن پیش تنیده (الف - پیش کشیده، ب) پس کشیده)

5- معالجات دندنی و پیشگیری از عفونت

6- خوب

● طبقه بندی پل ها از نظر شیوه ساخت

1- اجرای درجا با قالب بندی

2- پیش ساخت (تکیه با جبرئیل - نصب با روش هل دادن)

3- طره ای

● طبقه بندی پل ها از لحاظ کاربری

1- مخصوص عبور پیاده

2- پل رودز و زیرگذر شاخه ها

3- پل جاده و قطار (شوسه - راه آهن)

4- مخصوص هواپیما

5- مخصوص تأسیسات (آب، نفت، گاز)

● طبقه بندی پل ها از نظر سیستم سازه ای

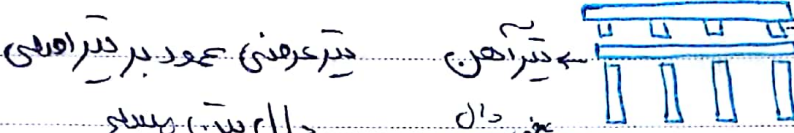


1- پیل‌های تک‌عنقبری ← دال بتنی مسطح یک طرفه که در دو انتهای تکیه‌گاه دارد.

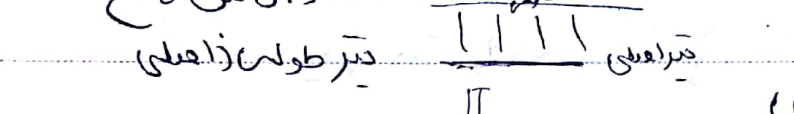
2- پیل‌های دو عنقبری ← یک سری تیر دارد که دال بتنی مسطح روی آن تیرها قرار می‌گیرد.



3- پیل‌های سه عنقبری ← تیر فرعی



4- پیل‌های چهار عنقبری ← تیر اصلی



استایل با تنش کمتری

از دیدگاه کلی بیش تنبیدی به معنی ایجاد تنش‌های دائمی مخالف با تنش‌های موجود

است. مثلاً ایجاد تنش‌های فشاری در تیر به منظور تنش‌سازی تنش‌های

کششی موجود بتن مورد استفاده در سازه. بیش تنبیده مقاومت فشاری بالاتری

نسبت به بتن معمولی معرفی دارد در بتن مسلح معمولی

زیر 20 C بتن سازه‌های نداریم

سخت‌پذیری متوسط و زیاد 25 C

در بتن بیش تنبیده حداقل 30 C ← چون در تنش‌های فشاری بالاتری حرارتی ندارد.

فولادهای ریس تنیدگی به صورت ممتول (ممتول هم در ریس کشیده و ریس کشیده،
 کابل فقط در ریس کشیده) و به صورت فولادهای اجبار تولید می شود تفاوت عمده
 این فولادها (ممتول، فولاد، میلگرد اجبار) در این است که تنش تسلیم آن ها بالاتر
 است.

بتن ریس کشیده = یعنی بتن را تحت تنش فشاری قرار دهیم که ظرفیت باربری
 کششی آن σ_{max} شود.

1- ریس کشیده = خلاف ندارد در هنگام بتن ریزی کابل را می کشیم.

2- ریس کشیده = دارای خلاف است مقاومت فشاری آن بیشتر است و مترون به

صرف تراست بعد از بتن ریزی کابل را می کشیم در دهانه های بلند استفاده می شود (دل)

عرفن پیل

بر اساس این خامه است و عرفن پیل خامه دو جدول با عتاقه عرفن ستانه خالی

است. σ_{max} خالص بین دو لب جدول (عرفن روستازی) + عرفن ستانه خالی

مدر ایران عرفن پیل کمتر از 9m نمی تواند باشد.

✓ در اقل عرفن پیل 3,65 در راه اصلی جراه عرفی 2,25m

1- شیب مسواره رو باید 2% باشد (شیب عرفی)

2- ارتفاع مفید $5m$ است از روی مسافت تا زیر عرشه

3- x حیاده رو برای دو تفر $120cm$ $125m$ $1-15$

عرفی مسواره رو

مقطع عرفی \rightarrow حیاده رو
جان وناه

● هندسی روحانه

4- بستری کاربرد جل رودخانه است.

5- بستری رودخانه ها به دو شکل است: 1- منفرد 2- کبیر

6- 1- بستری منفرد = رودخانه ها مهونادرا اوایل تا بستان بر آب و در او اخر تا بستان کم آب می شوند

7- حداقل میزان ارتفاع آب رودخانه را بستری منفرد گویند

8- 2- بستری کبیر = حداکثر میزان ارتفاع آب را بستری کبیر گویند

9- مهونادرا بستری ارتفاع آب از آن پایین تر نمی آید ولی ارتفاع آب همان است از بستری

10- کبیر بستری باشد

11- رودخانه ها به دو دسته تقسیم می شوند: 1- ابرفتی 2- جاری

12- 1- رودخانه ابرفتی = جاذب سایش ساحل و بستری هندسه هیدروکلی خود را متناسب

بادی جریان و رسوبات انتقال یافته از بالادست تطبیق می دهد در این رودخانه ها ممکن است بر اثر مدیلاب، آب از مسیر خارج و در زمین های پست و راست جریان دیدار کند. سرعت جریان در آن هزار یارد است نسبت به شیب در فصول تقسیم می شوند.

2- رودخانه های جاری = در مسیرهای کوهستانی هستند سرعت این رودخانه ها

بیشتر است حتی آب خیز به نسبت بقیه رودخانه ها بیشتر است.

