

624.084
ш - 93

А. ШТРИПЛІНГ

ЕЛЕМЕНТИ МЕТАЛЕВИХ КОНСТРУКЦІЙ

Головний редактор
В. С. Григор'єв

Оп
ДВОУ ТЕХНІЧНЕ ВИДАВНИЦТВО

410 op.

✓

7

А. ШТРІПЛІНГ

Ч

624.088
Ш - 93

ЕЛЕМЕНТИ МЕТАЛЕВИХ КОНСТРУКЦІЙ

ПЕРЕКЛАД З РОС. ВИДАННЯ

440.р. 444337

БІБЛІОТЕКА
ДВОУ ТЕХНІЧНОГО ВИДАВНИЦТВА



проверено
1955 г.

ДВОУ ТЕХНІЧНЕ ВИДАВНИЦТВО
ХАРКІВ

1931

КІЇВ

НУВГП №2
НАУКОВА
БІБЛІОТЕКА

Бібліографіч. опис цього видання
вміщено в „Літопису Українськ.
Друку”, „Картконому репертуарі”
та інших покажчиках Української
Книжкової Палати.

Укрголовліт № 8508 (1826)
Укрполіграфоб'єднання,
13 др. ім. Леніна, Золот., 11
з. 2716. Т. 5000. 6½ ар.—31

В С Т У П

Всі конструкції із заліза, сталі й інших металів звуть металеві конструкції. Основні групи цих конструкцій такі:

1. Цивільне будівництво: трами, перекриття, сходи, балкони, колони і опори, віконні рами, віконця, зв'язні, поклітні будівлі, вокальні перекриття, силосовні, ан'єри, риштовання і труби.
2. Мости: зокрема залізничні, міські, хідні й акведуки.
3. Транспортові злагоди: підйоми, елеватори для гірничих робіт, транспортери, зводи, линкові й почіпні шляхи, елінги.
4. Щогли: опори для освітлювальних і силових ліній, антени.
5. Резервуари: водяні й нафтові баки, газгольдери, а так само труби з великими діаметрами.
6. Гідротехнічні роботи: шлюзові ворота, щити, укріплення берегів, підйоми для суден і дюкери.
7. Суднобудівництво.
8. Залізнична рухома валка: Проектуючи, розраховуючи і роблячи різні металеві конструкції, маємо додержувати всіх умов і правил побудови таких споруд. Усякий будівельник, що хоче робити в цій

ділянці, має трунтовно зазнайомитись із основними властивостями заліза.

З опису цих основних властивостей і розпочнемо наш виклад¹.

І. І. Т О В

Ідея про ходину пояса зі звичайного заліза виникла у французького письменника Генріха О. Дюма, який у своїх романах заснованих на історичних подіях, зробив величезний внесок у розвиток художньої прози. У романі «Лісівник» (1844) він описав, що відомий французький письменник Жан-Франсуа Барбюс, який писав під псевдонімом «Лісівник», після відвідування французької провінції Альжира, відмінив свій роман про ходину пояса зі звичайного заліза, який він писав до того, як побачив залізний пояс в Альжирі. Але після цього він почав писати роман про ходину пояса зі звичайного заліза, який писав до того, як побачив залізний пояс в Альжирі.

Ідея про ходину пояса зі звичайного заліза виникла у французького письменника Генріха О. Дюма, який у своїх романах заснованих на історичних подіях, зробив величезний внесок у розвиток художньої прози. У романі «Лісівник» (1844) він описав, що відомий французький письменник Жан-Франсуа Барбюс, який писав під псевдонімом «Лісівник», після відвідування французької провінції Альжира, відмінив свій роман про ходину пояса зі звичайного заліза, який він писав до того, як побачив залізний пояс в Альжирі. Але після цього він почав писати роман про ходину пояса зі звичайного заліза, який писав до того, як побачив залізний пояс в Альжирі.

Ідея про ходину пояса зі звичайного заліза виникла у французького письменника Генріха О. Дюма, який у своїх романах заснованих на історичних подіях, зробив величезний внесок у розвиток художньої прози. У романі «Лісівник» (1844) він описав, що відомий французький письменник Жан-Франсуа Барбюс, який писав під псевдонімом «Лісівник», після відвідування французької провінції Альжира, відмінив свій роман про ходину пояса зі звичайного заліза, який він писав до того, як побачив залізний пояс в Альжирі. Але після цього він почав писати роман про ходину пояса зі звичайного заліза, який писав до того, як побачив залізний пояс в Альжирі.

Ідея про ходину пояса зі звичайного заліза виникла у французького письменника Генріха О. Дюма, який у своїх романах заснованих на історичних подіях, зробив величезний внесок у розвиток художньої прози. У романі «Лісівник» (1844) він описав, що відомий французький письменник Жан-Франсуа Барбюс, який писав під псевдонімом «Лісівник», після відвідування французької провінції Альжира, відмінив свій роман про ходину пояса зі звичайного заліза, який він писав до того, як побачив залізний пояс в Альжирі. Але після цього він почав писати роман про ходину пояса зі звичайного заліза, який писав до того, як побачив залізний пояс в Альжирі.

¹. Усі примітки під рядками додав рос. перекладач.

I. Які є металі і де їх застосовують

Залізо видобувають здебільшого із таких руд, як червоний і бурій залізняк, магнітний залізняк і оксид залізовий. Топлячи в домнах, із цих руд здобувають чавун.

З кольору у зломі відрізняють сірий і білий чавун. Із сірого чавуну виготовляють переважно літво, а з білого—залізо.

Тепер із чавуну дуже мало роблять металевих конструкцій.

Звичайно залізо поділяють на лите й ковке; за хемічними й механічними властивостями відрізняють сталь і залізо; тоді далі поділяють на лите залізо і литу сталь, зварне залізо і зварну сталь.

Литу сталь, вилиту у форми, звуть сталевим літвом.

Вживане тепер на металеві конструкції залізо—це, власне кажучи, м'яка сталь із мало не 0,05% вуглецю; крім заліза, конструкції роблять ще з литої і зварної сталі.

Останнім часом, крім литої сталі, металеві конструкції почали робити із „високогатункової сталі“, набагато міцнішу проти звичайної і далеко вигіднішу, щоб будувати великі споруди. Хоч тепер вона коштує набагато дорожче від звичайної сталі, а проте можна вважати, що рано чи пізно нею замінять звичайний матеріал на металеві конструкції. Уже тепер багато великих споруд і мостів збудовано із високогатункової сталі.

Матеріал на будівлю не є хемічно чистий. В ньому

багато різних домішок, як-от: вуглецю, магнезію, сірки, фосфору, силіцію. З хемічно чистого заліза зовсім не роблять металевих конструкцій, бо воно не таке вже міцне.

В історії мостобудівництва, відповідно до того, як розгорталось перероблення заліза, можна відрізняти чотири окремі етапи:

1. Вживання чавуну приблизно до 1850 року.
2. Вживання зварного заліза приблизно до 1890 року.
3. Вживання литого заліза приблизно з 1880 року.
4. Вживання високогатункової сталі із 1924 року.

У Німеччині чавун уперше застосували в мостобудівництві 1796 року, як будували міський міст у Нижньому Шлезьку. Цей, схожий на арку міст, був перший металевий міст, збудований на Європейському суходолі¹.

Залізо подають надібками до вальцовування, де йому надають потрібної форми і перекрою. Тут ми не маємо змоги докладніше розглянути самий процес вальцовування, а того відсилаємо читача до сценічальних праць з цього питання.

II. Торговельні сорти заліза

Металь, що надходить у продаж, після вальцовування поділяють на дві групи:

Група А

1. Надібки.
2. Рейки (залізничні, міських залізниць, зводові, напрямні тощо).
3. Обрисове залізо (ліякі I і \square заввишки 80 мм і вище, а так само настил залізничних мостів).

Група Б

1. Сортове залізо (штабове, кругле, квадратове, все обрисове, не заличене до групи А 3).

¹ В Англії почали будувати мости із чавуну із кінця XVIII століття.

2. Вальцований дріт.
3. Аркушеве залізо.
4. Труби.
5. Литво і виковки (осі залізничних вагонів, колеса і шини, сталеве литво, сталеві котки тощо).

Крім того, у продажу є чавунні колони для цивільних споруд, опорні підкладні для зв'язанів, опори для мостів і інших конструкцій, чавунні труби, нюти, прогоничі, шруби, цвяхи, линви і ланцюги.

Виготовляючи металеві конструкції, здебільшого уживають обрисового заліза, сортового заліза, аркушевого заліза, нют і прогоничів.

III. Обрисове, сортове, аркушеве залізо

1. Обрисове залізо

Це залізо так само звуть профільним; щоб його зробити, залізо вальцюють на особливих „каліброваних“ вальцівницях.

Донедавна майже кожна виробня випускала свої особливі профілі; чимало минуло років, поки в Німеччині склали „Німецький нормальний сортамент“, відповідно до якого там тепер і вальцюють обрисове залізо¹.

Крім нормальних профілів, окремі виробні за кордоном вальцюють „спеціяльні профілі“. Проектуючи металеві конструкції, маємо завжди користатися із нормального сортаменту.

а) **Нормальні профілі** зібрано у додатках, разом із основними спеціяльно будівельними.

б) **Спеціяльні профілі**. Не такі вживані спеціяльно будівельні російські профілі, а найуживаніші із німецьких — Пейне [Peine] і Манштадт [Mannstadt] (назва впробні, де вальцюють пімецькі спеціяльні про-

¹ У нас іще багато років до війни опрацьовано „Російський нормальний сортамент“. Тепер Комітет стандартизації при РПО опрацював і оголосив стандарти. Отже, вальцовання металю упорядковано.

філі) подано в книзі Грегора „Залізні конструкції“. Для вагонобудівництва, суднобудівництва і інших ділянок будівництва, так само є спеціальні профілі¹.

За нормальну довжину профіля мають ту, що її випускає виробня без спеціального замовлення.

Від більшої чи меншої довжини профіля залежить вартість замовлення. Під „складською“ довжиною розуміють більшу від нормальної довжину профілів, але таку, що є звичайно на складах.

2. Сортове залізо

Є таке сортове залізо.

а) **Штабове** — прямокутного перекрою з гострими краями, завдовжки до 30,0 м, завгрубшки $s \geq 4$ мм, завширшки $b = 12 - 200$ мм. Позначають у проектах і рисунках $\square b.s$ в мм*.

б) **Широкоштабове** (універсальне) — прямокутного перекрою $s \geq 4$ мм, $b \geq 200$ мм. Позначають $\square b.s$ в мм.

в) **Квадратове** — квадратового перекрою, довжина стрижнів 3 — 10 м, величина боків $s = 8 - 60$ мм. Позначають $\square s.s$ в мм.

г) **Кругле** — круглого перекрою, довжина стрижнів 3 — 10 м. Діаметр $d = 8 - 150$ мм. позначають \odot в мм.

3. Аркушеве залізо

Аркушеве залізо буває таке:

а) **Гладеньке аркушеве**: дахове завгрубшки до 0,8 мм (продажають на вагу); тонке аркушеве завгрубшки до 30 мм, груbe аркушеве залізо завгрубшки $s \geq 4 - 42$ мм; це те груbe аркушеве залізо завширшки до 1,85 м і завдовжки до 7,50 м. Позначати аркуш s в мм.

б) **Карбоване аркушеве** (шахове, рис. 1). Нижня поверхня гладенька, верхня — ізрізана перетинними бороз-

¹ Висоту, ширину, глибину й інші розміри окремих профілів, а так само потрібні для статичного розрахунку величини, часто доводиться вишукувати в окремих таблицях і довідниках, і тому в додатках дано таблиці найуживаніших будівельних порфілів.

* В союзних стандартах обов'язкових познак немає.

нами завглишки 1—2 мм, завширшки 1—2 мм, користуються з нього на будівництві площинок сходів, пішоходів, щоб перекривати канали і поворотні круги. Каліброване залізо позначають к. з. s_1/s_2 в мм.

в) Хвилясте із поцинкованого заліза:

1) Пологим хвилястим (рис. 2) залізом із шириною хвилі $b > 2h$ покривають дахи і стіни.

2) Високе хвилясте залізо (рис. 3) із шириною $b \geq 2h$ — на перекриття, плоскі і вигінасті, на вільнонесні покрівлі.

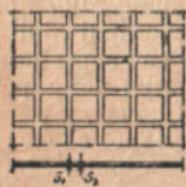


Рис. 1.



Рис. 2.

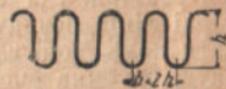


Рис. 3.

3) Сувійне хвилясте залізо $b = 2h$ на дверній віконні пройми.

г) **Склепінне** (лоткове) (рис. 4) штамповане із аркушевого заліза, квадратової, прямокутної, трикутної і трапеузуватої форми, що ним настилають мости.

і) **Бондарне** (рис. 5) із аркушевого заліза, що ним настилають мости.

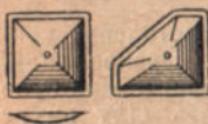


Рис. 4.



Рис. 5.

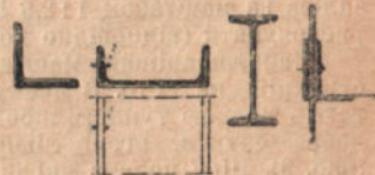


Рис. 6.

д) **Дірчасте залізо** із тонкого, середнього і грубого аркушевого заліза різної ширини і грубини, що ним перекривають канали, переходи, роблять сита, фільтри й обгороди.

Вправа. Шоб краще запам'ятати всікі сорти обрисового заліза, рекомендуємо:

Намалювати різні профілі маштабу 1 : 1 з усіма потрібними розмірами, наприклад, $\text{I} \ № 24$, $\text{L} \ № 22$, $\text{Z} \ № 20$, $\text{T} \ P \ № 24$,

$\perp \ № 25$, $\perp \ 16 \cdot 8$, $\text{L} \ 80 \cdot 80 \cdot 10$, $\text{L} \ 100 \cdot 65 \cdot 11$, $\text{L} \ 129 \cdot 80 \cdot 10$,

$\text{U} \ 9$, $\text{N} \ 100 \cdot 45$

Мета вправи. Точно вимальовуючи різні перекрої, учень докладно вивчає окремі подrobiці профілів, бо як тільки розглядати розміри, то цього замало, щоб запам'ятати їх.

Креслення рисунків. Всі зазначені раніше поперечні перекрої треба старано зобразити й точно додержати маштабу. При цьому треба користатися не дуже м'яким олівцем; лінії креслити, не дуже натискуючи. Яскраво позначити розмірні лінії й розміри; перед тим, як обводити тушшю, треба ще раз перевірити всі розміри. Усі лінії обводити чорною тушшю, при чому розмірні лінії позначати тонко, а контури грубіше. Спочатку рисувати кола, тоді злучати їх прямими лініями. Всі перекрої зарисувати; грубина рисування така сама як і грубина розмірних ліній. Віддаль між ними 3—4 мм; всі лінії треба направити в один бік і так, щоб підіймались догори праворуч. Поряд із кожним перекроєм писати познаки. Всі вони мають бути однакові завбільшки, бо маштаб перекроїв (1 : 1) так само одинаковий. Те саме стосується й до розмірів; їхні цифри мають бути порівняно менші від цифр познак, а проте вони повинні бути досить ясні. Напрямом розмірів ставити цифри, а не літери.

Перекрої тепер не розфарбовують, як раніше, акварелевими фарбами.

Маштаб треба додати до рисунка, бо без нього жаден технічний рисунок не є закінчений.

Щоб виконати першу вправу, і дістати ясні, виразні, перекрої, рекомендують брати маштаб 1 : 1. Далі можна зображені профілі заліза за маштабом 1 : 2,5 і 1 : 5, при цьому перекрої так само зарисовувати (відповідно до цього).

Найуживаніший маштаб під час креслення металевих конструкцій—це 1 : 10. В цьому маштабі всі поперечні перекрої заливають чорною тушшю; щоб накреслені поряд перекрої можна було добре бачити, вгорі ліворуч контура зоставляють білу смугу (рис. 6). Щоб подати вигляд на I , \perp і L , збоку креслять пересічну грубину полиць t (рис. 6).

IV. Умови приймання

Як за проектом уже визначено, скільки треба сортового обрисового заліза, маємо замовити це залізо. Отут треба додержати:

а) для залізниць—норми НКПС на приставлення металю на залізниці;

б) для цивильних споруд—проект „Технічних норм“ Комісії РПО.

В цих нормах є всі потрібні замовцеві відомості, а саме: відхили від ваги і довжини замовлюваного заліза тощо. Там так само є вказівки про потрібний опір заліза і якими саме методами його визначати.

Зазначені умови не можна тут подати, бо мало маємо місця в книзі. Їх подано у багатьох довідниках, зокрема в I томі *Hütte*.

V. Випробовування заліза

Залізо випробовують перед тим, як остаточно приймати замовлення; зокрема, як є замовлення залізниць, приймають залізо завжди на тій виробні, що виробляє його.

Це випробовування дуже важливe, бо проектуючи, розраховують на певні властивості заліза, про які й треба дізнатись, вдавшись до випробовування.

Випробовуванням визначають:

а) **Вагу.** Вага 1 м³ літого заліза й сталі має бути 7850 кг і 7250 кг—чавуну. Відхили від зазначеної ваги, що їх можна допускати під час приймання, зазначені в „Умовах НКПС“, а так само у випусках ЗСТ для обрисового і сортового заліза.

б) **Зовнішній вигляд.** Тому що в залізі виникають незначні зовнішні ганджі, під час валючування, від яких міцність перекрою не меншає,—не можна бракувати його.

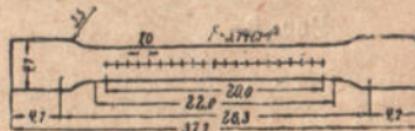


Рис. 7.

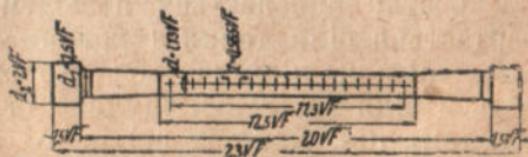


Рис. 8.

Задри і плівки можна легко ізстругати. Відхили від нормальних розмірів, що їх можна допускати під час приймання, уміщені в ЗСТ. Оці відхили стаються тому, що стираються вальцівні валі.

в) **Міцність заліза.** Шоб визначити міцність заліза, його випробовують на розрив, згин і оброблення.

1. Випробовування на розрив. Зразки потрібної форми й розмірів готують холодним способом із окремих стрижнів усієї партії. Точний розрахунок зазначений у нормах, поданих у „Інструкції, як виготовляти й випробовувати нормальні взірці на розрив при прийманні металів“. Відповідно до діаметра взірця і величини його поперечного перекрою, змінюють так само довжину взірця. На рисунку 7 і 8 подано російські нормальні взірці.

Випробовують взірці на розрив на спеціальніх машинах (рис. 9).

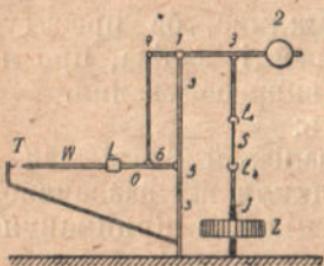


Рис. 9.



Рис. 10.

Це роблять так: кінці взірця S закріплюють у зачіпні пристрої E_1 і E_2 . Як обертається зупчасте колесо Z , воно нагвинчується на стрижень J , злучений із нижнім зачіпним пристроєм, що тягне вірець донизу. Цей розтяг передається важелем 4-1-3-2, що вільно обертається біля точки 1 колони $S-S$, і тому лівий кінець важеля підіймається. Коромисло W , що обертається біля точки 5 і злучене стрижнем 4-6 з першим важелем, підіймається від цього зусилля вгору. Щоб знову відновити рівновагу, треба доти рухати тягар L ліворуч, поки кінець коромисла W не стане проти

вістря T ; цей рух у найновіших машинах відбувається автоматично. На коромислі позначено поділки, що ними точно визначають положення рухомого тягара. Розтяг зразка збільшується від обертання зубчастого колеса Z і пересування тягара L ліворуч; з положення цього тягара визначають величину на даний момент розтяжного зусилля. Кінець-кінцем взірець розривається; з величини зусилля, зафіковуваного рухомим тягarem, визначають руйнаційне зусилля P_p взірця.

Наслідком випробовування тимчасовий опір, тобто напруга, що її визначають, поділивши зазначене зусилля на фактичну площину поперечного перекрою взірця.

$$\sigma_p = \frac{P_p}{F} \text{ в кг на } 1 \text{ мм}^2,$$

має бути для литої сталі, вживаної у будівництві, не менше як 37 кг/мм^2 ; для високогатункової сталі він більшає до 48 кг/мм^2 . Першу через це позначають (у Німеччині) як литу сталь $St\ 37$, другу позначають— $St\ 48$.

Противага 2 на правій половині важеля 4-1-3-2 потрібна на те, щоб за обтяженого стану машини була рівновага. Отже, як припинилось розтягання й установили рухомий тягар на нулі, коромисло повинностати горизонтально, а кінець його врівні із вістрям T . Про це треба щоразу упевнюватись перед тим, як випробовувати.

Під час випробовування взірець видовжується, при чому в місці майбутнього розриву утворюється шийка (рис. 10). Порівнюючи загальну довжину обох частин взірця після розриву з початковою довжиною l , побачимо, що нова довжина l_1 більша. Відносним здовжуванням при розриві називають величину $\delta = \frac{l_1 - l}{l} \cdot 100$.

В нормах зазначено мінімальну вартість цього здовжнення: аркушевого заліза № 1—від 21 до 26% , сталі

№ 4—від 14 до 19%. По НКШС—ст. № 1—28%, ст. № 4—20%*.

Якщо наслідки випробовування сприятливі, пробу вважають за задовільну, а як несприятливі—повторюють випробовування, беручи взірці із того самого стрижня. Скільки саме і за яким порядком брати пробы із якоїсь партії—це докладно зазначено в нормах.

Випробні машини бувають вертикальні й горизонтальні; урухомлюють їх електрикою. Крім того, їх роблять гідрравлічними і навіть ручними,

2. Інші випробування. Відповідно до технічних умов, крім зазначених давніше випробовань, на розрив, випробовують ще на згин, пробивання дір, на злімі крученні; лите залізо випробовують ще на згин гарячим.

Тут за браком місця ми не маємо змоги докладніше розглянути процес випробовування. Зацікавлені цим питанням знайдуть вичерпний матеріал у книжках „Випробування матеріалів“, вид. Гешен, т. I і II.

Щоб виявити домішки в залізі й сталі, беруться до хемічної аналізи і металографії, докладні відомості про які можна найти в „Металографії“, вид. Гешен, т. I і II.

За нашими технічними умовами треба робити такі випробування:

1) Пробувати на розтяг (розрив) і згин сортове і обрисове залізо, залізо на нюти, прогоничі й аркушеве залізо.

2) Пробувати на осаджування нютове залізо.

3) Пробувати на згин аркушеве залізо.

4) Пробувати на розрив сталеве литво.

Приклад. Випробувати нормальній взірець литої сталі.

Діаметр стрижня $d = 20$ мм. Поперечний перекрій $F = \frac{d^2\pi}{4} =$

$= \frac{20^2\pi}{4} = 314$ мм. Довжина циліндричної частини $l = 10 d = 200$ мм.

Покази випробової машини $P_p = 12400$ кг, відкіля тимчасовий опір

* За „Єдиними нормами“ для сталі 3—22%, сталі 5—18%.

$\sigma_p = \frac{P_p}{F} = \frac{12400}{314} = 39,5 \text{ кг/мм}^2$. Довжина побільшала до $l_1 = 243 \text{ мм}$ відкіля дізнаємось, наскільки подовшав взірець від розриву $\delta = \frac{l_1 l}{l} \cdot 100 = \frac{243 - 200}{200} \cdot 100 = 21,5\%$ проти початкової своєї довжини. Що σ_p і δ не дійшли межі, зазначеної в нормах, наслідок випробувань вважаємо за задовільний.

VI. Допускні напруги

Випробуючи на розрив, визначили, яке виникає зусилля в 1 мм^2 поперечного перекрою зразка в момент його зруйновання, Цілком зрозуміло, що ні в якій частині будівлі такого зусилля не можна мати, бо тоді зруйнувалася б уся будівля. Тому, конструкуючи, маємо пильнувати, щоб ні в якій частині конструкції напруги не побільшали до величини „тимчасового опору“. Тим то треба будувати з таким запасом міцності, щоб напруга, що виникає в якому завгодно перекрої конструкції, становила б лише частину тимчасового опору. Таку зменшену напругу звуть допускною.

Величина допускної напруги залежить від мети і призначення будівлі, виду матеріалу і характера обтягу.

Вплив обтягів не однаковий. Іноді вони чинять у певних місцях конструкції подібно до власної ваги й постійного обтягу, іноді ж вони переміщуються, як, наприклад, колеса поїздів на мостах.

Крім того, в різних матеріялах руйнаційна напруга неоднакова; от, наприклад, в літій сталі інший тимчасовий опір, ніж у залізі.

Допускні напруги позначають грецькими літерами:

$\sigma_{\text{доп}}$ — допускна напруга на розтяг і згин;

$\sigma_{\text{доп ст}}$ " " стиск;

$\tau_{\text{доп зр}}$ " " зріз.

