

**МІНІСТЕРСТВО ОСВІТИ І НАУКИ УКРАЇНИ**  
**ХАРКІВСЬКИЙ НАЦІОНАЛЬНИЙ УНІВЕРСИТЕТ**  
**МІСЬКОГО ГОСПОДАРСТВА імені О. М. БЕКЕТОВА**

**МЕТОДИЧНІ РЕКОМЕНДАЦІЇ**

до виконання розрахунково-графічної роботи  
«Проектування елементів балкової клітини»

з навчальної дисципліни

**«МЕТАЛЕВІ КОНСТРУКЦІЇ»**

*(для студентів 3 звичайного та 2 курсів прискореної денної форми навчання,  
галузь знань 19 – Архітектура та будівництво,  
спеціальність 192 – Будівництво та цивільна інженерія;  
професійне спрямування – «Міське будівництво і господарство»,  
«Теплогазопостачання та вентиляція», «Водопостачання та водовідведення»)*

**Харків**  
**ХНУМГ ім. О. М. Бекетова**  
**2018**

Методичні рекомендації до виконання розрахунково-графічної роботи «Проектування елементів балкової клітини» з навчальної дисципліни «Металеві конструкції» (для студентів 3 звичайного та 2 курсів прискореної денної форми навчання, галузь знань 19 – Архітектура та будівництво, спеціальність 192 – Будівництво та цивільна інженерія; професійне спрямування – «Міське будівництво і господарство», «Теплогазопостачання та вентиляція», «Водопостачання та водовідведення») / Харків. нац. ун-т міськ. госп-ва ім. О. М. Бекетова; уклад. В. Я. Жиляков. – Харків : ХНУМГ ім. О. М. Бекетова, 2018. – 19 с.

Укладач канд. техн. наук, доц. В. Я. Жиляков

Рецензент

В. А. Мазур, кандидат технічних наук, доцент кафедри будівельних конструкцій Харківського національного університету міського господарства імені О. М. Бекетова

*Рекомендовано кафедрою будівельних конструкцій, протокол № 4 від 26 грудня 2017 р.*

## ЗМІСТ

СПИСОК УМОВНИХ СКОРОЧЕНЬ .....	4
1 БАЛКИ І БАЛКОВІ КОНСТРУКЦІЇ .....	6
1.1 Компонування балкової клітини .....	7
1.2 Вихідні дані для виконання контрольної роботи.....	10
1.3 Розрахунок (визначення товщини) сталевого настилу .....	10
1.4 Розрахунок (підбір перерізу) сталевий прокатної балки .....	12
СПИСОК ДЖЕРЕЛ.....	15
ДОДАТКИ.....	16

## СПИСОК УМОВНИХ СКОРОЧЕНЬ

(використовувані в нормативній документації по розрахунку і проектування металевих конструкцій)

A – площа перетину брутто

A<sub>bn</sub> – площа перетину болта нетто

A<sub>F</sub> – площа перетину пояса (полиці) балки

A<sub>w</sub> – площа перетину стінки

A<sub>n</sub> – площа перерізу нетто

A<sub>wf</sub> – площа перетину по металу кутового шва

A<sub>wz</sub> – площа перетину по металу кордону сплаву

E – модуль пружності (для сталі  $E = 2,06 \times 10^4 \text{ кН / см}^2$ )

F – сила

G – модуль зсуву

I<sub>x</sub>, I<sub>y</sub> – моменти інерції перерізу брутто відносно осей, відповідно (x – x) і (y – y), що проходять через центр ваги перерізу

I<sub>xn</sub>, I<sub>yn</sub> – теж, перерізу нетто

M – згинальний момент

M<sub>x</sub>, M<sub>y</sub> – моменти щодо осей відповідно (x – x), (y – y); N – поздовжнє зусилля

Q – поперечне зусилля

σ – нормальна напруга

τ – дотичні напруження

R<sub>bp</sub> – розрахунковий опір зім'яту одноболтового з'єднання

R<sub>bs</sub> – розрахунковий опір зрізу одноболтового з'єднання

R<sub>bt</sub> – розрахунковий опір розтягуванню одноболтового з'єднання

R<sub>p</sub> – розрахунковий опір сталі зминанню торцевої поверхні (за наявності пригонки)