در این سرعت زیاد است در فصل های جاری زیاد می شوند برخلاف ابرفتی بیشتر شیب

تغییر می کند.

تقسیم بندی رودخانه ها بر اساس پایداری

1- مدب = با دره های از انبات رسیده اند که شیبشان تغییر نمی کند (رودخانه های با

شیب زیاد)

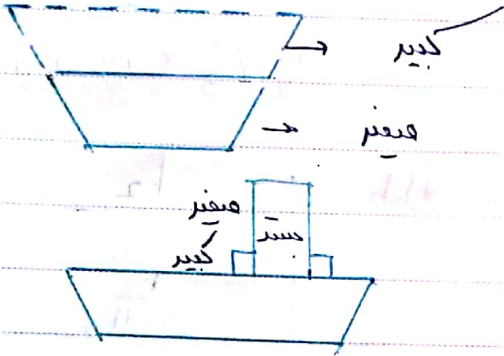
2- پایدار دینامی = معمولاً بیشتر وسایل خود را فرسوده و رسوب گذاری می کنند تراز بیشتر شیب

پایین است شیب هندسی شان در بیشتر طول تغییر نمی کند.

3- ناپایدار = همیشه بیشتر خود را فرسوده می کند و شیب هندسی شان تغییر می کند

هم عرض و هم عمق شان زیاد می شود.

نکته 4) دبستر منفرد برای قبول کم آبی است. دبستر کبیر برای قبول برابر است.



نکته 5) باید دل را برای دبستر کبیر طراحی می‌کنیم.

● ds معنی فرسایش موضعی در اطراف پایه‌های پل

الف) باید استوانه‌ای - مصالح رانه‌ای

$$ds = 1,1 y^{0,5} b^{0,5}$$

اگر دبستر ماسه‌ای باشد:

$$ds = cy \quad 0,15 < c < 1$$

اگر دبستر شن و ماسه باشد:

$$ds = 0,12 q^{0,18} - 0,47$$

اگر دبستر شن و لیس باشد:

b قطر پایه پل

l عمق متوسط جریان به متر

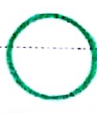


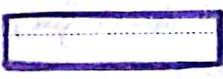
o قطر متوسط ذرات

$$ds' = F_2 F_3 ds$$

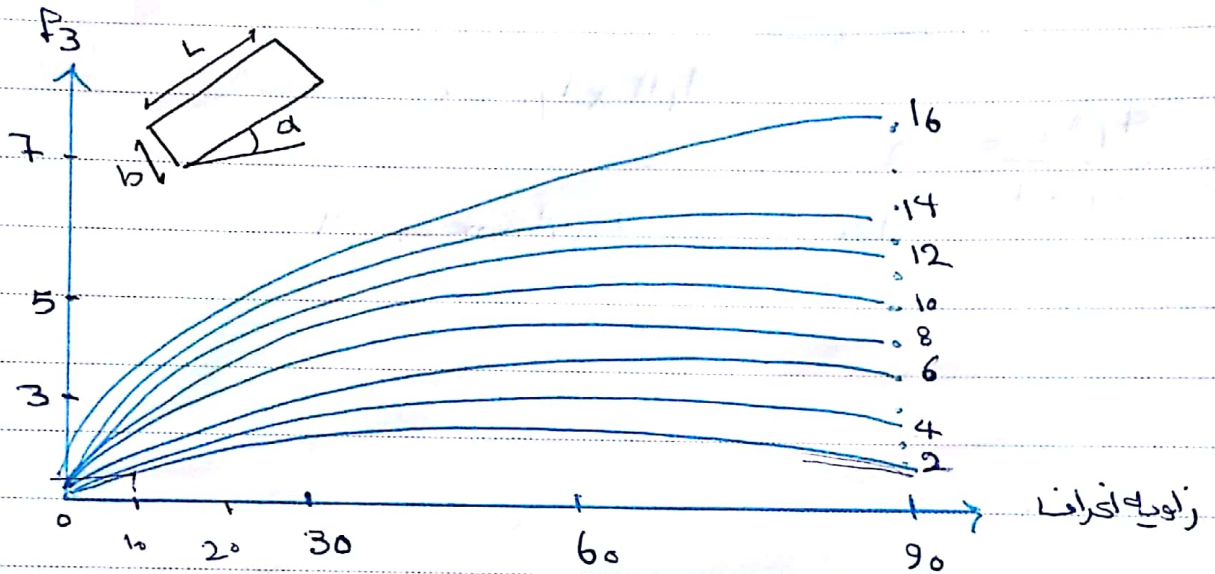
استوانه‌ای

بیاید غیر استوانه‌ای

چند میرایی $F_2 F_3$

شکل مقطع پایه در بلان	طول عرض مقطع پایه در بلان	F_2
 دایره	$\frac{1}{2}$	$\frac{1}{0,91}$
 عدسی کونک	$\left. \begin{matrix} 3 \\ 4 \\ 7 \end{matrix} \right\}$	$\begin{matrix} 0,76 \\ 0,63 \sim 0,76 \\ 0,41 \end{matrix}$
 بیضی	$\left. \begin{matrix} 2 \\ 3 \end{matrix} \right\}$	$\begin{matrix} 0,91 \\ 0,83 \end{matrix}$
 مستطیل	$\left. \begin{matrix} 2 \\ 4 \\ 6 \end{matrix} \right\}$	$\begin{matrix} 1,1 \\ 1,40 \\ 1,11 \end{matrix}$