Наприклад, $\sigma_{\text{доп}} = 1200 \text{ кг/см}^2$ означає те, що напруга, яка виникає у всякій частині споруди, має бути не більша від 1200 кг на 1 см^2 перекрою.

У розрахунку напруги зазначено в кг/см , при випробуванні матеріалів в кг/см^2 (див. „Техн. умови“).

Допускні напруги в металевих конструкціях:
 а) в цивільному будівництві: 1) проект норм комісії РПО при Держпляні; 2) норми Будкому ВРНГ;
 3) норми Московського губерніяльного інженера; 4) на-
 кази ВРНГ № 84—29/X 1928 р., № 1039 1/VIII 1929 р.¹,
 б) в мостобудівництві—норми НКШС.

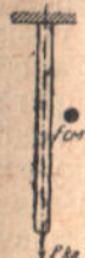
VII. Дійсні напруги

Допускним напругам, про які була мова в попередньому розділі, відповідають дійсні напруги, що виникають в окремих частинах конструкції. Пояснімо це прикладом.

Закріплений одним кінцем стрижень, обтяжено силою P , прикладеною на другому його кінці і чинить по його осі (рис. 11). Ця сила збуджує розтяг стрижня, що поширюється по всій його площині F . Зусилля, що припадає на одиницю площині стрижня, і є його дійсна напруга

$$\sigma = \frac{P}{F} \text{ кг на 1 см}^2$$

(1) Рис. 11.



Якщо зв'язень, що складається із багатьох стрижнів (рис. 12), обтягений силами P , то, за законами статики, в елементах її виникають зусилля — S . Якщо вони чинять по осі елементу, то в ньому виникає одна якась напруга. Зусилля можуть стискувати або розтягати стрижні, відповідно до чого напруги будуть стискні або розтяжні.



Рис. 12.

¹ Під час перекладання книги видруковано „Єдині норми будівельного проектування“, що скасували всі раніш оголошені норми.

$$\left. \begin{array}{l} \sigma = +\frac{S}{F} \text{ кг/см}^2, \text{ якщо } S \text{ розтяжне зусилля} \\ \sigma = +\frac{S}{F} \text{ кг/см}^2, \text{ якщо } S \text{ стиснє} \end{array} \right\} \begin{array}{l} S \text{ в кг,} \\ F \text{ в см}^2 \end{array}$$

Крім напруг стиску й розтягу, в окремих елементах конструкцій виникають так само, залежно від чину обтягу, згинні й зрізні обтяги.

Обтяги, що чинять зовні на споруду—це зовнішні сили. Щоб розраховувати конструкції, треба насамперед уміти їх визначити. Докладні відомості про величину й відміни їхні подано в умовах МГТ Держпляну і НКПС¹.

Зовнішні сили збуджують в частинах конструкцій внутрішні сили, що визначають розміри перекроїв стрижнів. Їх визначають графічно, за правилами статики або ж розраховуючи² (аналітично).

За нормами дійсна напруга ні в якій частині споруди не повинна бути дужча від сили допускної напруги. Тим то й треба суворо додержувати такого правила:

Дійсні напруги < допускних напруг.

$$\sigma \leq \sigma_{\text{доп}} \quad (2)$$

VIII. Розрахунковий перекрій

Дійсна напруга в розтягнутих і стиснутих стрижнях, як про це вже казано, дорівнює $\sigma = +\frac{S}{F}$ і $\sigma = -\frac{S}{F}$ кг/см². При цьому вважали, що величина зусилля S і поперечного перекрою F відома зарані. Практично це буває інакше: за статично визначеною силою треба

¹ Див. „Єдині норми“.

² Тут можна вказати на „Статику споруд“ проф. Тимошенка, проф. Худякова.



визначити потрібний перекрій елементів. Як перенесемо знаменник у поданій перед цим формулі на місце σ і $\sigma_{\text{доп}}$, дістанемо рівність, де із заданих S и $\sigma_{\text{доп}}$ визначиться розрахунковий перекрій F стрижня в см^2 ; підставивши S в кг і σ в кг/ см^2 , матимемо:

$$F_{\text{потр}} = \frac{S}{\sigma_{\text{доп}}} \text{ см.} \quad (3)$$

Отак визначають поперечні перекрої брусків, аркушів, обрисового заліза тощо; при чому треба пильнувати, щоб конструктивний перекрій був аніж не менший від розрахункового, ато виниклі в ньому напруги будуть дужчі від допускних. Відціля повстас важливе правило:

Вибраний Розрахунковий Наявний	}	перекрій \geqslant потрібного перекрою
--------------------------------------	---	--

$$F \geqslant F_{\text{потр}} \quad (4)$$

Добравши потрібний розрахунковий перекрій, маємо визначити утворювані в ньому напруги за формулою

$$\sigma = \pm \frac{S}{F} \text{ кг}/\text{см}^2 \leqslant \sigma_{\text{доп}} \quad (5)$$

Приклад 1. Треба добрati перекрій штабового заліза. Розтягна сила в ньому $S = 18650$ кг, допускна напруга $\sigma = 1200$ кг/ см^2 . Якого треба перекрою?

$$F_{\text{потр}} = \frac{S}{\sigma} = \frac{18650}{1200} = -15,54 \text{ см}^2$$

Перекрій можна вибрати з площею $F = 16 \text{ см}^2$ із штабового заліза $\boxed{\square} 160 \times 10$, або $\boxed{\square} 100 \times 16$, або $\boxed{\square} 80 \times 20$; напруга, що в ньому виникає буде:

$$\sigma = + \frac{S}{F} = + \frac{18650}{16} = + 1166 \text{ кг}/\text{см}^2 < 1200 \text{ кг}/\text{см}^2$$

Приклад 2. Треба добрati перекрій рівнобокої кутівки на стиск не зусілля $S = -28274$ кг. Якого перекрою треба, як допускна напруга $\sigma = 1400$ кг/ см^2 ?

$$\sigma = -\frac{S}{F} = \frac{28274}{1400} = 20,2 \text{ см}^2$$

За таблицями сортаментів можна на це добрati кутівку L 90.90.14 із $F = 23,37 \text{ см}^2$, або L 100.100.12 із $F = 23,73 \text{ см}^2$ або, врешті L 120.120.10 із $F = 23,13 \text{ см}^2$. Найменшу вагу із вказанчих кутівок має L 100.100.12, а сама $F = 17,84 \text{ кг/см}$. Як вибрати цю кутівку, то напруга, що в ньому виникне буде:

$$\sigma = -\frac{28274}{22,73} = -1246 \text{ кг/см}^2 < 1400 \text{ кг/см}^2.$$

Приклад 3. Визначити, чи зможе L № 8 ЗСТ із площею $F = -11,85 \text{ см}^2$ сприйняти розтяжне зусилля $S = +15237 \text{ кг}$, як допускна напруга $\sigma = 1200 \text{ кг/см}^2$?

Виникла в ньому напруга буде

$$\sigma = +\frac{S}{F} = \frac{15237}{11,85} = 1285 \text{ кг/см}^2 > 1200 \text{ кг/см}^2.$$

Значить, перекрій недостатній.

Читач має сам собі скласти такі завдання, а тоді розв'язати їх.

IX. Засоби злучати

Кожну металеву конструкцію складено із окремих частин. Наприклад зв'язень (рис. 12) складається із стрижнів. Зовнішні сили P збуджують у стрижнях зусилля S . Цими стрижнями обтяг P передається в так звані опорні точки a і b . На це кінці окремих стрижнів злучають, при чому в місцях злукі тут не повинні виникнути занадто великі зусилля. Це стосується не тільки до зв'язнів, але й до інших конструкцій; наприклад, в баках треба старано злучати один з одним металеві аркуші, що з них роблять дно і стінки.

Щоб злучити частини, користуються із нют, прогоничів і злучних аркушів (обриски, переліжки). Звичайно злукі складаються із нют і аркушів, не так часто із прогоничів і аркушів, про що буде мова далі.

Злуками скріплють одну до одної окремі частини конструкції й передають чинні в них зусилля.

1. НЮТОВІ ЗЛУКИ¹

Нюти, що є в продажу, складаються із головки і стрижня, один кінець якого виковують замичною головкою (рис. 13).



Рис. 13. ловку цю виковують дужими ударами молотка або великим тиском. Нютувати можна лише лите залізо і сталь; чавун дуже крихкий, а тому не можна його ї нютувати—чавунні частини злучають прогоничами.

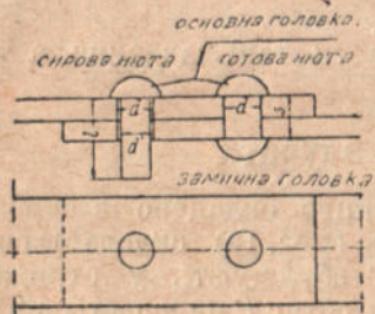


Рис. 14.

де нюти розжарюють до темночервоного кольору. Холодне нютування, коли його роблять не нагриваючи



Рис. 15.



Рис. 16.

нют, тут зовсім не запроваджують.

У виробничих умовах тепер нютують механічно:

¹ Нюти до 8 мм у діаметрі роблять із заліза. Див. випуск ЗСТ 184, 185; із великим діаметром—залізо (сталь) ЗСТ 301, 302, 303.

електрикою і стисненим повітрям (пневматично). Механічне нютування рівніше і краще від ручного, а тому й доцільніше від колишнього нютування руками.

Діри на нюти протискують або висвердлюють. Обов'язковому в деяких виробництвах свердлінню треба віддати перевагу, бо отвори тут не потріскані і завжди без задору.

У нютових злухах, де має бути щільне шво (газгольери, баки, резервуари), край аркушів і головки нют закарбовують.

Нагріта нюта від охолодження скорочується, а тому щільніше злучаються з нютовані частини, стиснуті головками нют.

A. Розміри нют

Стрижені нюти¹ треба робити такий завдовжки, щоб із нього можна було виклепати замичну головку. Якщо s — уся грубина з нютованих частин (рис. 14), d' — діаметр самої нюти, то довжина її стрижня буде

$$l = (s - 10) \times 1,2 + 1,25 d' \text{ в мм} \quad (6)$$

Довжина нюти має бути не більша як $4 - 5 d$, ато (коли вона ще довша), як охолоне нюта, можуть відрватись її головки. Якщо з нютовані частини більші за $5 d$, то нітову злуку замінюють прогоничем.

Розмір s такий, щоб могли щільно зтиснутись з нютовані частини.

Діаметр (d) нюти залежить від грубини з нютованих частин. Якщо з нютовують різне завгрублення штабове і аркушеве залізо, або штабове й аркушеве залізо з нютовують із профілями, то діаметр нюти

$$d = \sqrt{5\delta} - 0,2 \text{ в см}, \quad (7)$$

де δ — найменша грубина з нютованого елементу.

¹ Розміри стрижня нюти, а також всі точні розміри, подано у випусках ЗСТ 301, 302, 303.

Обрисове залізо знюють нютами певного діаметра, визначуваного окремо на кожен профіль.

Тут треба взяти до уваги значення норм і стандартів. Як користатись ними, то набагато поменшає роботи в проектувальника і будівельника. Стандарти уодноманітніють конструкції, зокрема, тепер запроваджено стандарти всіх основних елементів металевих конструкцій. Всі, хто працює у цій галузі, мають їх знати.

Якусь певну частину конструкції бажано знюювати нютами однакових діаметрів. Для всієї споруди гарно обмежити число сортів нют двома або трьома діаметрами.

Щоб відрізнисти від уже встановлених готових нют (рис. 17), нюти на продаж називають сировими (*Rohniet*).

Щоб зручно можна було установляти нюти, діри для них роблять більші від стрижня. Як викували або відтиснули замичну головку, стрижень нюти, розширюючись щільно заповнюю діру. Отже, в готовій нюті, що нею передають зусилля в частинах конструкції, такий самий перекрій, що й у діри її (рис. 14).

За ЗСТ, при d до 19 мм, діра нюти більша від діаметра стрижня на 0,5 мм, для більших d —діра більша від них на 1 мм.

$$\begin{aligned} d < 19 \text{ мм}; \quad d^1 = d + 0,50 \text{ мм} \\ d \geqslant 19 \text{ мм}; \quad d^1 = d + 1,0 \text{ мм} \end{aligned} \} \text{ рис. 14.}$$

B. Норми нют

Форми нют треба додержати за нормами (діаметр вимірюють на 3—4 мм нижче від основи головки). Для металевих конструкцій маємо за даними ЗСТ:

Найуживаніші нюти із півкруглою головкою. Нютами з потайною головкою користуються там, де не можна установляти нюти із півкруглою головкою. В мостобудівництві їх, наприклад, уживають тоді, як загальна грубина знюютих частин не більша від 4,5 d і не менша від 6,5 d (d =діаметрові діри).

А проте, в цьому випадку треба віддати перевагу прогоничеві й злuzці. Нют із потайною головкою вживають тоді, як одна поверхня знютованих частин має бути зовсім рівна; наприклад, опорна частина колон.

Складаючи специфікації, в якій містяться всі елементи металевої конструкції, зазначають d не поставленої (сирової) нюти, залежно від чого й замовляють нюти.

Розраховуючи нюти, беруть d готової нюти, бо вважають, що гарна нюта має щільно заповнити всю діру.

На рисунках подано діаметри готових нют, при чому всі діаметри позначають в одному місці таблички, а не біля кожної нюти.

B. Умовні познаки нют¹

У Німеччині так позначають нюти, зважаючи на їхні діаметри.

Познаки нют. DIN 139.

Діаметр готової нюти	11	14	17	20	23	26	29	32	35	38	41	44
Познаки	+	◆	◆	◆	◆	◆	◆	◆	◆	◆	◆	◆

Кружало із вказівкою про діаметр, напр.  ³²

В таблиці подано видображення нют, як дивитись зверху; а як нюти з діаметром понад 26 мм, рідко вживають, то звичайно поряд такої нюти пишуть її діаметр.

При маштабі 1:5 і більше, на рисунку подають діаметр дір нют (d), при менших маштабах (1:10, 1:20)—діаметр головки (D).

¹ У нас за ЗСТ позначають нюти так: сорт ІІ, діаметр, непоставленої нюти— d , довжину стрижня l і аркуш сортаменту, наприклад, для залізних нют: напівкругл. 5 × 20 ЗСТ 184; потайн. 6 × 24 ЗСТ 185; напівкругл. 22 × 110 ЗСТ 301; потайн. 25 × 150 ЗСТ 302; Напівпотайн. 19 × 100 ЗСТ 303.

Познаки сортів нют. DIN 139.

Н ю т и	Потайна головка			Напівпотайна головка			Конструктивні нюти
	Верх- ня	Ниж- ня	Обид- ві	Верх- ня	Ниж- ня	Обид- ві	
Загальні познаки	⊕	⊖	±	⊕	⊖	±	+
Приклад 23 мм нюти	⊗	⊗	⊗	⊗	⊗	⊗	⊗

Щоб виобразити нюти в розрізі в Німеччині немає норм. При рисунках у маштабі 1:2,5 можна нарисувати дійсну величину нюти; при найууживанішому для металевих конструкцій маштабі 1:10 автор радить запровадити такі познаки:

Напів- кругла головка	Потайна головка			Напівпотайна головка			
	Верхня	Нижня	Обидві	Верхня	Нижня	Обидві	
	≡	≡	≡	≡	≡	≡	

Отут немає потреби позначати діаметр нют, бо він відомий із бокового вигляду, як це можна бачити із прикладів на рис. 25 і 27.

Г. Розрахунок нютових злук

Щоб розрахувати нютові злухи, треба усвідомити роботу злухи, чи сил, характер її напрям можливої руйнації. Якщо дві залізні штаби злучено одну з одною (рис. 20), і злуху розтягають сили, що чинять по осі штаб, злуха може зруйнуватись від того що:

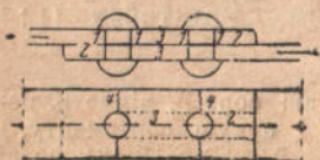


Рис. 20.

1) нюти зрізуться по площині стику штаб (1 — 1);

2) частина заліза між краєм штаби і нютою (2 — 2) вирветься;

3) залізо штаби зруйнується між обома нютами (3 — 3);

4) штаби порвуться в перекрої, послабленому нютами (4 — 4).

Відповідно до числа площ стрижня нюти, по яких вони зрізаються, є одно-, дво- і багатозрізні нюти. В однозрізний нюті знюють два елементи (рис. 21 і 23), у двозрізний — 3 елементи (рис. 29 і 24).



Рис. 21.



Рис. 22.

Одно- і двозрізних злук більше від інших. На нюти не мають чинити зусилля напрямом їх осі, тобто робити на відривання головок; отут треба злучати прогоничами.

Чин розтяжної сили на однозрізну злуку подано на рисунку 23. Зусилля передається через нюту від одної штаби на іншу. А що обидві сили чинять на різних площах, то, крім того, що нюта зрізується, вона ще й згинається і це дуже шкодить нютовій злuci. Тим то треба по змозі уникати однозрізної злук; на жаль, практично це не завжди можна зробити.

Таке буває і тоді, як злучують накладкою, коли стик злучуваних частин перекритий лише з одного боку (рис. 21).

Чин сил у двозрізній злuci подано на рисунках 24 і 22.

Чинні сили на нюти ті самі, що і в елементах, злучуваних нютами, бо нютами лише передають їх від одної частини конструкції до іншої. Ці сили намагаються зрізати стрижень нюти по площі, перпендикулярній до її осі. Крім того, вони притискають стрижень нюти до стінки діри і тому між ними постає стиск — так зване змінання діри.

Відповідно до цих зусиль і треба розраховувати нюти.

а) Розрахунок нют на зріз

Однозрізна злуха. Якщо d — діаметр готової нюти в см, то площа поперечного перекрою стрижня нюти, що дорівнює площі зрізу, буде (рис. 23)

$F_{\text{зр}} = \frac{\pi d^2}{4}$ см². Якщо допускна напруга на зріз дорівнює $\tau_{\text{доп}}$ в кг на 1 см², то зусилля, що його сприймає площа зрізу, має бути не більша від $F_{\text{зр}}$ в кг. Грецькою літерою τ (тау) позначають напругу. Відсіля видно, що одна нюта з діаметром d може сприйняти зрізну силу:

$$N'_{\text{зр}} = F_{\text{зр}} \cdot \tau_{\text{доп}} = \frac{d^2 \pi}{4} \tau_{\text{доп}} \quad (8)$$

Цю силу називають опором зрізові однозрізних нют.

Якщо стискна або розтяжна сила S передається через кілька нют, то на це треба $n_{\text{зр}}$ нют діаметром d , із яких кожна сприймає силу $N'_{\text{зр}}$. Рівняння пишуть так:

$$n_{\text{зр}} \cdot N'_{\text{зр}} = S;$$

$$n_{\text{зр}} = \frac{S}{N'_{\text{зр}}} = \frac{S}{F_{\text{зр}} \cdot \tau_{\text{доп}}} = \frac{S}{\frac{\pi d^2}{4} \cdot \tau_{\text{доп}}} \quad (9)$$

За цим рівнянням легко вирахувати, скільки треба поставити нют, що сприймають зrіз, якщо задано зусилля S в кг, d в см і $\tau_{\text{доп}}$ в кг/см². Отут гадають, що кожна нюта сприймає однакову частину сили S .

Залежно від мети й призначення нют величина $\tau_{\text{доп}}$ буває неоднакова, її вартість беруть на кожен випадок із норм, згаданих розділі VI.

Двозрізні нюти. Чинні на нюту сили прагнуть її зrізати в двох площах (рис. 24). Загальна площа

зрізу одної нюти буде тоді $2 F_{\text{сп}} = 2 \frac{\pi d^2}{4}$ в см²; зусилля, що його сприймає одна нята

$$N'' = 2 F_{\text{сп}} \cdot \tau_{\text{доп}} = 2 \frac{\pi d^2}{4} \cdot \tau_{\text{доп}} \text{ в кг} \quad (10)$$

Якщо задано силу S і треба знов визначити, скільки треба поставити $n_{\text{сп}}$ нют, то

$$n_{\text{сп}} N_{\text{сп}} = S$$

$$n_{\text{сп}} = \frac{S}{N''_{\text{сп}}} = \frac{S}{2 F_{\text{сп}} \tau_{\text{доп}}} = \frac{S}{2 \frac{\pi d^2}{4} \tau_{\text{доп}}} \quad (11)$$

Площу зрізу $F_{\text{сп}}$ для нют різних діаметрів можна взяти за таблицею:

Діаметр дір нют	10 мм	12 мм	14 мм	17 мм	20 мм	23 мм	26 мм	29 мм
Площа одного зрізу $\left(\frac{\pi d^2}{4}\right)$	0,78	1,13	1,54	2,27	3,14	4,15	5,31	6,60
Площа двох зрізів $\left(\frac{\pi d^2}{4}\right)$	1,56	2,26	3,08	4,52	6,28	8,30	10,62	13,20

б) Розрахунок нют на змінання

Однозрізні нюти. Тиск, що виникає між стрижнем нюти і стінкою діри, розподіляється між ними нерівномірно (рис. 23). Найбільший тиск буває по осі стрижня і меншає він до країв перекрою. Замість цього нерівномірного тиску до розрахунку беруть тиск, розподілований рівномірно по проекції нюти, тобто по площині з висотою, що дорівнює грубині елементу δ і ширині діаметра діри d . Ця площа дорівнює $F_{\text{zm}} = d \cdot \delta$ см². Якщо допускна напруга на змінання нюти σ_{zm} кг на 1 см², то опір одної нюти змінанню буде:

$$N_{\text{zm}} = F_{\text{zm}} \sigma_{\text{доп}} = d \cdot \delta \cdot \sigma_{\text{zm}} \text{ доп в кг.} \quad (12)$$

Якщо величина зусилля дорівнює n_{3M} кг, то треба стільки нют:

$$n_{3M} \cdot N_{3M} = S,$$

$$n_{3M} = \frac{S}{N_{3M}} = \frac{S}{F_{3M} \sigma_{\text{доп}}} = \frac{S}{d \cdot \delta \cdot \sigma_{\text{доп}}}, \quad (13)$$

де S в кг, d і δ в см, і $\sigma_{\text{доп}}$ в кг/см².

Величину $\sigma_{\text{доп}}$ беруть із зазначених вище норм.

Якщо грубина знютовуваних частин не однакова, наприклад, δ_1 менше від δ_2 ($\delta_1 < \delta_2$), то в формулу вписують опір одної нюти $N_{3M} = d \cdot \delta_1 \cdot \sigma_{3M \text{ доп}}$, відкіля потрібне число нют буде:

$$n_{3M} = \frac{S}{N_{3M}} = \frac{S}{d \cdot \delta_{3M} \sigma_{3M \text{ доп}}} \quad (14)$$

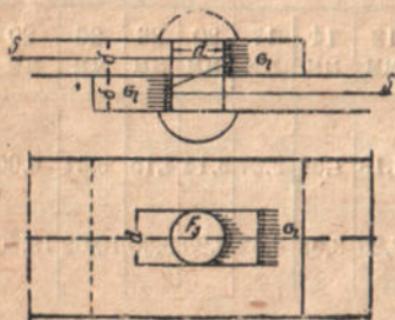


Рис. 23.

У формулу треба підставляти найменшу грубину елементу, бо отут визначиться, скільки треба найбільше нют.



Рис. 24.

Двозрізні нюти. Чин тиску на стінки діри і стрижень нюти такий самий, що і в однозрізному шві. Змінання розподіляють тепер на дві площини величиною $d \cdot \delta_2 \cdot d \cdot \delta$ (рис. 24). Отут розраховувати треба для елементу меншої грубини. А як звичайно площа δ середньої штаби менша від суми двох інших, тобто $\delta < 2 \delta'$. Опір одної нюти змінанню отут буде:

$$N_{3M} = d \cdot \delta \cdot \sigma_{3M \text{ доп}} \quad (15)$$

Потрібна кількість нют:

$$n_{\text{эм}} \frac{S}{N_{\text{эм}}} = \frac{S}{d \cdot \delta \cdot \sigma_{\text{эм, доп}}} \quad (16)$$

Якщо $2\delta' < \delta$, то підставивши

$$N_{3M} = d \cdot (2 \delta') \cdot \sigma_{3M \text{ доп.}} \quad (17)$$

здобудемо скільки треба нют

$$N_{3M} = \frac{S}{N_{3M}} = \frac{S}{d \cdot (2 \delta') \cdot \sigma_{3M, \text{ доп}}} \quad (18)$$

Як злучуємо одну штабу, то розраховуємо за аналогією. Коли розраховуємо більшу як дворізну злуку, звичайно вдається поділити її на кілька дворізних; коли це не вдається, доводиться розраховувати три-і чотири зрізні злуки на зріз і на змінання дір, перевіряючи найвутліший елемент перекрою.

Нюти треба розраховувати на змінання і на зріз, бо ці явища відбуваються водно раз. Звичайно, розрахувавши, здобувають дві різні величини $n_{\text{зр}}$ і $n_{\text{зм}}$; конструкуючи, маємо вибрати найбільшу величину.

Якщо за розрахунком дізналися, що досить одної нюти, то з конструктивних міркувань ставлять дві.

Як підраховано вже, скільки треба нют і зконструйовано злуку, треба перевірити нюти на зріз і змінання; дійсні напруги отут мають бути не дужчі від допускних. Замість вартостей n_{zm} і n_{zp} підставляють вираховані вартості n_{zm} і n_{zp} , а тоді визначають величину τ і σ_{zm} .