R<sub>u</sub> – розрахунковий опір сталі розтягування, стиснення, вигину за тимчасовим опором

R<sub>un</sub> – тимчасове нормативне опір сталі розриву

$R_y$  – розрахунковий опір сталі розтягування, стиснення, вигину за межею текучості

$R_{yn}$  – межа плинності стали, що дорівнює значенню межі текучості – за державними стандартами та технічними умовами на сталь

$R_{wf}$  – розрахунковий опір кутових швів зрізу по металу шва

$R_{wz}$  – розрахунковий опір кутових швів зрізу по металу кордону сплаву

$R_{wy}$  – розрахунковий опір стикових, зварних з'єднань стиску, розтягання, вигину за межею текучості

$S_x, S_y$  – статичний момент зсувається частини перерізу

$W_x, W_y$  – моменти опору перерізу бруто відносно осей, відповідно  $(x - x)$ ,  $(y - y)$

$b$  – ширина перерізу

$b_{ef}$  – розрахункова ширина

$b_f$  – ширина полиці (пояса) балки

$b_h$  – ширина виступаючої частини ребра за стінку

$C_x, C_y$  – коефіцієнти для розрахунку на міцність з урахуванням розвитку пластичних деформацій при вигині щодо осей, відповідно  $(x - x)$ ,  $(y - y)$

$e$  – ексцентриситет прикладання сили відносно центра ваги перерізу

$h$  – висота профілю

$h_{ef}$  – розрахункова висота стінки

$h_w$  – висота стінки

$i_x, i_y$  – радіуси інерції перерізу щодо осей, відповідно  $(x - x)$ ,  $(y - y)$

$k_f$  – катет кутового зварного шва

$l$  – довжина зварного шва

$l_{ef}$  – розрахункова довжина

$l_w$  – довжина зварного шва зварного шва

$l_x, l_y$  – розрахункові довжини елемента в площинах, відповідно  $(x - x)$ ,  $(y - y)$ ;

$m = (eA / W)$  – відносний ексцентриситет прикладання навантаження

$m_{ef}$  – наведений відносний ексцентриситет

$t$  – товщина

$t_w$  – товщина стінки

$t_f$  – товщина полиці (пояса)

$\beta_f, \beta_z$  – коефіцієнти для розрахунку кутового шва, відповідно по металу шва і металу кордону сплаву

$\gamma_b$  – коефіцієнт умов роботи болтового з'єднання

$\gamma_c$  – коефіцієнт умов роботи всієї конструкції

$\gamma_n$  – коефіцієнт надійності за призначенням конструкції

$\gamma_m$  – коефіцієнт надійності за матеріалом

$\lambda$  – гнучкість елемента

$\bar{\lambda}$  – умовна гнучкість елемента

$\lambda_{ef}$  – наведена стійкість наскрізного перерізу

$\bar{\lambda}_{ef}$  – умовна наведена стійкість наскрізного перерізу

$\lambda_x, \lambda_y$  – розрахункові гнучкості елемента в площинах  $(x - x)$ ,  $(y - y)$

$\sigma_x, \sigma_y$  – нормальні напружки, паралельні осям, відповідно  $(x - x)$ ;  $(y - y)$

$\phi_x, \phi_y$  – коефіцієнт вигину (раніше - коефіцієнт поздовжнього вигину)

## 1 БАЛКИ І БАЛКОВІ КОНСТРУКЦІЇ

Балочної кліткою називається система перехресних балок, призначена для спираючого настилу при влаштуванні перекриття над будь-якої площею. Балки, що спираються на стіни або колони, називаються головними. На головні балки спираються поперечні балки, які являються опорами для поздовжніх балок. Поперечні і поздовжні балки часто називають другорядними або допоміжними. Поздовжні балки підтримують настил (залізобетонний або сталевий). По настилу іноді ще влаштовується підлога. Підлоги бувають дерев'яні, асфальтові, кlinkерні, чавунні і ін. (в залежності від технології виробництва)

Балкові клітини застосовуються дуже часто, наприклад, в міжповерхових перекриттях, для внутрішньоцехових робочих майданчиків, в проїзної частини мостів і ін.