مختار R_3



سوال دلی جا اطلاعات زید در اختیار است مطلوب است

الف محق فرسایش موضعی در اطراف پایه لای پل با فرض پایه های استوانه ای

ب تعیین محق فرسایش موضعی در اطراف پایه لای پل با فرض پایه های مستطیلی عمق متوسط

- 3m
- قطر ذرات ماسه ای 78 m
- طول پایه های پل 4,88 m
- عرض متوسط 2,44 m
- زاویه انحراف 10

استوانه‌ای $\rightarrow ds = 1,11 y^{0,15} b^{0,15} =$

$$1,11 \times 3^{0,15} \times 2,44^{0,15} = 3$$

$$ds' = P_2 P_3 ds$$

نسبت = $\frac{طول به عرض}$

$$\frac{4,88}{2,44} = 2$$

$$1,11 \times 1,05 \times 3 = \sim$$

\rightarrow عدد رول، روی 2 $\rightarrow 1,11$



● انتخاب طول و تعداد دهانه بل

عوامل تصمیم گیری :

1. اطلاعات تعداد برداری شامل علس های هوایی با مقیاس با هدف تعیین بهترین فعل برای عبور از رودخانه به سبب و مسامت موفه اب خیز، عرض بستر منفر و لیسر.
2. اطلاعات ژئولوژی و ژئوتکنیک شامل وضعیت مسافتان زمین شناسی، چین، گسل، جنب رسوبات، رسوبات، اندسافات اولیه با مفر سانه های دستی به عمق حداقل 1.5 برابر عمق سیلاب.
3. اطلاعات هیدرولوژی شامل اندازه گیری عمق رودخانه و سیلاب طرح با استغاده از روش های تجربی، سبب سطح اب بالا دست و پائین دست.
4. اطلاعات جمع آوری شده از بازدید های سطحی شامل عمق سائلوده، بل هلی قدیمی تر،

1. در صورت جاده منطقه

2. تعیین دهانه پل =

3. فاصله بین دو تکیه راه کناری پل را دهانه پل گویند. معمولاً برابر عرض رودخانه در

4. سیلاب مراد است.

$$B = 4,85 \sqrt{q} \rightarrow m^3/5$$

پل

عرض رودخانه دهی سیلاب رودخانه

5. در حالتی طرح تصمیم می گیرند دهانه پل را کوچکتر از عرض رودخانه در نظر بگیرند

6. هزینه های پل کم می شود ولی بررسی هزینه های دیگر امانت می شود مثل

7. هزینه ساحل سازی، محل پایه های کناری و میانی. بعد از انتخاب دهانه پل

8. تکیه راه های کناری و میانی را تعیین می کنیم بررسی ملاحظات در نظر می گیریم مثل

9. عبور درخت در مناطق خیلی در زمان سیلاب یا عبور کشتی از قرار دادن پایه های میانی

10. در مناطق عمیق خودداری کنیم اگر بخاطر فرسایش بیشتر احتیاج به پایه های عمیق

11. راسته بایسیم بهتر است که طول پایه ها را زیاد کنیم و تعداد پایه ها را کم کنیم یا برعکس

12. اگر به علت دسترس نداشتن بتوان از پایه های کم عمق استفاده کرد بهتر است طول

دهانه را هم کنیم تعداد پایه ها را زیاد کنیم بعد از تعیین طول دهانه سیستم سازه ای عرشه را انتخاب می کنیم برای دهانه بزرگ از سیستم خرپا و برای دهانه کوچک و متوسط از تیرال استعماده می کنیم همیشه پایه های پل را به موازات جریان آب قرار می دهیم تا خطر فرسایش کم شود.

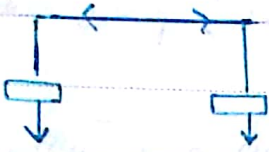
عمق شالوده منظر از آن این است که اختلاف تراز زیر شالوده تا تراز جستر فرسایش یافته موعنی است این عمق نباید از $2.0m$ برای پل صفحه ای و $2m$ برای پل قوسی کمتر باشد اگر جستر غیر قابل فرسایش باشد عمق را تا $1m$ هم کاهش می دهیم هوایش =

ارتفاع آزاد سطح آب تا سطح زیر پل است در مناطق جنبلی مراحل ارتفاع هوایش $2m$ است.

دبی m^3/s	0.3	0.3 - 2.18	2.18 - 28.4	28.4 - 284
هوایش Cm	15	45	60	90

این نامه هند

پایه های پیل عرشه کارسان به پایه و از پایه به فونداسیون منتقل می شود.
انتقال بار عرشه



● سالوده کی پایه پیل

1- لسترده = زمانی که بیش بستر مناسب باشد سالوده سالوده در عمق مناسبی از بستر قرار گیرد.

2- شعم = زمانی که باربری بستر کم باشد و خاک با باربری خوب در عمق زیاد باشد شمع

ها به عمق و تعداد کافی کوبیده می شوند روی شمع نگاه قرار می گیرد که زیر پایه پیل قرار

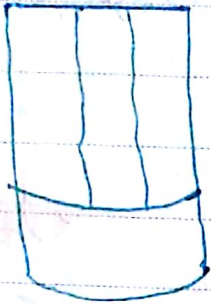
می گیرد در پایه های کناری می توانیم از شمع مایل استفاده کنیم نیروی رانش خاک را هم مهار

10 کند بیش آن هم از بتن مسلح یا فولاد است بتن مسلح به سه صورت پیش ساخته

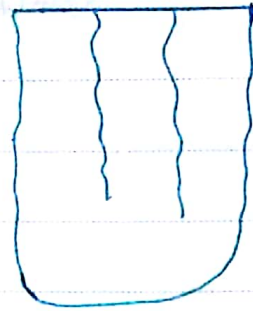
11 یا در جای پیش تنیده است بهترین پارامتر تعیین قطر و عمق شمع بیش خاک است.

