



دوره: ۸۱۴

روش های ساخت، فناوری های نوین اجرایی ساختمان

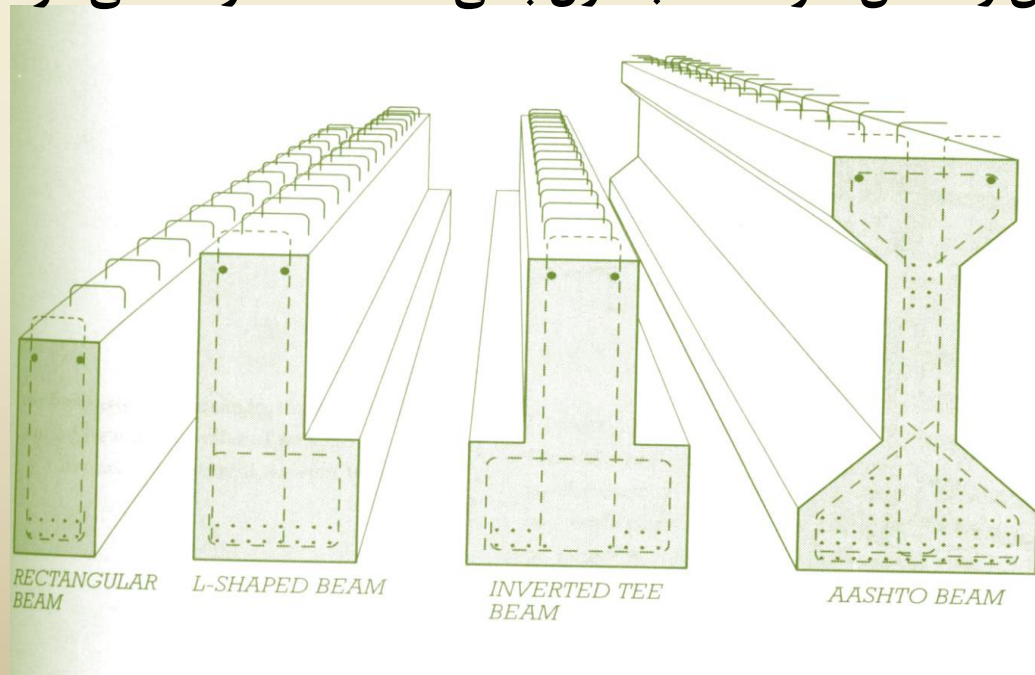
و جزئیات اجرایی

مدرس: حسین زنوزی

مکان: دانشگاه تبریز، دانشکده عمران

محصولات بتنی پیش ساخته

قطعات بتن پیش ساخته شامل قطعاتی هستند که در کارخانه و یا در کارگاه قالب بندی شده آرماتور بندی و بتن ریزی گردیده و سپس به عمل آمده و در سازه مورد نظر بکار برده می شوند. محصولات بتنی پیش ساخته شامل انواع سقفها، تیرها، ستونها، دیوارها، تراورس راه آهن، لوله ها، جداول بتنی، Box ها و ... می گردد.



- مزایای قطعات بتنی پیش ساخته

- ۱- از آنجائیکه بتن ریزی در خارج از محل ساختمان انجام می گیرد دیگر نیازی به مکانهای اضافی برای انبار کردن مصالح مانند سیمان و آرماتور نخواهیم داشت ضمناً به تجهیزات جانبی دیگر جهت آرماتور بندی و قالب بندی نیازی نخواهیم داشت. اختلاط بتن نیز معمولاً به صورت دقیق نسبت به بتن درجا انجام می گیرد.
- ۲- تولید انبوه قطعات هزینه ها را کاهش می دهد. با توجه به اینکه قالب های کارخانجات بتن پیش ساخته دارای هزینه نسبتاً بالایی هستند هزینه تولید قطعات بایستی روی هزینه قالب ها سرشکن شده و از لحاظ اقتصادی توجیه اقتصادی پیدا کند.
- ۳- اسکلت بندی را می توان در شرایط جوی نامناسب نیز انجام داد. این مسأله باعث ایجاد برنامه ریزی در اجرای نقشه شده و به پیشرفت عملیات ساختمانی کمک زیادی می نماید و این نکته برای پیمانکاران حائز اهمیت می باشد چرا که تأخیر در انجام تعهدات پیمانکار مستلزم جرائم نقدی یا غیر نقدی می باشد.
- ۴- بطور کلی عملیات اسکلت بندی ساختمانهای پیش ساخته را می توان با استفاده از کارگران نیمه ماهر انجام داد حتی با یک سری آموزشهای کوتاه مدت می توان افرادی ماهر در این زمینه تربیت نمود.
- ۵- با استفاده از پانل های پیش ساخته بتنی می توان دهانه های نسبتاً بزرگتری را نسبت به روشهای معمول بتن درجا پوشش داد (سقف های تیرچه بلوک، دالها، سیستم تیر و ستون و ساختمانهای صنعتی)
- ۶- قطعات مختلف بتن پیش ساخته را می توان در کارخانه و یا حتی در کارگاه تحت آزمایش قرار داد و از قدرت باربری آنها مطمئن شد. این در حالی است که در قطعات بتنی درجا این روشها کاربردی نداشته و اجباراً بایستی از یک سری ابزار که معمولاً دارای هزینه های بالایی هستند استفاده نمود و مقاومت بتن سخت شده را بدست آورد. این روشها شامل آزمایشات مخرب و غیر مخرب بتن سخت شده می باشد که در حالات مختلف انجام می پذیرد.

- معایب قطعات بتنی پیش ساخته

- ۱- طراحی ساختمانهای پیش ساخته سیستمی نسبت به ساختمانهای موردی از انعطاف پذیری کمتری برخوردار است هر چند ممکن است سیستم های بسیار متنوعی در اختیار طراحی باشد .
- ۲- برای مستقر کردن قطعات به ماشین آلات مختلف مثل بالابرهای مکانیکی و انواع جرثقیل ها احتیاج است و این سبب بالا رفتن هزینه های کلی قرارداد می گردد . معمولاً در مقایسه با سازه های بتنی درجا قطعات پیش ساخته به ماشین آلات بزرگتر و دقیق تری نیاز دارند .
- ۳- اتصالات قطعات پیش ساخته می تواند یکپارچگی کمتری نسبت به بتن درجا در برابر بارهای جانبی برخوردارند.

سقف های پیش ساخته بتنی

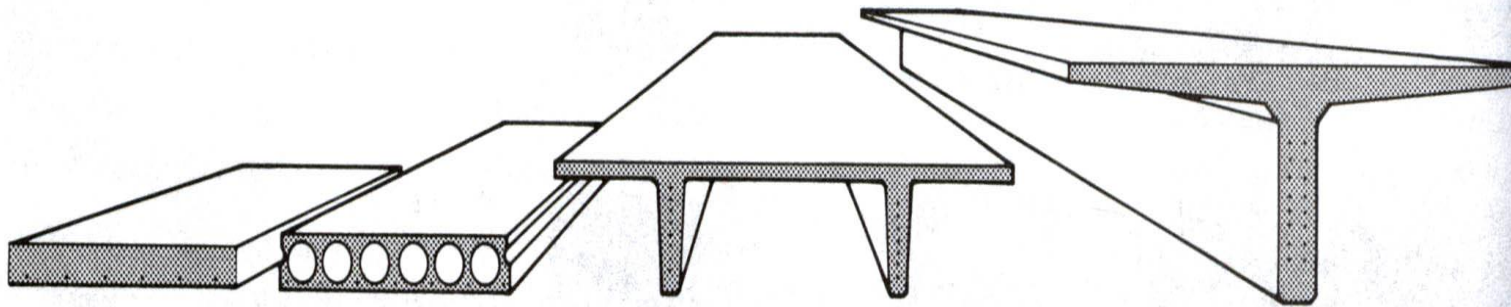
۱- دال مسطح صلب (توپر): Solid Flat Slab

۲- دال های مجوف یا سوراخ دار : Hollow core slabs

۳- سقف های T منفرد یا دوبر: Single Tee & Double Tee

۴- سقف های صنعتی پیش ساخته

۵- انواع سقف های بتنی پوسته ای پیش ساخته



SOLID FLAT SLAB

HOLLOW CORE SLAB

DOUBLE TEE

SINGLE TEE

Widths vary

2', 4', 8' wide
(610, 1220,
2440 mm)

8', 10' wide
(2440,
3050 mm)

8', 10' wide
(2440,
3050 mm)

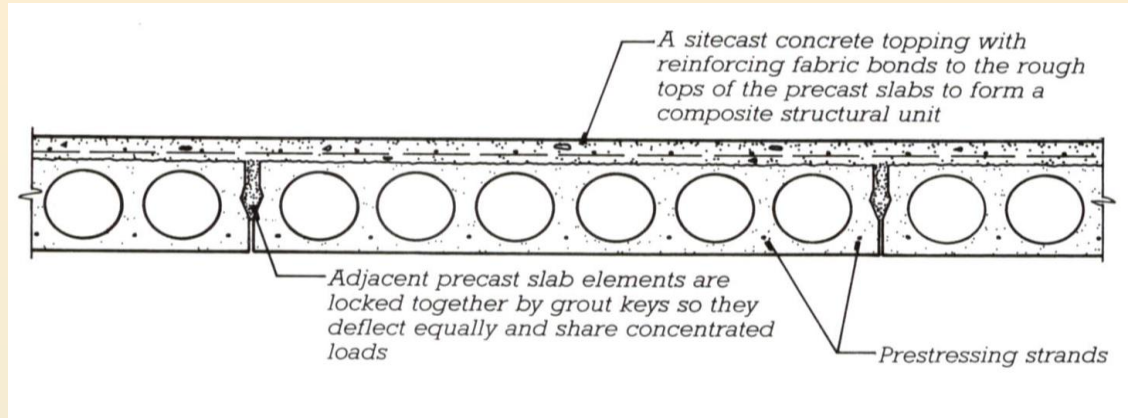
(1'4", 3'4"
some
manufacturers)

۱- دال مسطح صلب (توپر): **Solid Flat Slab**

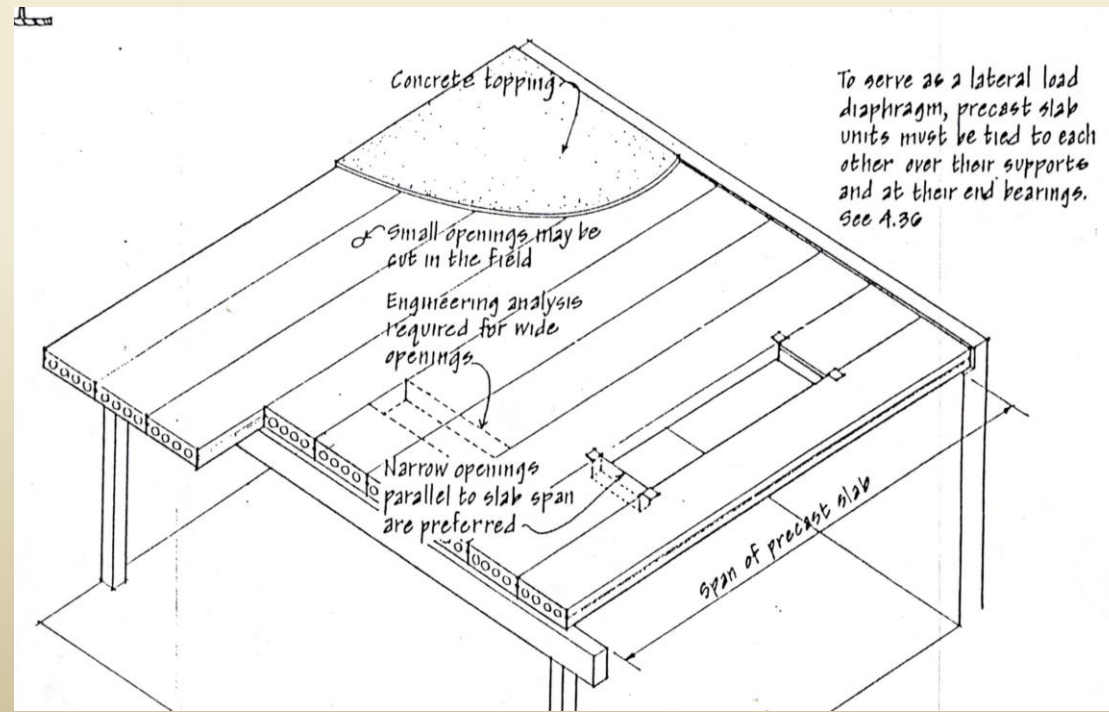
عرض این دالها در حدود ۴ تا ۸ فوت (۱/۲ الی ۲/۴ متر) می باشد و طول این قطعات تا ۳۰ فوت (۹متر) ممکن است برسد بر اساس میزان بار وارده و همچنین محدودیتهای موجود در مورد تغییر شکل این دالها می توان دهانه های مختلف را برای این سیستم انتخاب نمود .

۲- دال های مجوف یا سوراخ دار : **Hollow core slabs**

برای پوشش دهانه های بزرگتر و همچنین داشتن عایق بندی صوتی و حرارتی مناسب و نیز صرفه جویی در وزن بتن مصرفی می توان از این دالها استفاده نمود برای ساخت این دالها روشهای خاصی وجود دارد و بتن مصرفی عموماً در این دالها کم آب بوده و دارای اسلامپ تقریباً صفر می باشد. ضخامت این سقفها در حدود ۶~۱۲ اینچ بوده و پهنای آن ممکن است تا ۸ فوت برسد در مورد این سقفها نیز براساس بار وارده و محدودیت های موجود در مورد خیز دهانه هایی تا حدود ۴۴ فوت میتوانند پوشش داده شوند . نمونه ای از این سقف ها و نحوه ایجاد بازو باریک و عریض در شکل نشان داده شده است . **الزامات ارایه شده توسط مرکز تحقیقات بایستی مد نظر باشد. (ص ۱۵۱ کتاب)**



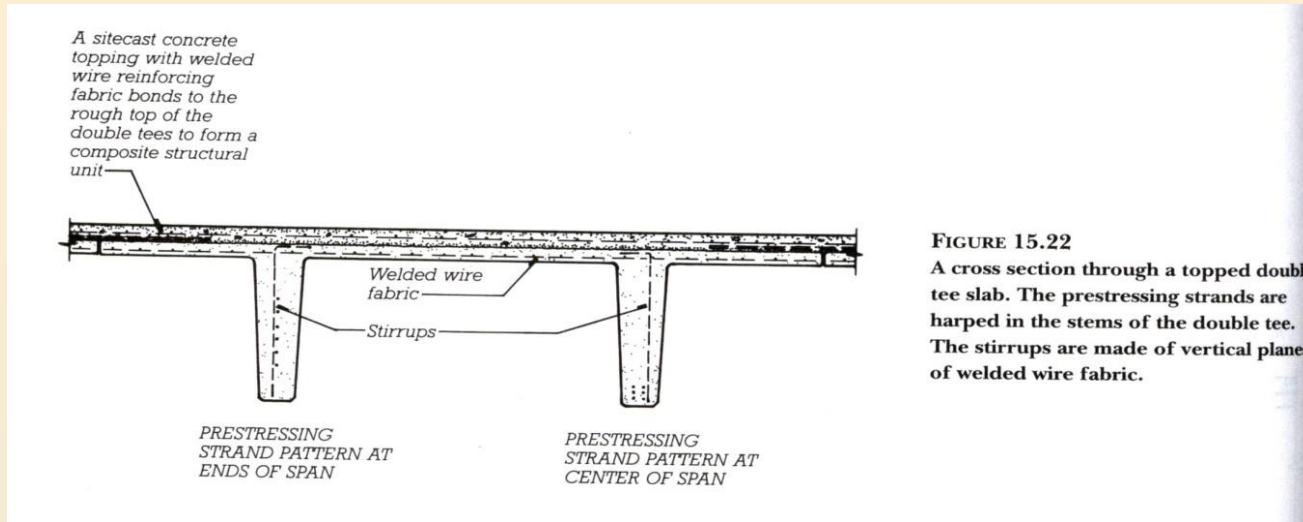
Hollow core slabs



۳. سقف های T منفرد یا مضاعف: Single Tee & Double Tee

یکی از انواع سقفهایی که به طور وسیع برای دهانه های بزرگتر مورد استفاده قرار می گیرد سقف های T شکل می باشند این سقف ها دارای ۱۲~۴۸ اینچ ارتفاع بوده و برای دهانه های تا حدود ۱۱۰ فوت به کار برده می شوند برای یکپارچه نمودن عملکرد این سقفها می توان از یک لایه بتنی (بتن مسلح) با ضخامت حداقل ۲ اینچ روی این سقف های استفاده نمود برای دهانه های بزرگتر از ۶۲ فوت این کار الزامی است معمولا سقف های T مضاعف هم برای طبقات و هم برای بامها مورد استفاده قرار می گیرد در حالی که سقف های T منفرد معمولا برای بامها به کار برده می شوند سقف های بکار برده شده در کارخانجات صنعتی نوعی از سقف های T مضاعف می باشند .