Дійсна напруга в кг/см²

як однозрізне шво як двозрізне шво
на зріз

$$\tau = \frac{S}{n \cdot d^2 \cdot \frac{\pi}{4}} \leq \tau_{\text{доп}}$$

$$(19) \quad \tau = \frac{s}{n \cdot 2 \cdot d^2 \cdot \frac{\pi}{4}} \leq \tau_{\text{alon}} \quad (20)$$

на змінання

$$\sigma_{3M} = \frac{S}{n, d, \delta} \leq \sigma$$

$$(21) \quad \sigma_{zm} = \frac{S}{n \cdot d \cdot \delta} \leq \sigma_{zm \text{ доп}} \quad (22)$$

або

$$\sigma_{zm} = \frac{S}{n \cdot d \cdot \delta} \leq \sigma_{zm \text{ доп}} \quad (23) \quad | \quad \sigma_{zm} = \frac{S}{n \cdot d \cdot (2 \delta')} \leq \sigma_{zm \text{ доп}} \quad (24)$$

де S в кг, d , δ , δ' в см, величини τ і σ_{zm} визначені в кг/см².

Зусилля S може бути стиснне й розтяжне.

Приклад 1. Сила 16000 кг передається через кілька однозрізних нют 20 мм в діаметрі. Скільки треба нют, якщо найменша товщина елементу 10 мм, допускна напруга зрізу—900 кг/см² і змінання—2100 кг/см²? Яка напруга в них виникне?

Нют треба буде:

на зріз—за рівнянням (9):

$$n_{zp} = \frac{16000}{2,0^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot 900} = \frac{16000}{3,14 \times 900} = 5,6 = 6 \text{ нют}$$

на змінання—за рівнянням (13):

$$n_{zm} = \frac{16000}{2,0 \times 1,0 \times 2100} = \dots 4 \text{ нюти}$$

А що $n_{zp} > n_{zm}$, ставимо $n = 6$ нют.

Дійсна напруга:

на зріз—за рівнянням (19):

$$\tau = \frac{16000}{6 \cdot 2,0^2 \cdot \frac{\pi}{4}} = \frac{16000}{6 \cdot 3,14} = \approx 850 \text{ кг/см}^2 < 900 \text{ кг/см}^2$$

на змінання—за рівнянням (21):

$$\sigma_{zm} = \frac{16000}{6 \cdot 2,0 \cdot 1,0} = \approx 1330 \text{ кг/см}^2 < 2100 \text{ кг/см}^2$$

Приклад 2. Штабове залізо 60 мм завширшки і 7 мм завгрубшки передає зусилля 7250 кг на обриску 12 мм завгрубшки (рис. 25). Скільки треба на це нют і яка постас в них напруга; допускна напруга

$$\tau = 900 \text{ кг/см}^2 \text{ и } \sigma_{zm} = \text{кг/см}^2.$$

Якщо за найменшим перекроєм завгрубшки 7 мм за рівнянням (7) визначимо діаметр нют у 17 мм, то при однозрізному шпі нют на зріз треба буде за рівнянням (9):

або

$$n_{\text{зр}} = \frac{7250}{1,7^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot 900} = \frac{7250}{2,27 \cdot 900} = 3,5 \sim 4 \text{ нюти};$$

на змінання—за рівнянням (13):

$$\frac{7250}{n_{\text{зм}} \cdot 1,7 \times 0,7 \times 2000} = 2,17 = 3 \text{ нюти.}$$

$n_{\text{зр}} \geq n_{\text{зм}}$; треба $n = 4$ нюти.

Дійсні напруги:

на зріз—за рівнянням (19):

$$\tau_{\text{зр}} = \frac{7250}{4 \cdot 1,7^2 \cdot \frac{\pi}{4}} = \frac{7250}{4 \cdot 2,27} = 798 \text{ кг/см}^2 < 900 \text{ кг/см}^2;$$

ва змінання—за рівнянням (21):

$$\sigma_{\text{зм}} = \frac{7250}{4 \cdot 1,7 \cdot 0,7} = 1524 \text{ кг/см}^2 < 2100 \text{ кг/см}^2.$$

Приклад 3. Силу 28000 кг мають сприйняти 6 однозрізних нют. Найменша грубина знютовуваних частин 13 мм. Який діаметр потрібних нют при $\tau_{\text{зр}} = 900 \text{ кг/см}^2$, і $\sigma_{\text{зм}} = 2000 \text{ кг/см}^2$? Яка постає в них напруга?

Діаметр нют:

Беручи до уваги умови зрізання—за рівнянням (9):

$$n_{\text{зр}} = \frac{S}{d^2 \frac{\pi}{5} \cdot \tau_{\text{доп}}}, \text{ відкіля } d^2 = \frac{S}{n \cdot \frac{\pi}{4} \cdot \tau_{\text{доп}}}$$

$$d = \sqrt{\frac{4S}{n \cdot \pi \cdot \tau_{\text{доп}}}} = \sqrt{\frac{4 \cdot 28000}{6 \cdot 3,14 \cdot 900}} = 2,56 \text{ см.}$$

Взято нюти з 26 мм в діаметрі.

На змінання дір за рівнянням (13):

$$n_{\text{зм}} = \frac{S}{d \cdot \delta \cdot \sigma_{\text{зм}}}; d = \frac{S}{n \cdot \delta \cdot \sigma_{\text{зм}}} = \frac{28000}{6 \cdot 1,3 \cdot 2000} = 1,8 \text{ см.}$$

Найближчий діаметр $d = 20$ мм.

Треба взяти більшу вартість $d = 26$ мм.

за рівнянням (19)

$$\tau = \frac{28000}{6 \cdot 2,6^2 \cdot \frac{\pi}{4}} = \frac{28000}{6 \cdot 5,31} = 878 \text{ кг/см}^2 < 900 \text{ кг/см}^2$$

за рівнянням (21):

$$\sigma_{zm} = \frac{28000}{6 \cdot 2,6 \cdot 1,3} = 1380 \text{ кг/см}^2 < 2100 \text{ кг/см}^2.$$



Рис. 25.

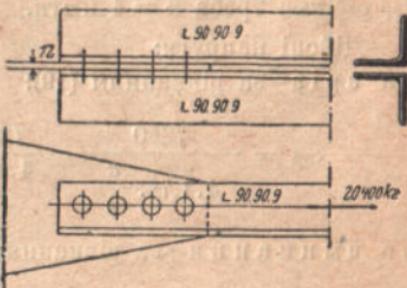


Рис. 26.

Приклад 4. 2 L 90 × 90 × 10 принютовані чотирма нюта міцності ϕ 20 мм до обриски завгрубшки 12 мм. Кутівки передають розтяжне зусилля 20400 кг (рис. 26). Допускна напруга в нютах $\tau_{\text{доп}} = 1260$ і $\sigma_{zm} = 2800$ кг/см². Чи досить цих чотирьох нют?

Злуга двоаріза, а тому в нютах виникають напруги: на зріз—за рівнянням (20):

$$\tau = \frac{20400}{4 \cdot 2 \cdot 2,0^2 \cdot \frac{\pi}{3}} = \frac{20400}{4 \cdot 2 \cdot 3,14} = 812 \text{ кг/см}^2 < 1260 \text{ кг/см}^2;$$

на згинання—за рівнянням (22):

$$\sigma = \frac{20400}{4 \cdot 2 \cdot 2,0 \cdot 1,2} = 2167 \text{ кг/см}^2 < 2800 \text{ кг/см}^2.$$



Рис. 27.

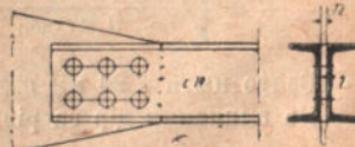


Рис. 28.

В цьому рівнянні беруть $b=1,2$ см, бо $b < 2b' : 1,2 < 2 \cdot 0,9$. Поставлених чотирьох нют цілком досить.

Приклад 5. У двоврізний злузі нюти з діаметром 20 мм передають зусилля в 36000 кг (рис. 27). Допускні напруги $\tau_{\text{доп}} = 900 \text{ кг}/\text{см}^2$, $\sigma_{\text{зм}} = 2100 \text{ кг}/\text{см}^2$. Скільки нют на це треба і яка виникає в них напруга?

Нют треба:

на зріз — за рівнянням (11):

$$n_{\text{зр}} = \frac{36000}{2 \cdot 2,0^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot 1000} = 5,7 \sim 6 \text{ нют.}$$

на змінання — за рівнянням (16):

$$n_{\text{зм}} = \frac{36000}{2,0 \cdot 1,2 \cdot 200} = 7,5 \sim 8 \text{ нют, тобто по обидва боки стика треба}$$

поставити по 8 нют, бо сила чинить з двох боків.

В нютах виникнуть напруги:

на зріз — за рівнянням (20):

$$n_{\text{зр}} = \frac{36000}{8 \cdot 2,2 \cdot 0^2 \cdot \frac{\pi}{4}} = 716 \text{ кг}/\text{см}^2 < 900 \text{ кг}/\text{см}^2,$$

на змінання дір — за рівнянням (22):

$$n_{\text{зм}} = \frac{36000}{8 \cdot 2,0 \cdot 1,2} = 1250 \text{ кг}/\text{см}^2 < 2100 \text{ кг}/\text{см}^2.$$

$$1,2 < 2,0,7.$$

Приклад 6. 2 □ 14 ЗСТ 17 передають стискну силу в 24200 кг на обриску завгрубшки 12 мм. Діаметр нют 20 мм, допускні напруги $\tau_{\text{зр}} = 900 \text{ кг}/\text{см}^2$, $\sigma_{\text{зм}} = 2100 \text{ кг}/\text{см}^2$. Визначити, скільки треба нют і яка виникає в них напруга?

Нют треба:

$$n_{\text{зр}} = \frac{24200}{2 \cdot 2,0^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot 1000} = 4.$$

$$n_{\text{зм}} = \frac{24200}{2,0 \cdot 1,2 \cdot 2000} = 5,04 \sim 6 \text{ нют } 1,2 < 2,07.$$

Поставлено 6 нют.

Виникає в них напруга:

$$\tau_{\text{зр}} = \frac{24200}{6 \cdot 2,2 \cdot 0^2 \cdot \frac{\pi}{4}} = 637 \text{ кг}/\text{см}^2 < 900 \text{ кг}/\text{см}^2.$$

$$\sigma_{zm} = \frac{24200}{6,2,0,1,2} = 1680 \text{ кг}/\text{см}^2 < 2100 \text{ кг}/\text{см}^2.$$

У прикладах за допускні напруги прийнято величини, подані в нормах московського Губінжа, а саме, $\tau_{dop} = 900 \text{ кг}/\text{см}^2$ і $\sigma_{zm \text{ dop}} = 2100 \text{ кг}/\text{см}^2$. В інших випадках треба застосовувати відповідні допускні напруги¹.

При однозрізній злуці визначають, скільки треба поставити нют, беручи до уваги, насамперед, умови зрізу; при двохрізній злуці—це умова змінання нютових дір.

Конструктивні нюти звичайно не розраховують, бо їх не обтяжується.

Г. Розміщення нют на штабовому залізі.

Визначені розрахунком нюти треба так розмістити, щоб усі вони, кожен по троху, передавали зусилля.

Отут треба пильнувати, щоб не зруйнувались нюти від зрізання або змінання, крім того, всі нюти мають бути правильно розміщені. На це треба користатись такими правилами про розміщення нют (рис. 29).

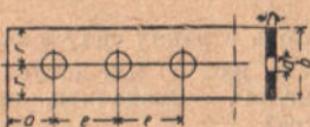


Рис. 29.



Рис. 30.

Віддаль від останньої нюти до краю штаби напрямом зусилля $a = 1,8 - 2 d$.

Віддаль від краю штаби перпендикулярно до напряму зусилля $r = 1,5$.

Віддаль між нютами (відстань) нют, $e = 3 d$, де d — діаметр готової нюти.

За умовою, $r = d 1,5 d$; найменша ширина знютовуваної штаби має бути не вужчя, як $2 r = 2,1,5 d = 3 d$ (рис. 29).

¹ Див. „Єдині норми“.

Зазначені розміри подано для робочих нют на те, щоб правильно їх ставили. Тільки як виняток ці розміри можна максимально зменшити.

$$a_{\min} = 1,5 \text{ } d, r_{\min} = 1,25 \text{ } d, e_{\min} = 2,5 \text{ } d.$$

Найбільші розміри

$$a_{\max} = 2,5 \text{ } d, r_{\max} = 3 \text{ } d, e_{\max} = -6,7 \text{ } d.$$

Нюти із потайною головкою мають бути такі завбільшки:

$$a_{\min} = 1,7 \text{ } d, r_{\min} = 2,7 \text{ } d, e_{\min} = 3,3 \text{ } d, e_{\max} = 7 \text{ } d.$$

Для конструктивних нют, установлених на розтягнутих елементах, $e \leq 10 \text{ } d$, у стиснутих $e < 7 \text{ } d$, а і r , як у робочих нютах.

Щоб можна було викувати головку нюти рядом із стінкою якогось профіля (рис. 30), віддається $t \geq 0,8 \text{ } d + 5 \text{ mm}$.

Для зручності названі розміри заокруглені до 0 і 5 mm. Всі зазначені величини для найуживаниших діаметрів нют зібрано в таблицю, при цьому прийнято $a = 1,8 \text{ } d$.

Розміри найуживаниших нют в мм

Діаметр отвору ∅	Віддається до кінця			Віддається до краю			Відстань нют			t_{\min}
	d	a	a_{\min}	a_{\max}	r	r_{\min}	r_{\max}	e	e_{\min}	e_{\max}
11	20	20	30	20	15	30	35	30	80	14
14	25	20	35	20	20	40	45	35	100	17
17	30	25	40	25	20	50	55	45	120	19
20	35	30	50	30	25	60	60	50	140	21
23	40	35	60	35	30	70	70	60	160	25
26	45	40	65	40	35	80	80	65	180	26

За розміщенням нюти відрізняють: однорядне шво (рис. 29), паралельні нюти (рис. 31), дворядне, багаторядне шво, нюти навшахи (рис. 32) дворядне, багаторядне шво.

Останнім способом нюти розміщують тоді, як через незначну ширину штаби їх не вдається розмістити паралельно, тобто як нормальна відстань нют e більша від віддалі між нютами (рис. 32). Розміри a і r беруть

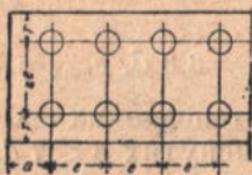


Рис. 31.

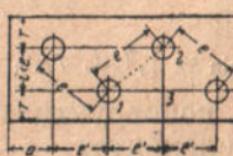


Рис. 32.

із таблиці; віддаль e' дістануть із трикутника 1-2-3, $e' = \sqrt{e^2 - r^2}$, де e взята із таблиці віддаль між нютами по діагоналі.

Здобутий розмір, закруглений до 0 або 5, беруть до проекта й робочого рисунка; за ним розмічають діри на виробні. Розміром замінюють отут відстань нют e , якою тоді нехтують. Найменша вартість e дорівнює—15, найбільша—100 мм.

По обидва боки від осі елементу має бути однаково нюти. Пряму, що проходить через центри нютових дір, позначувану мутрорізом (керном) на елементі, називають віссю нют (рискою).

Д. Розміщення нют у кутівках

Сказане у розділі I, стор 24 стосується і до найбільшого діаметра нют.

Кутівки заокруглені всередині кута і біля краю полиць. Тому треба пильнувати, щоб під час зниотовування головки нют не потрапляли в ці округлини. Крім того, має зостатись якийсь проміжок між полицею кутівки і обтискачем, установленим на головці нюти.

Як додержати певних розмірів між віссю нюти і полицею кутівки, можна бути певному, що головка утвориться правильно.

Для німецького нормального сортаменту ці розміри є у випусках DIN 997 і подано їх у книзі і ректора „Залізні конструкції“.

Для кутівок треба так само додержати віддалі a і e .

а) Рівнобокі кутівки

1) Нюта на одній полиці. Якщо ширина полиці $b < 100$ мм, то нюти ставлять в один ряд (рис. 33), якщо ж $b > 100$ мм, їх ставлять у два ряди навشاхи (рис. 34); при цьому $e' = \sqrt{e^2 - w_1^2}$.

2) Нюти на обох полицях. Для кутівок із шириною полиці $b \leq 100$ мм нюти розміщують, відповідно до рис. 35, так, щоб у перекрій попадало не більше від одної нюти. При $b > 100$ мм нюти розміщують у два ряди навшахи (рис. 36), при цьому в перекрій потрапляє дві нюти. Як саме розташовані нюти одна проти одної, видно із рисунка. Як нюти розташовано навшахи, треба додержати віддалі $e^1 = \sqrt{e^2 - w_1^2}$.

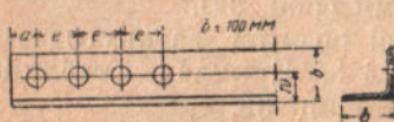


Рис. 33.

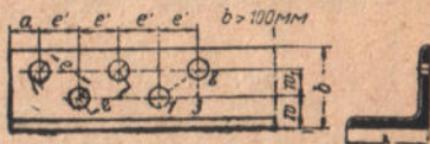


Рис. 34.

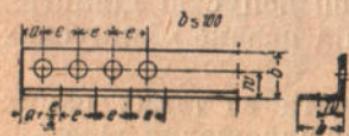


Рис. 35.

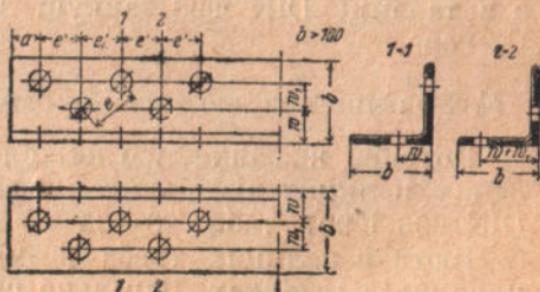


Рис. 36.

б) Нерівнобокі кутівки

1. Нюти на одній полиці. Про цей випадок стосується все сказане раніше про рівнобокі кутівки. Найбільша величина меншої полиці b_1 в нашему сортаменті дорівнює 100 мм, а тому нюти ставлять на ній одним рядом.

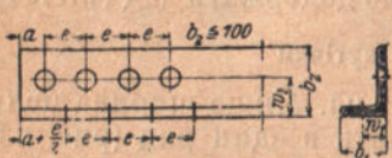


Рис. 37.

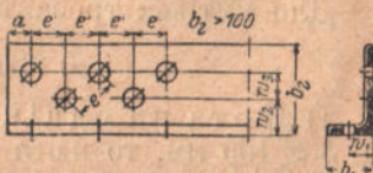


Рис. 38.

2. Нюти на обох полицях. Як ширина великої полиці $b_2 \leq 100$ мм нюти на обох полицях зміщуються (рис. 37). Як $b_2 > 100$ мм, нюти розташовують так, як це показано на рисунку 38,

при цьому $e' = \sqrt{e^2 - w_a^2}$. Як $b_1 > 150$ мм, нюти можна розмістити двома паралельними рядами (рис. 39).

Всі розміри заокруглюють до 0 і 5. Приклад — таблиця на сторінці 39.

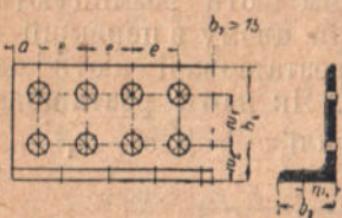


Рис. 39.

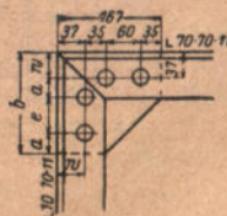
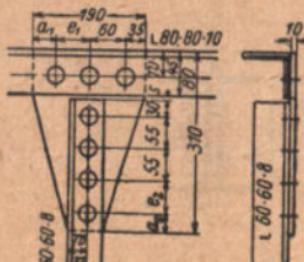
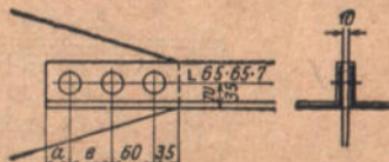
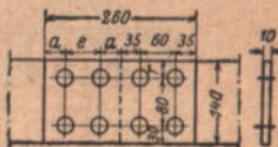
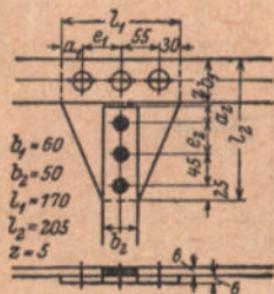
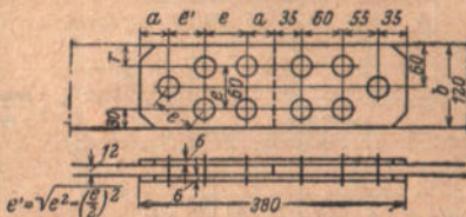
Найменші допускні віддалі між нютами в рівнобоких кутівках за німецьким нормальним сортаментом є в таблиці DIN 998, аркуш 1—3. Уміщені в книзі Грегора.

Е. Розміщення нют на іншому обрисованому залізі

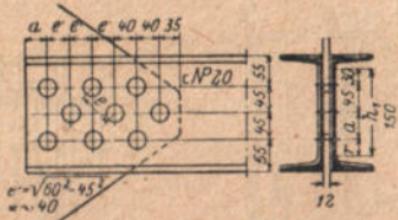
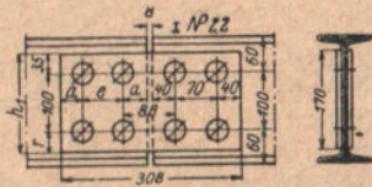
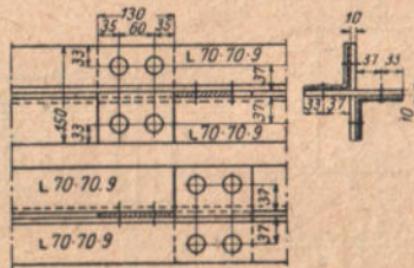
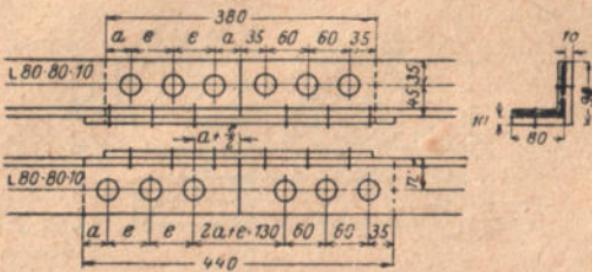
Потрібні вказівки про найбільші допускні діаметри нют у полицях німецьких профілів подано у випусках DIN 996 і 997, табл. 28—35.

Нюти в полицях треба розміщати за таких самих умов як і в кутівках. Загальне співвідношення відстані нют a і віддалі до краю полиці e видно із рис. 40—43.

Таблиця до стор. 38.



Таблиця до стор. 38.



У широкополичному двотетовому перекрої нюти розміщують навشاхи і тоді $e' = \sqrt{e^2 - w_1^2}$ (рис. 44).

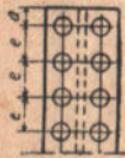


Рис. 40.



Рис. 41.



Рис. 42-43.

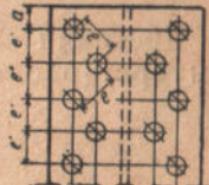


Рис. 44.

Якщо елементи принютовують до стінок профілів, то нюти треба розташовувати так, щоб їхні головки не дотулялися до округлин стінки — в тому місці, де переходить вона до полиць (рис. 45 і 46). Від крайньої нюти початку округлини має бути не менше, як $1,5 d$. Крім того, висоту елементу h_1 треба вибрати таку, щоб долучуваний елемент не доходив до округлини профіля (рис. 45 і 46).

Таку звичайну злуку називається непцільною. Висоту h_1 здобути легко за таблицями сортаментів. Вона залежить від співвідношення $h_1 : s$.

Не так часто злуку дотулюють як найщільніше. При цьому краї прилучуваних елементів треба пристосувати до округлини (рис. 47); крайні нюти можна поставити більші до початку округлини і через це можна побільшити віддалі між середніми нютами. Треба додержати поданого на рисунках 45 — 47 розміщення нют не тільки для $\text{I}-\text{зализа}$, але так само і для L .

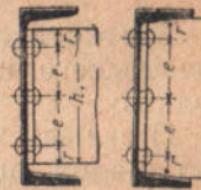


Рис. 45. Рис. 46. Рис. 47.

Якщо с стінці греба розмістити кілька рядів нют, то їх ставлять паралельно (рис. 10, табл. 3) або навахи (рис. 11, табл. 3). Як нюти розташовують паралельно, мінімальні основні розміри такі:

$$d = 14 \quad 17 \quad 20 \quad 23 \quad 26 \text{ мм}$$

$$e = 40 \quad 50 \quad 60 \quad 70 \quad 80 \text{ мм} \infty = 3 \ d$$

$$r = 20 \quad 25 \quad 30 \quad 35 \quad 40 \text{ мм} \infty = 1,5 \ d.$$

^{e1} здобувають за раніше поданими вказівками.