12 3- لندرقس = زمانی که عمق آب زیاد باشد و شمع ها با قطر معمولی جوابگو نباشند.

13 سالوده هندوفا ای با دو صورت اجرا می شود: تا بستر یا تا باز



تخته بسته



تخته باز

پایه پل

پایه کی سازی - لونه = برای انتقال و انشعاب عرشه پل به شالوده و به عنوان دیوار خاکیز عمل

می کند.

پایه کی میانی پل = این پایه ها در عرفن آب سستی بیشتری قرار دارند برای محافظت از آن ها

علاقی از مصالح سنگی یا ورق دور پایه ها کشیده می شوند تا ارتفاع سیلاب.

انواع پایه کی میانی :

وزنی = از مصالح سنگی استفاده می شود یا بتن غیر مسلح. در از مصالح سنگی استفاده شود

بالک آن را از کلاهک جابجی مسلح استفاده می شود عرفن کلاهک با توجه به بالست های

نشین (تکیه گاه) تعیین می شود بین بالست ها باید فغنی انبساط داشته باشیم

طلب: در زمین های کم مقاومت استفاده می شود.

تئیر پادیل

و طبقاً تئیر پادیل بار تیر به ستون انداخته تا به حاشیه ای است چون اگر تیر درجا نماند باید جاده ای علاوه بر انتقال تیر بتواند تیر را هم تحمل کند.

تئیر پادیل وسیله ای محافظتی است که وظیفه آن انتقال و انش تئیر پادیل به عرشه جیل به پایه است در بعضی مواقع بار جانبی هم به آن اضافه می شود با توجه به رفتار طولی جیل به سازه محل عملی، محضی یا طلب (تیر دار) تقسیم می شود. تئیر پادیل تا 150 سال فولادی بودند.

ایستایی باشد

امروز مواد الاستومر به آن ها اضافه شده، تئیر پادیل در برابر تغییر طول جیل مقاومت نداشتند مثال چندین سال زیاد باشد در برابر دوران عرشه مقاومت نداشتند در برابر دوران مقاومت نداشتند و تئیر پادیل در عرشه

زیاد می شود از لغزش عرشه در برابر زلزله جلوگیری کند. در برابر ترمز نیروهای محرک از

لغزش عرشه جلوگیری کند.

انواع تئیر پادیل =

- 1- ساده
- 2- با شیب الاستومر
- 3- یا قاعانی

ساره - برای دهانه 6 تا ۸ متری استفاده می شود.

بالست الاستومر - از لاستیک های مصنوعی ساخته می شود مثل نئوپرن ها این ها

علاوه بر این که مسطح می کنند داخل تله خاد را، محکم است که یک سری شاک ها هم داشته

بیا کنند که این شاک ها به ستون بالایی یا چوبی یا هر دو متصل اند فربس مثل که

صرفاً میزان فشردگی تحت بار قائم ارتباط مستقیمی با سطحی بالستیک ها دارد مراحل

طراحی آن به صورت زیر است:

۱) تعیین واکس های تله خاد ها ناشی از بار زنده و مرده در غیر

۲) طراحی بالست برای تغییرات دما که فضا محتم بالست نیاید از دو برابر تغییر مکان افتر

لحمه باشد

۳) محاسبه سطح بالست بر اساس تنش عساری مجاز، فضا محتم بالست نیاید از $\frac{1}{5}$ طول آن

بسیتر باشد

۴) محاسبه فربس سطح

۵) محاسبه نیروهای طولی ناشی از بارهای ترافیک

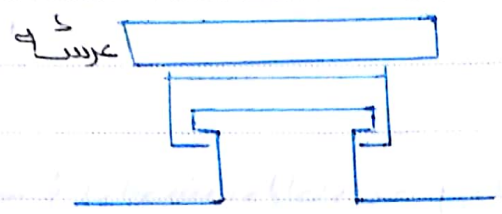
6. تقسین نیروی وارده بر پایه‌ی میانگین و سناری تقسین تقسین مقاومت برشی برای دهانه‌ی
در متوسط استفاده می‌شوند.

یا آسانتر = برای دهانه‌های بلند استفاده می‌شود. که عکس العمل تلبه‌های آن زیاد است.
یا اجزای هستند یا تلبه تقسین مکان‌های طولی است.

در حالت متحرک یا اجزای مکان حرکت طولی هستند و در نوع ثابت در برابر حرکت
طولی حالت ایجاد می‌شود فقط متعاقب آن رطوبت است یا یک مغفله لاستیکی یا
افزود می‌شوند. قسمت‌های مختلف یا تاق‌های خیر ورق نسین فولادی است که روی سطح
مکان و تراز باید ببینند و در ایجاد صدا باعث ایجاد ترس می‌شود و در غلتک‌ها
که امکان تقسین مکان طولی عرشه‌ها را نسبت به پایه‌ها همین می‌باشد بدون لغزش تمایز
و فوقانی که زیر عرشه‌ها می‌شوند.