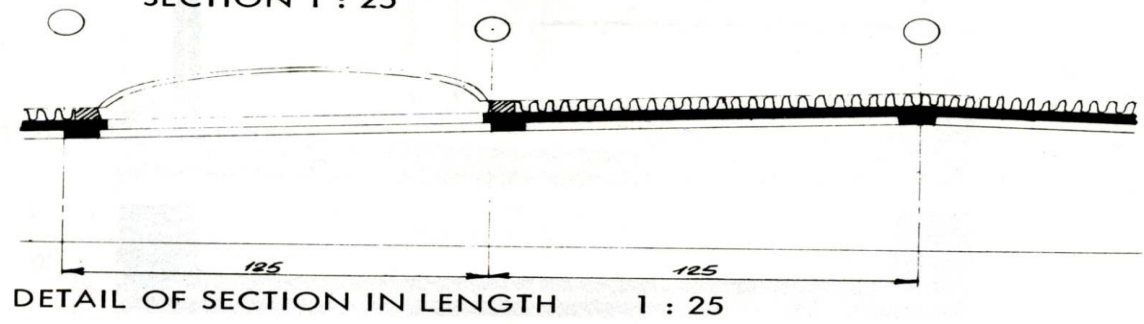
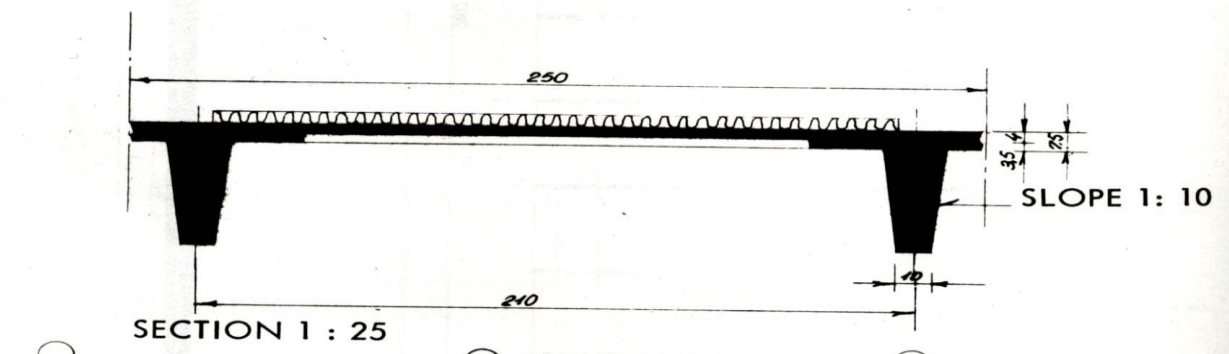
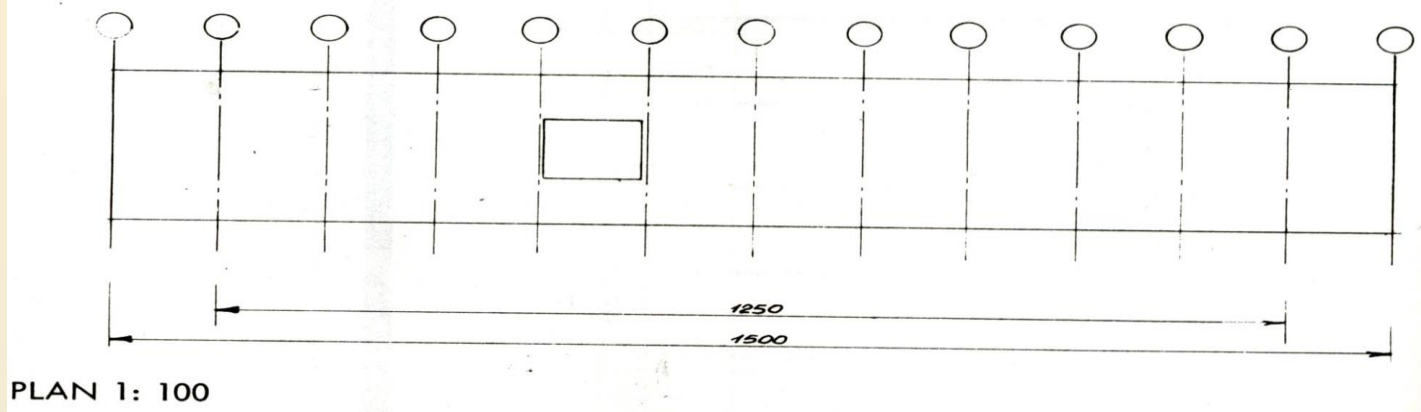
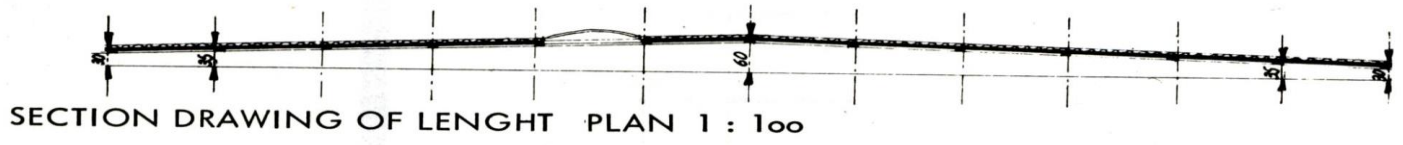


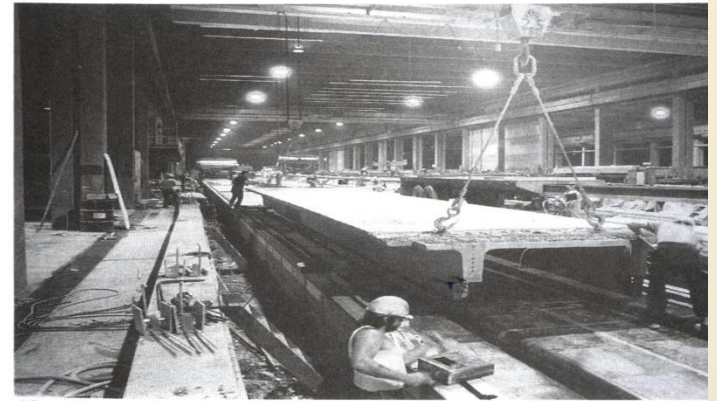
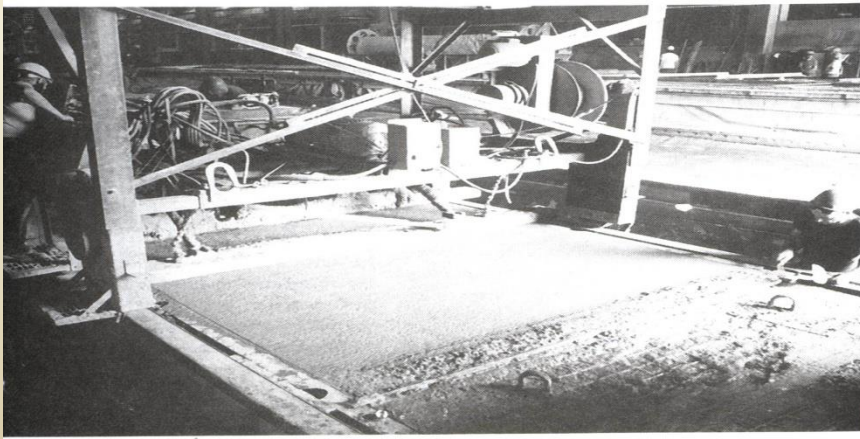
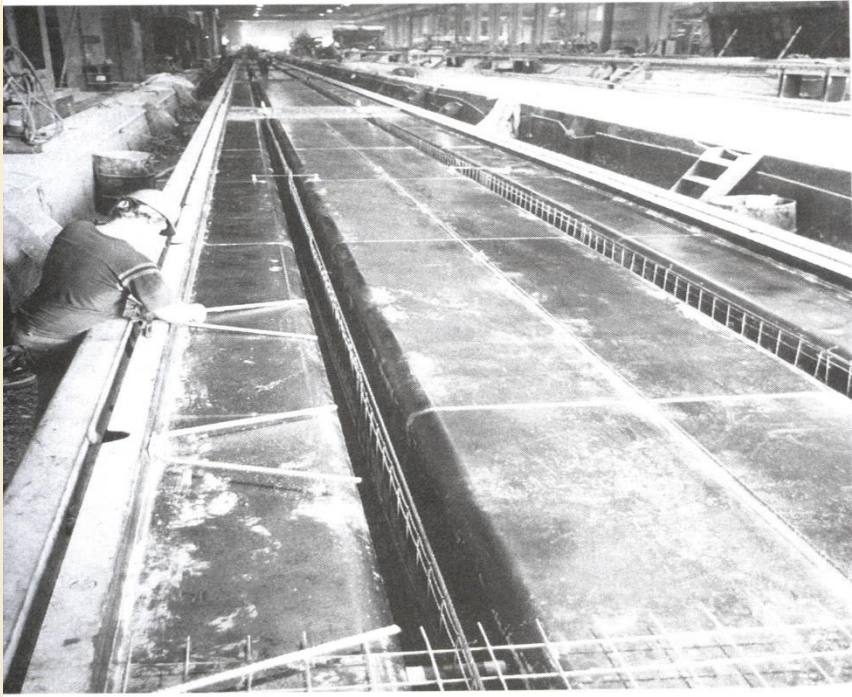


- سقف های صنعتی پیش ساخته (کارخانه ایرداک)

این نوع سقفها از نوع سقفهای T مضاعف یا دابل T می باشند و قسمت فوقانی این سقفها دارای شیبی برای زهکشی آب باران می باشد. این سقفها در انواع مختلف و در دهانه های مختلف تولید می شوند. در برخی از چشمه های این سقف ها ممکن است بازشوهایی تعبیه شده باشد. جزئیات نمونه ای از این سقفها را به دهانه ۱۵ متر و تولیدی کارخانه ایرداک را خواهیم دید .







(d)



(e)

- سقف های پوسته ای پیش ساخته

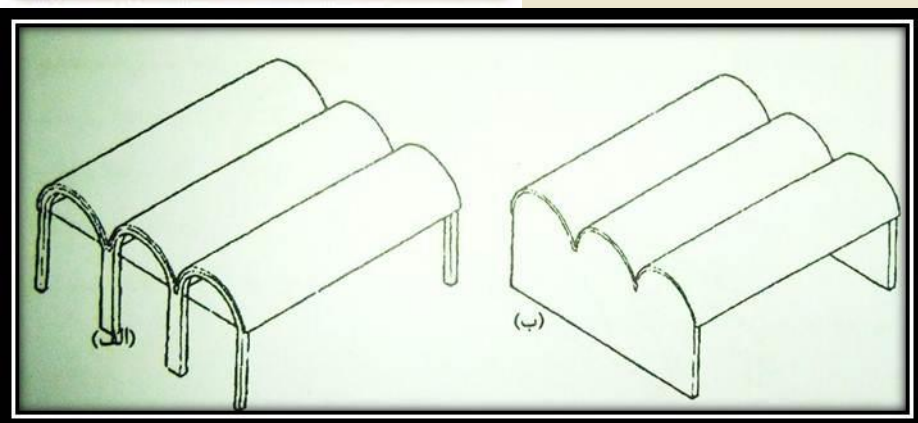
در سقف های پوسته ای از موضوعات موجود در طبیعت الهام گرفته شده

است ساختمان تخم مرغ، گردو، بادام و... نوعی پوسته هستند.

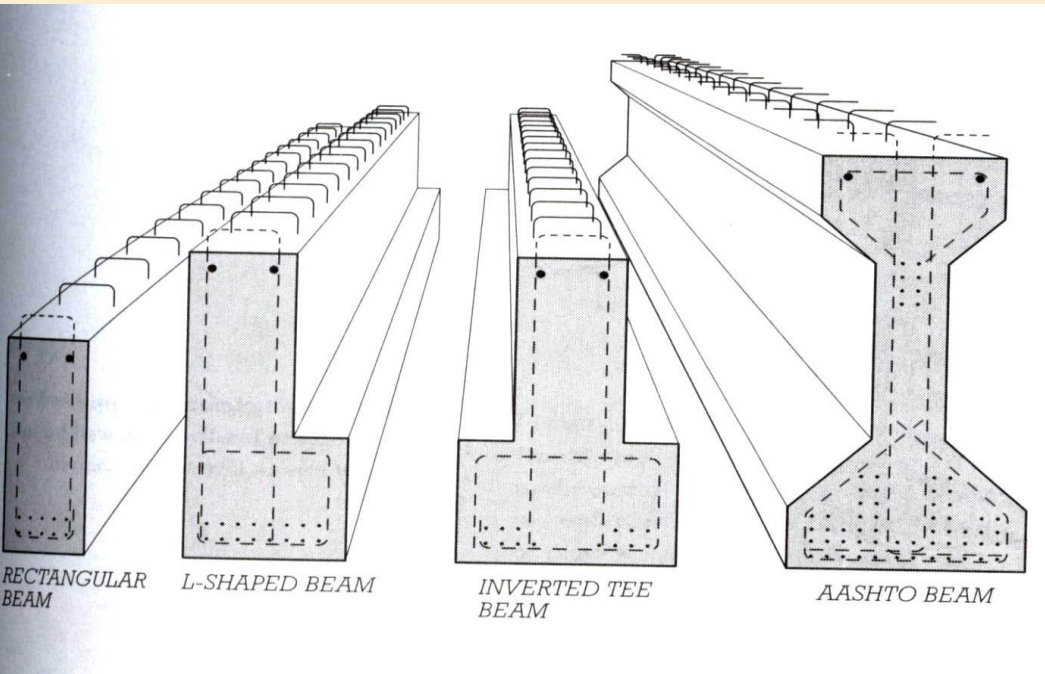
دارای انحنای یک طرفه : پوسته های استوانه ای

دارای انحنای دو طرفه : مانند سه پر (مانند دیواره سدهای بتنی دو قوسی)

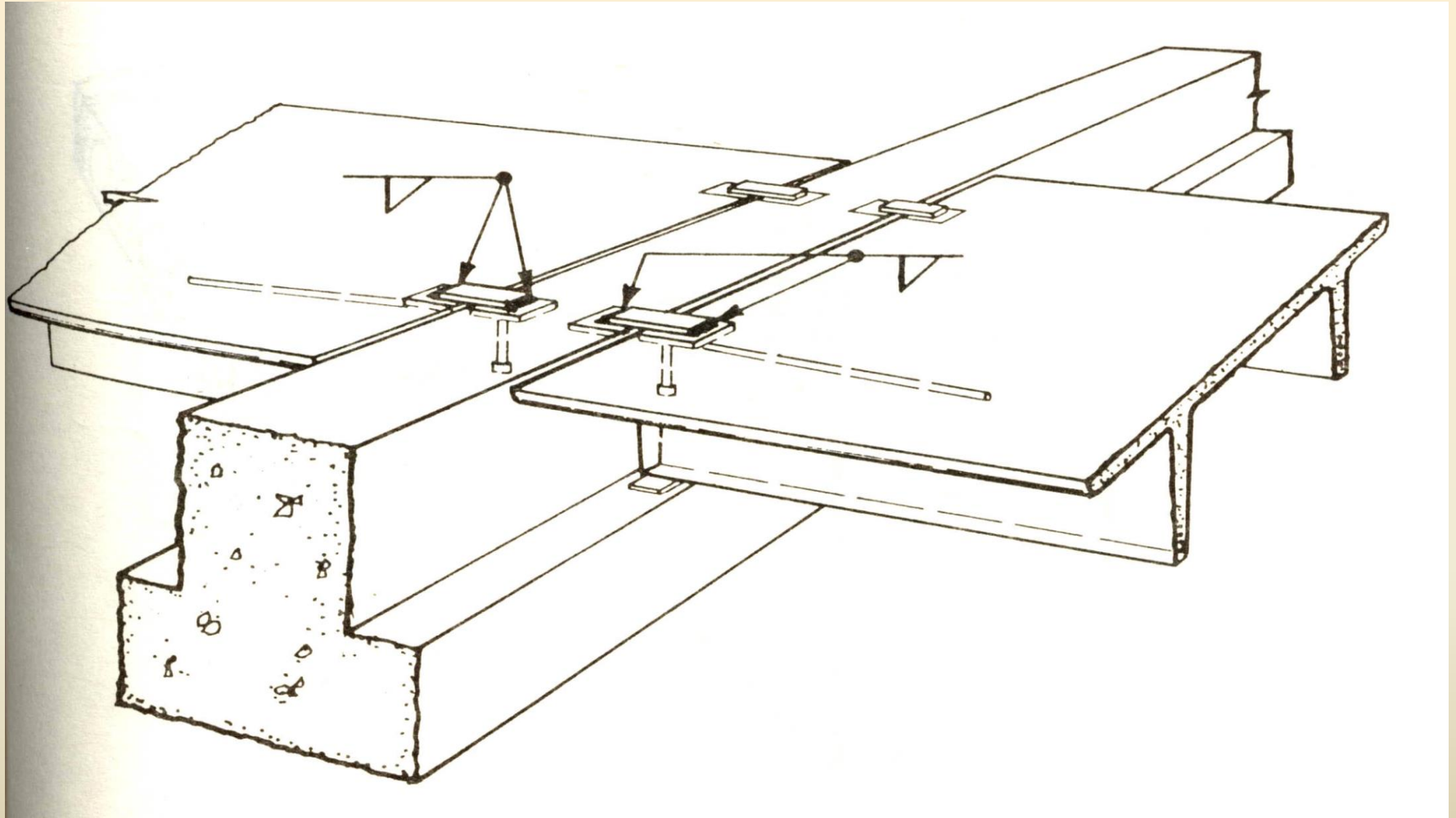
پوسته ها میتوانند در دو حالت پیش ساخته یا در جا اجرا شوند .