Розрізняють такі типи балкових клітин:

- а) спрощена (маються тільки головні балки);
- б) нормальна (складається з головних і поперечних допоміжних балок);
- в) ускладнена (є всі три типи балок).

Балки застосовують в якості несучих конструкцій покриттів, перекриттів, площадок під обладнання та ін. Перекриття складаються з системи балок - балочна клітина і настил. Як правило, балочна клітина складається з головних і другорядних балок (рис.1). Головні балки спираються безпосередньо на стіни або колони, другорядні – на головні. По балках влаштовують настил із залізобетонних плит або сталевих листів, так само може використовуватися дерев'яний настил.

Другорядні балки виконуються з прокатних профілів, а головні – з прокатних двотаврів великих профілів (номерів) або виготовляються зварними, складовими з трьох металевих листів – стінка і два пояси.

### **1.1 Компонування балкової клітки**

Розміри осередку (відстані між колонами в поздовжньому і поперечному напрямках), позначки верху і низу перекриття зазвичай задаються в архітектурній частині проекту. Головні балки частіше розташовують уздовж довгої сторони чарунки. Проектувальнику необхідно вибрати конструкцію настилу (іноді матеріал його задається технологіями) і схему розміщення допоміжних балок. Ця схема залежить, перш за все, від типу настилу. Кожному з них властивий свій діапазон прольотів, а проліт настилу диктує крок балок, на які настил безпосередньо спирається. Тому при великорозмірних залізобетонних панелях завжди приймають спрощену балочну клітку з кроком головних балок, рівним довжині плит. При суцільній монолітній залізобетонній плиті зазвичай раціональна нормальна балочна клітина з кроком поперечних балок 1,5–3,5 м. Прольоти сталевих панелей коливаються від 0,6 до 1,8 м, тут конкурують нормальна і ускладнена схеми клітини.

При будь-якому типі настилу (крім великопанельного) допоміжні балки можна розташувати рідше або частіше. Оптимальне комплектування балочної

клітки виявляють методом порівняння варіантів. При розробці варіантів слід пам'ятати, що крок поперечних балок повинен ціле число раз укладатися по довжині головної балки. Схему балкової клітки призначають так, щоб другорядні балки обов'язково приймалися з прокатних двотаврів або швелерів (якщо прокатний профіль не проходить, то треба зменшити крок балок). Щоб знизити трудомісткість монтажу, слід вибирати схеми з найменшим числом монтажних марок, а сполучення між балками повинні бути простими. На стадії варіантного проектування можна обмежитися приблизними розрахунками.

Балкова клітина являє собою систему балок, що застосовуються в робочих майданчиках, покриттях і перекриттях промислових, складських, громадських та інших будівель, в проїзної частини мостів, в затворах гідротехнічних споруд та в інших. В балочній клітині переважно використовують розрізні балки.

З можливих типів балкових клітин найбільш уживані. нормальний тип балочної клітки, що складається з головних балок і балок настилу, за якими укладають сам настил, і ускладнений, коли в клітці є три виду балок - головні, допоміжні, що сприймають навантаження від балок настилу, та балки настилу.

У балковій клітці нормального типу (див. рис. 1) навантаження з настилу передається на балки настилу, з цих балок – на головні балки, а потім на колони; в балочній клітці ускладненого типу навантаження з настилу передається на балки настилу, потім на допоміжні балки, а далі на головні балки і колони.

Головні балки, як правило, складові. Їх укладають по більшій стороні клітини – частини робочого майданчика. Допоміжні балки і балки настилу – прокатні.

Відстань між колонами в поздовжньому напрямку (велика сторона осередку) є прольотом головних балок ( $L$ ), в поперечному напрямку –



прольотом допоміжних балок ( $l$ ) (див. рис. 1). Ці основні розміри осередку встановлюють відповідно до технологічного процесу виробництва і планувальними параметрами будівлі.

У балковій клітці жодна з допоміжних балок не повинна спиратися на головну балку в місці її монтажного стику, оскільки в цьому перерізі можна поставити ребра жорсткості.