برای طراحی آن اول بخش غلتک‌ها و لغزش‌ها را تقسین می‌کنند به سایر اجزای تلبه‌ها
توسط طول و قطر غلتک کنترل می‌شود. ایجاد ورق نسین بر اساس بخش مسدود
مجاز روی بتن و سختی لازم برای توزیع یکنواخت نیروی و لغزش تلبه‌ها می‌شود.

بعد از آن اجزای مختلف از زیرین و بالائی طوری تعیین می شود که طول و عرض شان در حاس
کامل با علت ها سازگارند.



خط تأثیر ●
effect line

در سازه های همین استایلی، خطوط تأثیر برای تمام توابع به صورت خط مستقیم می باشند. برای
همین سازه های خطی خطوط تأثیر را می توان توسط یکی از روش های زیر ترسیم نمود:

روش مولر پرسلو = ابتدا ابتدا عامل مربوط به نیروی داخلی خواسته شده در سازه را

حذف می کنیم. مثلاً برای رسم خط تأثیر عکس العمل قائم تکیه گاه گیردار عکس العمل قائم را حذف
می کنیم در این صورت تکیه گاه گیردار علتی می شود.

2- تعیین مکان و امدار در محل عبور دقت در جهت مثبت بردسازه اعمال می کنیم مثلاً برای

رسم خط تأثیر عکس العمل قائم تکیه گاه گیردار، تکیه گاه علتی را باید واحد به سمت بالا جا بیا

می کنیم در این محل چون سازه همین است با حذف یک عمل درونی ناچاریدار شده و با

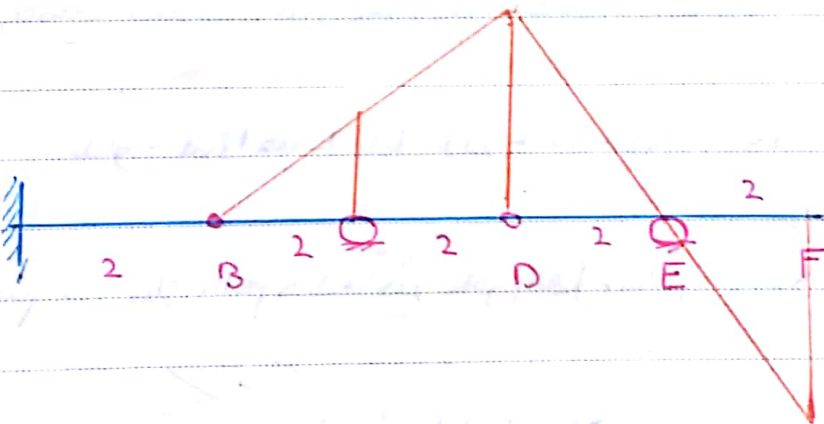
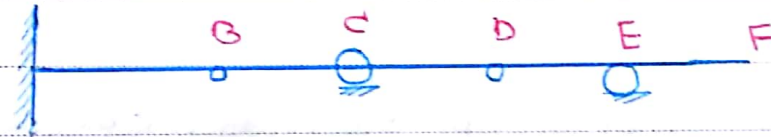
احمال کوچکترین نیرو تقبیر شکل می دهد

3- وضعیت تقبیر شکل سازه در این حالت ها منطبق با آخر صیر مورد نظر است.

مثال 1

بیر نشان داده شده دارای دو مفصل داخلی در B و D است خط تأثیر نیروی عکس العمل

یکه خاصی در C را رسم

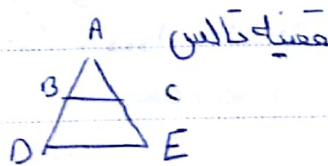


$$\frac{2}{2+2} = \frac{1}{x} = 2$$

مفاصل داخلی نقاط عطفند

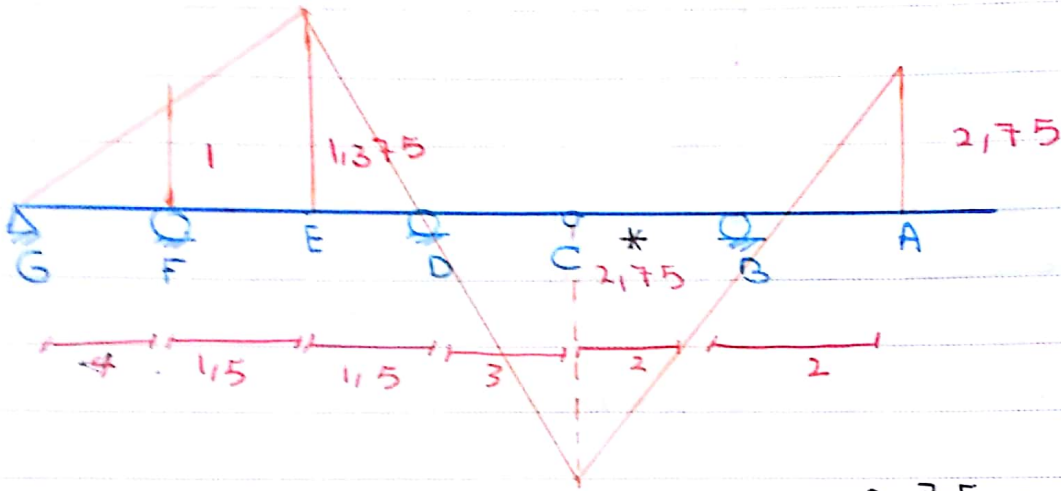
$$\frac{AB}{AD} = \frac{BE}{DE}$$

تکلیفها با نقاط عبورند



مثال 2) اگر بار متمرکز متساوی میزان 24 ton از روی سیرزید عبور کند حداکثر عکس العمل تکیه