- تیرهای پیش ساخته بتنی



شکل این تیرها اساساً بستگی به نوع قاب بندی موجود در سازه دارد اگر عناصر طبقات و بام روی تیرها نشسته باشند آنگاه تیرهایی به شکل مستطیلی به کار می روند. برای کاهش ارتفاع تمام شده تیر یا سقف. قسمت فوقانی تیرها با قسمت فوقانی سطح طبقات هم تراز می گردد. در این حالت برای تحمل بار. تیر به شکل **L** شکل و یا **T** معکوس ساخته می شود این نوع تیرها عموماً در ساختمان سازی مورد استفاده قرار می گیرند. علاوه بر این تیرها در پل سازی از تیرهای پیش ساخته **I** شکل نیز استفاده می گردد و جزئیات کامل این تیرها در نشریه **ACI** آمده است. این تیرها می توانند دهانه هایی تا حدود **120** فوت را پوشش دهند. علاوه بر این تیرها تیرهایی نیز وجود دارند که به عنوان تکیه گاه سقف های صنعتی به کار برده می شوند.



نمونه ای از تیر های T معکوس و اتکای سقف دابل T بر روی آن مطابق شکل می باشد که در آن قسمت فوقانی تیرها با قسمت فوقانی سطح طبقات هم تراز شده است.

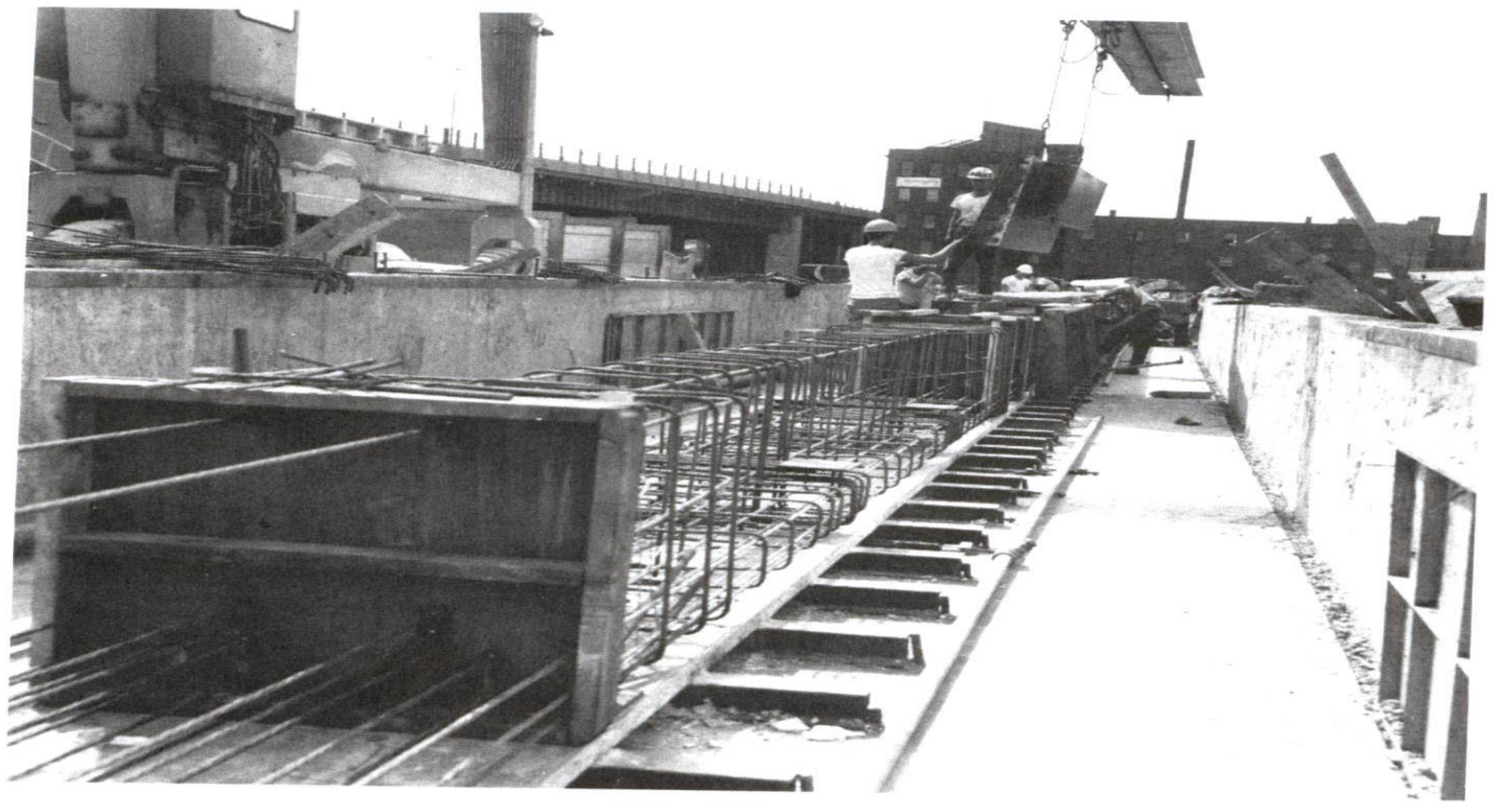


FIGURE 15.10

Workers install side forms for inverted tee beams in an outdoor casting bed. Mild steel reinforcing bars are used extensively for stirrups. (Courtesy of Blakeslee Prestress, Inc.)

- نمونه ای از قالب بندی و آرماتور گذاری تیر T معکوس:

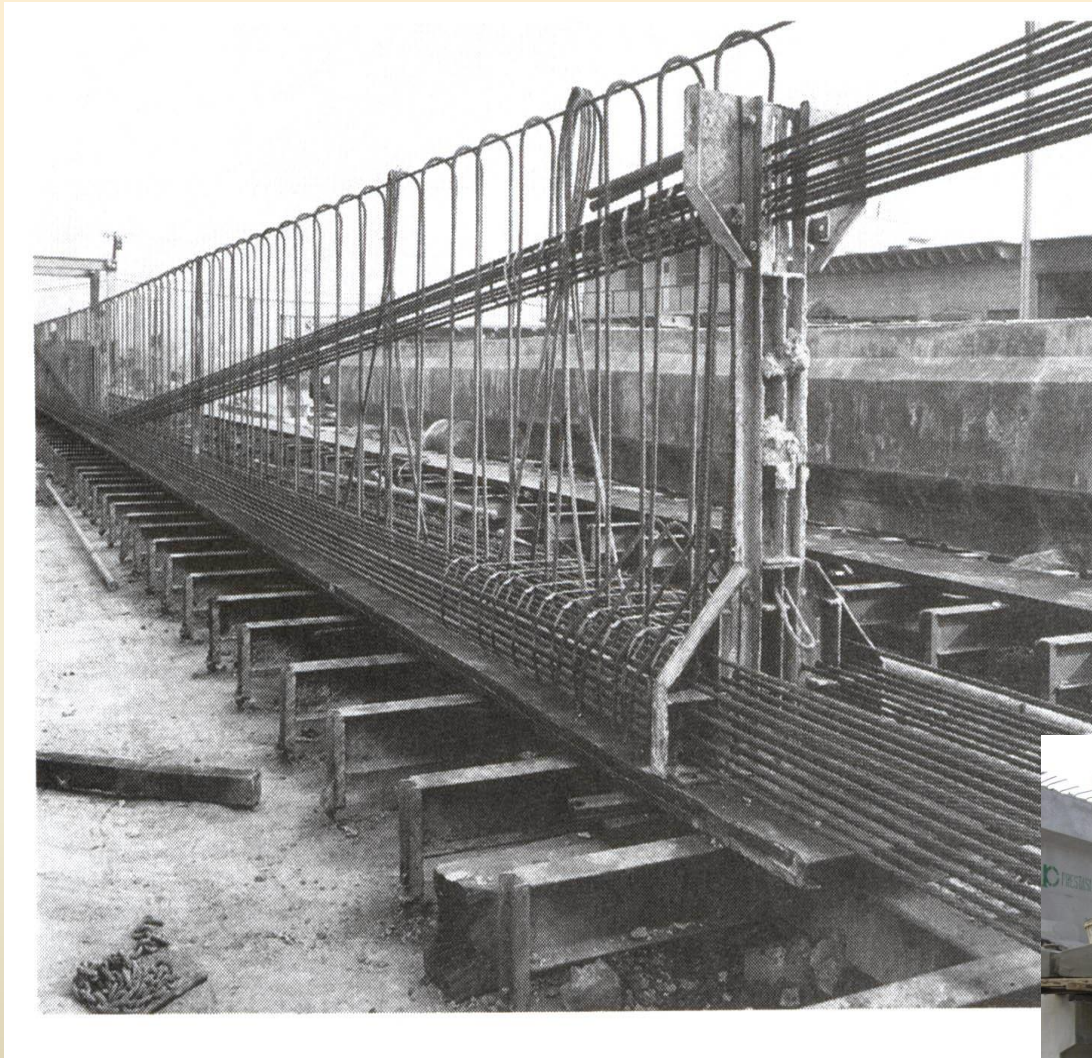


FIGURE 15.11

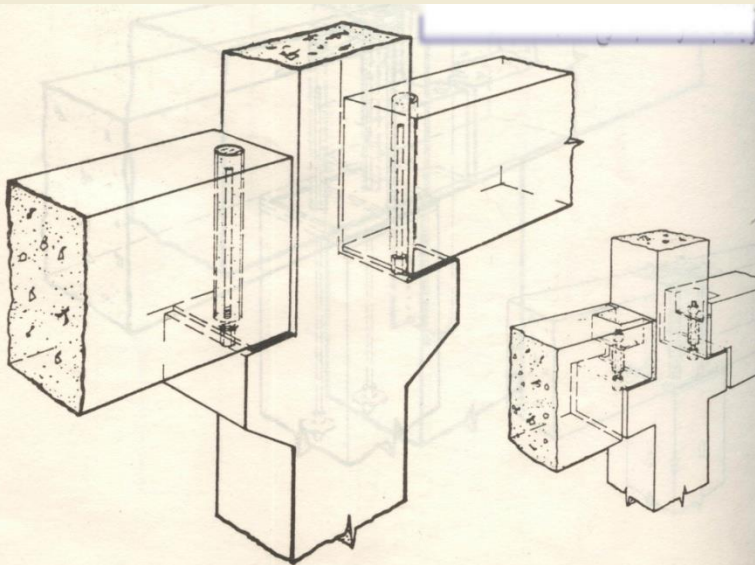
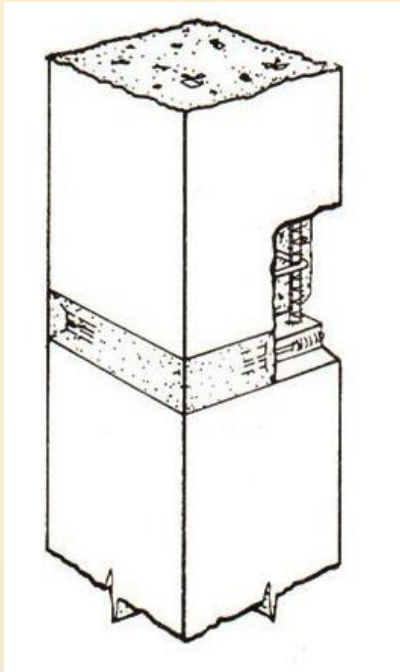
A precasting bed being readied for the pouring of an AASHTO girder. Side forms for the mold can be seen in the background to the right. The depress strands are held down in the center of the beam by steel pulleys that will be left in the concrete after pouring. The bed is long enough that several girders are being cast end to end, with the depress strands pulled up and down as required. Mild steel reinforcing bars are used for stirrups. The projecting tops of the stirrups will bond to the sitecast topping. Vertical twists of prestressing strand near the end of the girder will serve as lifting points.

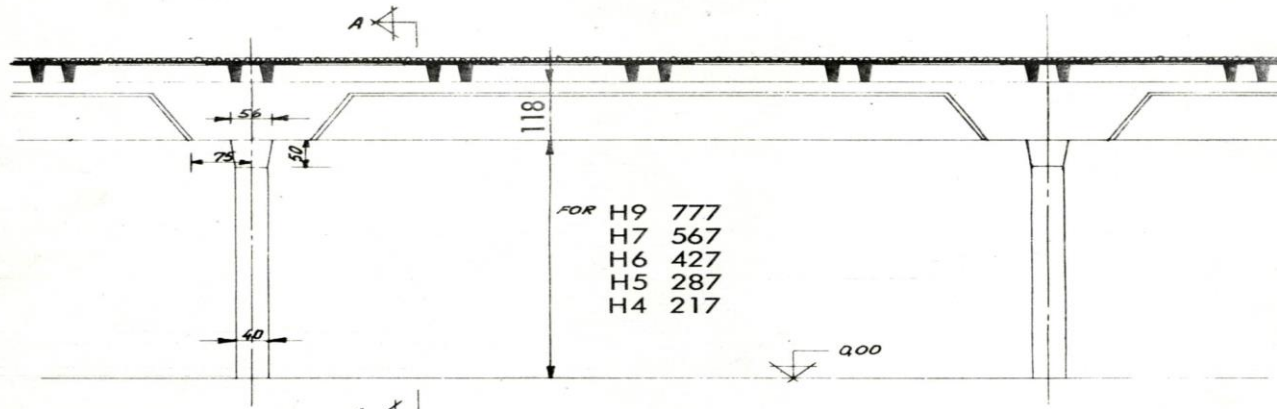


- نمونه ای از قالب بندی و آرماتور گذاری تیر I شکل :

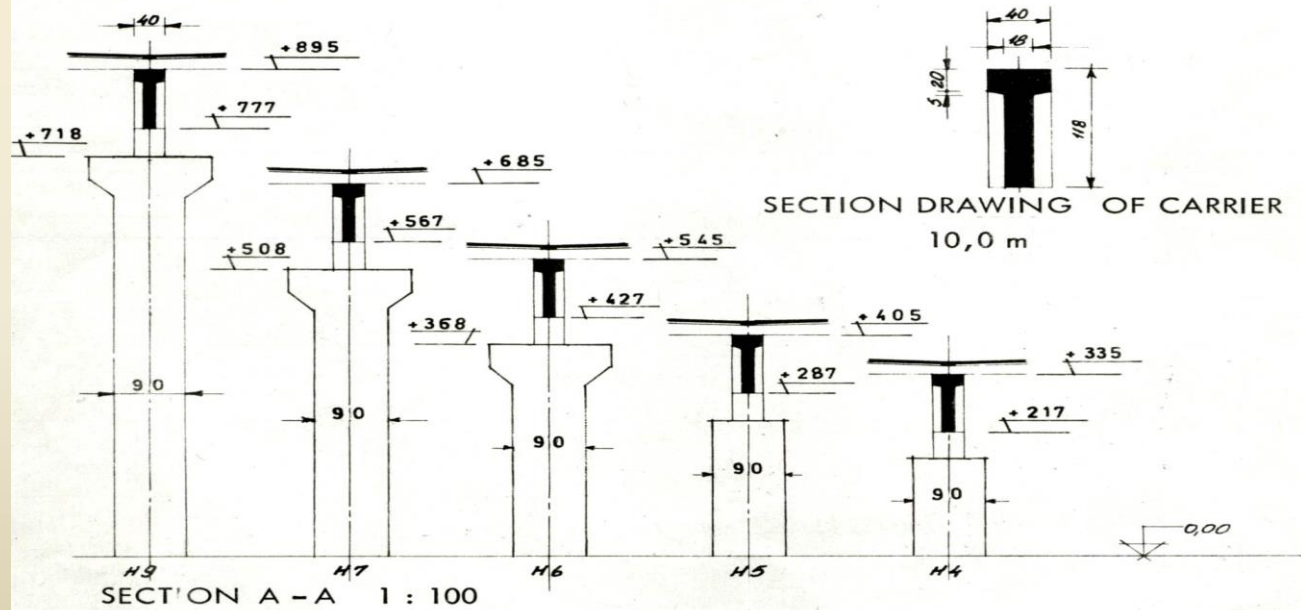
- ستونهای پیش ساخته

در صورتیکه ستون پیش ساخته برای ساختمان های يك طبقه به کار برود می توان از ستونهای منشوری شکل استفاده نمود (مقطع ثابت) در غیر اینصورت در ساختمانهای چند طبقه ستونها می توانند به صورت پیوسته و تا 4 الي 5 طبقه ساخته شوند. در ستونهای منشوري شکل تیرها روی سطح فوقانی ستون تکیه می کنند در این حالت می توان از ستونهایی با ابعاد 12*12 اینچ تا 24*24 اینچ استفاده نمود در ساختمانهای يك طبقه تیرها می توانند به صورت ممتد نیز روی ستونها قرار بگیرند. اگر ستون برای ساختمانهای چند طبقه بکار برده می شود در فواصل متناوب تکیه گاههایی در ارتفاع ستونها ایجاد می گردند تا تکیه گاه مناسبی برای تیرها یا دالها بوجود آورند این تکیه گاهها را زیرسری یا کربل (**corbel**) نیز می نامیم. برای بکارگیری ستون ها در ساختمان های با طبقات بیشتر می توان از اتصال قطعات ستون به یکدیگر استفاده نمود.