2. ПРОГОНИЧНІ ЗЛУКИ

Прогонич складається із головки, стрижня з різзою і мути (рис. 48).

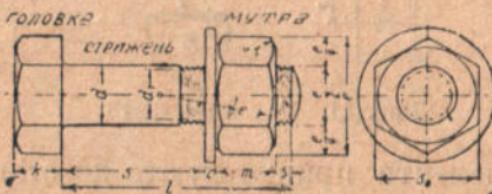


Рис. 48.

Застосування прогоничів. Прогоничі застосовують здебільшого в цивільному і виробневому виробництві тоді, як:

- 1) заливні частини злучають із чавуном або іншим матеріалом, що його не можна нютувати;
- 2) загальна довжина злучуваних частин більша від 4—5-кратної грубини нюти;
- 3) немає місця де б можна було поставити замичну головку;
- 4) як злука має бути рухома;
- 5) можуть відірватись нютові головки від чину сили уздовж осі нюти;
- 6) щоб споруда була рознімана, як вона тимчасова (наприклад, риштовання, помости, виставкові будинки);
- 7) нютувати там, де будують не можна або невигідно.

Звичайно в прогоничах і мутрах різъ однониткова за вітвортовою системою, а розміри самого прогонича,

Його мутри й шайби зазначені у довідкових таблицях ЗСТ 132—143, 144—147, 148—149. На рисунку 49 подано різь вітвортової системи, на рисунку 50—інтернаціональну (метричними метрами). Відрізняють зовнішній діаметр різі d і внутрішній діаметр прогонича d_1 (рис. 49, 50).

Головку прогонича й мутри роблять звичайно шестикутною (рис. 48), при цьому висота головки $k = 0,8 d$, а мутри $m = d$, якщо d — діаметр прогонича. Діаметр різі мутри приблизно дорівнює діаметрові прогонича; h — величина відстані і t_1 — глибина нарізування (рис. 49—50). Шайбу прокладають між мутрою і злучуваним прогоничами елементом. Вона потрібна на те, щоб мутра не ушкоджувала елементи. Мутри заг'инчують ключами із прорізом $= s_0$. Довжину прогонича вибирають таку, щоб різ не заходила в отвір у злучуваних частинах конструкцій, її довжину визначають за рисунком 48: $l = s + c + m + 5$ мм, де s — глибина спрогончуваних частин. Довжину прогонича звичайно заокруглюють до 0 або 5 мм.

Розміщення прогоничів. Віддаль між прогоничами має бути така, щоб можна було загвинтити ключем їхні мутри; найменша віддаль дорівнює 3, 5 d . Про віддалі до краю елементу і до його кінця дійсне все сказане раніше про нюти. Прогоничі в стінках кутівок треба установити так, щоб можна було зручно їх ставити, а так само заг'инчувати мутри.

Звичайно злучають простими (неприпасованими) прогоничами, стрижень яких не заповнює отвір — не те що припасовані (пліфовані).

Прогоничі роблять сталеві. Як їх випробовують, — про це подано в нормах НКШС.

У вертикальних прогоничах головка має міститись вгорі, тоді, як роз'гиниться, прогонич вже не впаде.

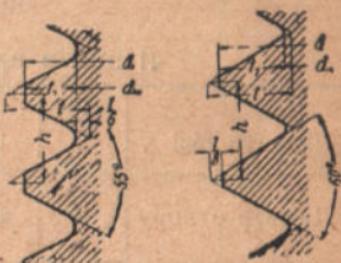


Рис. 49-50.

Позначення прогоничів. У німецьких нормах є обов'язкові познаки прогоничів за DIN 139, подані далі у таблиці. У ній є познаки прогоничів у пляні. Якщо прогонич подано в маштабі 1 : 10 і менше, попадає у розрізі, то його виображають так, як це показано на рисунку 51, а як маштаби рисунка більші—виображають дійсні розміри, або простіше—за DIN 27 на рис. 52 і 53.

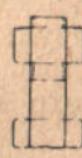
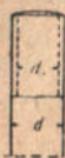


Рис. 51. Рис. 52. Рис. 53.

Познаки прогоничів у DIN 139

Діаметр різі .	$\frac{5}{16}$ 8	$\frac{3}{8}$ 10	$\frac{1}{2}$ 12,39	$\frac{5}{8}$ 15,53	$\frac{3}{4}$ 18,68	$\frac{7}{8}$ 21,81	$1''$ 24,93 мм
Діаметр отвору	9	11	14	17	20	23	26 мм
Діаметр стрижня	6,13	7,49	9,99	12,92	15,80	18,61	21,34 мм
Попереч. перекрій стрижня	0,295	0,441	0,784	1,311	1,960	2,720	3,575 см ²
Познаки. . . .	+	*	*	*	*	*	*

Діаметр різі. . . .	$1\frac{1}{8}$ 28,04	$1\frac{1}{4}$ 31,21	$1\frac{3}{8}$ 34,30	$1\frac{1}{2}$ 37,48	$1\frac{5}{8}$ 40,53	$1\frac{3}{4}''$ 43,7 мм	
Діаметр отвору . . .	30	33	36	39	42	46 мм	
Діаметр стрижня . . .	23,93	27,10	29,51	32,68	34,77	37,95 мм	
Поперечний перекрій стрижня	4,497	5,770	6,837	8,388	9,495	11,310 см ²	
Познаки.	Кругл. отв. із розміром						*

Діаметр різі дорівнює приблизно діаметрові прогонича.

Розрахунок прогоничів. Якщо зусилля передається на прогонич так само, як і на нюти, то їх так самі сінько як і нюти розраховують на зріз і змінання. У звичайних прогоничах за розрахунковий діаметр мають діаметр стрижня, в припасованих (шліфованих) — діаметр діри. Допускні напруги подано у розділі VI.

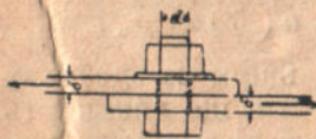


Рис. 54.

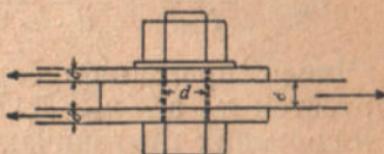


Рис. 55.

Якщо d — діаметр звичайного прогонича, то при однозрізній злуці (рис. 54).

Опір одного прогонича на зріз:

$$N'_{\text{зр}} = d^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot \tau_{\text{доп}} \text{ КГ.}$$

Опір одного прогонича на змінання:

$$N_{\text{zm}} = d \cdot \delta \cdot \sigma_{\text{zm доп}} \text{ КГ.}$$

Як злука двозрізна (рис. 55):

$$N''_{\text{зр}} = 2 \cdot d^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot \tau_{\text{доп}} \text{ КГ,}$$

$$N''_{\text{зр}} = d \cdot \delta \cdot \sigma_{\text{zm доп}} \text{ КГ.}$$

Сказане про нюти стосується й δ і $2\delta'$. Якщо S — перелаване зусилля стиску або розтягу, то треба стільки прогоничів при однозрізній злуці:

на зріз:

$$n'_{\text{зр}} = \frac{S}{N'_{\text{зр}}} = \frac{S}{d^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot \tau_{\text{доп}}};$$

$$n_{zm} = \frac{S}{N_{zm}} = \frac{S}{d \cdot \delta \cdot \sigma_{zm \text{ доп}}}$$

в двохрізній злуці;

$$\text{на зріз: } n_{zp} = \frac{S}{N'_{zp}} = \frac{S}{2 \cdot d^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot \tau_{zm \text{ доп}}}$$

на згинання:

$$n_{zm} = \frac{S}{N_{zm}} = \frac{S}{d \cdot \delta \cdot \sigma_{zm \text{ доп}}} \text{ або } \frac{S}{d (2\delta') \sigma_{zm \text{ доп}}}.$$

Число прогоничів беруть за більшим із здобутих вартостей n_{zm} або n_{zp} . Дійсні напруги, що виникають у n вибраних прогониках здобудемо за тією самою формулою, що й для цієї (див. стор. 35). Отже знов пояснювати це прикладами нема чого.

У припасованих шліфованих прогониках замість діаметра прогоника беруть діаметр отвору. Іншим чим розрахунок ніяк не відрізняється від попереднього.

Якщо на прогоничі чинять розтяжні сили по їх осі, то зусилля передається через різьбу на мутру. Тому до розрахунку беруть внутрішній діаметр різи. Допускна напруга меншає до $900 \text{ кг}/\text{см}^2$.

Розрахунок. Якщо розтяжна сила S чинить по осі прогоника, d_1 — внутрішній діаметр різи (рис. 48), то кожний прогонич може сприйняти силу

$$N_p = d^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot \sigma_{\text{доп}} \text{ і довідаємся, що прогоничів треба } n_p \cdot N_p = S$$

$$n_p = \frac{S}{N_p} = \frac{S}{d_1^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot \tau_{\text{доп}}} \quad (25)$$

Як поставлено n прогоничів, то напруга, що виникає в стрижні прогоника:

$$\sigma_p = + \frac{S}{n \cdot d^2 \cdot \frac{\pi}{4}} < \sigma_{\text{доп}} \quad (26)$$

де S в кг, d , d_1 , δ , δ^1 в см, τ , σ_{3m} , σ_p в кг/см².

Із заданого числа прогоничів легко здобути потрібний діаметр їх, як відома допускна напруга.

Як уже сконструювали злуку, треба завжди перевірити дійсні напруги. Вони мають бути не більші від допускних.

На поданих рисунках зображені приклади, коли саме злучають прогоничами.

На рисунку 56 бачимо, як саме прикріплюють полицю \square до чавунної плити. А як полиця спадиста, то між мурою і полицею \square покладено переліжку, спад якої такий самий (8%), що й полицеі коритця. Всякі можливі підкладки для \square і I заліза зібрано у нормальнých таблицях DIN 434 і 435.

На рисунку 57 подано другий приклад, де злучають прогоничами. Консолі, що складається із кутівок

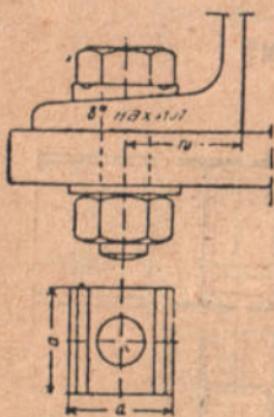


Рис. 53.

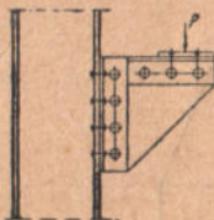


Рис. 57.

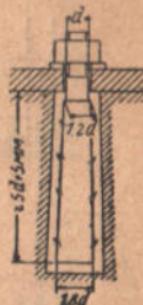


Рис. 58.

і аркушевого заліза, прикріплена прогоничами до вертикального елементу; прогоничі сприймають розтяжні зусилля, напрямлені уздовж їхньої осі. Крім того, вони роблять на зріз.

Чавунні консолі, а так само кремпілі із валами, злучають із стінками, трямами і колонними прогоничами. Докладніше про це дивись у DIN 117, 119, 187 і 194¹.

¹ У нас не нормовано.

Фундаментними прогоничами (рис. 58) злучають основи колон із фундаментами; як є розтяжні сили, їх скріпляють анкерними прогоничами. Стяжними прогоничами і обрисовими переліжками подвоюють обрисові профілі.

X. Визначення розмірів окремих елементів

Якщо S —стискна або розтяжна сила в кг, що чинить по осі стрижня, F —площа поперечного перекрою стрижня в см^2 , $\sigma_{\text{доп}}$ —допускна напруга в $\text{кг}/\text{см}^2$, то

$$F \cdot \sigma_{\text{доп}} = S. \quad (27)$$

Як користуватись цією формулою, з двох відомих величин можна здобути третю—невідому. Хай треба визначити:

$$F_{\text{потр}} = \frac{S}{\sigma_{\text{доп}}} \text{ в } \text{см}^2.$$

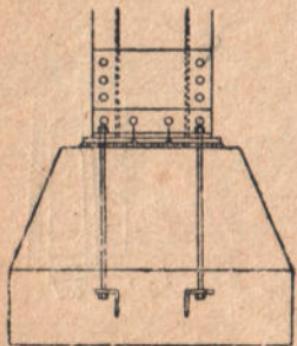


Рис. 59.

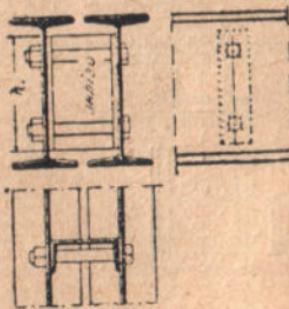


Рис. 60.

Якщо S —розтяжна сила, то із загального поперечного перекрою стрижня треба відняти площу нютових і прогоничних дір. На рисунку 29 подано штабове залізо із одним рядом нют. Якщо b —ширина штаби, t —її грубина і d —діаметр нютових дір, то перекрій буде такий:

$$F_n = (b \cdot t - d \cdot t) = (b - d) \cdot t.$$

Цей перекрій $F_{н}$ —і називають робочим, корисним (перекроєм-нетто).

Треба додержати рівності.

$$\text{Потрібний } F_n = \frac{S}{\sigma_{\text{доп}}} \text{ в } \text{см}^2 \quad (28)$$

Якщо S —стискна сила, то нютові діри не віднімати. Отже, до розрахунку беруть увесь перекрій (брутто).

$$\text{Потрібний } F_{бр} = \frac{S}{\sigma_{\text{доп}}} \quad (29)$$

Щоб не випиналися, стискні стрижні роблять досить цупкі; тепер навіть розтягнуті стрижні не роблять із штабового заліза.

Приклад 1. Штабове залізо з одним рядом нют $b = 88$ мм, $t = 12$ мм, $d = 23$ мм.

Перекрій брутто — $F_{бр} = F = 8 \cdot 1,2 = 9,60 \text{ см}^2$.

Перекрій нетто — $F_n = (8 - 2,3) \cdot 1,2 = 6,84 \text{ см}^2$.



Рис. 61.



Рис. 62.

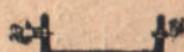


Рис. 63.

Приклад 2. L 75.75.12 (рис. 61).

$F_{брутто} = 16,67 \text{ см}^2$ (ЗСТ 14).

$F_{нетто} = 16,7 - 2,3 \cdot 1,2 = 13,91 \text{ см}^2$.

Приклад 3. L 150.100.12 (рис. 62).

$F_{брутто} = 28,74 \text{ см}^2$ (ЗСТ 15).

$F_{нетто} = 28,74 - 2 \cdot 2,3 \times 1,2 = 23,22 \text{ см}^2$.

Приклад 4. № 24 (рис. 63).

$F_{брутто} = 44,28 \text{ см}^2$ (ЗСТ 17).

$F_{нетто} = 44,28 - 2 \cdot 2,3 \cdot 1,2 = 38,76 \text{ см}^2$.

Приклад 5. № 30 (рис. 64).

$F_{брутто} = 62,30 \text{ см}^2$ (ЗСТ 17).

$F_{нетто} = 62,30 - 2 \cdot 2,6 \cdot 1,65 = 53,73 \text{ см}^2$.

$F_{нетто} = 62,30 - 2 \cdot 2,6 \cdot 1,65 = 53,73 \text{ см}^2$.

$F_{нетто} = 62,30 - 2 \cdot 2,6 \cdot 1,65 - 2 \cdot 2,6 \cdot 1,65 = 45,14 \text{ см}^2$.

Останній перекрій довелося б розглядати тоді, як розколина у полиці дійшла стінки і пройшла в її найвутлішому перекрої (за вертикальним рядом нют).

Приклад 6. $\text{I} 45$ (рис. 65).

$$F_{\text{брутто}} = 147,00 \text{ см}^2 \text{ (ЗСТ 16).}$$

$$F_{\text{нетто}} = 147,00 - 4,2 \cdot 2,4 = 124,0 \text{ см}^2.$$

Приклад 7. $\text{L} 65.100.10$ (рис. 66).

$$F_{\text{брутто}} = 2 \cdot 15,59 = 31,18 \text{ см}^2 \text{ (ЗСТ 15).}$$

$$F_{\text{нетто}} = 31,18 - 2 \cdot (2,6 + 2,0) \cdot 1,0 = 25,98 \text{ см}^2.$$

Приклад 8. Розтяжну силу 11280 кг сприймає штабове залізо завгрубшки 13 мм, $\sigma = 1200 \text{ кг/см}^2$. Діаметр нюта $d = 23 \text{ мм}$ (рис. 67). Якого треба перекрою при однозрізних нютах?

$$F_n = \frac{S}{\sigma_{\text{доп}}} = \frac{11280}{1200} = 9,40 \text{ см}^2.$$

$$F_n = t \cdot (b - d) = F_n, \text{ потрібн} = 9,40 \text{ см}^2.$$

$$b \cdot t - d \cdot t = 9,40, b = \frac{9,4}{t} + d = \frac{9,4}{1,3} + 2,3 = 9,53 \text{ см}^2.$$

Як ширина штаби $b = 100 \text{ мм}$.

$$F_{\text{нетто}} = (10 - 2,3) \cdot 1,3 = 10,01 \text{ см}^2.$$

у ній виникнуть напруги:

$$\sigma = + \frac{S}{F_n} = + \frac{11280}{10,01} = + 1127 \text{ кг/см}^2 < 1200 \text{ кг/см}^2$$

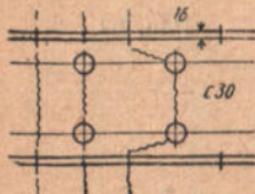


Рис. 64.

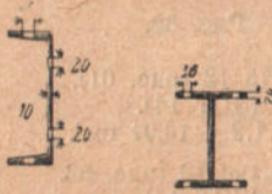


Рис. 65.

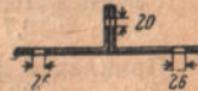


Рис. 66.

Приклад 9. Стискну силу 27000 кг має сприйняти одна рівнобока кутівка. Яка має бути площа кутівки і напруга, що в ній виникає?

$$\sigma_{\text{доп}} = 1200 \text{ кг/см}^2$$

$$F_n = \frac{S}{\sigma_{\text{доп}}} = \frac{27000}{1200} = 22,5 \text{ см}^2.$$

На це досить $\text{L} 100.100.12$ $F_{\text{бп}} = 22,73 \text{ см}^2$

$$\sigma = \frac{S}{F_{\text{бп}}} = \frac{27000}{22,73} = 1188 < 1200 \text{ кг/см}^2.$$

Стиснуті стрижні розраховують, крім того, ще й на поперечний згин.

Приклад 10. Яке \square залізо може сприйняти розтяжну силу в 31600 кг, якщо стінку принютовано до другого елементу 20 мм нютами і $\sigma_{\text{доп}} = 1200 \text{ кг}/\text{см}^2$ (рис. 68).

$$F_{\text{бр}} = \frac{S}{\sigma_{\text{доп}}} = \frac{31600}{1200} = 26,33 \text{ см}^2.$$

Взято \square ЗСТ 20. $F = 33,93 \text{ см}^2$.

$$F_{\text{н}} = 33,93 - 2 \cdot 2,0 \cdot 0,085 = 30,53 = 30,53 > 26,33 \text{ см}^2.$$

В цьому виникнуть напруги

$$\sigma = \frac{S}{F_{\text{н}}} = + \frac{31600}{30,53} = 1037 < 1200 \text{ кг}/\text{см}^2.$$

Правило, подане на сторінці 18, можна прочитати тепер так:

a) взято $F_{\text{бр}} \geq F_{\text{бр}}$ для стиснутих стрижнів
взято $F_{\text{нетто}} \geq F_{\text{нетто}}$ розр. Для витягнут. стриж. } (30)

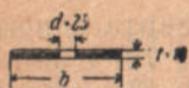


Рис. 67.

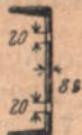


Рис. 68.



Рис. 69.



Рис. 70.

На практиці доводиться здебільшого здібуватись із аналітичними до роглянутих раніше випадками, коли, маючи дані про силу і допускну напругу, здобувають потрібний перекрій.

Треба здобути силу, сприйману перекроєм

$$S = -F_{\text{бр}} \cdot \sigma_{\text{доп}} \text{ на стиск} \quad (31)$$

$$S = +F_{\text{нетто}} \cdot \sigma_{\text{доп}} \text{ на розтяг} \quad (32)$$

Приклад 11. Яку силу може сприйняти кутівка L 100.100.12, полиці якої принютовані нютами $d = 23 \text{ мм}$, якщо $\tau = 1000 \text{ кг}/\text{см}^2$; $F_{\text{бр}} = 22,73 \text{ см}^2$; $F_{\text{нетто}} = 22,73 - 2 \cdot 2,3 \cdot 1,2 = 17,21 \text{ см}^2$ (рис. 69); $S = F \cdot \sigma = +17,21 \cdot 1000 = 17210 \text{ кг}$.

Приклад 12. Яку стискну і розтяжну силу може сприйняти кутівка $\text{L}_{65 \cdot 100 \cdot 12}$ якщо в обох її полицях поставлено нюти 20 mm у діаметрі і $\sigma_{\text{доп}}$ на стиск і розтяг $= 1200 \text{ kg/cm}^2$ (рис. 70).

на стиск $S = -F\sigma_{\text{доп}} = -18,45 \cdot 1200 = -22140 \text{ kg}$.

на розтяг $S = +F\sigma_{\text{доп}} = +(18,45 - 2,2 \cdot 0,1,2) \cdot 1200 = +16380 \text{ kg}$.

в) Визначають утворювану в перекрої напругу для стискої або

$$\sigma = -\frac{S}{F} \leq \sigma_{\text{доп}} \quad (33)$$

$$\text{для сили, що розтягає } \sigma = +\frac{S}{F} < \sigma_{\text{доп}} \quad (34)$$

Обидві варності мають бути менші від допусків напруг. У правій частині формул підставляємо замість $F_{\text{бр}}$ і $F_{\text{нетто}}$ розрахунковий (конструктивний) перекрій, а не потрібний.

Ставлячи прогони, розраховувати маємо за попереднім. Приклади див. в розділі XII-а.

XI. Вальцовани й нютовані трями

Трям—це горизонтальна конструкція, сперта одною

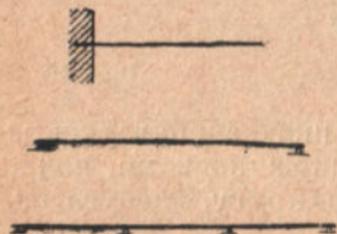


Рис. 71, 72, 73.

задання; тут лише подамо приклади, як конструювати трями.

a) Вальцовани трями

Вальцовани трями (обрисового заліза) профілів T і L беруть лише тоді, як невеликі прогони і незначні обтаги.

Двотетове залізо (І) застосовують у цивільному будівництві, здебільшого на міжповерхові і горищані прогони (рис. 74). Крім того, ним перекривають віконні пройми; інколи ці трями тримають стіни. Кінці їх укладають або просто на муровання (рис. 75) або ж підкладають під них підкладні із залізного аркуша,

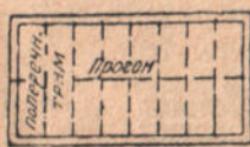


Рис. 74.

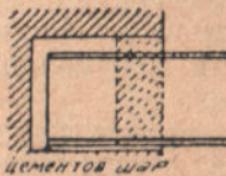


Рис. 75.

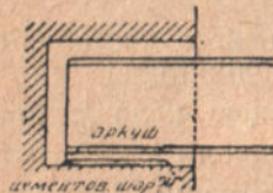


Рис. 76.

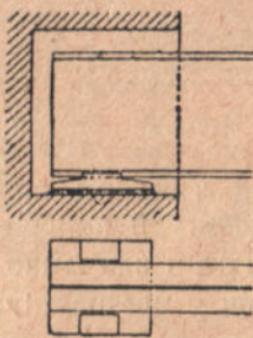


Рис. 77.

чавуну, а як великий тиск—із сталевого литва (рис. 76, і 77). Щоб вирівнювати поверхню кам'яного муровання і можна було рівномірно передавати тиск, між підкладнем і мурованням треба настилата цементовий прошар, як це показано на рисунках 75—77.

Якщо трям із двома профілями, то щоб не зміщувались один проти одного, обидва профілі скріплюють на опорах і через кожні 1,5—2,0 м один з одним. Цю злуку подано на рисунку 60.

Щоб побільшити опір трямів, до їх полиць прикріплюють горизонтальні аркуші.

б) Нютовані трями

Якщо звичайного вальцюваного тряма не досить, щоб сприйняти увесь обтяг, то тоді ставлять нютований трям, зроблений із кутівок, вертикальних і горизонтальних—знютованих один до одного—аркушів. До вертикального аркуша, що його звати стінкою, нагорі і внизу з обох боків принютовують кутівки, а до них вже горизонтальні штаби; кутівки і горизонтальні аркуші утворюють тоді полиці тряма (рис. 78).



Рис. 78.

Нютованими трями користуються у мостобудівництві, цивільному й виробнєвому будівництві.

Висота стінки звичайно буває щось коло $\frac{1}{10}$ прогона тряма, хоч у мостобудівництві інколи і вживають трямів заввишки лише $\frac{1}{16}$ прогона. Найменша грубина стінки 8 мм.

Полиці роблять у цивільному будівництві із кутівок; величина полиць не менша, як 65 мм, у мостобудівництві—не менша, як 80 мм. Коли кутівки не рівнобікі, велику полицю ставлять горизонтально.