F چقدر است؟



$$\frac{4}{5.5} = \frac{1}{x} \rightarrow x = 1.375$$

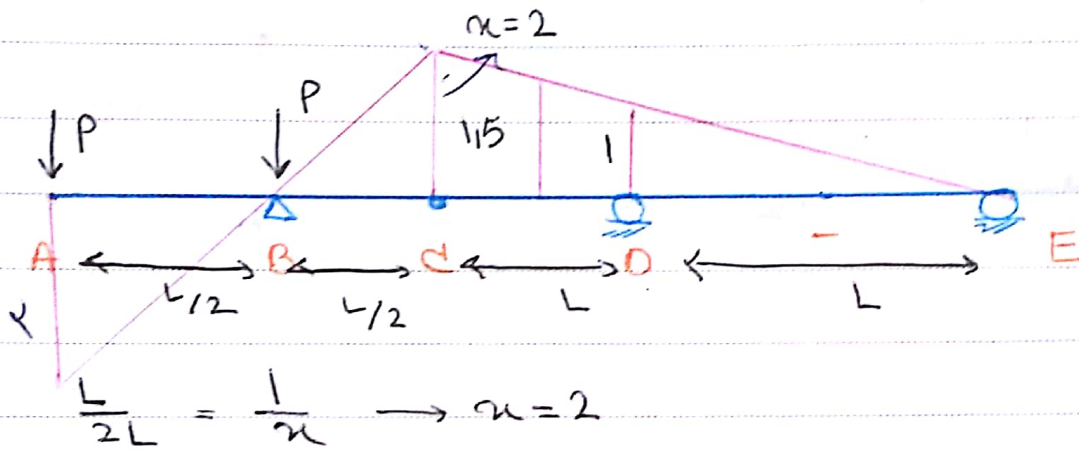
$$* 2.175 \leftarrow 2 \times 1.375$$

↓
1.5 دو برابر شده ← 3 پس

چون تسلیح صاف است و بار متمرکز است پس ارتفاع برابر

$$RF = 2.175 \times 24 = 66 \text{ ton}$$

مثال 3) در سازه زیر اگر دو بار متمرکز P به فاصله $\frac{L}{2}$ از نقطه A باشد نقطه E حرکت می کند مدارک عکس العمل D هو قرار است؟



$$A \text{ روی } P = 2P + 0P = 2P$$

$$B \text{ روی } P = 0P + 2P = 2P$$

$$C \text{ روی } P = 2P + 1.5P = 3.5P$$

$$D \text{ روی } P = 1.5P + 1P = 2.5P$$



● پارہای وارد بریل

بارہای وارد بریل 3 دستہ هستند:

1- بارہای قائم (ثقلی) ←

2- بارہای جانبی (افقی) ← جاد، زریہ، فشارخاک، دندارمبغات

3- بارہای خود برنشی

- بارہای قائم = شامل بارہای مرده، زنده و موارد مشابه می باشند که در امتداد ثقل اند

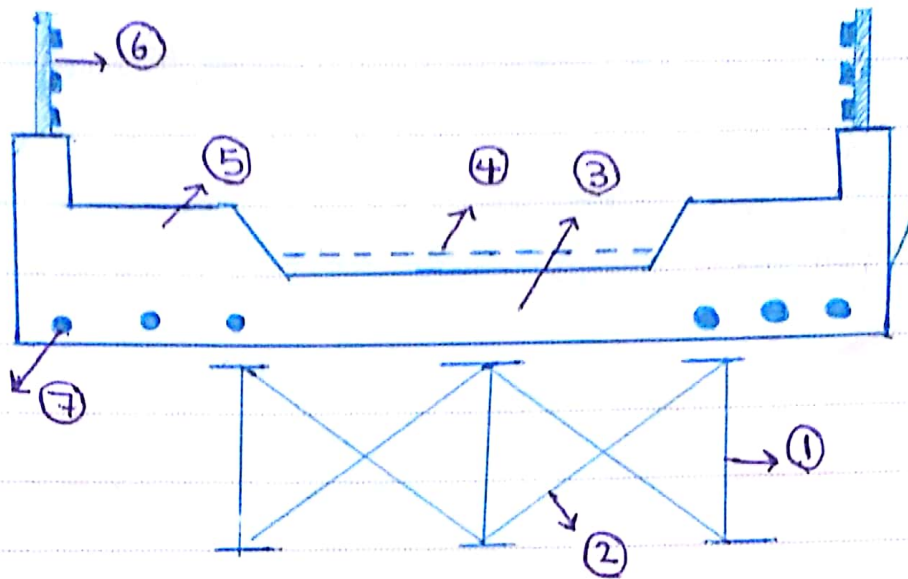
خموده و عرش و پایه های بل را تحت تأثیر قرار می دهند. این بارها حالت بر طرای عرش می باشند

و از طریق عرش به پایه ها اعمال می شود.

الف) بارہای مرده: شامل وزن افلام زیر می باشند:

- 11 خیرها
- 12 دیافراگم ها
- 13 دال بینی
- 14 سفالت
- 15 انفافه فنخامتا

- 16 زرد دما
- 17 خنما آشمیری



برای محاسبه بار مرده نیاز به وزن مخصوص مصالح داریم

- بارهای جانبی = شامل بارهایی از قبیل بار باد، زلزله، فشار جانبی خاک، نیروی

گیرباز مردز، نیروی ترمز که بر عرشه و پایه های میل تأثیر می گذارند و عامل اصلی مقاومت در

مقابل آن ها، پایه ها می باشند.