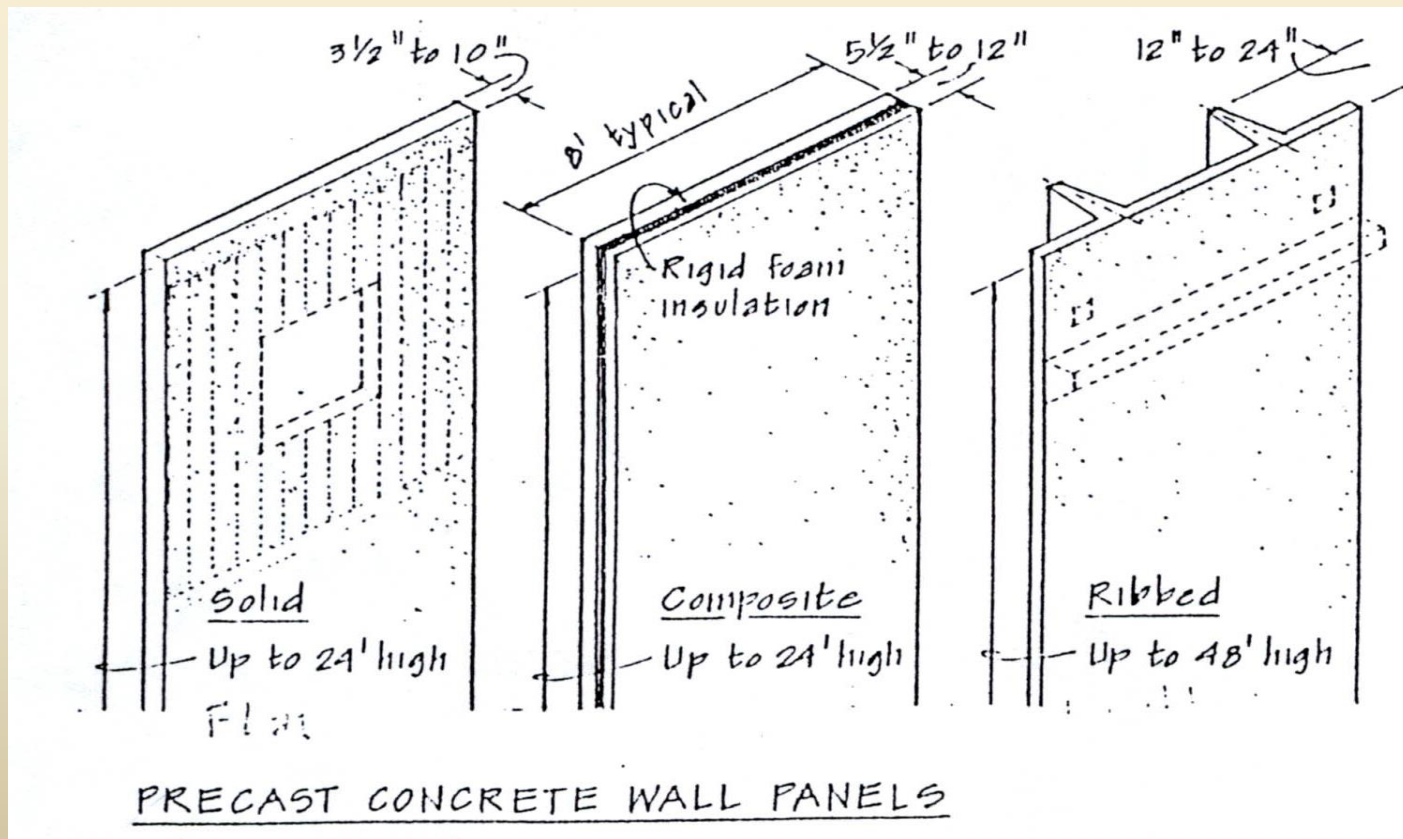
FRONT VIEW 10,0 m CARRIER 1 : 100



- دیوارهای پیش ساخته بتنی

پانل های دیوار بر حسب نیازهای معماری در شکل های مختلف ساخته شوند چهار نوع معمول این دیوارها بررسی می گردد

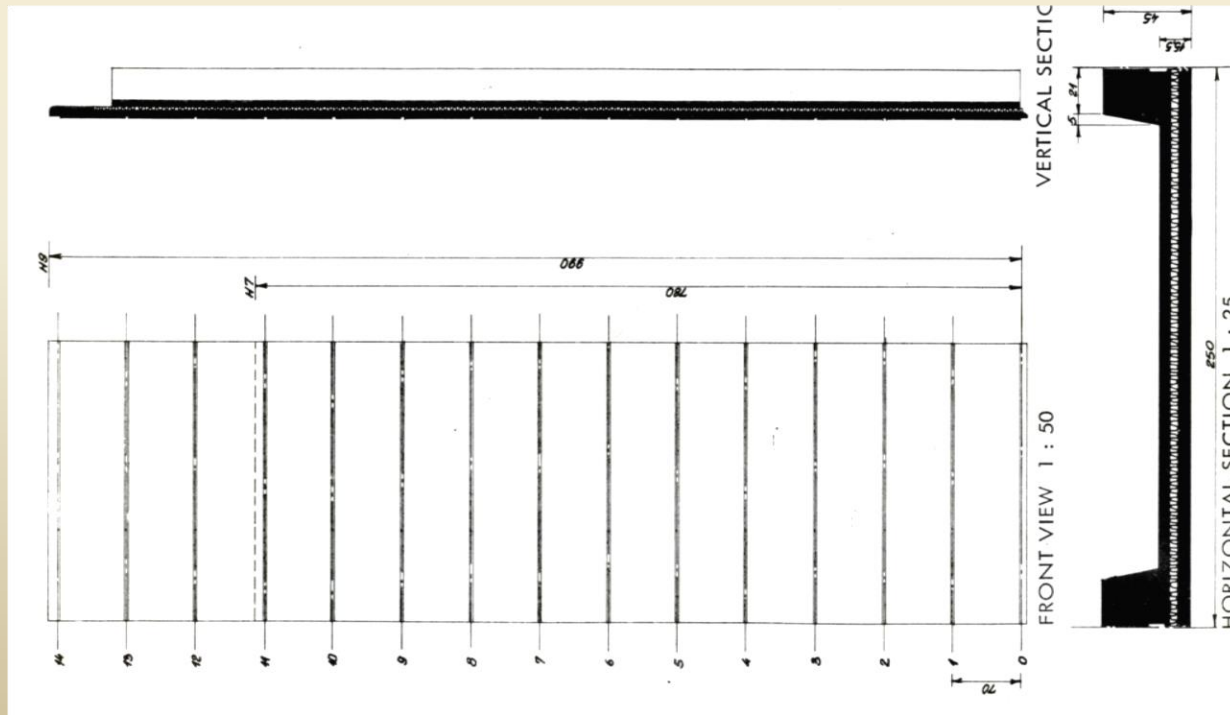
- 1- دیوارهای تخت (solid_flat) 2- دیوارهای دارای بازشو (with opening)
- 3- دیوارهای T مضاعف (Double Tee or Ribbed) 4- دیوارهای مرکب (composite)



این پانل ها برای ساختمانهای يك تا پنج طبقه طراحی می شوند و معمولا دارای پهنای 5/2 متر می باشند این دیوارها ممکن است به عنوان دیوارهای جداکننده (تیغه یا پارتیشن) و یا به عنوان دیوار باربر به کار برده شوند

دیوار نمای صنعتی

در ساختمانهای صنعتی برای دیوارهای خارجی بکار برده می شود و این دیوارها بصورت مرکب (composite) می باشند .



1- ساختار های مختلف ساختمان های بتنی پیش ساخته

قطعات مختلف ساختمانهای بتنی پیش ساخته در حالات مختلف روی هم سوار شده و مجموعه ساختمان را تشکیل می دهند. این موضوع بستگی به نوع و کاربری ساختمان مورد نظر داشته و در تعیین نوع قطعات پیش ساخته دخیل خواهد بود . بعنوان مثال برای یک ساختمان مسکونی پنج طبقه یا کمتر شاید سیستم (دیوار بتنی + سقف مجوف + پی های بتنی درجا) مناسب باشد . با اینحال برخی سیستم های متنوعی که در این زمینه موجود است مطابق شکل ها می باشد.

FIGURE 15.5
Double-tee slab elements supported on a frame of precast columns and L-shaped girders.
(Courtesy of Precast/Prestressed Concrete Institute)

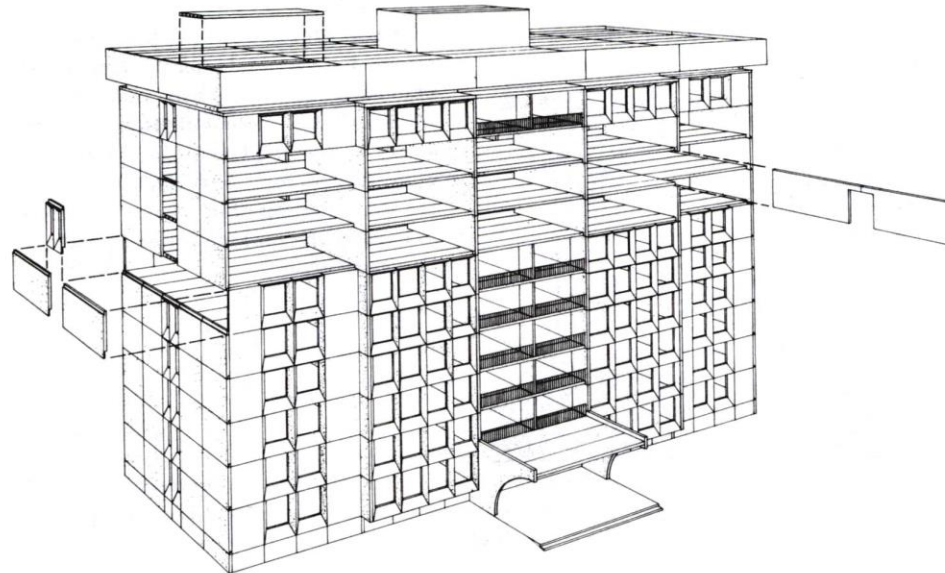
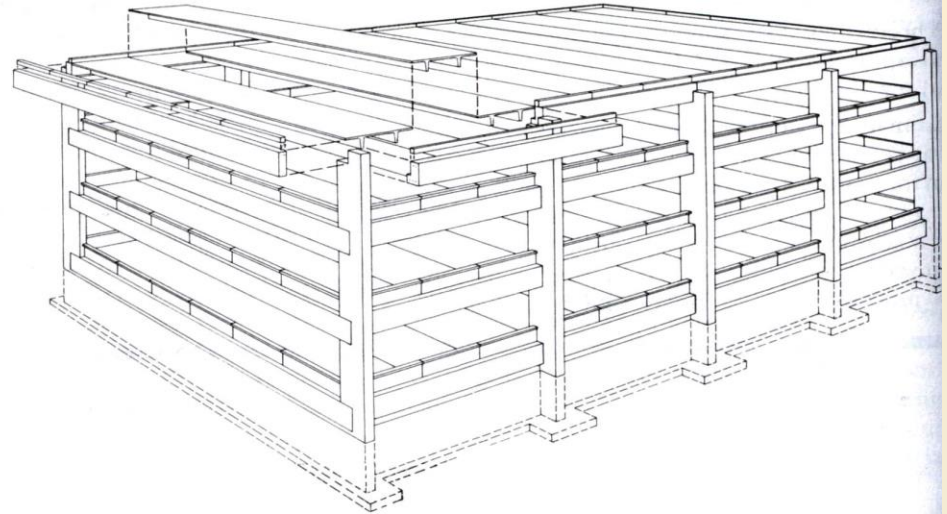


FIGURE 15.6
Hollow-core slab elements supported on precast concrete loadbearing wall panels.
(Courtesy of Precast/Prestressed Concrete Institute)



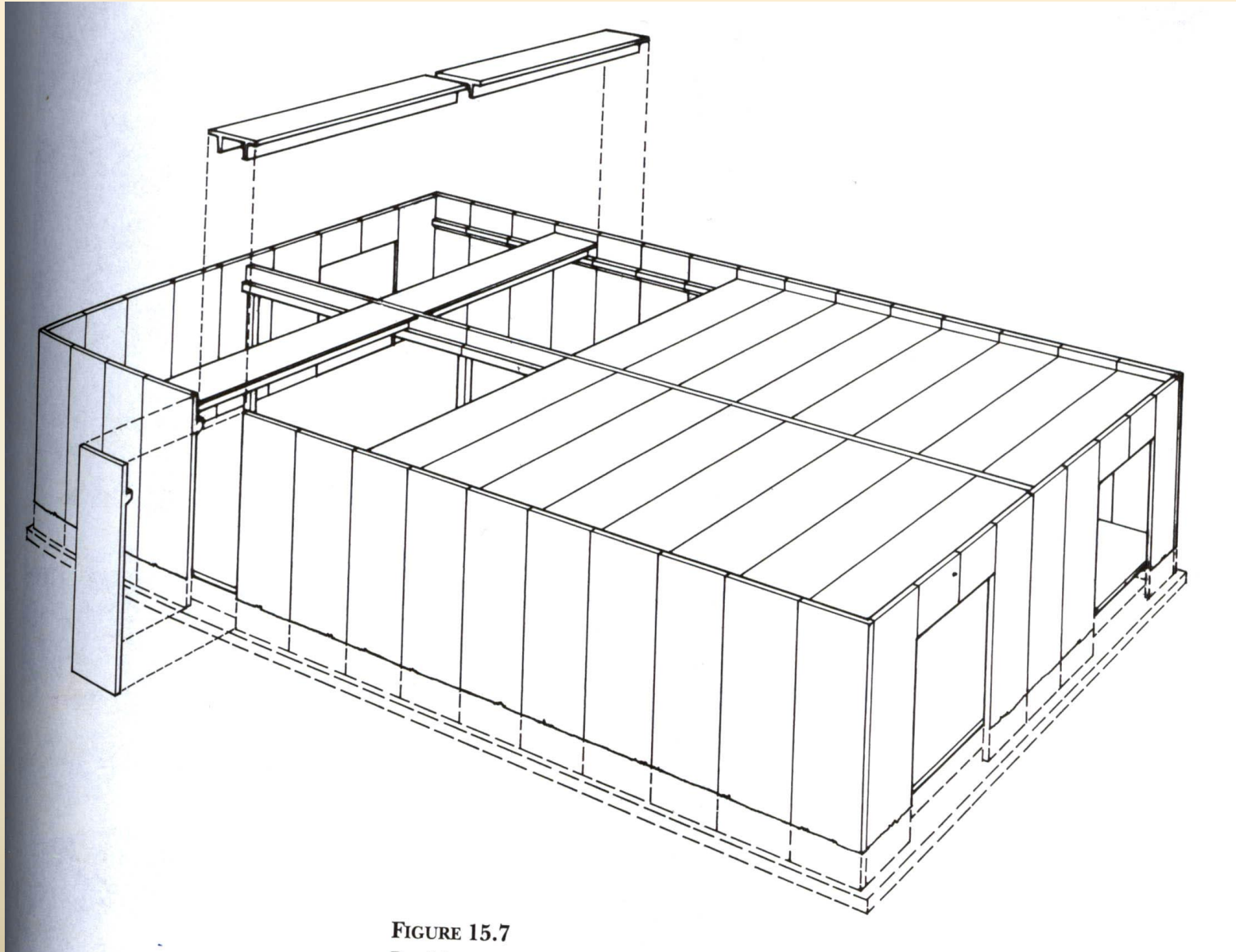


FIGURE 15.7

- سایر سیستم ها

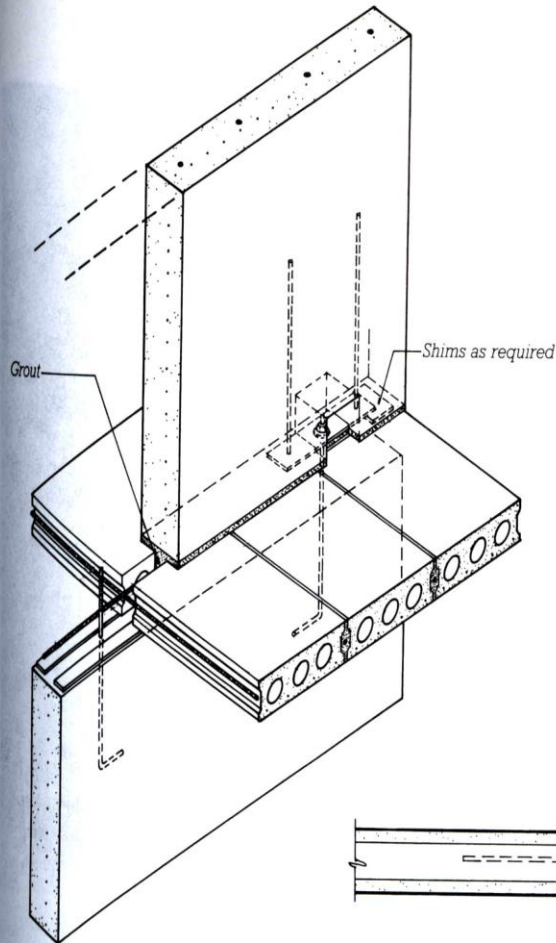


FIGURE 15.27
Typical details for slab-wall junctions in the structure shown in Figure 15.26. The reinforcing in the wall panels and the prestressing steel in the slabs has been omitted from these drawings for the sake of clarity.