Горизонтальних штаб буває від 1 до 3, а інколи і 4, як грубина 6–10 мм і більше. Краї штаб мають виступати за край кутівок (звисок) не менше, як на 5 мм. При одному аркуші звисок полиці (віддалі від крайньої нюти до краю штаби) має бути не менший як $4,5 d$, при двох і більше аркушах—не більше як $3 d$ (рис. 79), якщо їх не можна знютувати окремо один

з одним (рис. 80). Загальна грубина пояса, разом із полицеями кутівок, має бути не більша, як $3 d$ (d — діаметр дір нют).

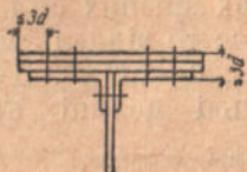


Рис. 79.

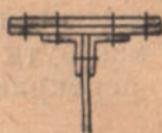


Рис. 80.

Довжина поясних аркушів. Якщо за законами статики сгинні напруги більшають до середини тряма, то поперечний перекрій треба так само побільшити до середини його. Коли по середині тряма є кілька горизонтальних аркушів, то їх можна зменшити в міру наближення до опори, тобто в міру зменшення моменту (рис. 78).

Потрібну довжину аркушів визначають за розрахунком. Перший горизонтальний аркуш, принютований до горизонтальних полицеїв кутівок, перекриває їх по всій довжині тряма, навіть тоді, як за розрахунком робити цього й не треба. Це роблять на те, щоб затулити щілину між кутівками й стінкою і тоді вже не доходитиме до них волога, а значить і не іржавітимуть (рис. 81).

Нюти. Окремі елементи знютовують нютами, при цьому величину нют добирають як до величини знютовуваного елементу, відповідно до поданих раніше правил. Нюти у полицеях кутівок ізсунені одна проти одної (рис. 78 і 81). А як скільне зусилля у трямі більшає до опор, то відстань нют де далі до опор меншає, інакше кажучи нют на одиницю довжини більшаб. Найменша відстань нют $e = 3 d$, найбільша $e = 10 d$. Точну величину відстані визначають за розрахунком.

Усю довжину стінки трямів поділяють на частини цупкісні кутівки. Ці частини звуть панелями (рис. 78, 81). Звичайно, відстать нют на протязі одної панелі

зостається постійна і дедалі до середини прогона більша (рис. 78).

Цупкісні кутівки ставлять на те, щоб стінки не випиналися від чину вертикальних зрізних сил. Якщо обтяг передається на верхній пояс то віддаль між кутівками має бути не менша, як 1,20—2,0 м*. Цупкісні кутівки перекривають вертикальні полиці поясних

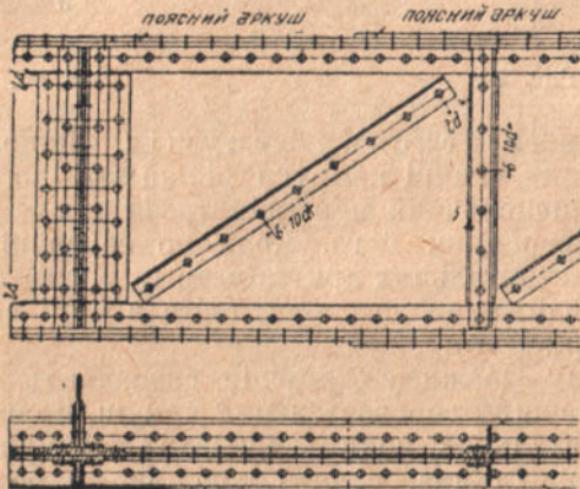


Рис. 81.



Рис. 82.

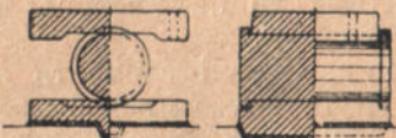


Рис. 83.

кутівок (рис. 78—81); в мостах на опорах їх звичайно точно припасовують відповідно до висоти тряма (рис. 81).

У цивільному будівництві вживають цупкісних кутівок не менше як $65 \cdot 60 \cdot 8$, в мостобудівництві не менше як $80 \cdot 80 \cdot 10$.

* Про розрахунок цупкісних кутівок дивись проект технічних умов Держпляну (проф. Стрілецький, „Курс мостів“, т. I).

Між цупкісними кутівками й стінками укладають переліжки, грубина яких така сама, як і поясних кутівок.

Звичайно переліжки виставляють по обидва боки кутівки на 5 мм (рис. 81). В мостобудівництві на опорах їх так розширяють, щоб по краях цупкісних кутівок міг уміститись іще ряд нют (рис. 81). На опорах ставлять звичайно 4 кутівки по 2 на кожен бік. У прогоні бажано ставити паристі кутівки.

Виштовхувати кутівки, не ставлячи переліжки, тепер не рекомендують (рис. 82 ліворуч).

Відстань нют у цупкісних кутівках $e = 10 d$.

За німецькими нормами у мостах, як віддалі між поперечними трямами більша ніж 2 м, стінки трямів треба укріпити ще й похилими кутівками, додільними до опор. Їх ставлять в крайньому разі по одному боці стінки (рис. 81). Відстань нют така сама, як і цупкісних кутівок. У цивільному і виробневому будівництві бажано ставити ці кутівки хоча б біля опорних панелів.

Якщо в мостах поперечки покладено безпосередньо на трями, то цупкісні кутівки треба ставити не рідше, як через 1,2—1,5 м (рис. 81).

У цивільному будівництві для нютованих трямів уживають таких самих опор, що й для вальцованих. В мостах із великими прогонами ставлять котучі опори, подані на рисунку 83. Під кінці трямів кладуть сталеве літво, принутоване до них нютами впотай (рис. 78).

Розрахунок поперечних перекроїв нютованих трямів подано у всякому курсі мостів¹.

XII. Злучання трямів

Щоб передавати невеликі зусилля, окрім елементи можна злучати так, як це бачимо на рисунках 84—86, при чому отут треба додержати всіх правил про нютові

¹ У проф. Патона „Курс мостів“; проф. Стрілецького, „Курс мостов“ тощо.

злукі. Елементи злучають один з одним під прямим кутом, тоді дотичні полиці обрізають перпендикулярно до осі або діягоналею (рис. 85). Як злуха коса, елементи злучають один з одним загнутими накладками

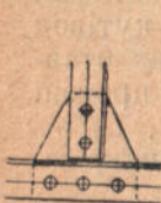


Рис. 84.

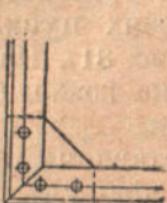


Рис. 85.

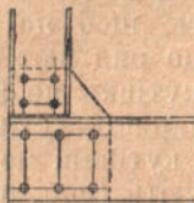


Рис. 86.

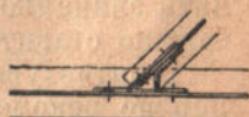


Рис. 87.

із аркушевого або штабового "заліза" (рис. 87). Якщо злуха передає чималі зусилля, то треба вже точно розрахувати.

a) Злучання вальцьованих трямів

Злучають вальцьовані трями кутівками і нютами або прогоничами. Кутівки звичайно не припасовують. Трями злучають під прямим кутом і їхні горизонтальні осі поміщені в одній площині. Як саме злучають — це видно із рисунку 88.

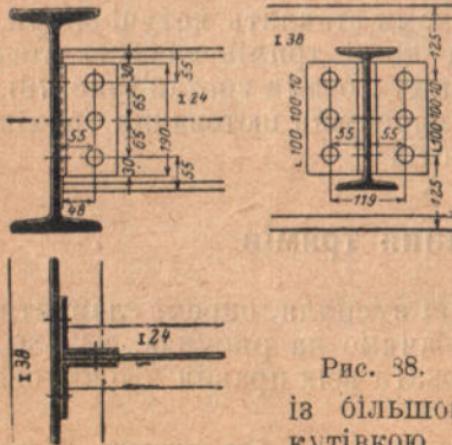


Рис. 88.

Якщо верхні або нижні полиці трямів уміщено в одній горизонтальній площині, то злучають так, як це виображенено на рисунку 89. При цьому злучувані верхні або нижні полиці кутівок вирізають. Як в місце, то краще злучати верхню або нижню

полицю меншого тряма

із більшою стінкою горизонтальною кутівкою (рис. 90), прикріплюваною 2—3 нютами.

Злучні скутівки бувають рівнобоки й нерівнобокі; їх припиняють на виробні до допомічних трямів, а вільні полиці злучають із вертикальною стінкою—в цивільному будівництві, в мостобудівництві—нитами, бо прогоничі отут краще не ставити; це того, що мости завжди двигтають і прогонична злуха швидко розладниться

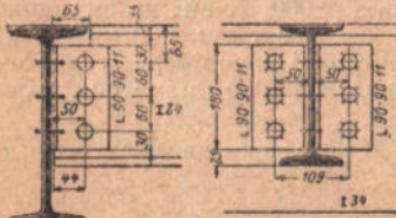


PLATE 89.

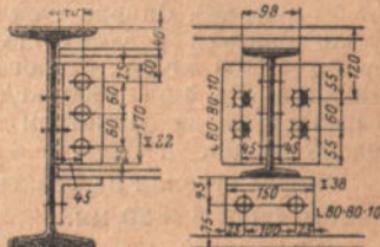


Рис. 90.

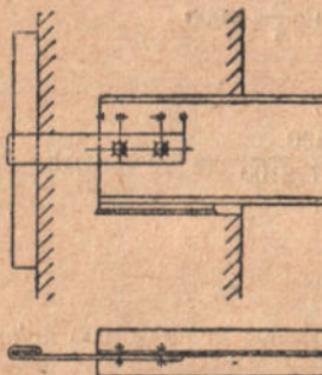


Рис. 91.

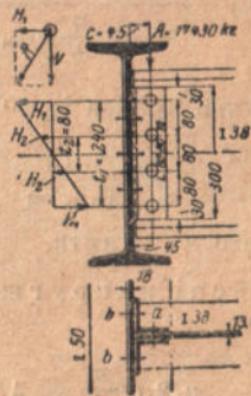


Рис. 52.

Довжина неприпасуваних кутівок має бути менша від висоти стинки на глибину обох полицеї.

Злучних кутівок має бути не менше як дві.

На кінцях умированих у стінку трямів є анкери, що ними закріплюють трями горизонтальним напрямом і злучають стіни одну з одною, а надто, як на стінах установлено трансмісії. Таке злучання подано на рисунку 91. Допускна напруга на розтяг анкерів має бути не більша, як $900 \text{ кг}/\text{см}^2$.

Розрахунок злук

Передаваний через трям обтяг спричинює у місці злучення опорну реакцію A ; беручи до уваги це зусилля і маємо розрахувати злуку¹.

Приклад. Розрахувати її сконструювати злуку I NP 38 до NP 50 (рис. 92). Опорне зусилля допомічного тряма 17430 кг. Допускні напруги у нютах: на зріз $\tau_{\text{доп}} = 900 \text{ кг}/\text{см}^2$ на змінання дір $\delta_{\text{зм}} = 2100 \text{ кг}/\text{см}^2$, в прогоничах; на зріз $\tau_{\text{доп}} = 800 \text{ кг}/\text{см}^2$, на змінання дір $\delta_{\text{зм}} = 1600 \text{ кг}/\text{см}^2$. Прогоничі непліфовані, а того розраховують за діаметром прогонича, а не за діаметром діри, див. IX розділ.

Опорне зусилля передається із I NP 38 через двохрізні нюти a . діаметр їхній $d = 20 \text{ мм}$.

Нют треба:

$$n_{\text{зр}} = \frac{A}{2 \cdot d^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot \tau_{\text{доп}}} = \frac{17430}{2 \cdot 2,0^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot 900} = 3,1 = 4 \text{ нюти.}$$

Злучна кутівка L 80.80.10:

$$n_{\text{зм}} = \frac{A}{d \cdot \delta \cdot \sigma_{\text{зм}}} = \frac{17430}{2,0 \cdot 1,37 \cdot 2100} = 3,0 = \text{нюти.}$$

Взято $n = 4$ нюти.

Дійсні напруги:

$$\tau = \frac{A}{n \cdot 2 \cdot d^2 \frac{\pi}{4}} = \frac{17430}{4 \cdot 2 \cdot 2,0^2 \frac{\pi}{4}} = 694 \text{ кг}/\text{см}^2 < 900 \text{ кг}/\text{см}^2.$$

$$\epsilon = \frac{A}{n \cdot d \cdot \delta} = \frac{17430}{4 \cdot 2,0 \cdot 1,37} = 1590 \text{ кг}/\text{см}^2 < 2100 \text{ кг}/\text{см}^2.$$

Довжина злучної кутівки при висоті I за $38 h'$ дорівнює 30 см; беручи це до уваги, її призначаємо відстань нют.

Сила A передається із злучних кутівок на прогоничі b , що їх розраховують як однозрізні.

¹ В двох дальших прикладах зоставлено німецький нормальний сортамент DIN , бо як користатись нашим ЗСТ, то довелося б не тільки змінити ізвесь розрахунок, але й переробити рисунки.

Прогоничів треба:

Діаметр стрижня $\odot = 20$ мм.

$$n_{\text{зр}} = \frac{A}{d^2 \cdot \frac{\pi}{4}} = \frac{17430}{2,2^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot 800} = 5,7 = 6 \text{ прогоничів.}$$

$$n_{\text{зм}} = \frac{A}{d^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot \tau_{\text{доп}}} = \frac{17430}{2 \cdot 2 \cdot 1,0 \cdot 1600} = 4,9 = 5 \text{ прогоничів.}$$

Важко $n = 6$ прогоничів.

Дійсні напруги:

$$\tau = \frac{17430}{6 \cdot 2,2^2 \frac{\pi}{4}} = 765 \text{ кг/см}^2 < 800 \text{ кг/см}^2$$

$$\sigma = \frac{17430}{6 \cdot 2,2 \cdot 1,0} = 1320 \text{ кг/см}^2 < 1600 \text{ кг/см}^2.$$

Прогоничі зміщені проти нют.

Тут ще раз звертаємо увагу на те, що, розраховуючи, завжди маємо брати мінімальну грубину δ , в даному разі для нют $\delta = 1,37 < 2,1,0$, а для прогоничів $\delta = 1,0 < 1,8$ см.

Практично, здебільшого розраховують зазначеним порядком, при чому беруть до уваги лише вертикальну складову опорного тиску.

Як нюти поставлено в один ряд, опорна реакція чинить по осі нют (рис. 92). Того, крім зрізу, стається ще згин із моментом $M_a = \text{сила} \times \text{плече} = A \cdot c$, де c — у даному разі віддаль осі нют від грані стінки, $w = 45$ мм. Цей момент так само мають сприймати нюти. Він спричиняє у нютах горизонтальні сили H (рис. 92), що найдужче чинять у крайніх нютах (верхній і нижній). Момент у нютах дорівнює $M_n = H_1 \cdot t_1 + H_2 \cdot t_2$. А як у злузі маємо додержати рівноваги, то $M_a = -M_n$.

$$H_2 : H_1 = t_2 : t_1; H_2 = H_1 \frac{t_2}{t_1}$$

$$M_n = H_1 t_1 + H_1 \frac{t_2}{t_1} \cdot t_2 = H_1 \frac{t_1^2 + t_2^2}{t_1}$$

$$H_1 \cdot \frac{t_1^2 + t_2^2}{t_1} = A \cdot c; \quad H_1 = A \cdot c \cdot \frac{t_1}{t_1^2 + t_2^2} =$$

$$= 17430 \cdot 4,5 \cdot \frac{24}{24^2 + 8^2} = 2942 \text{ кг.}$$

Кожна із 4 нют сприймає вертикальну частину сили A , а саме $V = \frac{A}{4} = \frac{17430}{4} = 4358$ кг. Із зусиль H_1 і V здобудемо середнє зусилля, що чинить у крайніх нютах (рис. 92).

$$R = \sqrt{H_1^2 + V^2} = \sqrt{2942^2 + 4358^2} = 5258 \text{ кг.}$$

В крайніх нютах напруги найбільші, вони дорівнюють

$$\tau = \frac{R}{1 \cdot 2 \cdot d^2 \frac{\pi}{4}} = \frac{5258}{1 \cdot 2 \cdot 2,0 \cdot \frac{\pi}{4}} = 837 \text{ кг/см}^2 < 900 \text{ кг/см}^2$$

$$\sigma_{\text{зм}} = \frac{R}{1 \cdot d \cdot \delta} = \frac{5258}{1 \cdot 2,0 \cdot 1,37} = 1910 \text{ кг/см}^2 < 2100 \text{ кг/см}^2.$$

Напругу здобули більшу, ніж за першого розрахунку. Цей другий розрахунок точніший. Того всі алюми рекомендують розраховувати другим способом. Розрахунок прогонічів залишається той самий.

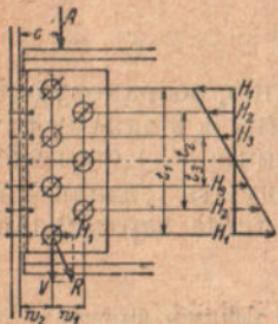


Рис. 93.

Часто при великих опорних тисках, щоб розмістити нюти за висотою трима, доводиться їх ставити двома рядами (рис. 93). Нюти на прилічуваному трямі двоарізні, прогоничі однозрізні. Якщо n нюти, то кожна з них сприймає частину обтягу $V = \frac{A}{n}$ кг. Якщо w_1 — від-

далі між двома рядами нюти і W_2 — віддалі від грані стінки до першого ряду нют, і число нют в першому ряду — n_1 , у другому n_2 , а всього $n = n_1 + n_2$, то плече опорного тиску A здобудемо за правилами статики із рівності:

$$A \cdot c = n \cdot V (w_1 + w_2) + n_2 \cdot V \cdot w_2 = n_1 \cdot \frac{A}{n} (w_1 + w_2) +$$

$$+ n_2 \cdot \frac{A}{n} \cdot w_2,$$

$$\text{де } c = \frac{1}{n} (n_1 \cdot w_1 + n_2 \cdot w_2 + n_3 \cdot w_3) = \frac{n_1}{n} \cdot w_1 = w_1.$$

За моментом $M_a = A \cdot c$ і моментом нют M_n здобудемо найбільше горизонтальне зусилля H_1 , в крайніх нютах.

$$M_H = H_1 \cdot t_1 + H_2 \cdot t_2 + H_3 \cdot t_3 = M_A = A \cdot c$$

$$H_2 : H_1 = t_2 : t_1; \quad H_2 = H_1 \cdot \frac{t_2}{t_1};$$

$$H_3 : H_1 = t_3 : t_1; \quad H_3 = H_1 \cdot \frac{t_3}{t_1}$$

$$H_1 \cdot t_1 + H_1 \cdot \frac{t_2}{t_1} \cdot t_2 + H_1 \cdot \frac{t_3}{t_1} \cdot t_3 = A \cdot c$$

$$\frac{H_1}{t_1} (t_1^2 + t_2^2 + t_3^2) = A \cdot c; \quad H_1 = A \cdot c \cdot \frac{t_1}{t_1^2 + t_2^2 + t_3^2}$$

далі $R = \sqrt{H_1^2 + V^2}$, відкіля здобудемо напругу в крайніх нютах. Прогоничі розраховують так само, як процес вже говорено.

У металевих мостах, звичайно, як вважати на момент у нютах, опорний тиск більшав на 20%, розраховують для 1, 2 A.



Рис. 94-а.

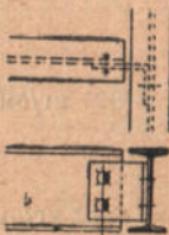


Рис. 94-б.

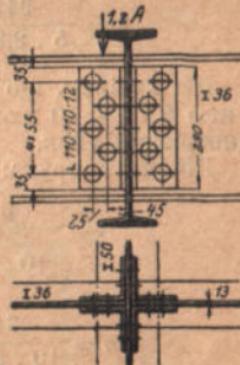


Рис. 95.

У поклітних будівлях доводиться часто злучати один з одним однакові заввишки трями; такі злукі подано на рисунку 94-а (горизонтальні трями злучені із вертикальними стояками). У Німеччині ці злукі нормовано. Злучають нерівнобокою кутівкою,

короткий бік якої принютовують до стінки тряма, а довгий—двома трямами до другої стінки (рис. 94-б).

Коли трями притикається двома боками, як це буває в мостах, в місці злучання подовжніх трямів до поперечних трямів проїзної частини розраховують на опорний тиск $1 \cdot 2 A$, що чинить з одного боку тряма (рис. 95).

Приклад. Розрахувати приєднання подовжнього тряма до поперечного тряма проїзної частини моста (рис. 95). Поперечний трям $\text{I } 50$ подовжній $NP \text{ I } 36$. Опорний тиск складається із власної ваги проїзної частини $A_g = 0,53 \text{ m}$ і рухомого обтягу $A_p = 28,03 \text{ m}$, загальний тиск $A = A_g + A_p = 0,53 + 28,03 = 28,56 \text{ m}$. Побільшивши на 20% , здобудемо $1,2 A = 1,2 \times 28,56 = 34,27 \text{ m}$, на який і розраховуємо злуку.

Висота h_1 злучної кутівки для $\text{I } 36$ дорівнює 29 см (рис. 95). Злучні кутівки $L_{110.110.12}$ прикріплено п'ятьма нютами $d = 23 \text{ mm}$.

Нюти в подовжньому трямі дівоздізні.

Дійсна напруга:

$$\tau = \frac{34270}{5 \cdot 2,2,3^2 \cdot \frac{\pi}{4}} = 825 \text{ кг/см}^2 < 1120 \text{ кг/см}^2$$

$$\sigma = \frac{34270}{5 \cdot 2,3 \cdot 1,3} = 2300 \text{ кг/см}^2 < 3500 \text{ кг/см}^2.$$

Цю кутівку, що притикається до поперечного тряма, злучають із нею $2 \times 5 = 10$ нютами. Нюти однозрізні, бо розраховують на однозрізний тиск.

Дійсна напруга:

$$\tau = \frac{34270}{10 \cdot 2,2,3^2 \cdot \frac{\pi}{4}} = 825 \text{ кг/см}^2 < 1120 \text{ кг/см}^2$$

$$\sigma = \frac{34270}{10 \cdot 2,3 \cdot 1,2} = 1240 \text{ кг/см}^2 < 3500 \text{ кг/см}^2.$$

В даному прикладі кількість нют не розрахована—їх число вибрано заздалегідь, із умов віддалі між нютами і число їх максимальне при заданих висотах злучуваних елементів,—того, що в даному випадку наше завдання—добутись, щоб злуха була якнайзупкіша. Тільки тепер перевіримо дійсні напруги.

Звичайно злучна кутівка витикається за край стінки тряма на 6—12 мм; це буває тоді, як кутівка нерівна.

Якщо один трам укладають поверх другого, то по лиці їхні припрогоничують один до одного, а кінці верхніх трамів злучають один до одного штабами, злученими прогоничами по боках їх стінки (рис. 96). Отут розраховувати вже нема чого.

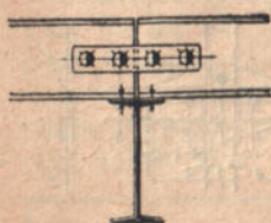


Рис. 96.

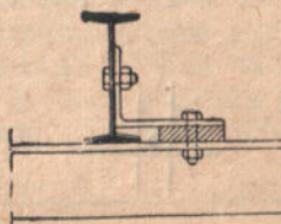


Рис. 97.

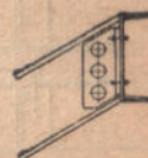


Рис. 98.

Як укладати і (прикріпляти) латовання, видно із рисунку 97.

У Німеччині величини кутівки, прогонича, підкладки у злухах нормовано.

Підсхідні у сходах, що підтримують сходини, підходять косо до сходових трамів (рис. 98); їх прикріплюють прогоничами. Розрахунок таких злук подано у курсах цивільних споруд.

б) Прикріплення вальцьованих трамів до нютованих

Часто доводиться злучати вальцьовані поперечні трами мостів до нютованих (рис. 99). Їх злучають так само злучними кутівками і нютами. Щоб кутівки не випиналися, між злучними кутівками і стінкою нютованого трама укладають переліжки. Проти місця, де притикається поперечний трам, звичайно ставлять одну або дві цупкісні кутівки. Однозрізні злучні нюти у нютованому трамі і двозрізні у вальцьованому розраховують за правилами на зріз і змінання дір, на опорний тиск 1,2 А поперечного трама.

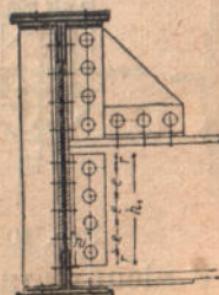


Рис. 99.

XIII. Перетин стрижнів

На рисунку 100-а і б видно, як перетинаються стрижні, коли передавані ними зусилля невеликі.

Як перехресні елементи — вітрові пов'язі мостів, зв'язані — витримують чималий обтяг, то розраховують за поданими раніше правилами.

Стрижні в місці перетину злучають кутівкою на-

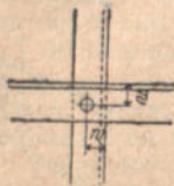


Рис. 100-а.



Рис. 100-б.