Розміри балочної клітки по висоті – відмітка верху настилу і відмітка низу конструкції – пов'язують із габаритними розмірами обладнання, передбаченого під майданчиком, і з іншими вимогами технологічної частини проекту. Якщо обладнання під майданчиком немає, позначку низу конструкції не встановлюють. В цьому випадку висоту головних балок і всієї конструкції, яка називається будівельною висотою, призначають з економічних міркувань (при виконанні контрольної роботи висоту головної балки можна прийняти рівною  $(1/10) L$ , з наступним округленням розміру до 5 мм).

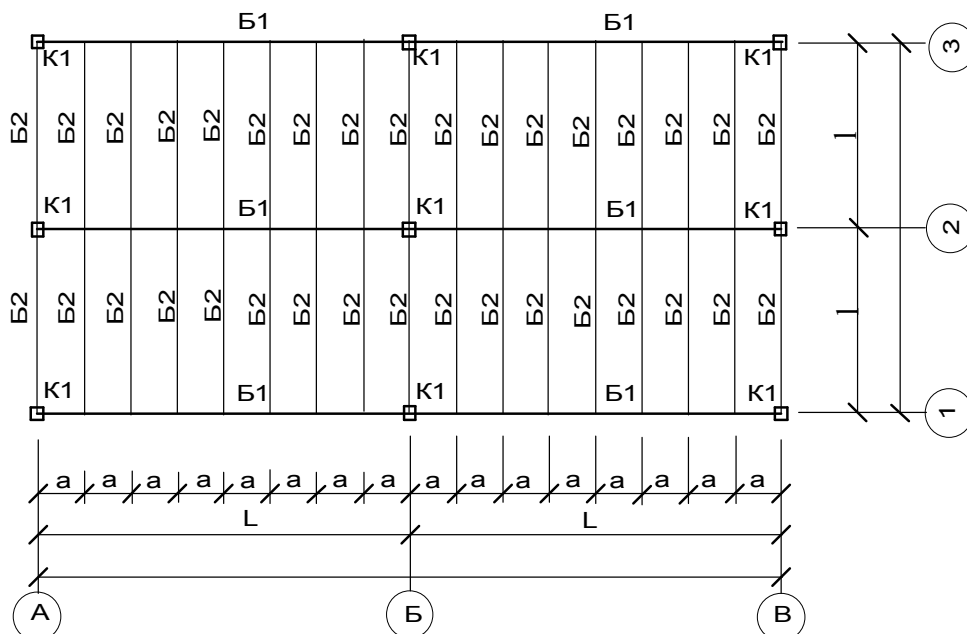


Рисунок 1 - План балочної клітини:

K1 - колона, B1 - головна балка;

B2 - допоміжна балка;

a - крок допоміжних балок;

L - проліт головної балки;

l - проліт допоміжної балки

## 1.2 Вихідні дані для виконання розрахунково-графічної роботи

Кожен студент виконує роботу згідно індивідуального завдання – дивись таблицю 1.

Таблиця 1 – Індивідуальні завдання

Остання цифра шифру (Номер залікової книжки)	Проліт головної балки робочого майданчика, $(l)$ , м	Висота робочого майданчика, $(h)$ , м	Перед-остання цифра шифру	Крок допоміжних балок, $(a)$ , м	Тимчасове нормативне (характеристичне) навантаження на робочий майданчик, $g_n$ , кН/м <sup>2</sup>
1	18	7,0	1	5,5	26
2	15	8,0	3	6,0	16
3	16	7,5	2	7,0	20
4	20	7,0	5	7,5	14
5	12	8,5	4	5,0	12
6	17	9,0	7	7,0	22
7	15	8,5	0	5,0	28
8	18	11,0	6	8,0	18
9	16	8,0	9	5,5	30
0	14	6,5	8	6,0	24

Розрахунково-пояснювальна записка виконується на аркушах формату А4.

У записці повинні бути розміщені малюнки робочого майданчика (план балочної клітини, поздовжній і поперечний розрізи, вузли сполучення допоміжних і головних балок), а також розрахункова схема допоміжної балки

## 1.3 Розрахунок (визначення товщини) сталевго настилу

Настил виконують із сталевих листів. Опорами для настилу служать верхні пояси другорядних балок, що розміщуються на відстані 1,0 і 1,2–1,5м. Товщина настилу визначається, виходячи з граничного прогину ( $f / l = 1/150$ ), тому він розраховується за графіком. У деяких випадках при визначенні товщини настилу можна користуватися таблицею 2.