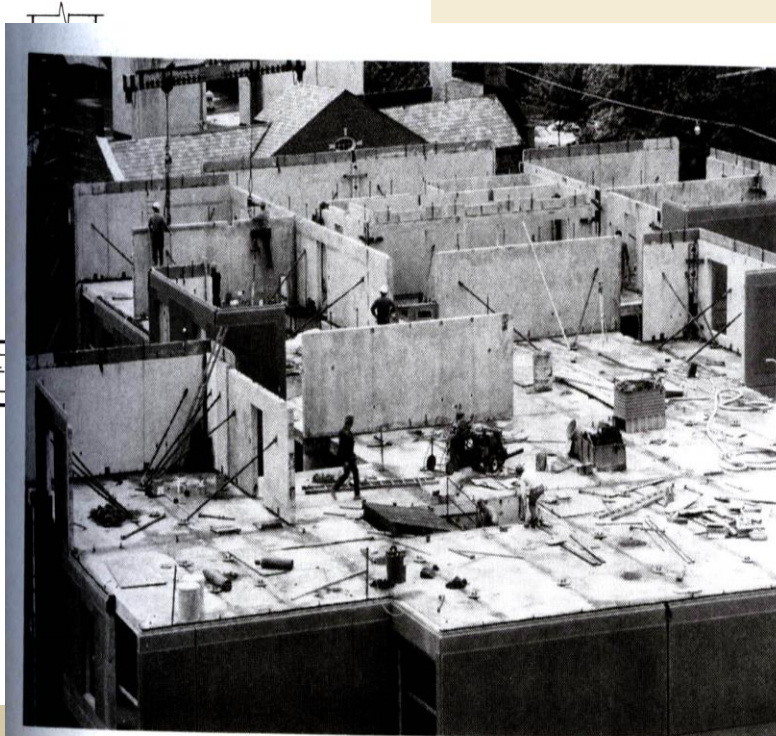


FIGURE 15.28
A closer view of a building that uses precast concrete loadbearing wall panels. The rectangular pockets at the lower edges of the wall panels are for bolted connections of the type shown in Figure 15.27. Steel pipe braces are used to support the panels until all the connections have been made and the structure becomes self-stable. (Courtesy of Blakeslee Prestress, Inc.)







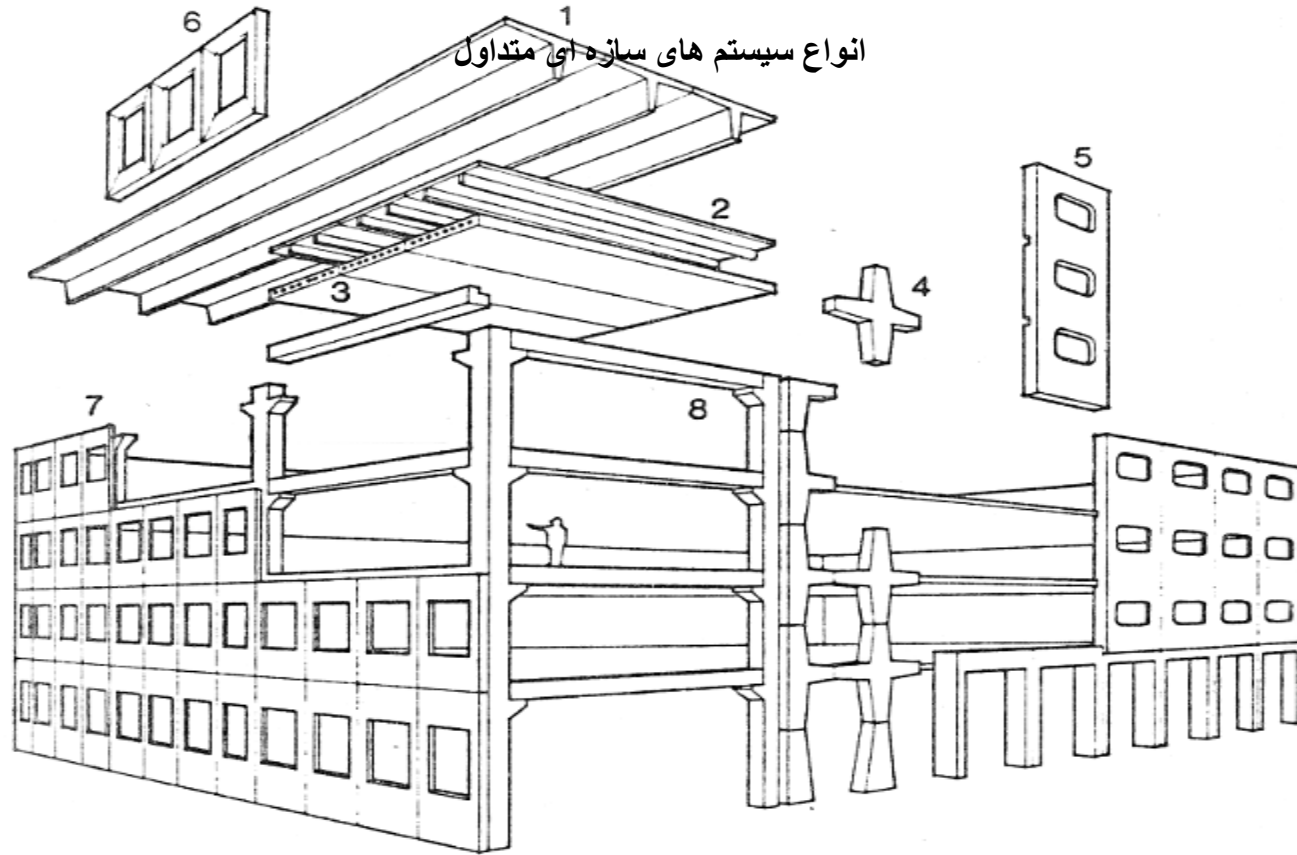


Roof/floor span systems:

1. structural concrete "T" sections
2. structural double "T" sections
3. hollow core concrete slab

Wall systems:

4. load-bearing frame components (cross)
5. multi-story load-bearing panels



Curtain wall system:

6. precast concrete panels
7. metal, glass, or stone panels

Structural system:

8. precast column and beams

بتن پیش تنیده

تاریخچه:

در سال 1886 برای اولین بار بتن پیش‌تنیده در ایالات متحده آمریکا توسط جکسون به ثبت رسید. دو سال بعد در آلمان اولین دال بتنی پیش‌تنیده توسط دوه‌رینگ ساخته شد. هرچند تلاش‌های فراوانی در این سال‌ها برای استفاده از پیش‌تنیدگی در سازه‌های واقعی به عمل آمد ولی هیچ‌یک از روش‌های اولیه موفقیت‌آمیز نبودند زیرا به علت نامناسب بودن نوع فولاد و بتن، مقدار زیادی از تنش پیش‌تنیدگی و گاهی همه آن، به مرور زمان در اثر خزش و انقباض بتن از بین می‌رفت. تا سال 1928 که **Freyssinet** توانست با استفاده از فولادهای پر مقاومت درصد از دست رفتن تنش ناشی از خزش و انقباض بتن به تنش اولیه پیش‌تنیدگی را کاهش دهد و در نتیجه بتن پیش‌تنیده از نظر اقتصادی مقرون به صرفه شد.

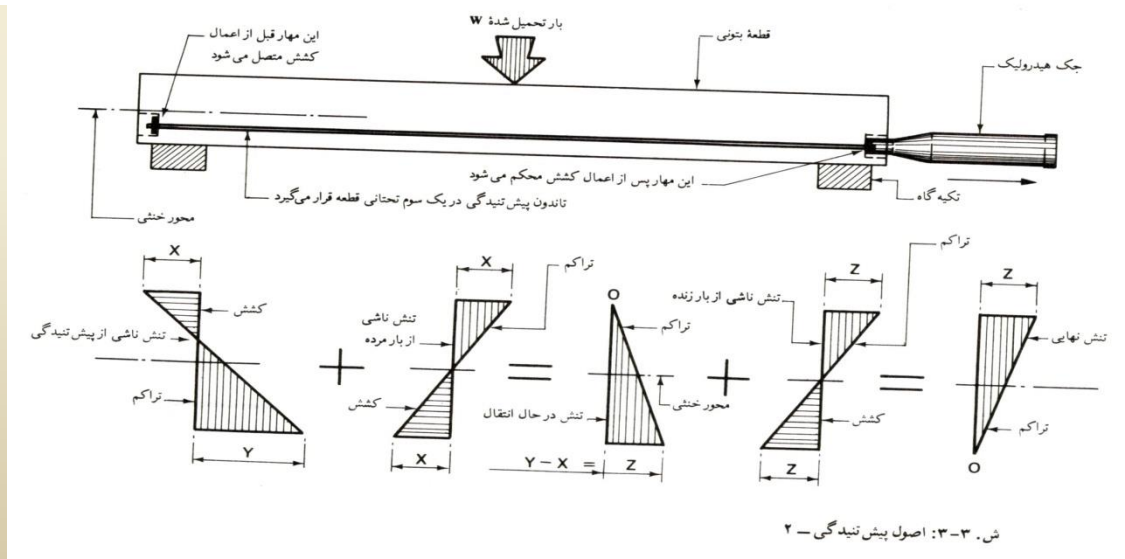
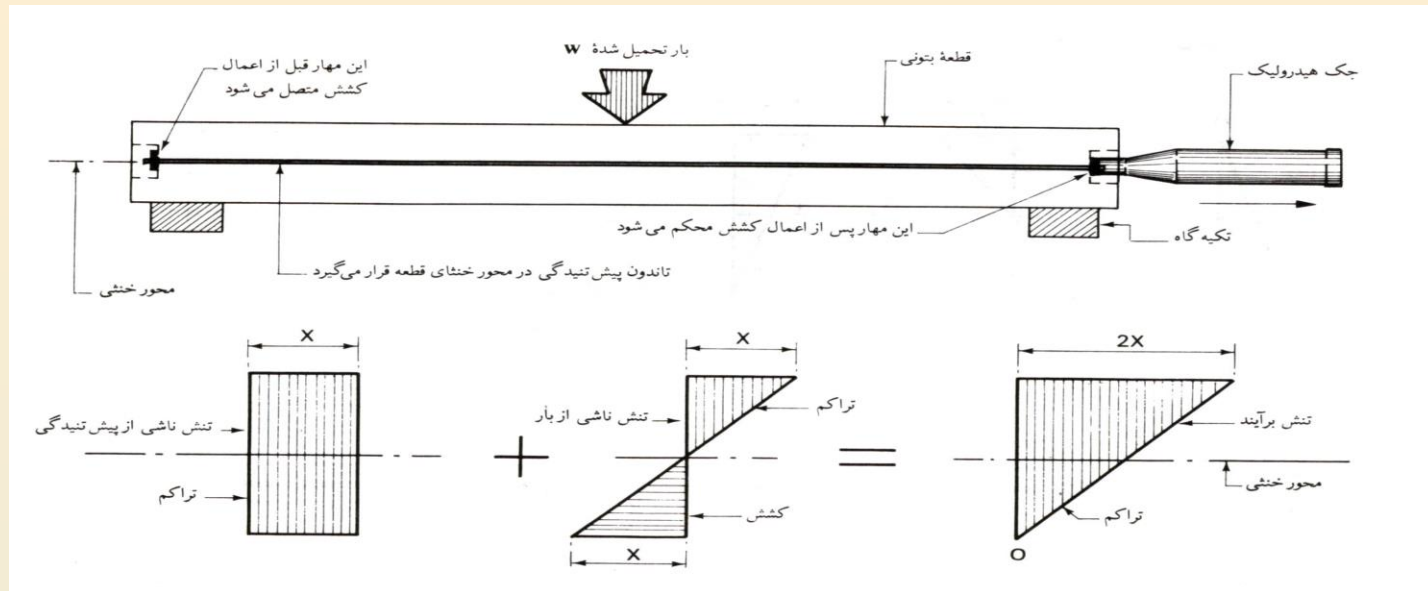
معمولاً بکارگیری قطعات بتن آرمه در دهانه‌های بزرگ ما را با مشکل مواجه می‌سازد. به عنوان مثال اگر ما بخواهیم پلی به دهانه 80 متر بسازیم تیر بتن آرمه ارتفاعی در حدود 5 الی 6 متر خواهد داشت و عرض تیر نیز 1 الی 1/5 متر خواهد بود. چنین تیری در هر متر طول در حدود 22/5 تن وزن خواهد داشت که تحمل این وزن مشکل است و از لحاظ اقتصادی به صرفه نیست و وزن پل چندین برابر باری است که می‌خواهد از روی آن عبور نماید. پس بایستی چاره‌ای اندیشید که وزن را کاهش داد. بایستی در نظر داشت که حدود 2/5 متر از تیر یاد شده در فشار کار می‌کند و مابقی آن در کشش افتاده و فولاد تحت کشش است. با دانستن این مطلب این فکر به ذهن می‌رسد که آیا می‌توان کاری کرد که بتن به کشش نیفتد و تمامی مقطع در فشار کار کند و تنها راه این مساله آن است که قبل از اینکه بتن به کشش بیفتد آن را تحت فشار کافی قرار داد تا اینکه زمانی که مقطع بتن به کشش بیفتد با فشار ایجاد شده قبلی خنثی گردد. این ایده عملی شد و منجر به ساخته شدن قطعات پیش‌تنیده گردید. پیش‌تنیده کردن قطعات تقریباً در تمامی مقاطع ساختمانی کاربرد دارد مانند تیرها، ستونها، دیوارها، دالها، شمعها و مخازن بتنی. حال سوال این است که این فشار قبلی را چگونه در مقطع بتن بوجود آورد که بعد از بررسی تنوری پیش‌تنیدگی بررسی خواهیم نمود.

بتن پیش تنیده، یکی از جدیدترین فرم های ساختمان است که وارد مهندسی سازه شده است. در قرن پیش چندین حق امتیاز انحصاری برای چند الگوی پیش تنیدگی متفاوت داده شده بود، ولی به علت استفاده از فولاد با مقاومت پایین، اثرات طولانی مدت خزش و انقباض باعث کاهش نیروی پیش تنیدگی می شد و مزیت کاربرد بتن پیش تنیده را شدیداً کاهش می داد.