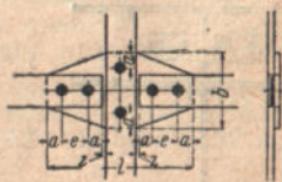


Рис. 101.

кладкою і нютами (рис. 101 і 102 а і б). У зв'язнях, наприклад, головних зв'язнях мостів і крокових зв'язнях, тепер уже не намагаються просто перетинати стрижні, роблячи в цих місцях стики.

XIV. Стики

Якщо стрижні довші від звичайного штабового або обрисового заліза, то стрижень складають за довжиною із окремих елементів, при чому треба побудувати отут ряд стиків.

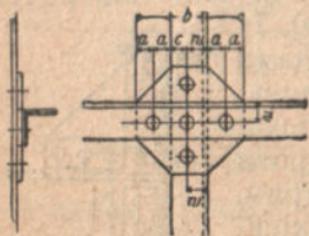


Рис. 102-а.

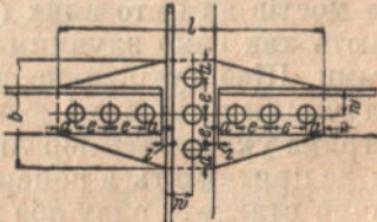


Рис. 102-б.

В місцях стику елемент кінчачеться і, отже, він сам там не може передавати зусилля і треба вжити заходів, щоб він робив нормальню і безперервно.

Розраховуючи стики, відрізняють такі стики, що передають самі розтяжні й стискні сили від стиків, що передають так само й згинні зусилля.

1. Стики стиснутих і витягнутих елементів

а) Стик штабового заліза. Стикають завжди двобічними накладками. Такий стик передає тільки розтяг, бо як би був стиск, штаби одразу б вигнулися. Накладки злучені нютами з обома частинами елементу, що там кінчаються. А як за поданим раніше правилом, розраховуючи розтяжні елементи, беруть корисну площину нетто, то

робочий перекрій накладок \geqslant робочій площині штаби

Це правило пояснимо прикладом.

Приклад. Штабове залізо 22 см завширшки і 1,2 см завгрубшки (рис. 103) передає розтяжну силу у 28000 кг. Допускна напруга на розтяг $\sigma = 1200 \text{ кг}/\text{см}^2$, для нют $\tau = 900 \text{ кг}/\text{см}^2$, $\sigma_{\text{зм}} = 2100 \text{ кг}/\text{см}^2$.

Нюти треба так установити, щоб перекрій ослаблюла тільки одна нюта (див. розділ XV). Якщо діаметр нюти 22 мм, то робочий перекрій штаби дорівнює $F_{\text{н}} = (22 - 2,0) \times 1,2 = 24 \text{ см}^2$.

Розтяжна напруга, що виникає у штабі

$$\sigma = + \frac{28000}{24} = 1160 \text{ кг}/\text{см}^2 < 1200 \text{ кг}/\text{см}^2.$$

Нют треба:

$$n_{\text{зр}} = \frac{28000}{2 \cdot 2,0^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot 900} = 4,9 = 5 \text{ нют.}$$

$$n_{\text{зм}} = \frac{28000}{2,0 \cdot 1,2 \times 2100} = 5,6 = 6 \text{ нют.}$$

За грудину злучуваних частин прийнято грудину штаби, бо які саме завгрубшки накладки—невідомо, крім того, грубина їх буде у всікому разі не менша від площині штаби.

Зусилля передається на обидві частини штаби. Отже, є нют треба поставити по обидва боки стика.

Установлюючи нюти, маємо додержувати поданих раніше правил.

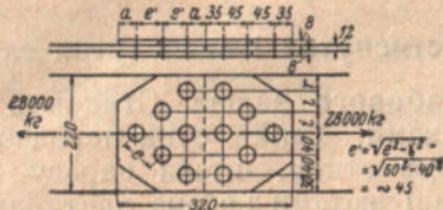


Рис. 103.

Дійсні напруги:

$$\sigma = \frac{28000}{6 \cdot 2 \cdot 2,0^2 \cdot \frac{\pi}{4}} = 744 \text{ кг/см}^2 < 900 \text{ кг/см}^2,$$

$$\tau = \frac{28000}{6 \cdot 2 \cdot 0,1,2} = 1944 \text{ кг/см}^2 < 2100 \text{ кг/см}^2.$$

Поперечний перекрій накладок. Накладки передають розтяжні сили з одного боку стика на один. Накладки сприймають через кожну нюту частину сили, аж поки вся накладка не сприйме у місті стику усю чисто розтяжну силу. Отже, по цьому останньому ряду нют і лежить корисний перекрій. Якщо δ_1 — грубина одної накладки, то корисна робоча площа в перекрої обох накладок $F_{\text{н}}' = 2 \cdot (22 - 3 \cdot 2,0) \cdot \delta_1$. Ця площа має бути не менша від робочої площині штабового заліза:

$$2 \cdot (22 - 3 \cdot 2,0) \cdot \delta_1 = 24,$$

відкіля грубина одної накладки:

$$\delta_1 = \frac{24}{16 \cdot 2} = 0,75 - 0,8 \text{ см.}$$

Конструктивна робоча площа обох накладок

$$2 \cdot (22 - 3 \cdot 2,0) \cdot 0,8 = 25,6 \text{ см}^2.$$

Розтяжна напруга, що виникає в накладках

$$\sigma = + \frac{28000}{25,6} = + 1090 \text{ кг/см}^2 < 1200 \text{ кг/см}^2.$$

б) Стик кутівок. Найпростіше стикати окремими штабами, принютовуваними на кожну полицю злучуваних кутівок (рис. 104).

Приклад. Стик кутівок має передати розтажну силу в 9850 кг (рис. 104). Допускна напруга розтягу в самому елементі $\sigma = 800 \text{ кг}/\text{см}^2$. Діаметр нют — 22 мм, допускні напруги в них $\tau_{\text{зр}} = 720 \text{ кг}/\text{см}^2$; $\sigma_{\text{зм}} = 1440 \text{ кг}/\text{см}^2$. Перекривають стик двома штабами. Нюти однорізні.

Потрібний перекрій:

$$F_{\text{потрібн.}} = \frac{9850}{800} = 12,32 \text{ см}^2.$$

За рисунком 104, в якому завгодно перекрої установлено не більше як 1 нюту (див. розділ IX). Вибрано перекрій $L = 80.80.10$ з площею

$$F_{\text{потрібн.}} = 15,1 - 2,0 \times 1,0 = 13,1 \text{ см}^2 > F_{\text{потрібн.}}$$

Напруга, що виникає в ньому

$$\sigma = + \frac{9850}{13,1} = + 752 \text{ кг}/\text{см}^2 < 800 \text{ кг}/\text{см}^2.$$

Нют у злучі треба:

$$n_{\text{сп}} = \frac{9850}{2,0^4 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot 720} = 4,3 = 5 \text{ нюти.}$$

$$n_{\text{зм}} = \frac{9850}{2,0 \cdot 1,0 \cdot 1140} = 3,4 = 4 \text{ нюти.}$$

Хоч досить і $n = 5$ нют по обидва боки стика, то проте, щоб була однакова напруга в нютах, устанавлюємо по три нюти на кожній полиці, а разом $n = 2 \cdot 3 = 6$ нют.

Напруга, що виникає в нютах

$$\tau = \frac{9850}{6 \cdot 2,0^2 \cdot \frac{\pi}{4}} = 522 \text{ кг}/\text{см}^2 < 720 \text{ кг}/\text{см}^2;$$

$$\sigma = \frac{9860}{6 \cdot 2,0 \cdot 1,0} = 820 \text{ кг}/\text{см}^2 < 1440 \text{ кг}/\text{см}^2.$$



[Рис. 104.]

Потрібний перекрій накладок. Кожна накладка заміняє одну полицю кутівки, а того її площа має бути не менша як $8 \cdot 1,0 \text{ см}^2$.

Корисна площа обох накладок за рисунком 104.

$$F_{\text{н потрібн}} = (8 - 2,0) \cdot 1,0 + 8 \cdot 1,0 = 14 \text{ см}^2 > F_{\text{н}}$$

Напруга, що виникає у накладках

$$\sigma = + \frac{9850}{14} = + 704 \text{ кг/см}^2 < 800 \text{ кг/см}^2.$$

Правильніше було б перевірити робочу площину $F_{\text{н потрібн}}$, бо як станеться зруйнування, розколина появиться у найнебезпечнішому місці по 2 сусідніх нютах у обох полицях (рис. 104). Отут для $L_{80 \cdot 80 \cdot 10}$ із $F_{\text{н потрібн}} = 15,1 = 2 \cdot 2,0 \cdot 1,0 = 11,1 \text{ см}^2$.

Отже, вибраний вище перекрій недостатній. Виберемо кутівку $L_{80 \cdot 80 \cdot 10}$ із $F_{\text{н потрібн}} = 17,0 - 2 \cdot 2,0 \cdot 1,2 = 13,1 \text{ см} > F_{\text{н потрібн}}$ є достатня, відкіля:

$$\sigma = + \frac{9850}{13,1} = + 752 \text{ кг/см}^2 < 800 \text{ кг/см}^2.$$

Нют треба: $n_{\text{зр}} = 5$

$$n_{\text{зм}} = \frac{9850}{2,0 \cdot 1,2 \cdot 1440} = 2,8 = 3 \text{ нютам},$$

тобто практично знов ставимо 6 нют.

Корисну площину накладок $80 \cdot 1,9 \text{ см}$.

$$F_{\text{н}} = 2 (8,0 - 2,0) \cdot 1,2 = 14,4 \text{ см}^2 > F_{\text{н}} \text{ кутівки.}$$

Чинна в них напруга

$$\sigma = + \frac{9850}{14,4} = + 684 \text{ кг/см}^2 < 800 \text{ кг/см}^2.$$

Довжину накладок визначають залежно від відстані нют; за накладки може правити так само кутівкове залізо, принютоване до зовнішнього боку переваної кутівки.

Стик стиснутого елементу розраховують, не вражаючи на ослаблення нютами, тобто беруть усю конструктивну площину. Того про накладки є таке правило

Корисний перекрій накладок $>$ повному перекровеві стрижня

в) Інші подібні стики. Стики іншого обрисового заліза і стрижнів із складними поперечними перекроїями розраховують так само (рис. 105). Тут так само треба пильнувати, щоб кожен переривуваний елемент цілком заміняли на накладки. У складових стрижнях симетричні елементи корисно перекривати воднораз.

Далі подано спосіб розраховувати стики. Цим способом у Німеччині розраховують мости. Його треба знати, бо він простий.

Хай корисна площа переривуваної кутівки, визначена за розрахунком F_h (рис. 104). Зазначена площа може сприйняти зусилля F_p доп.

Цю силу передають нюти з одного боку стика на інший. Нюти, коли взяти до уваги зріз, можуть сприйняти силу $n_{sp} \cdot d^2 \frac{\pi}{4} \cdot \tau$.

Прирівнявши ці сили одну до

одної $n_{\text{зр}} d^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot \tau_{\text{доп}}$, дізнаємось, скільки треба нют як до умов їх зрізу:

$$n_{3p} = \frac{F_n \cdot \sigma_{\text{доп}}}{d^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot \tau_{\text{доп}}} ,$$

зважаючи на змінання дір:

$$n_{3M} \cdot d \cdot \delta \cdot \sigma = F_n \cdot \sigma_{\text{доп}} \cdot n_{3M} = \frac{F_n \cdot \sigma_{\text{доп}}}{d \cdot \delta \cdot \sigma_{3M}}$$

Число нют на кожному боці стика визначають за більшою цифрою, $n_{3р}$ або $n_{3м}$. Стик поясних аркушів у складових стрижнях розраховують аналогічно¹.

¹ Це рівняння можна переписати так: $n_{3M} = F_H \cdot K_0$, або $n_{3P} = F_H \cdot K_0$; у додаткові дані таблиці вартостей K_0 і K_0 , взятих із норм Держпляну, на які, щоб дізнатись скільки масмо поставити нют, треба помножити площу злучуваного елементу.

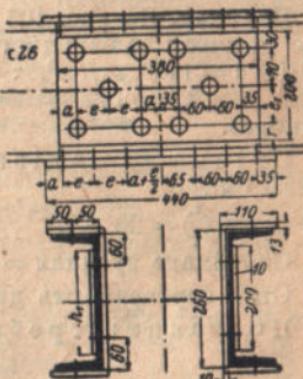


Рис. 105.

Розрахувавши й сконструювавши стик, завжди треба визначити напругу, що в них виникає.

У складових стрижнях відрізняють універсальний стик, у якому всі елементи перекрою перекривають воднораз і частковий, при якому одна частина переріуваних елементів перекривається після іншої.

Приклад. На рис. 105 подано поперечний перекрій розтягнутого стрижня залізничного моста. Допускна напруга за нормами НКПС $\sigma = 1400 \text{ кг}/\text{см}^2$, $\tau = 0,8$. $\sigma = 0,8 \times 1400 = 1120 \text{ кг}/\text{см}^2$. $\sigma_{\text{зм}} = 2,5$. $\sigma = 2,5 \times 1400 = 3500 \text{ кг}/\text{см}^2$. Обидва \square 26 перекривають воднораз.

Стінка \square заліза. Корисна площа $F_k = 26 - 2 \cdot 2,0 \cdot 1,0 = 22,0 \text{ см}^2$.

Нюти $\bigcirc = 20 \text{ мм}$.

Сприймане зусилля $= F_k \cdot \sigma = 22,1400 \text{ кг}$.

Стик перекривають двобічними накладками. Нюти двохрізані.

Поставити треба:

$$n_{\text{зр}} = \frac{22,1400}{2,2 \cdot 2,0^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot 1120} = 4,8 = 5 \text{ нют.}$$

$$n_{\text{зм}} = \frac{22,1400}{2,0 \cdot 1,0 \cdot 3500} = 4,4 = 5 \text{ нют.}$$

По обидва боки стика ставлять по 5 нют, після чого треба перевірити, які виникають у них напруги.

Зовнішня накладка $20 \cdot 1,0$; внутрішня $26 \cdot 1,0 \text{ см}$. Корисний перекрій $F_k = (20 - 2 \cdot 2,0) \cdot 1,0 + (26 - 2 \cdot 2,0) \cdot 1,0 = 38 \text{ см}^2 > 22 \text{ см}^2$.

Полице \square заліза. Однохрізані нюти $\bigcirc 23 \text{ мм}$, накладки зовнішні. Корисний перекрій одної полице $F_k (9,0 - 2,3) \cdot 1,4 = 9,38 \text{ см}^2$, сприймане зусилля $F_k \cdot \sigma_{\text{доп}} = 9,38 \times 1400 \text{ кг}$.

Маємо поставити нют, розраховуючи на зріз:

$$n_{\text{зр}} = \frac{9,38 \cdot 1400}{2,3^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot 1120} = 2,8 = 3 \text{ нют.}$$

Розраховуючи на згинання:

$$n_{\text{зм}} = \frac{9,38 \cdot 1400}{2,3 \cdot 1,3 \cdot 3500} = 1,3 = 2 \text{ нют.}$$

Поставлено з нюти. Корисний перекрій накладок

$$(11 - 2,3) \cdot 13 = 11,3 \text{ см}^2 > 9,38 \text{ см}^2.$$

У зв'язнях звичайно роблять стики стрижнів в місці вузлових накладок; про них стосується все сказане раніше в розділі XV. Всі переривувані елементи перекривають накладками, при чому, щоб перекрити елементи, які притикаються до вузлової накладки можна скористатися самою накладкою. Тут застосовують універсальні або часткові стики.

2. Стики згинаних елементів

Цими стиками злучають у цивільному будівництві трями перекрить, у виробневому будівництві—підзводові трями, у мостобудівництві—трями із суцільною стінкою.

У цих стиках всі елементи так само треба перекривати накладками.

а) Якщо треба перекрити стик вальцьованого заліза, що часто трапляється у цивільному будівництві, то стінку перекривають двобічними накладками, а полиці—накладками, принютованими до них знизу і зверху (рис. 106).

Суставні або герберівські трями (іменем винахід-

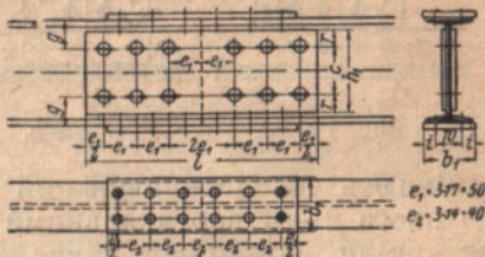


Рис. 106.

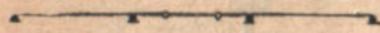


Рис. 107.



Рис. 108.

ника Гербера) застосовують тоді, як хотять заощадити матеріял на трями, що ним перекривають прогони (рис. 107).

У них стики розміщають у місцях суставів; таку конструкцію подано на рисунку 108. Двобічні накладки знююти від кінця одного тряма і злучені прогоничем із другим трямом, а того злуха „рухома“. Цими герберівськими трямами широко користуються як латованням кроков.

У Німеччині сустави цих трямів точно нормовано.

б) Стиками плютованих трямів широко користуються у мостобудівництві і в виробневому будівництві. Конструкцію їх виображенено на рисунку 109-а і б.

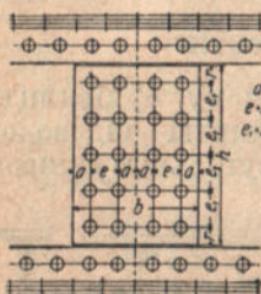


Рис. 109-а.

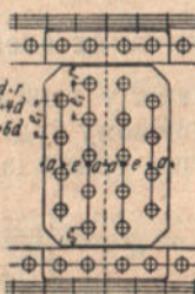


Рис. 109-б.

Насамперед при великих прогонах доводиться перекривати стінку тряма, бо його — щоб важив небагато — звичайно роблять не довшим як 6—8 м. Приплютовані з обох боків вертикальні накладки

заміняють на переривуваний аркуш і принютовують до нього 2—4 вертикальними рядами плют. Крім того, як аркуш вищий від накладок, то, коли це мостовий трям, поверх поясних кутівок (які тут не кінчаються) нанютовують накладки із штаб (рис. 109-б) і злучні плюти ставлять навشاхи (рис. 109-б) або паралельними



Рис. 109-с.

рядами (рис. 109-а). Розміщують плюти отак частіше, бо при цьому розрахунок простіший. Віддалі між плютами зазначено на рисунку.

Поясні аркуші і кутівки. Роблять звичайно без стиків завдовжки до 12 м. Їхні стики якщо це не універсальний стик, зміщують проти стика стінки; стик штаб зміщують проти стика кутівок. Стик кутівок перекривають накладками із штаб або кутівок, принютованих із середини до кутівок (рис. 109-с). Штаби полицеь перекривають принютованим зовні штабовим



Рис. 109-д.

залізом (109-д). (Розрахунок дивись на початку цього розділу). Як елементи довгі, то щоб краще було транспортувати, їх перекривають воднораз, тобто застосовують універсальний стик.

Щоб накладки не були занадто довгі, відстань нют вибирають $3d$.

XV. Конструкція вузлів

Окремі стрижні, із яких складають зв'язні кроков (рис. 110) або ґратчастих мостів (рис. 111), перетинаються в точках, де їх злучають один з одним. Ці точки називають вузлами.



Рис. 110.

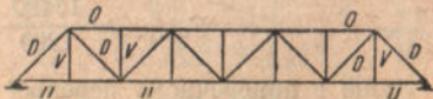


Рис. 111.

Стрижневу мережу подано на рисунках 110 і 111 окремими лініями,—це схема зв'язня; прямі лінії,

що являють собою мережу, відповідні осями стрижів, точки їхніх перетинів—узлам зв'язня.

Кінці стрижнів приплюстують до вузлових накладок. Скільки треба нюти, щоб прикріпити стрижні, визначають за розрахунком. Те чи те число нют отут треба поставити відповідно до зусилля у стрижнях. Як за розрахунком треба одної нюти, то конструктивно ставлять дві.

а) Розміщення нют (див. розділ IX). Нюти треба розміщати симетрично до осі стрижня.

У першому ряді перпендикулярно до осі стрижня корисно ставити одну нюту, додаючи в кожному подальшому ряді по одній нюті—поки це можна, зважаючи на ширину стрижня (рис. 112 і 114). Тоді, визначаючи корисний перекрій розтягнутого стрижня, можемо відімати, як це видно із подальшого, лише одну нюту.

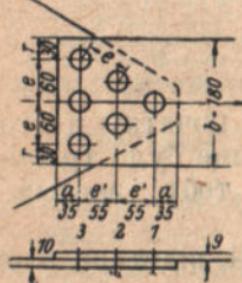


Рис. 112.

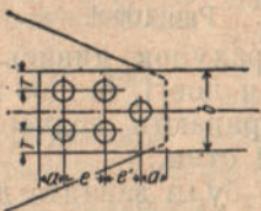


Рис. 113.

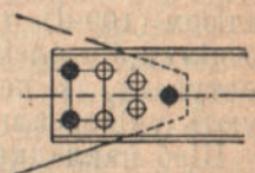


Рис. 114.

Приклад 1. Штабу 9 мм завгрубшки приплюстують до вузлої накладки 10 мм завгрубшки. Розтяжне зусилля, що його сприймає стрижень,—16420 кг (рис. 112). Нюти однозрізні, діаметр $x=20$ мм, $\sigma = 1200$ кг/см², $\sigma = 900$ кг/см², $\sigma_{\text{зм}} = 2100$ кг/см².

Потрібний корисний перекрій штаби

$$F_{\text{потр.}} = \frac{16420}{1200} = 13,7 \text{ см}^2.$$

Якщо в поперечному перекрої ставлять одну нюту, то

$$(b - d) \cdot t = (b - 2,0) \cdot 0,9 = 13,7 \text{ см}^2,$$

відкіля: $b = \frac{13,7}{0,9} + 2,0 = 17,2 = 18 \text{ см.}$

Напруга, що виникає в штабі

$$\sigma = + \frac{S}{F_{n_1}} = + \frac{16420}{(18 - 2,0) \cdot 0,9} = 1140 \text{ кг/см}^2 < 1200 \text{ кг/см}.$$

Треба поставити:

$$d = \frac{S}{d \cdot \frac{\pi}{4} \tau_{\text{доп}}} = \frac{16420}{2,0 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot 900} = 5,8 = 6 \text{ нют.}$$

$$n_{3M} = \frac{S}{d \cdot \delta \cdot \sigma_{\text{доп}}} = \frac{16420}{2,0 \cdot 0,9 \cdot 2100} = 4,4 = 5 \text{ нют}$$

вибрано $n = 6$ нют.

Дійсні напруги:

$$\sigma = \frac{16420}{6 \cdot 2,0 \cdot \frac{\pi}{4}} = 872 \text{ кг/см}^2 < 900 \text{ кг/см}.$$

$$\sigma_{3M} = \frac{16420}{6 \cdot 2,0 \cdot 0,9} = 1520 \text{ кг/см} < 2100 \text{ кг/см}.$$

Якщо вважати, що всяка нюта сприймає однакову частину сили, то зусилля в одній нюті

$$\frac{S}{6} = \frac{16420}{6} = 2737 \text{ кг.}$$

Перекрій між 1 — 2 сприймає силу $16420 - 2737 = 13683$ кг.
Напруга в робочому перекрої $F_{n_2} = (18 - 2,2,0) \cdot 0,9 = 12,6$ см.

$$\sigma = + \frac{13683}{12,6} = + 1084 \text{ кг/см}^2 < 1200 \text{ кг/см}.$$

В перекрої між 2—3 величина зусилля $13683 - 2.2737 = 8209$ кг.
Робочий перекрій $F_{n_3} = (18 - 3,2,0) \cdot 0,9 = 10,8$ см².



Рис. 115.

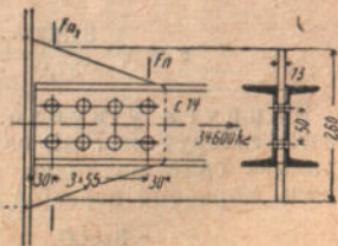


Рис. 116.

Напруга

$$\sigma = + \frac{8209}{10,8} = + 760 \text{ кг/см}^2.$$

Отже, як отак розміщають нюти, про корисний робочий перекрій дізнається, відійнявши одну нюту.

Якщо в першому ряду установлено кілька нют, то відповідно до цього треба розрахувати корисний перекрій (рис. 115, 116).

Приклад 2. 2 \square 14 передають зусилля на 31800 кг на вузлову накладку 13 мм завгрубшки (рис. 116). Визначити, скільки треба поставити нют? Яка напруга у стрижні, накладці і нютах? Діаметр нют — 17 мм.

$\sigma = 1200 \text{ кг/см}^2$, $\tau = 900 \text{ кг/см}^2$, $\sigma_{\text{зм}} = 2100 \text{ кг/см}^2$. Нюти діорізні, в першому ряді уміщено дві нюти.

Поставити треба:

$$n_{\text{зр}} = \frac{S}{2 \cdot d^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot \tau_{\text{доп}}} = \frac{31800}{2 \cdot 1,7^2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot 900} = 7,8 = 8 \text{ нют}$$

$$n_{\text{зм}} = \frac{S}{d \cdot \delta \cdot \sigma_{\text{доп}}} = \frac{31800}{1 \cdot 7 \cdot 1,3 \cdot 200} = 6,9 = 7 \text{ нют} \cdot 1,3 < 2,07 = 1,4.$$

Прийнято $n = 8$ нют.