- بارهای خودگردشی = شامل اثر دما، خزش، تغییر طول ناشی از ریش تنیدگی و

موارد مشابه می باشند که می توانند باعث ایجاد تغییر شکل در تمام بخش های سازه می گردند.

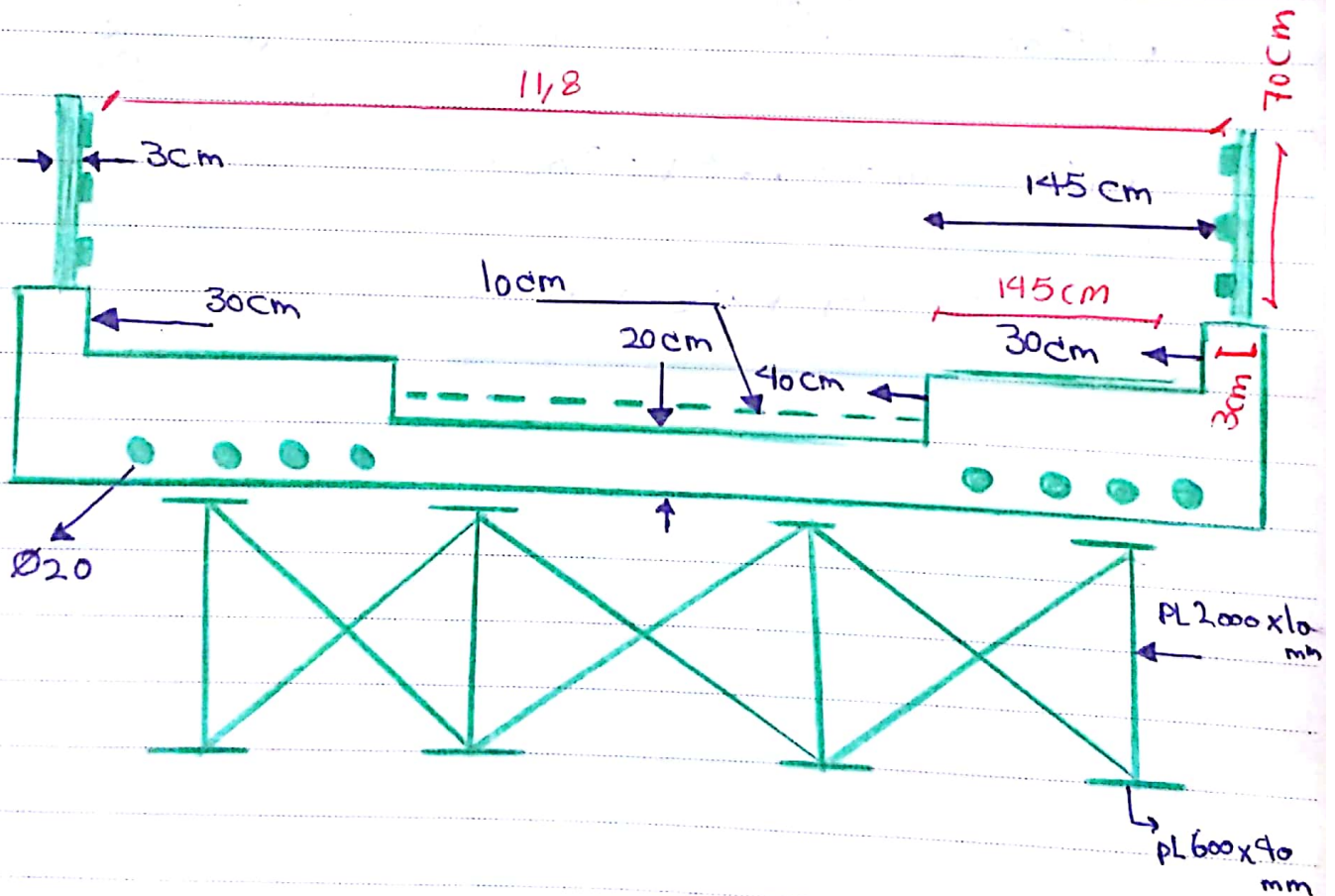
● وزن مخبره‌ها چیده مصالح بر حسب $\frac{t}{m^3}$

بتن = 2.4 و آلومنیوم = 2.8 و چدن = 7.2 و فولاد = 7.85

دستگاه و اساس مترالم = 1.9 و چوب = 0.8 و بتن مسلح = 2.5

اسفالت = 2.2 و قلوه سنگ = 2.25 و دستگاه و اساس غیر مترالم = 1.6

مثال) وزن یک متر طول از عرشه پل نشان داده شده را محاسبه کنید.



دیباغزوم

$$A = (200 \times 1 + 2 \times 60 \times 4) = 680 \text{ cm}^2$$

نیم لنگه

$$A = 680 \times 1,1 = 748 \text{ cm}^2$$

$$W = 748 \times 7850 \times 10^{-4} = 587,18 \text{ kg.m}$$

$$W = 4 \times 587,18 = 2348 \text{ kg.m}$$

$$W = 0,1 \times 2348 = 235 \text{ kg.m}$$

وزن کل از 1% دیباغزوم

$$W = 11,8 \times 0,2 \times 2500 + 2(1,75 \times 0,1 + 0,3 \times 0,3) \times 2500$$

وزن سرب
وزن مس
وزن آلومینم
وزن کربن
وزن گوگرد

$$W = 0,7 \times 0,3 \times 7200 =$$

$$W_t = W_1 + W_2 + W_3$$

● زلزله

$$F = C \cdot W$$

دینروی جانبی در زمان زلزله از رابطه زیر بدست می آید.