بنیان گذار بتن پیش تنیده عملی شخصی فرانسوی بوده بنام یوجین فریسینه، وی در سال ۱۹۲۸ شروع به استفاده از سیم های فولادی با مقاومت بالا برای پیش تنیدگی بتن کرد. در سال ۱۹۳۶ اظهار داشت که موفق به ساخت یک ماده ساختمانی کاملاً نوین شده است. این ماده ساختمانی تحت عنوان بتن پیش تنیده نوعی از بتن آرمه است که در آن آرماتور فولادی با تکیه بر بتن، کشیده شده است. حاصل این کشش، یک سیستم تنش داخلی خود متعادل است که باعث بهبود عملکرد بتن در مقابل بار های وارد می شود. بعد از این حرکت فریسینه، کاربرد بتن پیش تنیده در اروپا و آمریکای شمالی فزونی گرفت. در زمانیکه اولین کنفرانس پیش تنیده در آمریکا در سال ۱۹۵۱ آغاز شد، تقریباً ۱۷۵ پل بتن پیش تنیده و ۵۰ قاب ساختمانی بتن پیش تنیده در اروپا و قریب ۷۰۰ مخزن آب پیش تنیده در آمریکای شمالی ساخته شده بود

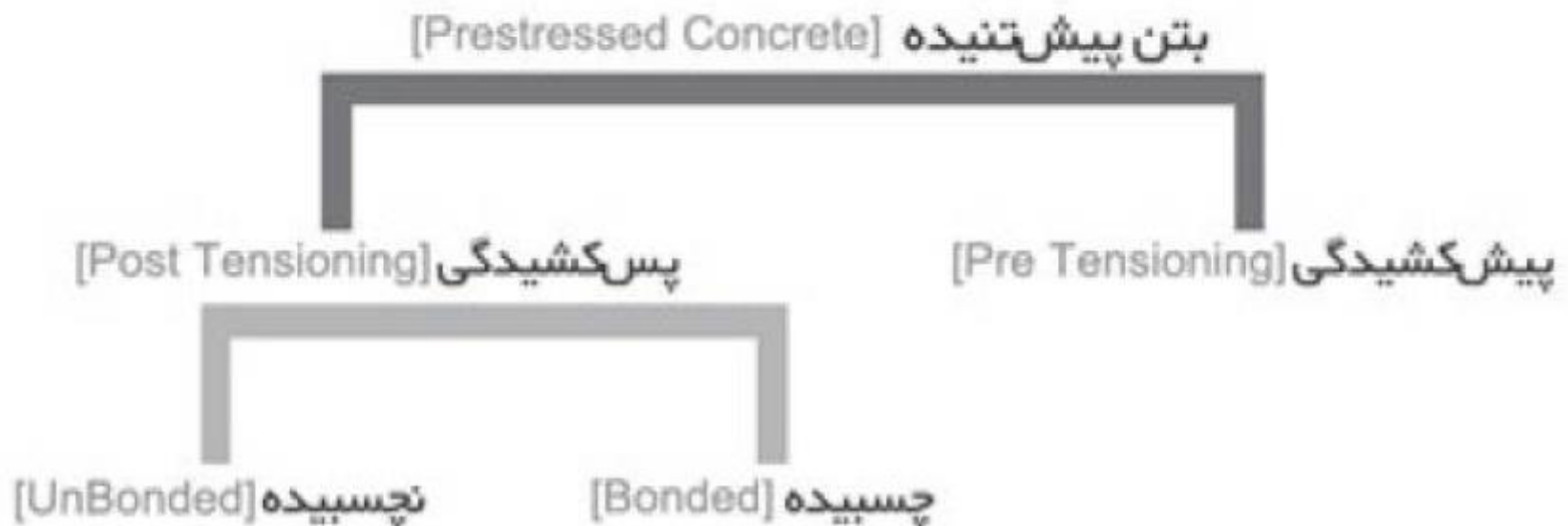


یوجین فریسینه



روش های پیش تنیدگی

اعمال نیروهای پیش تنیدگی به دو روش پیش کشیده یا پس کشیده صورت می گیرد. بدین معنی که عملیات کشش کابل ها می تواند پیش از بتن ریزی یا پس از بتن ریزی انجام شود.



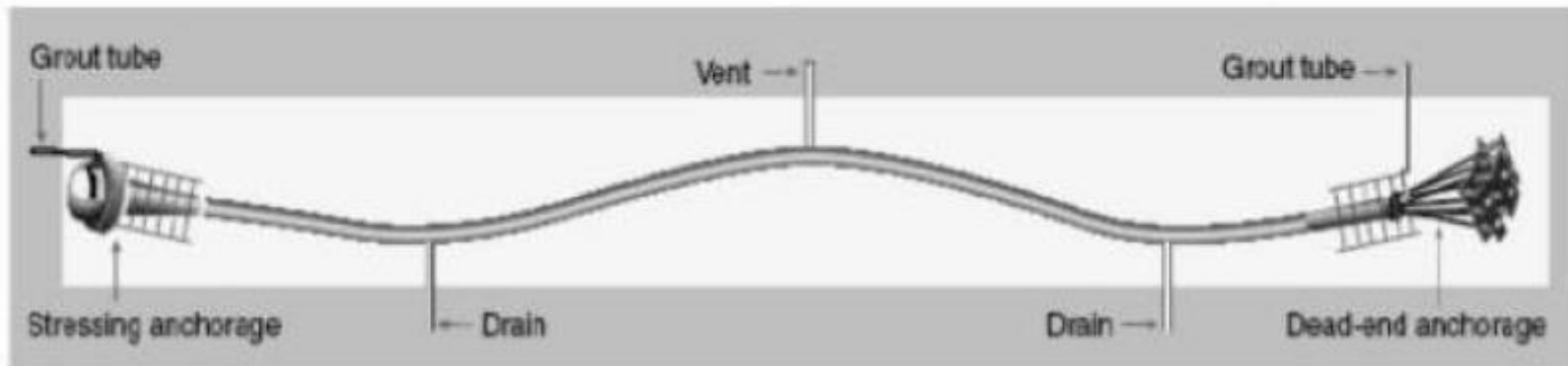
سیستم چسبیده (Bonded)

در این روش چند کابل داخل یک غلاف فلزی قرار می گیرند و معمولاً همگی به یک مهار انتهایی ختم می شوند. مجموعه این غلاف ها در محل های مناسب روی قالب نصب شده و پس از بتن ریزی و کسب مقاومت فشاری مورد نیاز، کشیده می شوند. برای ایجاد پیوند بین کابل و بتن، مواد پرکننده (گروت) داخل غلاف ها تزریق شده و به این ترتیب چسبندگی بین کابل و غلاف تامین می گردد.

آج های روی جداره غلاف نیز طوری طراحی شده اند تا درگیری مناسبی با بتن ایجاد کنند. بدین ترتیب بین کابل و بتن پیوند (Bond) قابل قبولی ایجاد می گردد.

روش چسبیده بیشتر در مواردی استفاده می شود که نیاز به نیروی زیادی برای پیش تنیده کردن اعضا وجود داشته باشد. موارد زیر از کاربردهای این سیستم است:

- پل های پیش تنیده
- تیرهای پیش تنیده برای دهانه های بزرگ
- صفحات انتقال بار (Transfer Plate)
- فونداسیون های پیش تنیده

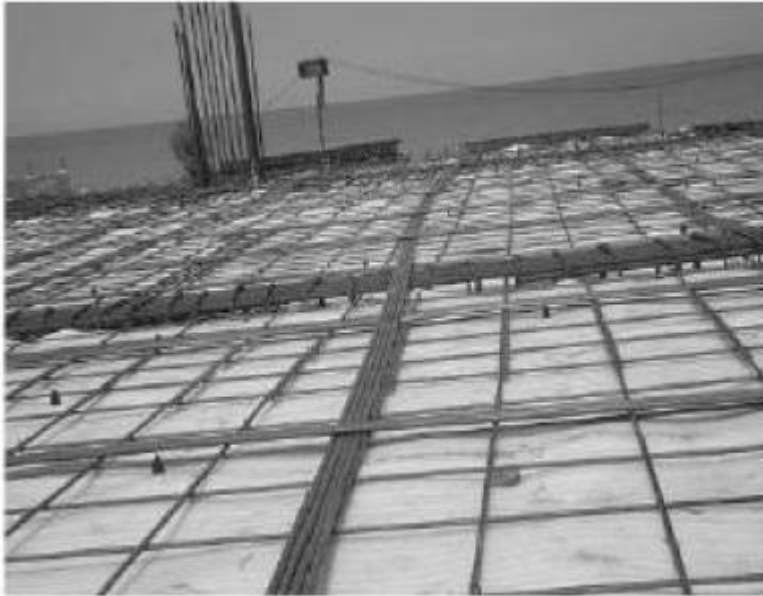


سیستم نچسبیده (UnBonded)

در این روش نیروی فشاری از طریق مهارهای انتهایی به بتن منتقل شده و کابل در طول خود پیوندی با بتن ندارد. برخلاف روش چسبیده، در این سیستم هر کابل داخل یک غلاف پلاستیکی قرار دارد و به طور مستقیم توسط یک مهار نگه داشته می شود. از آنجایی که نیازی به تأمین چسبندگی بین کابل و بتن وجود ندارد، عملیات تزریق گروت در این سیستم حذف می شود. روش نچسبیده بیشتر در مواردی استفاده می شود که اجزای بتنی دارای ضخامت کمی هستند و کارگذاری مهارهای انتهایی بزرگتر که برای مهار چند رشته کابل استفاده می شوند، امکان پذیر نباشد. موارد زیر از کاربردهای این سیستم است:

دال های ساختمانی

دال های روی زمین (Slab on Ground)



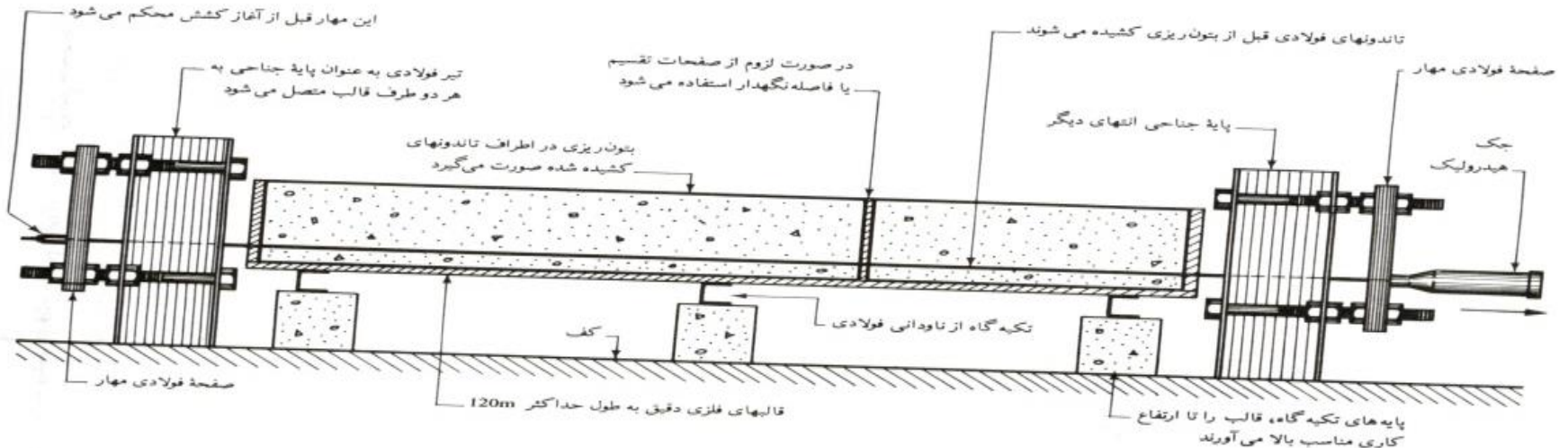
شکل ۵- اجرای دال پس کشیده در سیستم غیر چسبیده

روشهای پیش تنیده کردن قطعات:

1. تکنیک پیش کشیدگی Pre-tensioning

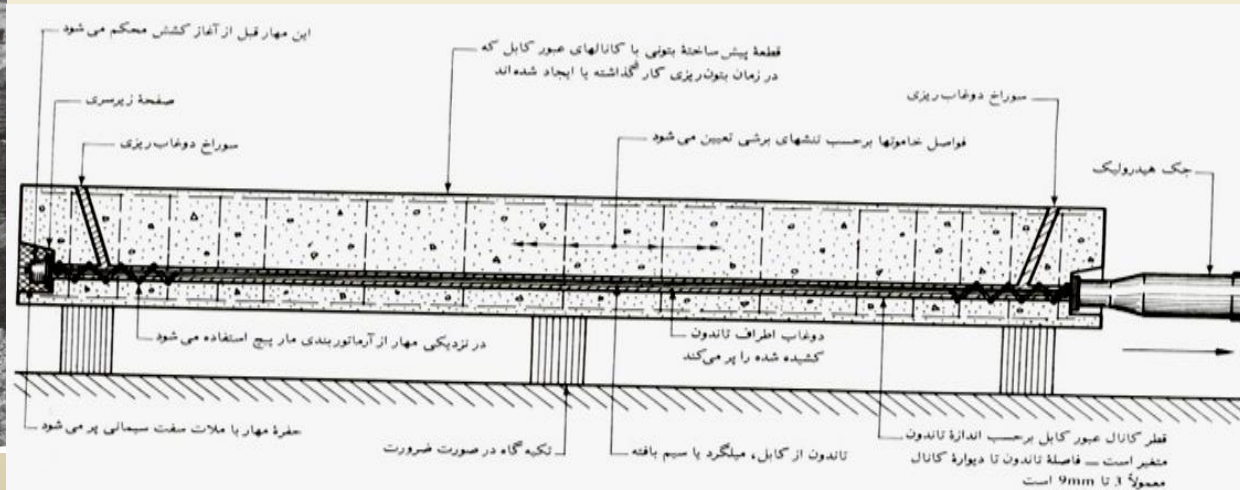
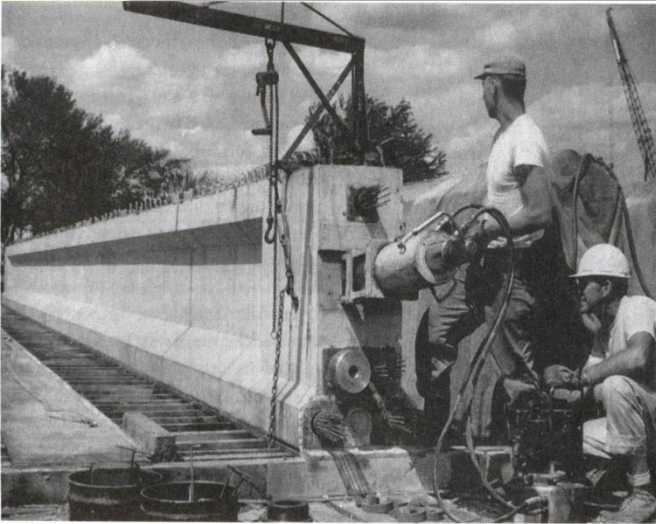
2. تکنیک پس کشیدگی Post-tensioning

روش 1: این تکنیک به صورت زیر عملی است: ابتدا کابل یا مفتول (به طور کلی tendon) را در داخل قالب قرار داده و سپس توسط جکههایی آن را تحت کشش قرار می دهیم. میزان کشش بوجود آمده از طریق تغییر طولی است که در کابل بوجود می آید. به عنوان مثال برای تیر یک پل به دهانه 25 متر ممکن است کشیدگی کابل 10 سانتی متر تعیین شده باشد پس از ایجاد این کشش عملیات بتن ریزی انجام می گیرد و پس از اینکه بتن به مقاومت خود رسید جکههای طرفین را باز می نماییم. کابل می خواهد به وضعیت اولیه خود قبل از کشش باز گردد ولی با مانع بتن مواجه می شود. نتیجتاً بتن تحت فشار اولیه قرار می گیرد یعنی آن پیش فشردگی مورد نظر در بتن تامین می گردد. برای انجام این تکنیک به کارخانه نیاز داریم چرا که کشیدن کابل نیاز به تشکیلات ثابت و تجهیزات مکانیکی دارد و انجام آن در کارگاه عملی نیست بنابراین چون قطعات کارخانه آبی هستند و مشکل حمل و نقل به کارگاه وجود دارد ساخت قطعات بزرگ در این روش مقرون به صرفه نمی باشد. پس کاربرد این تکنیک محدود بوده و فقط قطعات کوچک را با این روش پیش تنیده می نماییم.