Дійсні напруги;

$$\sigma = \frac{31800}{8 \cdot 2 \cdot 1,7^2 \cdot \frac{\pi}{4}} = 875 \text{ кг/см}^2 < 900 \text{ кг/см}^2$$

$$\tau = \frac{31800}{8 \cdot 1,7 \cdot 1,3} = 1800 \text{ кг/см}^2 < 2100 \text{ кг/см}^2.$$

Напруга \square = заліза:

Корисна площа $F_k = 2 \cdot 20,9 - 4 \cdot 1,7 \cdot 0,7 = 37,0 \text{ см}^2$

$$\sigma = + \frac{31800}{37,0} = 860 \text{ кг/см}^2 < 1200 \text{ кг/см}^2.$$

Напруга у вузловій накладці. Корисний перекрій лежить ліворуч по лінії останніх нют, бо їй цьому перекрої силу сприймає сама накладка. В цьому місці накладка 260 мм заввишки. Корисний перекрій $F_{k_1} = (26 - 2 \cdot 1,7) \cdot 1,3 = 29,4 \text{ см}^2$.

$$\sigma = + \frac{31800}{29,4} = 1080 \text{ кг/см}^2 > 1200 \text{ кг/см}^2.$$

Позначені на рисунках 110 і 111 через O і U стрижні називають верхнім і ніжнім поясом. Познаки через $V.D.N$ — стрижнями ґратниці. Вертикальні стрижні — V називають стояками, похилі стрижні — косцями (діагоналями).

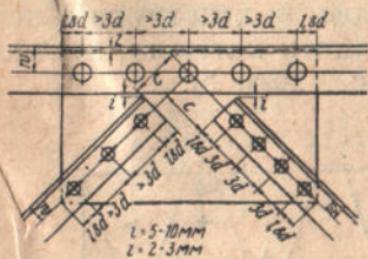


Рис. 117.

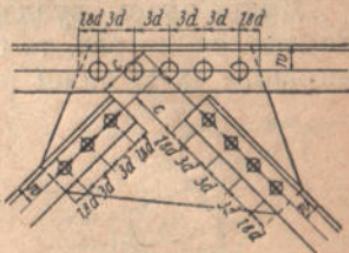


Рис. 118.

Злучні нюти розраховують і розміщають у стрижнях ґратниці (стояках і косцях), тоді вибирають довжину вузлової накладки за числом нют у поясах.

б) Прямокутник — це основна форма вузлової накладки. А як не завжди удається додержати цієї форми, то треба обрізати хоча б два боки паралельно одній до одного, при цьому іноді доводиться побільшувати відстань нют понад $3d$, або більше ставити нют проти розрахунку.

З'язень із прямокутними вузловими накладками дужче приваблює око, ніж із косими, хоч при косих вузлових накладках і заощаджують трохи матеріалу (рис. 117 і 118).

Вугли у накладках не треба робити виступними, це не красиво (рис. 119); краще робити їх, як це подано на рисунку 119-в. Крім того, корисно зміщати

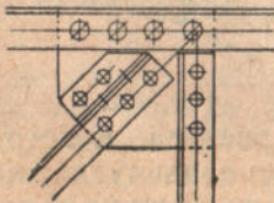


Рис. 119-а.

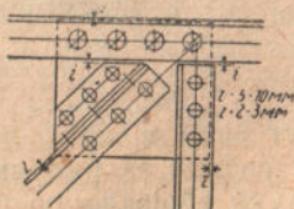


Рис. 119-в.

край боків накладки від краю елементу на $z=2-3$ мі, бо тоді навіть першою обрізано накладка не виступає за край елементу (рис. 117, 119-б). Вирізи і викручення в накладках недоцільні—они здорожчують роботу.

Якщо якась вузлова накладка в конструкції повторюється не раз, то щоб заощадити матеріал, корисно вирізати їх із одної штаби (рис. 120-а, б).

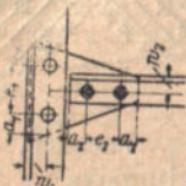


Рис. 120-а.

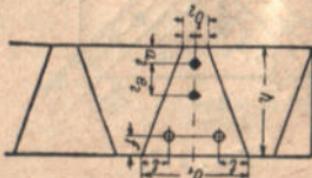


Рис. 120-б.

в) Як вибрали накладку прямокутної або близької до неї форми, то пильнують, щоб не перенапружити їх.

Треба сконструювати накладки по змозі менші; на це відстань нюют у поясах має бути не більша як $3d$, тоді й накладки не треба побільшувати. Як уже накладку сконструйовано, треба перевірити, яку витримають вони напругу.

Не треба робити вхідних кутів (рис. 121), а надто у розтягнутих стрижнях, бо від великих місцевих

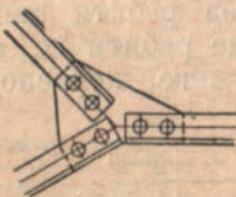


Рис. 121.

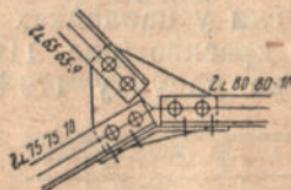


Рис. 122.

напруг вони можуть легко розіратися. Конструкцію треба робити за рисунком 122; при цьому нижній бік накладки обрізано по прямій, а до виступних полиць кутівок прикріплено штаби.

Грубина вузлових накладок. У цивільному будівництві накладки роблять звичайно 8—10 мм завгрубшки, при великих конструкціях до 12—14 мм. В мостобудівництві і виробневому будівництві грубину накладок прийнято 10—24 мм. Будуючи одну споруду, треба додержувати по змозі одної грубини накладки.

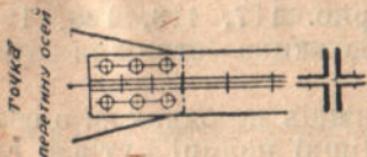


Рис. 123.

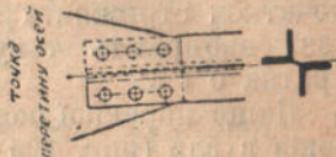


Рис. 124.

г) Що в вузлах перетинаються лінії схеми зв'язня, то осі стрижні мають так само в них перитинатися, (за вісь стрижня вважають пряму, що злучає всі центри тяжін окремих перекроїв стрижня). Тоді зусилля стрижнів, що зливаються із віссями, перетинаються у тій самій точці і того, за законами статики, зрівноважуються. Якщо нюти розміщені симетрично проти осі

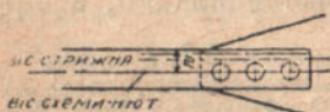


Рис. 125.



Рис. 126.

стрижня, то середня лінія (вісь) нют зливається із віссю стрижня. Цього легко дійти у стрижнях із I , 2 \square , або 2 перехесних \square , а так само у штабах (рис. 112, 116, 123, 124). Якщо стрижень складається із 2, що лежать рядом, \square (рис. 125), то вісь стрижня лежить так близько до полиці кутівок, що нюти не можна установити симетрично до неї.

Того, як в один ряд кутівок, вісь стрижня зливається із віссю нют (рис. 125), а як два ряди нют—із віссю нют, близько розміщених до полиці (рис. 126).

Кінці поясних стрижнів, що кінчуються у вузлі, обрізають під прямим кутом стрижні ґратниці—перпендикулярно до їхньої осі (рис. 128, 129, 133). Тут не треба робити косих кінців, бо від цього дорожчає конструкція. Між вуглами й краями злучних частин заставляють промижок $i = 5 - 10$ мм (рис. 119-б, 128, 129). Віддаль e —між центром (теоретичним) вузла і початком стрижня ґратниці (рис. 117, 118, 128, 129, 133) вибирають таку, щоб довжина стрижня була кратна 0 і 5.

Якщо перекрої поясних стрижнів не однакові з обох боків вузла (рис. 129), то зовнішні полиці кутівок суміщають в одну площину; за вісь пояса править вісь (лінія нют) меншого стрижня. Виступні полиці кутівок (рис. 128 і 129) або \square заліза в кутівках перекривають штабою, принютованою однаковим числом нют до обох елементів. Ці штаби й собі передають частину зусилля й збільшують цупкість кутів, перешкоджаючи випинатись стиснутим стрижням.

г) Щоб не було великих вузлових накладок, у цивільному будівництві ставлять уряд не більше як 5 нют. Тоді встановлюють сумари, кутівки, одною полицею принютовані до вузлової накладки, а другою — до полиці кутівки або \square . Вони сприймають частину зусилля стрижня (рис. 119-б, 130, 133).



Рис. 127.

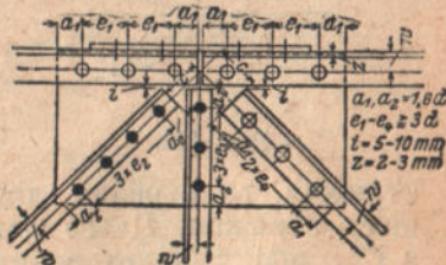


Рис. 128.

Кожен стрижень прикріплюють до вузлових накладок відповідним числом нют як до зусилля у стрижні, тобто на обох кінцях має бути однаково нют. Це роблять тоді, як стрижні перериваються у вузлах. Якщо ж поясний стрижень продовжено — він не переривається

у вузлі (рис. 117, 119), то число нют у цивільному будівництві призначають відповідно до різниці зусиль у приляжних панелях. Тим самим заощаджують на нютах і спрощують конструкцію вузла.

Треба звертати пильну увагу на конструкювання опорних вузлів, яким передається найбільше зусилля.

Не залежно від конструкції вузла, нюти треба так розмістити, щоб зручно було їх клепати.

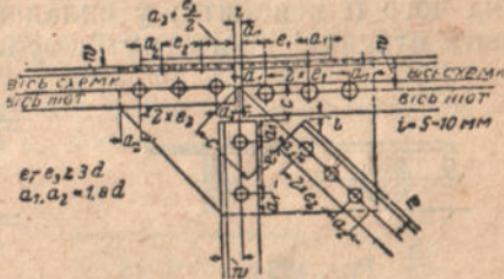
XVI. Конструкція стрижнів між вузлами

Розраховують стрижні так, як про це подано у розділі VIII.

Що зусилля у стрижнях ґратниці менші від зусиль у поясах, то відповідно до цього і перекрої стрижнів роблять легші.

Тепер стрижнів аркушевого заліза не вживають ні в мостобудівництві, ні для відповідних елементів цивільних конструкцій. Треба ще раз згадати про те, що всі стиснуті стрижні треба розраховувати не тільки на стиск, але й на подовжній згин, що найбільше важить при доборі їх поперечних перекроїв¹.

Конструюючи поперечні перекрої, маємо пильнувати, щоб центри тяжіння стрижнів лежали у одній площині (зв'язня), бо інакше зусилля чинили б у різних площах стрижнів, а того у вузлах стрижнів крім



стискних і розтяжних зусиль, виник би ще й згин. Конструкція вузла, подана на рисунку 131, не правильна — вузлова накладка має бути перепущена між обома кутівками (рис. 124, 130).

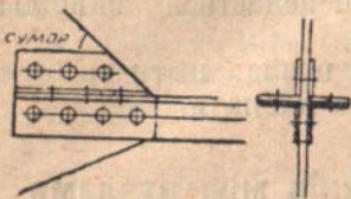


Рис. 130.

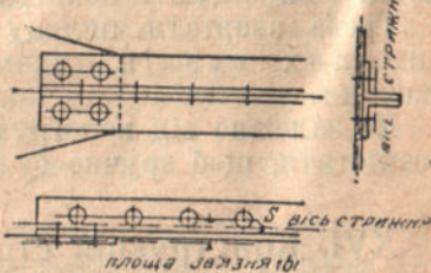


Рис. 131.

Відрізняють:

- 1) Звичайні стрижні із штабового, I заліза, I , L заліза (рис. 101, 102, 104).
- 2) Складові стрижні із 2 і більше штабами, L , I , L (рис. 105, 116, 123, 124).

Конструкція перших стрижнів дуже проста і отже нема чого їх поясняти; у складових стрижнях відрізняють стиснуті і витягнуті стрижні.

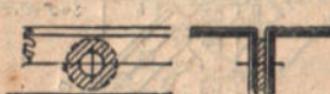


Рис. 132-а.

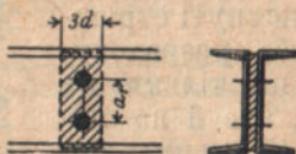


Рис. 132-б.

а) Витягнуті стрижні. Теоретично окремі елементи стрижнів можна було б не злучати один з одним. Практично їх звичайно все ж злучають — щоб під час пересилання і складання стрижні не погнулися. У цивільному будівництві невеликі стрижні злучають переліжковими кільцями (рис. 132-а), при-

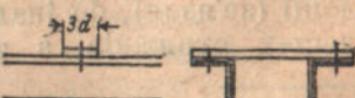


Рис. 132-с.

нютовуваними через кожні 1—1,5 м одною нігтою між складовими елементами стрижня. Грубина їх дорівнює грубині вузлової накладки, а діаметр менший від ширини елементу.

У більших стрижнях (рис. 132-б) кільця замінюють переліжками, прикріплюваними через 1—1,5 м уже 2 нютами; ширина їх— $3d$.

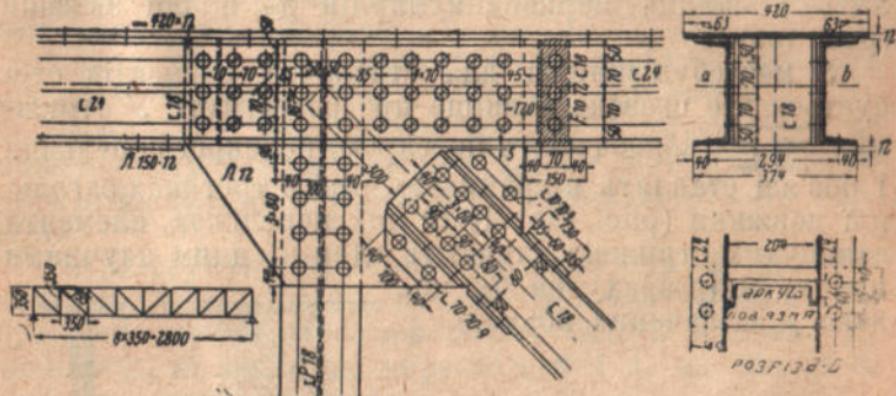


Рис. 133.

Якщо елементи стрижня віддалені один від одного, то злучають так, як показано на рисунку 132-с¹.

На рисунку 133 стояк злучено із кутівкою на-
кладкою і з середини, косе́ць—зовні.

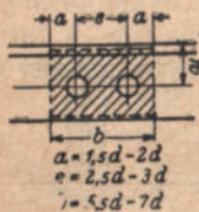


Рис. 134-а.

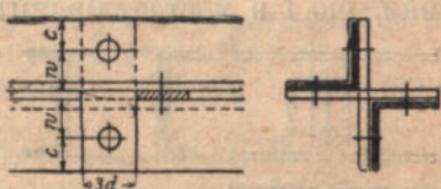


Рис. 134-б.

б) Стиснуті стрижні. У цих стрижнях треба вжити заходів, щоб окремі частини стрижня не випи-

¹ Про залізничні мости є вказівки в нормах НКПС.

налисъ. Віддалъ між пов'язами визначають із розрахунку на подовжній згин.

У цивільному будівництві невеликі стрижні злучають за рисунком 134-а і б, більші — за рисунком 134-с; переліжкових кілець на це не вживають. Пере ліжки принютовують не менше як двома нютами.

Як віддалі між стрижнями великі, пов'язі ставлять у площині, перпендикулярній до площин зв'язнів (рис. 135).

У мостобудівництві для стиснутих елементів стосується все сказане давніше про розтягнуті. У стрижнях  (коробчастого перекрою) перекрої переліжки і пов'язі ставлять в крайньому разі в третинах загальної довжини (рис. 136). Крім цих переліжок, елементи стиснутих стрижнів злучають один з одним злучними планками (розрахунок їх подано у зазначеніх нормах).

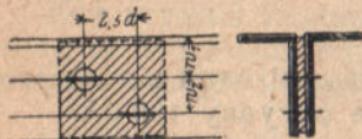


Рис. 134-с.

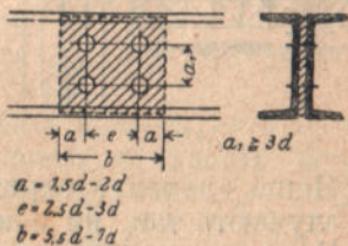


Рис. 134-д.

У виробневому будівництві додержують тих самих правил, що і в мостобудівництві.

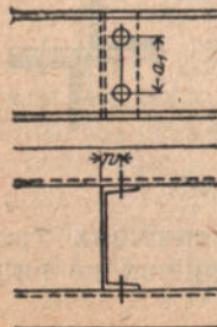


Рис. 135.

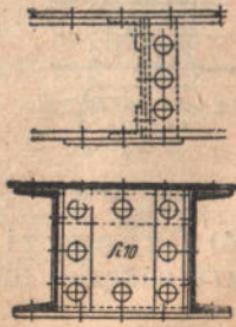


Рис. 136.

Окремі стрижні, що утворюють складові стрижні злучені одна з одною злучними нютами. Про віддалу між ними див. у розділі IX.

XVII. Основи конструктивних розрахунків

Треба точно розраховувати всі конструкції, що на них чинять чималі сили.

Перед тим, як розраховувати, треба накреслити схему (побудувати стрижневий багатокутник).

Насамперед визначають зовнішній обтяг. Тут не можна допускатись неясностей, бо помилка позначиться на всьому розрахунку, знецінивши його вартисть.

Розраховують тим самим порядком, що й при передаванні зусиль, тобто починають з тієї частини споруди, що перша приймає обтяг, тоді переходят до елементів, на які вона передається і т. д., кінчаючи опорами.

У кроковому зв'язні на покрівлю чинить сніг і вітер, він передає їхній тиск латованню, підтримуваному прогонами і вже ці прогони спираються у вузлах на зв'язень. Розраховуючи, маємо брати до уваги власну вагу частин, що передається у опорних точках на нижчі конструкції. Таким самим порядком треба розраховувати й інші конструкції. Розрахувавши якийсь елемент, маємо зразу ж перевірити, чи правильно розрахували, бо й при визначенні зовнішніх сил помилка, що її тут допустилися, позначиться на всьому іншому розрахуванні.

Треба одразу ж привчатись точно й бездоганно розраховувати. Якщо конструктор уміє точно лічити на добрій логаритмічній лінійці, то користуватися нею можна, якщо ж не вміє—бажано користуватись розрахунковими таблицями. Площі кола, квадрати й куби, а так само величини поперечних перекроїв, моментів опору і інерції профілів беруть із довідників Hütte, таблиць ЗСТ тощо.

Для стиснутих або згинних елементів ніяк не можна вживати штабового ааліза.

Текст розрахунку треба пояснити ясними рисунками перекроїв, стиків, вузлів тощо.

Як вступ до розрахунку, треба коротко зазначити місце, мету, положення і вид будівлі. Далі розрахунок треба поділити відповідно до окремих частин споруди, перенумерувати і написати потрібні підрозділи. Деякі установи в Німеччині вимагають, щоб заповнювали текст окремої сторінки, уміщуючі потрібні рисунки на другий. Всі сторінки мають бути перенумеровані.

Текст розрахунку має бути короткий, але зрозумілий.

До довгих формул, подаваних без висновку їх, завжди треба додавати джерело (напр., „Довідник Hütte“, „Таблиця доб-ру перекроїв“ тощо).

На початку розрахунку треба зазначити взяті допускні напруги і вид матеріалу.

Всякий розрахунок треба позначити числом, зазначити, де саме його складено і докладно написати ім'я автора, що завжди має пам'ятати про відповідальність за цей розрахунок.

XVIII. Основні познаки на рисунки

Щоб вивчитись проектувати, треба насамперед обізнатись із сортиментом заліза. Конструктивний рисунок треба побудувати точно за розрахунком. Якщо під час конструювання дещо й змінюють, то відповідно до цього треба виправити й розрахунок. При цьому треба перевірити, чи позначилась ця зміна на іншій частині споруди.

Найуживаніший маштаб — 1 : 10. В ньому можна нехтувати округлини кутів і полиць обрисового заліза (на рис. 61, 63, 65, 99, 132—136). Для окремих деталей (виображення якоїсь частини) взято маштаб 1 : 1 або

1 ; 2,5, при цьому виображають точну форму перекрою. Про загальне виображення перекроїв див. розділ III.

Припасування частин, випини, переліжки — треба рисувати особливо старанно. Переліжки звичайно (рис. 81, 82) зарисковують не тільки в розрізі, але й як дивитись збоку (рис. 78, 81, 82).

Відрізняють нормальній стик припасований і стик із проміжком. Позначають, де розміщено нюти і прогони чі тим, що розмічають їхні вісі. Виображають тільки крайній ряд нют, якщо від нього не погіршить ясність рисунка (рис. 106, 114, 116).

Креслячи рисунок, наприклад зв'язень, спочатку позначають осі стрижнів. Тоді креслять вибрані перекрої, сполучаючи їх центри тяжіння із вісями стрижнів (вийняток рис. 125, 126, 129). Далі корисно уподовж стрижня позначати вісі нют. Тоді креслять вісі нют, позначаючи + їхній перетин. Треба старанно додержувати вибраної відстані нют. У складових стрижнях креслять основні нюти, а тоді — боки вузлових накладок.

Початківцям корисно робити таку вправу — креслити якийсь вузел у маштабі 1 : 1 із усіма розмірами нют.

На кожному профілі, штабі, накладці тощо по II осі позначають її розміри (рис. 122, 133).

Схему ферми креслять на рисунку в м 1 : 100 або меншому, на ній позначають довжини всіх стрижнів (рис. 133).

Обрисовуючи рисунки, маємо додержувати таких правил.

Усі рисунки креслять чорною тушшю. Якщо у нас рисунки лише частково нормовано, в кожному окремому випадкові величину аркушів, шрифту, маштаба, а так само розташування матеріалу треба застосовувати такі, що з них користуються у даній установі.

Металеві конструкції, як правило, треба виображати в боковому вигляді, як дивитися зверху і в кількох подовжніх і поперечних розрізах. У всякому разі, всі потрібні розміри треба не менше як раз

креслити на рисунку. Розрізи треба розміщати так, щоб у зв'язні не різати по вузлу, а в нютованому трямі—по стикові (рис. 105, 106, 109-с і д).

Розміри позначати самими цифрами без літер (не треба писати $e = 60$). Усі розміри визначити в міліметрах. Величини, що повторюються, наприклад відстань нют, можна виображати так, як це показано на рисунках 116, 129 і 133.

Усі вживані у рисунках нюти і прогоничі виображають на окремій таблиці.

Маштаб креслити на всіх рисунках.

Розміри вузлової накладки позначати за рисунком 133, а тоді розміщення нют виображати залежно від їхньої відстані.

Якщо якось конструкцію виражено на кількох аркушах, то всі аркуші треба понумерувати і дати їм загальну назву. У великих спорудах на кожному аркуші, щоб було ясніше, креслять усю схему, а виражений на аркуші елемент, позначають грубішими лініями.

XIX. Норми й напруги

У передмові і в розділі VIII вже говорили про значення норм. Тут треба ще раз нагадати, що конструкуючи й розраховуючи, маємо завжли точно додержувати їх. Наприкінці книги в додаткові дано короткий витяг із норм.

ДОДАТОК¹

Витяг із „Єдиних норм будівельного проектування“

I. Загальні вказівки

Подавані тут норми допускних напруг стосуються до споруд II кляси; для споруд I кляси вони знижуються на 10%; для III клясій підвищуються на 10% і для IV кляси—на 20%.

II. Допускні напруги

Основні допускні напруги для транспортових, гідротехнічних і цивільних споруд:

Матеріали напруги	Вальцований			Литий				
	Сталь 3	Сталь 5 пов.	Сталь спец.	Сталь Л 1	Сталь 2 пов.	Сталь Л 2	Сталь Л 5	Сталь Ч 1
1. Основні напруги, як чинять основні обтяги	1400	1750	2100	1200	1500	1800	2000	1000
2. Основні напруги, як чинять заразом основні і випадкові обтяги	1700	2100	2500	1500	1800	2100	2500	1100

Щоб облічити спеціальні випадкові зусилля (наприклад, уривання проводів тощо) дозволено у виняткових випадках, завбачених у спеціальних і технічних умовах, збільшувати допускні напруги, але не вище від границі пропорційності.

Основна статична напруга:

1. Вальцованого матеріала — це статична напруга на розтяг.
2. Литої сталі—статична напруга на згин.
3. Чавуну—статична напруга на стиск.

¹ Всі поміщені тут таблиці додав рос. перекладач.