$$F = \text{دینروی جانبی زلزله}$$

W = وزن مردهی سازه میل

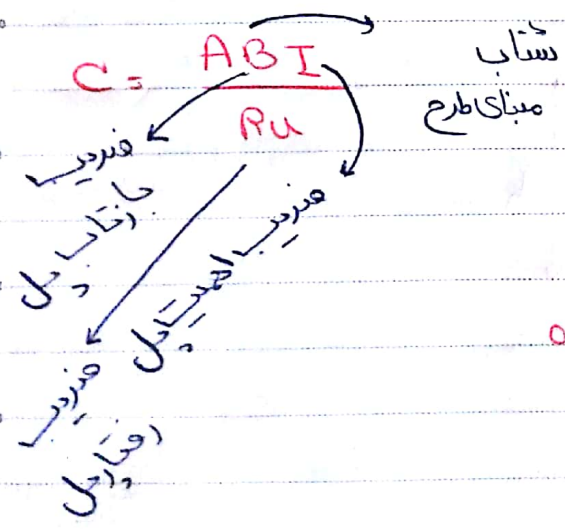
C = ضریبی است که برای استرابطه زیر تعریف می شود.

الف) بل جایی که پایه های آن ها بر روی سئالوده های گسترده قرار دارند و $C = 0.15$

ب) بل جایی که پایه های آن ها بر روی سئالوده گسترده و قرار دارند و زمین محل مدانند دارای

ظرفیت باربری معادل 4 kg/cm^2 باشد. $C = 0.15$

ج) بل هایی که پایه های آن ها بر روی سطح قرار دارند. $C = 0.2$



I ضریب اهمیت است

ضریب اهمیت راه اصلی = 1 راه فرعی = 0.8

$$0.6 \ll B = 2.5 \left(\frac{T_0}{T} \right)^{\frac{2}{3}} \ll 2.5$$

مقدار B ←

زمان تناوب اهلی نوسان

دل بر حسب ثانیه

← T₀

0.4	←	1	در زمین نوع
0.5	←	2	
0.7	←	3	
1	←	4	

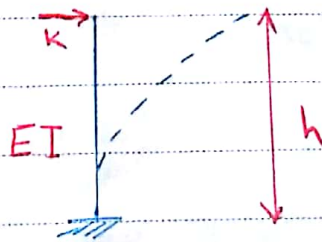
مقدار T ←

زمان نوسان اهلی دل همان رابطه زیر بدست می آید:

$$T = 2\pi \sqrt{\frac{m}{kg}} = 2\pi \sqrt{\frac{m}{k}} = 0.21 \sqrt{\frac{m}{k}}$$

← نسبت نعل
 ← نسبت جابجایی دل
 ← وزن کمر سازه دل

$$k = \frac{3EI}{h^3}$$

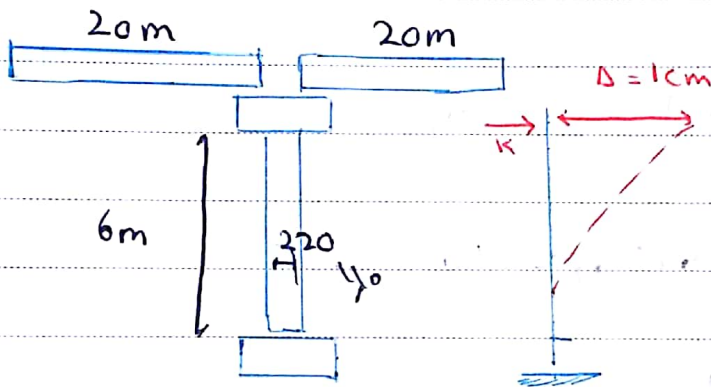


فهرست اهمیت پیل <=

1.2 ← زیاد
1 ← متوسط
0.8 ← کم

مطلوب است تعیین نیروی زلزله در امتداد عرضی برای پایه‌های میانی A مطابق شکل سوال 2

وزن مرده $16 \frac{T}{m}$ بوده و نوع زمین 1 می باشد وزن ستون و سایر ستون هر دایم $R=3, 40T$



$$C = \frac{AB I}{R_u}$$

$$B = 215 \left(\frac{T_0}{T} \right)^{2/3}$$

$$T_0 = 0.14$$

$$T = ?$$

$$T = 2\pi \sqrt{\frac{w}{kg}}$$

$$K = \frac{3EI}{h^3}$$

$$w = 16 \times 20 + 40 \times 0.25 = 370$$

$$I = \frac{\pi r^4}{4} = \frac{\pi \times 41^4}{4} = 1,15 \times 10^8$$

$$K = \frac{3 \times 211 \times 10^6 \times 1,15 \times 10^8}{6003} = 3,35 \times 10^5 \text{ kg/m}$$

$$T = 2\pi \sqrt{\frac{317 \times 10^4}{3,35 \times 10^5 \times 9,81}} = 0,215$$

$$B = \left(\frac{0,4}{0,21}\right)^{2/3} = 3,85 \text{ غ.ق.ق}$$

$$B = 2,5$$

$$c = \frac{0,35 \times 2,5 \times 1}{4} = 0,22$$

$$F_1 \text{ سر } = 0,22 \times (16 \times 20) = 70,40$$

$$F_2 \text{ ستون} = 0,22 \times 40.000$$

$$F_3 \text{ سر} = 0,22 \times 40.000$$