روش 2:

در این روش قبل از انجام بتن ریزی غلاف ها یا لوله هایی را که در داخل قالب تعبیه می نمایم که مشخص کننده مسیر کابلها و پیش تنیدگی می باشد. سپس عملیات بتن ریزی انجام می گردد در محل کارگاه کابلها را از داخل لوله ها عبور می دهیم و انتهای کابل را بنحوی مهار می نمایم. سر دیگر کابل را به کمک جکهایی می کشیم و بعد به کمک قطعات مخروطی شکلی مهار می نمایم. بدین معنی که کابلها را از داخل یک قالب مخروطی شکل عبور داده و بعدا به مجرد اینکه کابل تحت کشش را رها می کنیم. مخروط حرکت نموده و دهانه سوراخ را می بندد و مانع حرکت کابل می گردد و در نتیجه کشش موجود در کابل به صورت فشار به قطعه بتن آرمه منتقل می گردد. قطعات مهار کردن کابلها در انحصار شرکتهاست که این تکنیک را اختراع نمودند و امروزه تعداد آنها در سطح جهان از انگلستان دست تجاوز نمی نماید و اگر بخواهیم از این تکنیک استفاده نمایم ناگزیریم این قطعات را از این شرکتها خریداری کنیم و در واقع بطور غیر مستقیم حق استفاده از این اختراع را بپردازیم.



پیش کشیده

پس کشیده

قطعات در کارخانه ساخته میشوند (یا در پای کار)
هزینه سرمایه گذاری پایین جهت پیش تنیدگی

قطعات در پای کار ساخته میشوند
هزینه سرمایه گذاری بالا جهت پیش تنیدگی

کابل ها در مسیر مستقیم هستند و نگه داشتن آن
در مسیر منحنی نیاز به تجهیزات مخصوص دارد

تنظیم کابل ها بر روی هر مسیر منحنی دلخواه
بدون نیاز به وسایل مخصوص

کل نیرو صرف پیش تنیدگی میشود

مقداری نیروی پیش تنیدگی در اثر اصطکاک
کابل با غلاف هدر میرود

روش های ساده تری وجود دارد

سیستم های مختلف جک و گیره ثبت شده است
و ساخت آنها نیاز به تجهیزات پیچیده دارد

مزایای سیستم های پیش تنیده

در معماری

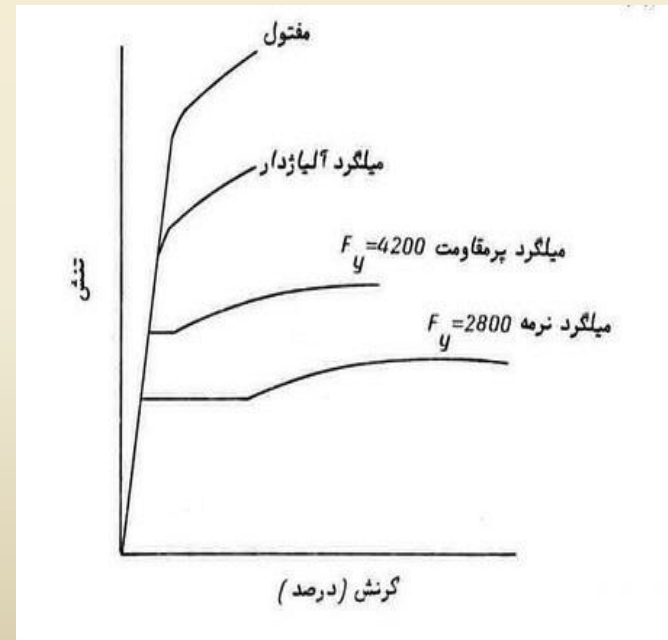
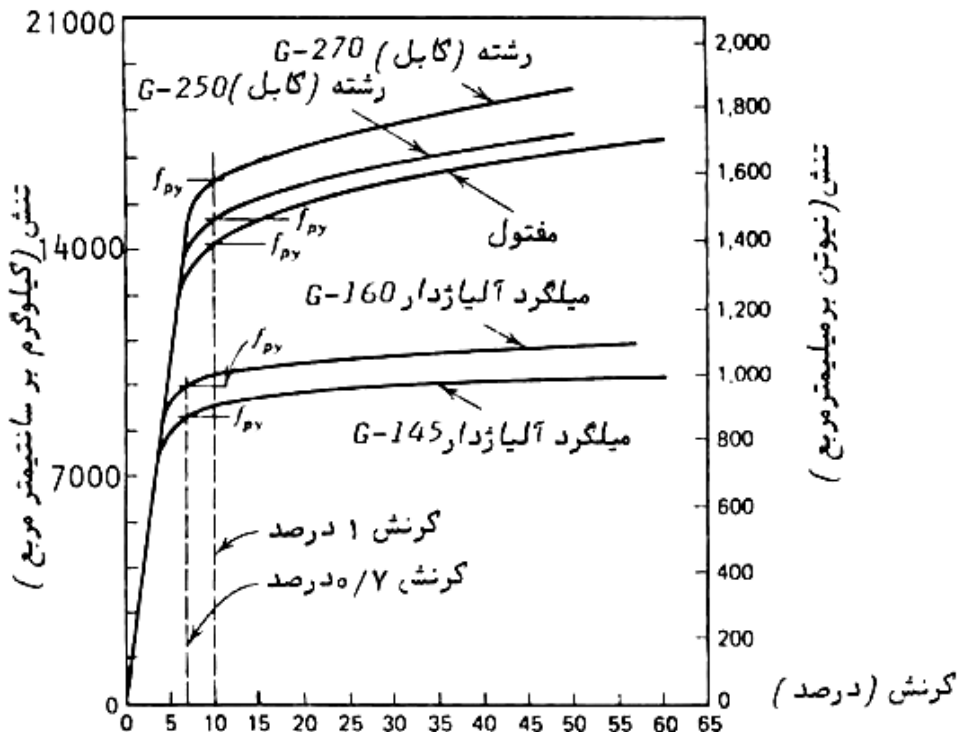
- ایجاد سهولت و انعطاف پذیری در طراحی پلان و نما
- امکان ایجاد دهانه های بلندتر و وجود ستون های کمتر در سازه
- کاهش ارتفاع طبقات و کل ساختمان
- امکان ایجاد کنسول های بلندتر
- افزایش فضای مفید بهره برداری
- ایجاد فضای مناسب برای تأمین پارکینگ های بیشتر
- حذف آویز تیرها و امکان استفاده از سقف کاملاً مسطح
- قابلیت استفاده در پلان های نامنظم و منحنی شکل
- امکان ایجاد بازشوهای بزرگتر در سقف
- قابلیت استفاده از ستونهای خارج از محور
- قابلیت بیشتر عبور لوله ها و ادوات تأسیساتی

در سازه

- افزایش دوام بتن
- کاهش ابعاد فونداسیون
- کنترل ترک خوردگی در سازه
- باربری بیشتر عضو پیش تنیده با هندسه مشابه نسبت به بتن مسلح معمولی
- کنترل خیز و تغییر شکل در سازه ها
- ایمنی بالاتر سقف یکپارچه بتنی در زلزله
- کاهش وزن مرده ساختمان و مصالح مصرفی
- کاهش ارتفاع تیرها و ضخامت دال های بتنی
- امکان ساخت قطعات بتنی پیش ساخته سبک تر
- کاهش ارتعاش ناشی از بارهای ضربه ای و دینامیکی (کاهش ارتفاع تیرها و ضخامت دال های بتنی)
- استفاده حداکثر و بهینه از ظرفیت مصالح بتنی و کابل ها

2- فولادهای پیش تنیدگی:

فولادهای پیش تنیدگی به سه صورت مفتول، رشته یا کابل و میلگردهای آلیاژدار تولید می‌شوند. مشخصه مهم فولادهای پیش تنیدگی در مقایسه با میلگردهای معمولی، نقطه گسیختگی بسیار بالایی آنها می‌باشد. در شکل 3-4 نمودار تنش کرنش فولادهای پیش تنیدگی با میلگردهای معمولی مورد مقایسه قرار گرفته است و در شکل 3-5 نمودار تنش کرنش فولادهای پیش تنیدگی متداول ارائه شده است. اصولاً نقطه جاری شدن مشخصی برای میلگردهای پیش تنیدگی وجود ندارد و در مفتول‌ها و کابل‌ها، تنش نظیر کرنش 1% و در میلگردهای آلیاژدار، تنش نظیر کرنش 7/0% به عنوان تنش جاری شدن (تنش تسلیم) مورد استفاده قرار می‌گیرد.



مقایسه نمودار تنش و کرنش میل گرد های معمولی و فولادهای پیش تنیدگی نمودار تنش و کرنش فولادهای پیش تنیدگی

- مفتول:

مفتول در کارهای پس کشیده و پیش کشیده مورد استفاده قرار می‌گیرد. مفتول از نورد گرم فولاد بیلت (billet) به صورت میلگرد و سپس کشیدن سرد میلگرد که با کاهش قطر آن همراه است، ساخته می‌شود. کشیدن سرد میلگرد باعث بالا بردن مشخصات مکانیکی فولاد می‌شود. تنش‌های پس ماند مفتول، با حرارت دادن یکنواخت از بین می‌رود. در امریکا مفتول‌ها طبق ASTM-A421 تحت عنوان **Uncoated Stress-Relieved Wire for prestressed Concrete** تولید و استاندارد می‌شود. مفتول‌ها در نوع WA , BA در چهار قطر طبق جدول 2-3 طبقه‌بندی می‌شوند. ضریب الاستیسته مفتول همانند فولاد معمولی، مساوی 2×10^5 در نظر گرفته می‌شود.

قطر اسمی (mm)	حداقل تنش نهایی		حداقل کرنش جاری شدن در کرنش ٪۱	
	نوع BA	نوع WA	نوع BA	نوع WA
۸۸/۴	تولید نمی‌شود	۱۷۵۰۰	تولید نمی‌شود	۱۴۰۰۰
۹۸/۴	۱۶۸۰۰	۱۷۵۰۰	۱۳۴۴۰	۱۴۰۰۰
۳۵/۶	۱۶۸۰۰	۱۶۸۰۰	۱۳۴۴۰	۱۳۴۴۰
۰۱/۷	تولید نمی‌شود	۱۶۴۵۰	تولید نمی‌شود	۱۳۱۶۰

جدول 2-3 مشخصات مفتول طبق استاندارد ASTM-A421

- رشته (مفتول بافته شده _ کابل) **Strand**:

رشته‌ها که فقط در کارهای پس کشیده مورد استفاده قرار می‌گیرند، از تابیده شدن تعدادی مفتول دور یکدیگر ساخته می‌شوند و در زبان فارسی به آن مفتول بافته شده یا کابل نیز گفته می‌شود. معمول‌ترین رشته، رشته 7 مفتوله است که قطر اسمی آن در حدود 3 برابر قطر مفتول تشکیل دهنده آن می‌باشد. رشته مفتوله از تابیده شدن 6 مفتول حول مفتول میانی ساخته شده و طبق **ASTM-A416** تحت عنوان **Uncoated Seven Wire Stress-Relieved for prestressed Concrete** استاندارد می‌شود. با توجه به سر خوردن مفتول‌ها روی یکدیگر هنگام کشیده شدن، ضریب الاستیسیته رشته اندکی کمتر از فولاد معمولی و حدوداً مساوی

قطر اسمی in.mm	سطح مقطع اسمی	نیروی مقاوم نهایی(تن)	نیروی جاری کرنش ۱٪(تن)
Grade250 ()			
۳۵/۰ (۲۵/۰)	۲۳۲۲/۰	۷/۴	۵/۳
۹۴/۷ (۳۱۳/۰)	۳۷۴۵/۰	۶/۶	۶/۵
۵۳/۹ (۳۷۵/۰)	۵۱۶۱/۰	۱/۹	۷/۷
۱۱/۱۱ (۴۳۸/۰)	۶۹۶۸/۰	۳/۱۲	۴/۱۰
۷۰/۱۲ (۵۰/۰)	۹۲۹۰/۰	۳/۱۶	۹/۱۳
۲۴/۱۵ (۶۰/۰)	۳۹۳۵/۱	۵/۲۴	۸/۲۰
Grade270			
۵۳/۹ (۳۷۵/۰)	۵۴۸۴/۰	۴/۱۰	۹/۸
۱۱/۱۱ (۴۳۸/۰)	۷۴۱۹/۰	۱/۱۴	۰/۱۲
۷۰/۱۲ (۵۰/۰)	۹۸۷۱/۰	۸/۱۸	۹/۱۵
۲۴/۱۵ (۶۰/۰)	۴۰۰۰/۱	۶۰/۲۶	۶/۲۲

جدول 3-3- مشخصات رشته 7 مفتولی طبق استاندارد **ASTM-A416**

- میلگردهای آلیاژدار:

با اضافه کردن آلیاژهای مخصوص هنگام تولید فولاد و سپس اصلاح سرد میلگرد تولید شده، میلگردهایی با مقاومت بالا برای کارهای پیش تنیده تولید

می‌شود. در امریکا میلگردهای آلیاژدار طبق ASTM-A722 تحت عنوان Uncoated High- Stress Steel bar for prestressing

Concrete استاندارد می‌شوند. ضریب الاستیسیته آلیاژدار با توجه به تأثیر آلیاژها روی خواص فولاد، مساوی

قطر اسمی (میلی متر)	سطح مقطع اسمی (میلی متر مربع)	نیروی نهایی (تن)	نیروی جاری شدن در کرنش ۷۰٪ (تن)
۸۸/۱۵	۱۹۸	۲۰	۸/۱۷
۰۵/۱۹	۲۸۵	۵/۲۸	۸/۲۵
۲۳/۲۲	۳۸۸	۷/۳۸	۷/۳۴
۴۰/۲۵	۵۰۷	۷/۵۰	۴/۴۵
۵۸/۲۸	۶۴۲	۱/۶۴	۴/۵۷
۷۵/۳۱	۷۹۲	۲/۷۹	۲/۷۱
۹۳/۳۴	۹۵۸	۷/۹۵	۹/۸۵
۸۸/۱۵	۱۹۸	۸/۲۱	۱/۱۹
۰۵/۱۹	۲۸۵	۶/۳۱	۶/۲۷
۲۳/۲۲	۳۸۸	۷/۴۲	۴/۳۷
۴۰/۲۵	۵۰۷	۱/۵۶	۴۹
۵۸/۲۸	۶۴۲	۸/۷۰	۹/۶۱
۷۵/۳۱	۷۹۲	۲/۸۷	۵/۷۶
۹۳/۳۴	۹۵۸	۹/۱۰۵	۶/۹۲

• وسایل پس کشیدگی:

- 1- غلاف که باید قبل از بتن ریزی در مسیر مشخص شده در نقشه قرار گیرد
- 2- گیره های مخصوص مهار کابل در انتها
- 3- جک مخصوص کشیدن کابل های سازگار با گیره مورد استفاده
- 4- پمپ هیدرولیک برای ایجاد نیرو در جک
- 5- پمپ فشار قوی برای تزریق دو غاب سیمان به منظور پر کردن فضای داخلی غلاف

4-4 - سیستم های پس کشیدگی:

در کار های پس کشیده، فولادهای پس کشیدگی به صورت یکی از سیستم های زیر انتخاب می شوند:

- 1- سیستم با مفتول های موازی
- 2- سیستم مرکب از چند کابل
- 3- سیستم تک کابلی
- 4- سیستم متشکل از میلگردهای آلیاژ دار

4-5 - مهار انتهایی فولادهای پس کشیدگی:

فولادهای پس کشیده در دو انتهای تیر باید به نحو مناسبی مهار گردند. مشخصات وسایل مهار کننده (گیره)، بستگی به مشخصات ارائه شده از طرف سازنده دارد. در

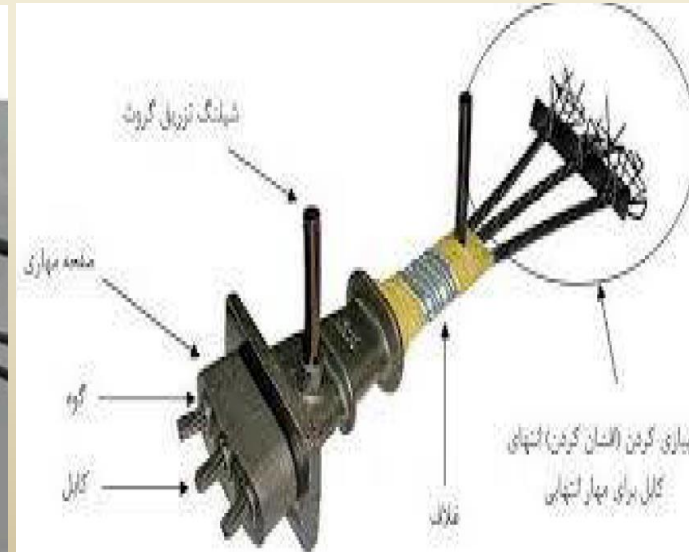
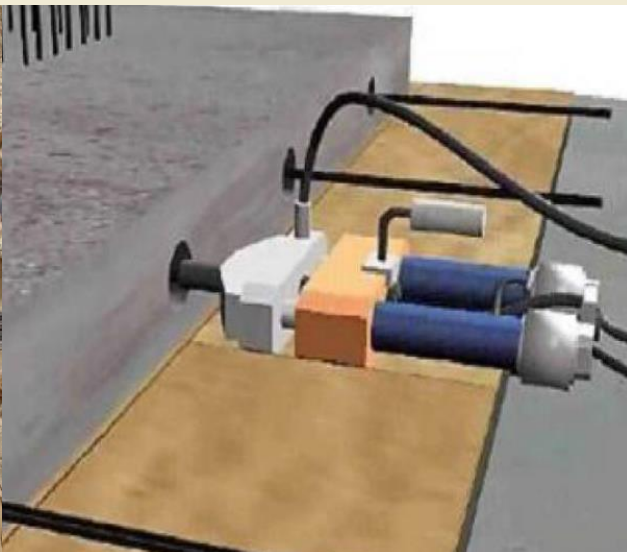
شکل زیر چند نمونه معمول از گیره ها به دو دسته؛

الف: گیره مهره ای

ب: گیره گوه ای

تقسیم می شوند. در شکل 4-3 چند نمونه از گیره های ارائه شده توسط سازندگان مختلف ارائه شده است .