Таблиця коефіцієнтів K_0 , рахувати нюти по площі на зріз

$$n = K_{\text{зр}} \cdot F_n.$$

	Коефіцієнт	Діаметр нюти						
		10 мм	12 мм	14 мм	17 мм	20 мм	23 мм	26 мм
Зрізання	Однійчне	K_0'	1,59	1,11	0,81	0,55	0,40	0,30
	Подвійне	K_0''	0,80	0,56	0,41	0,28	0,20	0,15

Таблиця коефіцієнтів $K_{\text{зм}}$ розраховувати нюти по площі на змінання

$$n = K_{\text{зм}} \cdot F_n.$$

Найменша грубина	Коефіцієнт	Діаметр нюти						
		10 мм	12 мм	14 мм	17 мм	20 мм	23 мм	26 мм
6 мм	0,83	0,70	0,60	0,49	0,42	0,36	0,32	
7 мм	0,72	0,60	0,51	0,42	0,36	0,31	0,28	
8 мм	0,63	0,52	0,45	0,37	0,31	0,27	0,24	
9 мм	6,56	0,46	0,40	0,33	0,28	0,24	0,21	
10 мм	0,50	0,42	0,36	0,29	0,25	0,22	0,19	
11 мм	0,45	0,38	0,33	0,27	0,23	0,20	0,17	
12 мм	0,42	0,35	0,30	0,25	0,21	0,18	0,17	
13 мм	0,39	0,32	0,27	0,23	0,19	0,17	0,15	
14 мм	0,36	0,30	0,26	0,21	0,18	0,16	0,14	
15 мм	0,33	0,28	0,24	0,20	0,17	0,14	0,13	

Нюти з півокруглою головкою від 9,5 до 37 мм в діаметри (ЗСТ 301)

Діаметр непоставленої нюти d		9,5	11,5	13,5	16,5	19	22	25	28	31	34	37
Розміри головки	D	17	21	24	29	34	39	44	50	55	60	65
	h	6	8	9	10	12	14	16	18	20	22	24
	R	9	11	12,5	15,5	18	20,5	23	26	29	32	34
	r \leq	0,5	0,5	0,5	1	1	1	1	1,5	1,5	1,5	1,5
Діаметр отвору під нюту		10	12	14	17	20	23	26	29	32	35	38
Довжина нюти l	20					40						
	22					42						
	24	24				45						
	26	26				48	48					
	28	28	28			50	50					
	30	30	30			52	52	52				
	32	32	32			55	55	55				
	35	35	35	35		58	58	58				
	38	38	38	38		60	60	60	60			
	40	40	40	40		65	65	65	65	65		
	42	42	42	42		70	70	70	70	70	70	
	45	45	45	45		75	75	75	75	75	75	75
	48	48	48	48		80	80	80	80	80	80	80
	50	50	50	50		85	85	85	85	85	85	85
	52	52	52	52		90	90	90	90	90	90	90
	55	55	55	55		95	95	95	95	95	95	95
	58	58	58	58		100	100	100	100	100	100	100
	60	60	60	60		110	110	110	110	110	110	110
	65	65	65	65		120	120	120	120	120	120	120
	70	70	70	70		130	130	130	130	130	130	130
	75	75	75	75		140	140	140	140	140	140	140
						80	80	150	150	150	150	150
						85	85	160	160	160	160	160
						90	90	170	170	170	170	170
						95	95	180	180	180	180	180
						100	100				190	190
											200	200

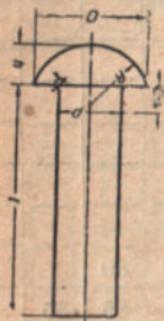
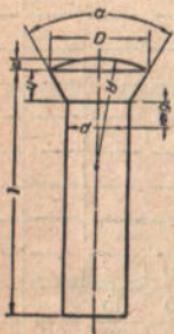


Рис. 17.

Довжина нюти

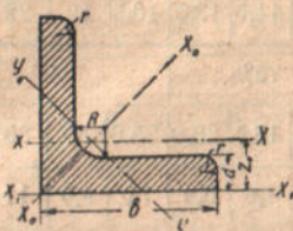
Нюти с потайною головкою від 9,5 до 37 мм в діаметрі (ЗСТ 302)

Діаметр непоставленої нюти d	9,5	11,5	13,5	16,5	19	22	25	28	31	34	37
Розміри головки	α	75°			60°			45°			
	D	15,2	18,5	22	25	30	35	39,5	39,6	44	48
	h	3,8	4,6	5,4	7,5	9,5	11	12,5	14	15,5	17
Діаметр отвору під нюту	10	12	14	17	20	34	26	29	32	35	38
 Рис. 18.	26				48						
	28				53						
	30	30			52						
	32	32			55	55					
	35	35	35		58	58					
	38	38	38		60	60	60				
	40	40	40		65	65	65				
	42	42	42	42	70	70	70				
	45	45	45	45	75	75	75	75			
	48	48	48	48	80	80	80	80	80		
	50	50	50	50	85	85	85	85	85	85	
	52	52	52	52	90	90	90	90	90	90	90
Довжина нюти <i>l</i>	55	55	55	55	95	95	95	95	95	95	95
	58	58	58	58	100	100	100	100	100	100	100
	60	60	60	60	110	110	110	110	110	110	110
	65	65	65	65	120	120	120	120	120	120	120
	70	70	70	70	130	130	130	130	130	130	130
	75	75	75	75	140	140	140	140	140	140	140
					80	80	150	150	150	150	150
					85	85		160	160	160	160
					90	90		170	170	170	170
					95	95		180	180	180	180
					100	100				190	190
											200

Нюти с напівпотайною головкою від 9,5 до 37 мм в діаметрі (ЗСТ 303)

Діаметр непоставленої нюти d	9,5	11,5	13,5	16,5	19	22	25	28	31	34	37	
Розміри головки	α	75°			60°				45°			
	D	15,2	18,5	22,0	25,0	30	35	39,5	39,5	44	48	52,5
	h	3,8	4,6	5,4	7,5	9,5	11	12,5	14	15,5	17	18,5
	m	1,7	2	2,5	3	3,5	4	4,5	5	5,5	6	6,5
	R~	18	22	25	28	34	40	48	42	46	50	56
Діаметр отвору під нюту	10	12	14	17	20	23	26	29	32	35	38	
 Рис. 19.	26				48							
	28				50							
	30	30			52							
	32	32			55	55						
	35	35	35		58	58						
	38	38	38		60	60	60					
	40	40	40		65	65	65					
	42	42	42	42	70	70	70					
	45	45	45	45	75	75	75	75				
	48	48	48	48	80	80	80	80	80			
	50	50	50	50	85	85	85	85	85	85		
	52	52	52	52	90	90	90	90	90	90	90	
	55	55	55	55	95	95	95	95	95	95	95	
	58	58	58	58	100	100	100	100	100	100	100	
	60	60	60	60	110	110	110	110	110	110	110	
	65	65	65	65	120	120	120	120	120	120	120	
	70	70	70	70	130	130	130	130	130	130	130	
	75	75	75	75	140	140	140	140	140	140	140	
					80	80	150	150	150	150	150	
					85	85		160	160	160	160	
					90	90		170	170	170	170	
					95	95		180	180	180	180	
					100	100				190	190	
										200	200	

Залізо кутівкове рівнобоке. Сортимент (ЗСТ 14)

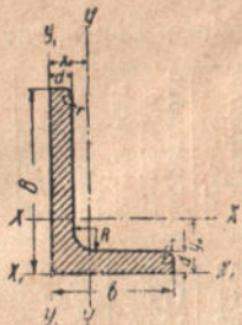


№ профілів	Розміри мм				Площа перекрою w см	Теор. вага подовж. метра g кг \cdot м $^{-2}$	Віддаль центра ваги z , см	Моменти інерції			
	b	d	R	r				Jx_1 см 4	Jx см 4	Jx_0 см 4	Jy_1 см 4
2	20	3 4	3,5	1,75	1,12 1,45	0,88 1,14	0,60 0,64	0,793 1,080	0,392 0,492	0,6185 0,7710	0,1651 0,2124
2,5	25	3 4	4	2	1,43 1,86	1,12 1,46	0,72 0,76	1,535 2,084	0,798 1,012	1,262 1,597	0,3333 0,4273
3	30	4 5	4	2	2,26 2,77	1,77 2,17	0,88 0,92	3,59 4,54	1,824 2,183	2,884 3,440	0,764 0,925
3,5	35	4 5	5	2,5	2,67 3,28	2,10 2,57	1,00 1,04	5,64 7,13	2,954 3,564	4,68 5,64	1,227 1,493
4	40	4 5 6	6	3	3,08 3,79 4,48	2,42 2,97 3,52	1,12 1,16 1,20	8,33 10,54 12,78	4,47 5,43 6,31	7,09 8,59 9,98	1,859 2,263 2,654
4,5	45	5 6 7	6,5	3,25	4,30 5,09 5,86	3,37 4,00 4,60	1,28 1,32 1,36	14,95 18,11 21,31	7,87 9,19 10,43	12,48 14,55 16,47	3,27 3,84 4,39
5	50	5 6 7	7	3,5	4,80 5,69 6,56	3,77 4,47 5,15	1,40 1,44 1,48	20,43 24,74 29,10	10,96 12,85 14,62	17,38 20,34 23,10	4,55 5,35 6,13
6	60	6 7 8	8	4	6,91 7,98 9,03	0,42 6,26 7,09	1,69 1,73 1,77	42,5 49,9 57,4	22,84 26,05 29,16	36,15 41,30 46,15	9,53 10,82 12,16
6,5	65	6 8 10	8	4	7,41 9,83 12,07	5,89 7,72 9,47	1,81 1,89 1,97	59,0 72,9 92,1	29,36 37,66 45,20	46,60 59,70 71,50	12,14 15,63 19,03

Залізо кутікове рівнобоке. Сортимент (ЗСТ 14) (продовження)

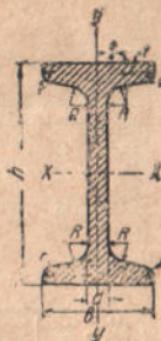
№№ про- філів	Розміри мм				Площа перекрою ω см ²	Теорет. вага підковж. метра g кг	Віддаль центра ваги z_0 см	Моменти інерції			
	b	d	R	r				J_{x_1} см ⁴	J_x см ⁴	J_{x_0} см ⁴	J_{y_0} см ⁴
7,5	75	8	10	5	11,47	9,00	2,13	110,9	58,9	93,3	24,40
		10			14,11	11,08	2,21	140,2	71,2	112,7	29,70
		12			16,67	13,09	2,29	170,0	82,6	130,3	34,86
8	80	8	10	5	12,27	9,63	2,25	134,6	72,5	114,6	30,40
		10			15,11	11,86	2,34	170,0	87,2	138,6	35,80
		12			17,87	14,03	2,41	205,8	102,0	160,7	43,26
9	90	10	11	5,5	17,13	13,45	3,58	241,0	127,0	201,3	52,5
		12			20,29	15,93	2,66	291,5	148,0	234,4	61,4
		14			23,37	18,35	2,74	342,6	167,8	265,4	70,3
10	100	10	12,5	6,25	19,17	15,05	2,82	328,7	176,3	280,0	72,7
		12			22,73	17,84	2,90	397,6	206,4	327,0	85,7
		14			26,21	20,57	2,98	467,0	234,5	371,0	97,6
		16			29,61	23,24	3,05	538,0	262,0	412,5	112,0
12	120	10	13	6,5	23,18	18,20	3,31	567	313,5	497	130,0
		12			27,54	21,62	3,40	685	367,0	584	150,4
		14			31,82	24,98	3,48	804	419,0	666	172,0
		16			36,02	28,28	3,55	924	470,0	743	197,3
13	130	10	13,5	6,75	25,20	19,78	3,56	721	402	640	163,5
		12			29,96	23,52	3,64	870	473	751	195,7
		14			34,64	27,19	3,72	1021	541	858	224,6
		16			39,24	30,80	3,80	1172	606	960	251,6
14	140	12	14	7	32,37	25,41	3,89	1086	596	947	245,0
		14			37,45	29,40	3,97	1273	683	1084	281,3
		16			42,45	33,22	4,05	1462	765	1215	315,8
15	150	12	14	7	34,77	27,29	4,14	1336	740	1177	302,9
		14			40,25	31,60	4,22	1565	849	1349	349,4
		16			45,65	35,84	4,30	1796	952	1513	391,7
		18			50,97	40,01	4,38	2029	1054	1674	433,6

Залізо нерівнобоке кутікове. Сортимент (ЗСТ 15)



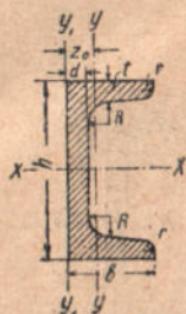
№ профілів	Розміри мм					Площа перекрою ω см.	Теорет. вага подовж. метра g гк	Віддаль центра ваги	Моменти інерції				
	B	b	d	R	r				x_0 см	y_0 см	J_{x_1} см 4	J_{y_1} см 4	
3/2	30	20	3 4	3,5	1,75	1,42 1,85	1,11 1,45	0,50 0,54	0,99 1,03	2,66 3,58	0,802 1,101	1,267 1,597	0,447 0,561
4,5/3	45	30	4 6	5	2,5	2,87 4,17	2,25 3,27	0,74 0,81	1,47 1,55	11,95 18,16	3,584 5,590	5,74 8,08	2,03 2,83
6/4	60	40	6 8	7	3,5	5,69 7,41	4,47 5,82	1,01 1,08	1,99 2,07	42,6 57,3	12,84 17,63	20,06 25,50	7,07 8,21
7,5/5	75	50	6 8 10	8	4	7,21 9,43 11,57	5,66 7,40 9,08	1,20 1,28 1,36	2,43 2,51 2,59	84,6 111,4 140,2	24,75 33,77 43,20	42,2 51,9 62,5	14,33 18,27 21,84
8/4	80	40	6 8 10	8	4	6,91 9,03 11,07	5,42 7,09 8,69	0,88 0,96 1,04	2,84 2,93 3,01	100,6 135,0 169,7	12,88 17,89 23,30	44,8 57,5 69,1	8,52 9,55 11,36
9/6	90	60	8 10	9	4,5	11,45 14,09	8,99 11,06	1,48 1,56	2,95 3,04	192,0 241,4	57,6 73,4	92,1 111,4	32,65 39,30
10/6,5	100	65	8 10 12	9	4,5	12,65 15,59 18,45	4,93 12,24 14,48	1,56 1,64 1,72	3,28 3,37 3,45	263,5 331,0 399,1	73,2 93,0 113,4	127,1 154,3 179,9	42,5 51,2 59,1
12/8	120	80	10 12 14	11	5,5	19,13 22,69 26,17	15,02 17,81 20,54	1,95 2,03 2,10	3,92 4,00 4,08	570 686 804	170,7 207,5 245,2	275,6 323,0 368,4	98,2 114,3 129,8
13/9	130	90	10 12 14	12	6	21,15 25,11 28,99	16,60 19,71 22,76	2,18 2,26 2,34	4,15 4,24 4,32	727,7 871,1 1020,2	241,4 292,9 345,5	358,4 219,7 479,2	140,9 164,7 186,8
15/10	150	100	12 14 16	13	6,5	28,74 33,22 37,62	22,56 26,08 29,53	2,42 2,50 2,57	4,89 4,97 5,05	1335,8 1563,8 1792,6	399,9 471,2 543,9	648,6 743,2 833,3	231,6 263,6 294,9
16/8	160	80	12 14	13	6,5	27,54 31,82	21,62 24,98	1,77 1,85	5,72 5,80	1620 1896	208,5 247,6	719,0 823,0	122,0 138,6

Залізо двотетове. Сортимент (ЗСТ 16)



№ філів	Розміри мм						Площа перекрою φ см ²	Теорет. вага подовж. метра кг	Моменти інерції		Моменти опору	
	h	b	d	t	R	r			J_x см ⁴	J_y см ⁴	W_x см ³	W_y см ³
10	100	57,0	4,5	6,3	4,5	2,7	11,03	8,659	180,4	16,1	36,1	5,65
12	120	63,4	5,1	7,1	5,1	3,1	14,34	11,257	334,4	25,2	55,7	7,95
14	140	69,8	5,7	7,9	5,7	3,4	18,08	14,193	569,0	37,7	81,3	10,80
16	160	76,2	6,3	8,8	6,3	3,8	22,26	17,474	909,0	54,3	113,6	14,26
18	180	82,6	6,9	9,6	6,9	4,1	26,87	21,093	1381,0	75,9	153,4	18,40
20	200	89,0	7,5	10,4	7,5	4,5	31,91	25,049	2014,0	103,4	201,4	23,24
22	220	95,4	8,1	11,3	8,1	4,9	37,38	29,343	2843,0	137,5	258,5	28,83
24	240	101,8	8,7	12,1	8,7	5,2	43,29	33,983	3903,0	180,0	325,0	35,36
26	260	108,2	9,3	13,0	9,3	5,6	49,63	38,960	5234,0	231,0	403,0	42,75
28	280	114,6	9,9	13,9	9,9	5,9	56,40	44,274	6878,0	293,0	491,0	51,10
30	300	121,0	10,5	14,7	10,5	6,3	63,61	49,934	8881,0	366,0	592,0	60,50
32	320	127,4	11,1	15,5	11,1	6,7	71,25	55,931	11292,0	452,0	706,0	70,90
36	360	140,2	12,3	17,2	12,3	7,4	87,82	68,939	17544,0	668,0	975,0	95,30
40	400	153,0	13,5	18,9	13,5	8,1	106,13	83,312	26087,0	954,0	1304,0	124,76
45	450	170,0	16,2	24,3	16,2	9,7	147,00	115,000	45888,0	1722,0	2040,0	203,00

Залізо коритцеве (швелерне). Сортимент (ЗСТ 17).



№ № про- філів	Розміри мм						Площа пер- крою в см ²	Теоретич. нага- є подовж., метра г/кг	Відальн центра ваги z ₀ , см	Моменти інерції			Моменти опору	
	h	b	d	t	R	r				J _{y1} см ⁴	J _x см ⁴	J _y см ⁴	W _x см ³	W _y см ³
5	50	38	5	7,5	7,5	3,75	7,47	5,86	1,41	24,2	27,57	9,44	11,03	3,942
6,5	65	42	5,5	8	8	4	9,62	7,55	1,43	34,8	59,9	14,98	18,43	5,42
8	80	45	6	9	9	4,5	11,85	9,30	1,53	48,4	113,9	20,9	28,5	7,02
10	100	50	6	9	9	4,5	13,92	10,93	1,60	65,6	213,2	30,16	42,65	8,86
12	120	55	6,5	9,5	9,5	4,75	17,26	13,55	1,65	92,0	371,0	44,9	61,9	11,67
14	140	60	7	10,5	10,5	5,25	20,92	16,42	1,80	132,2	624,0	64,5	89,2	15,35
16	160	65	7,5	11	11	5,5	24,92	19,56	1,86	175,6	954,0	89,0	119,2	19,20
18	180	70	8	12	12	6	29,26	22,97	2,01	239,6	1433,0	121,0	159,2	24,26
20	200	75	8,5	12,5	12,5	6,25	33,93	26,64	2,08	306,0	2018,0	159,2	202,0	24,40
22	220	80	9	12,5	13,5	6,75	38,94	30,57	2,23	402,0	2831,0	207,8	257,3	36,00
24	240	85	9,5	14	14	7	44,28	34,76	2,30	499,0	3773,0	264,0	314,4	42,60
26	260	90	10	15	15	7,5	49,95	39,21	2,45	635,0	5045,0	334,0	388,0	51,00
30	300	100	11	16,5	16,5	8,25	62,30	48,91	2,68	957,0	8361,0	510,0	557,0	69,70

- Примітки:
1. Спади внутрішніх гранів полиць 8%.
 2. В суднобудівництві вальцується коритця №№ 18—30. із грубшими стінками, із інтервалами через 1 — 2 мм до подвійної нормальної grubини.

Короткий українсько-російський термінологічний словничок

А

Аркуш—лист.
Аркушевий—листовой.

Б

Бондарний—бочарный.
Будівля—постройка.

В

Важіль—рычаг.
Валка—состав (железнод.).
Вальниця—подшипник.
Вальцовати—прокатывать.
Вартість—значение.
Видовжувати—удлинять.
Виковок—поковка.
Випинатись—выпучиваться.
Високогатунковий—высокосортн.
Виступний—выступающий.
Вишробний—испытательный.
Вишробовувати—испытывать.
Виштовхування—высаживание.
Відстань гвинта—шаг винта.
Віконце—фонарь.
Вістря—острие.
Ваірець—образец (для пробы).

Г

Горищаний—чердачный.
Грубий—толстый.
Грубина—толщина.

Г

Гратниця—решетка (конструкция).
Гандж—изъян.

Д

Даховий—кровельный.
Двигіт—сопряжение.
Двотетовий—двутавровый.
Додільний—нисходящий.
Домна—доменная печь.
Допускний—допускаемый.
Дотичний—соприкасающийся.

З

Задра—заусеница.
Закарбовувати—зачеканивать.
Звисок—вес.
Злучний—соединительный.
Злука—соединение.
Замичний—замыкающий.
Зарисковувати—заштриховывать.
Зварний—сварочный.
Звід—кран (подъемный).
Зв'язень—ферма.
Злука—соединение.
Злучати—соединять.
Злучний—соединительный.
Зминання—смятие.

К

Коритце—швейлер.
Коритцевий—корытный (швейлер-ний).
Косець—раскос.
Кремпіль—кронштейн.
Кроква—строило.
Кроквовий—строильный.
Кутівка—уголок.
Кутівковий—угловой.

Л

Латовання—обрешетка.
Линва—канат.
Литво—отливка.

М

Мережа—сеть.
Мутра—гайка.
Муровання—кладка.
Мутроріз—метчик.

Н

Навшахи—в шахмат, в шахматном
порядке.
Надібок—болванка.
Напруга—напряжение.
Нюта—заклепка.
Нютувати—заклепывать.

О

Обгорода—ограждение.
Обриска—фасонка.
Обрисовий—фасонный.
Обтяг—нагрузка (машины).
Обтижувати—нагружать.
Обтискач—обжимка.
Округлина—округление.
Отвір—отверстие.

П

Переліжка—прокладка.
Перекрій—сечение.
Перетин—пересечение.
Перехресний—пересекающийся.
Підйома—подъемник.
Пов'язень—связь.
Познака—обозначение.
Позначати—обозначать.
Почіпний шлях—подвесная дорога
Поклітний—карбованый.
Припасовувати—пригонять.
Прогін—пролет, прогон.
Прогонич—болт.
Пройма—проем.
Підходень—косоур.

Р

Рейка—рельса.
Риштовання—леса.
Рисунок—чертеж.
Різь—нарезка.
Розжарений—раскаленный.
Розладновувати—расстраивать.
Розрахунок—расчет.
Рухомий—подвижной.

С

Силіцій—кремний.
Скільний—скалывающий.
Складовий—составной.
Склепінний—сводчатый.
Спад—уклон.
Споруда—сооружение.
Стиск—сжатие.
Стояк—стойка.
Стрижень—стержень.
Сумар—коротыш.
Сувійний—рольный.
Сустав—шарнир.
Сходи—лестница.
Сходини—ступеньки.

Т

Тягар—груз.
Трям—балка.
Тиск—давление.

Ц

Цупкісна кутівка—уголок жост-
кости

Ч

Чин—действие.
Чинити—действовать.

Ш

Шар—слой.
Шво—шов.
Шруба—шуруп.
Штаба—полоса.
Штабовий—полосовый.

Щ

Щогла—мачта.

З М И С Т

	Стор
Вступ	3
I. Які є металі і де їх застосовують	5
II. Торговельні сорти заліза	6
III. Обрисове, сортове, аркушеве залізо	7
1. Обрисове залізо	7
2. Сортове залізо	8
3. Аркушеве залізо	8
IV. Умови приймання	10
V. Випробовування заліза	11
а. Вага	11
б. Зовнішній стан	11
в. Міцність	12
1. Випробовування на розрив	12
2. Інші випробовування	14
VI. Допускні напруги	15
VII. Дійсні напруги	16
VIII. Розрахунковий перекрій	17
IX. Засоби злучати	19
1. Нютові злукі	20
А. Розміри нют	21
Б. Норми нют	22
В. Умовні познаки нют	23
Г. Розрахунок нютових злук	24
а) на зріз	26
б) на змінання	27
І. Розміщення нют на штабовому залізі	34
Д. Розміщення нют у кутівках	36
а) рівнобоких	37
б) нерівнобоких	38
Е. Розміщення нют на іншому обрисовому залізі	38

2. Прогоничні злуки:	
Застосування прогоничів	42
Розміщення прогоничів	43
Позначення прогоничів	44
Розрахунок прогоничів	45
X. Визначення розмірів окремих елементів	48
XI. Вальцьовані й нютовані трями	52
а. Вальцьовані трями	52
б. Нютовані трями	54
XII. Злучання трямів	57
а. Злучання вальцьованих трямів	58
б. Прикріплення вальцьованих трямів до нютованих	65
XIII. Перетин стрижнів	66
XIV. Стики	66
1. Стики стиснутих і витягнутих елементів	67
а. Стик штабового заліза	67
б. Стик кутівок	69
в. Інші подібні стики	71
2. Стики згинаних елементів:	
а. Вальцьованих трямів	—
б. Нютованих трямів	—
XV. Конструкція вузлів	75
XVI. Конструкція стрижнів між вузлами	83
а. Витягнуті стрижні	84
б. Стиснуті стрижні	85
XVII. Основи конструктивних розрахунків	87
XVIII. Основні познаки на рисунки	88
XIX. Норми й напруги	90
Додаток	91
Короткий українсько - російський термінологічний словник	101

Ціна 45 коп.