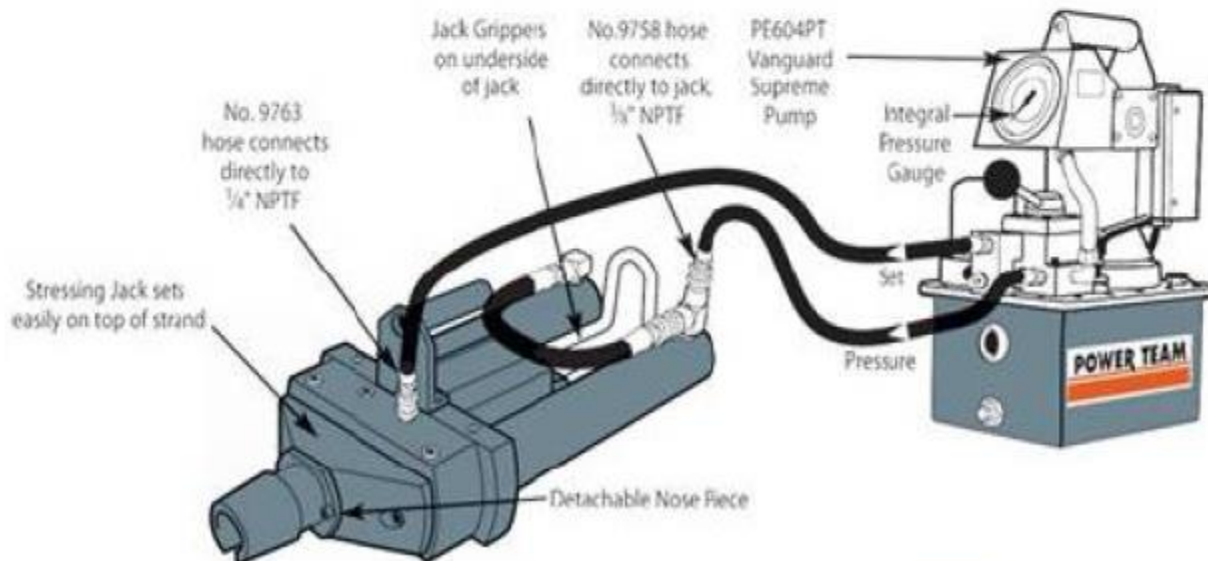
محصولات بتنی پیش ساخته



جک و پمپ

در سیستم های پس کشیده و پیش کشیده برای کشش فولاد پیش تنیده از جک و پمپ استفاده می شود. در قطعات پس کشیده جک ها به روی بتن سخت شده قرار می گیرند تا با استفاده از عکس العمل ایجاد شده فولاد را تحت کشش قرار دهند. در سیستم های پیش کشیده جک ها روی قالب یا دیواره دور قالب قرار گرفته و به آنها تکیه می کنند. به علت سادگی در نحوه ی استفاده، جک های هیدرولیکی کاربرد بیشتری نسبت به جک های دستی یا جک های برقی دارند. معمولاً از جک های دستی زمانی استفاده می شود که مقدار کمی نیروی پیش تنیدگی مورد نیاز است.

جک ها معمولاً از یک یا دو پیستون تشکیل شده که به یک پمپ هیدرولیکی و شیر کنترل کننده متصل شده اند. بازوها دارای ظرفیت های متفاوتی در محدوده ۳ الی ۱۰۰۰ تن هستند.



دستگاه تزریق گروت:

از دیگر وسایل و تجهیزات مورد استفاده در پیش تنیدگی دستگاه تزریق گروت برای نوع پس کشیده چسبنده است.

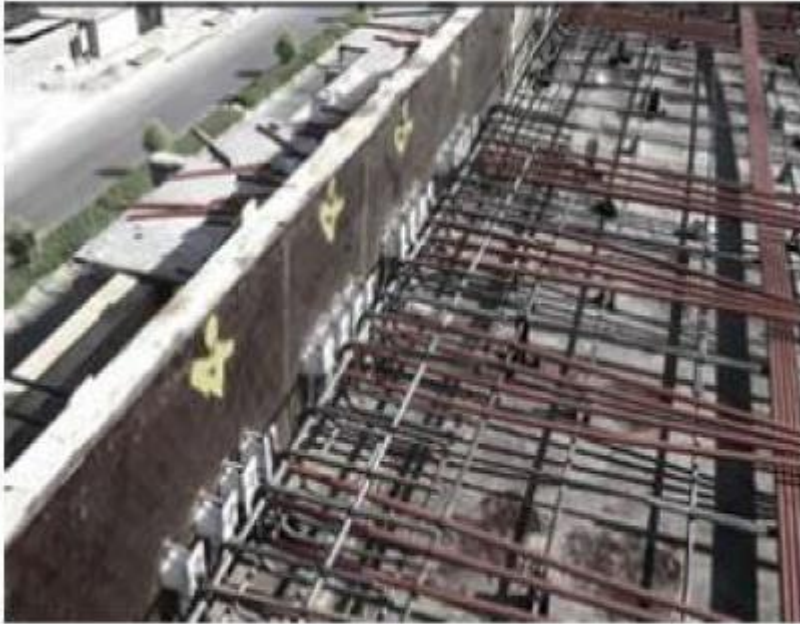


آرماتوربندی:



حجم آرماتوربندی دال های پیش تنیده در مقایسه با دال بتن آرمه بسیار کمتر است. آرماتور مورد نیاز شامل کلاف های کناری، آرماتورهای تقویتی روی ستون ها و دیوارها، آرماتورهای مربوط به برش پانچ، اطراف بازشوها و ... در این مرحله روی سقف نصب می شوند. عملاً آرماتوربندی به صورت شبکه فوقانی و تحتانی در این روش وجود ندارد.

نصب کابل ها و مهارهای انتهایی:



با توجه به نقشه های اجرایی، کابل ها روی قالب قرار گرفته و مهارهای انتهایی به لبه قالب متصل می شوند. معمولاً کابل ها در دو جهت عمود برهم روی سقف قرار می گیرند. تعداد و فاصله کابل ها تابع طول دهانه و بارگذاری می باشند. در حالت معمول، در یک جهت، کابل ها به صورت متمرکز روی نوارهای ستونی قرار می گیرند (Banded Tendons) و در جهت دیگر با فاصله های یکنواخت حدود $1/50$ متری توزیع می گردند (Distributed Tendons).

نصب Chairها و تامین پروفیل کابل ها:



همانطور که در ابتدا اشاره شد، برای استفاده بهینه از پیش تنیدگی، موقعیت کابل نسبت به تار خنثی مقطع در طول مسیر تغییر می کند. معمولاً روی نقطه تکیه گاهی کابل ها به تار فوقانی، و در وسط دهانه به تار تحتانی نزدیک می شوند. به این انحنا در اصطلاح پروفیل (profile) می گویند. جهت تامین این پروفیل، chairهایی در اندازه های متفاوت با فاصله های مشخص قرار داده می شوند و کابل روی آنها قرار می گیرد. به این ترتیب پروفیل مورد نظر تامین می گردد.

بتن ریزی:

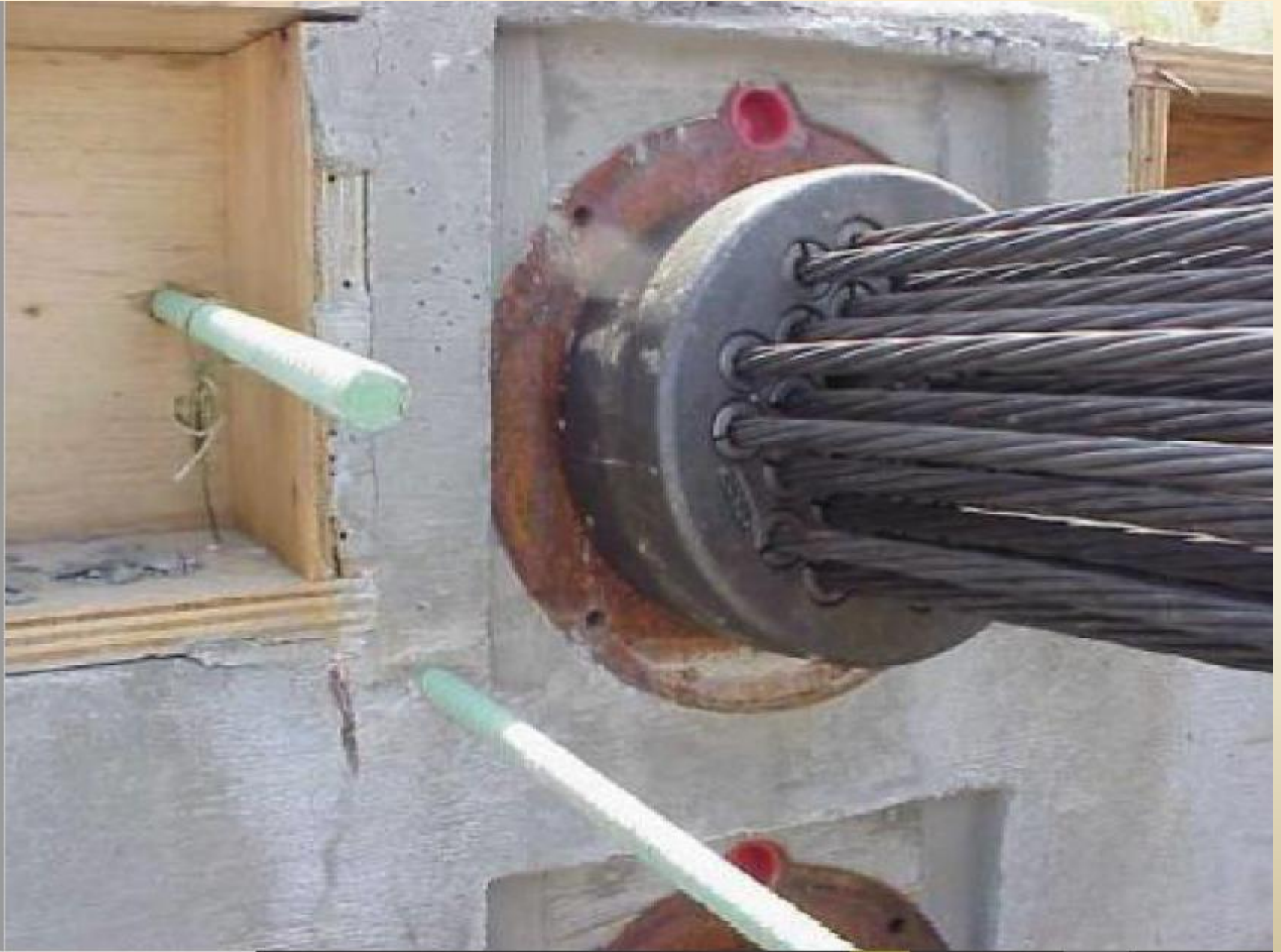


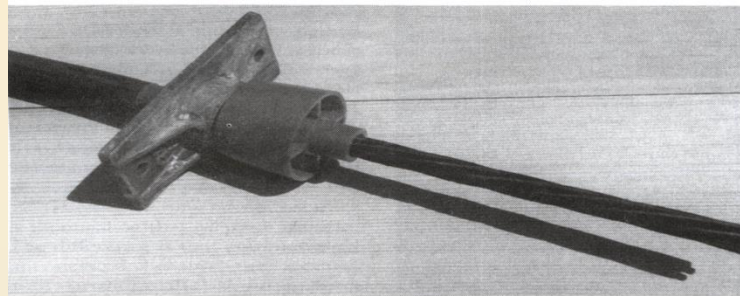
بعد از بستن آرماتورها و قرارگیری کابل ها روی سقف، بتن ریزی انجام می شود. در این مرحله باید در مورد
ویبره زدن اطراف مهارهای انتهایی دقت لازم صورت گیرد.

عملیات کشش:

بعد از اینکه بتن به مقاومت فشاری مورد نیاز رسید، می توان عملیات کشش کابل ها را آغاز نمود. هر کابل از یک طرف یا هر طرف کشیده می شود. میزان افزایش طول هر کابل با توجه به طول و پروفیل آن محاسبه شده و پس از کشش نیز اندازه گیری می شود. بدین ترتیب صحت اجرای عملیات کنترل می گردد.



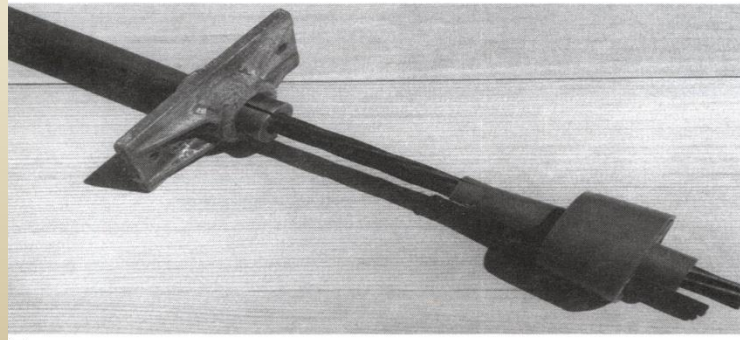


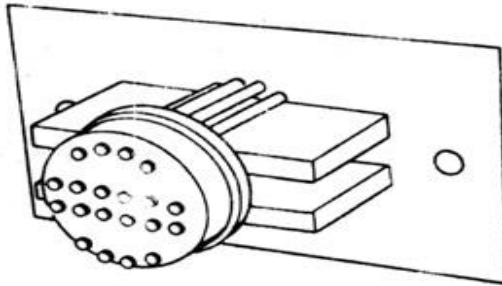


(a)

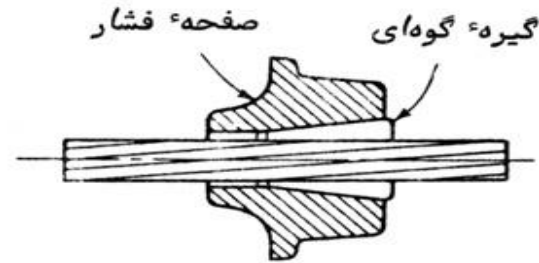


(b)

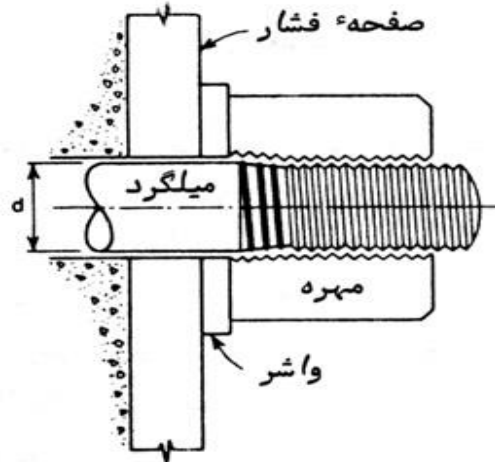




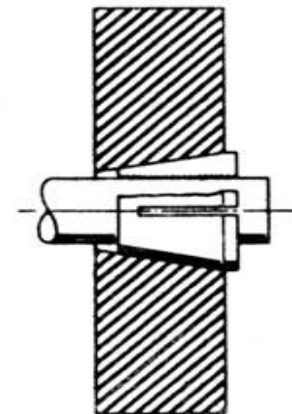
الف : گیره مهره‌ای برای مهر سیستم با مفتول‌های موازی



ب : گیره گوه‌ای برای مهر سیستم گابلی



پ : گیره مهره‌ای برای مهر سیستم میلگرد آلیاژدار



ت : گیره گوه‌ای برای مهر سیستم میلگرد آلیاژدار

با تشکر از توجه شما