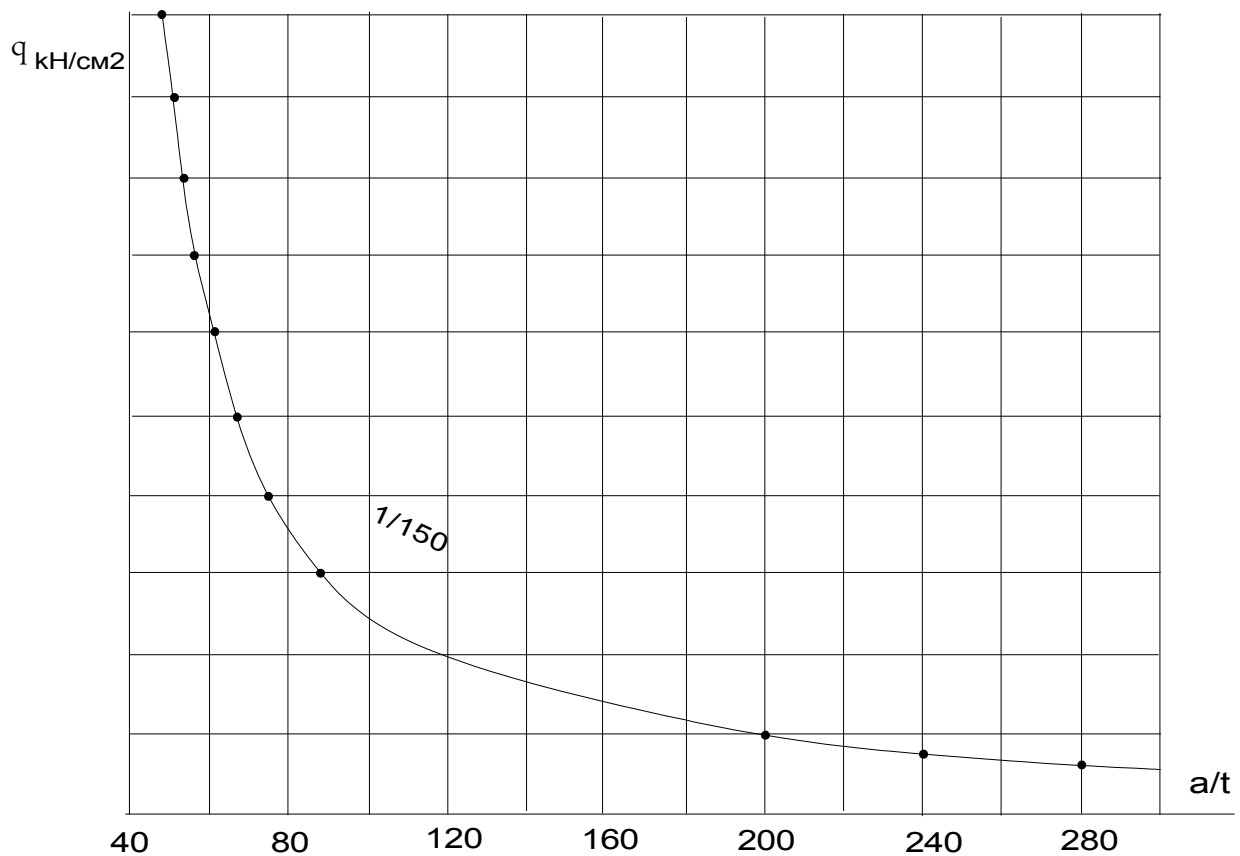


Рисунок 2 – Графік для визначення товщини сталевго настилу :  
 $a$  – відстань між допоміжними балками (крок);  $t$  – товщина настилу

Таблиця 2 – Товщина сталевго настилу

Тимчасове характеристичне (нормативне) навантаження на балкову клітину (робочий майданчик) кН/м <sup>2</sup>	Крок допоміжних балок	
	$a = 1,0$	$a = 1,2 - 1,5$
12–16	6	8
18–22	8	10
24–30	10	12

#### 1.4 Розрахунок (підбір перерізу) сталевий прокатної балки

У розрахунково-графічної роботі приймається балочна клітина нормального типу, товщину настилу приймаємо згідно графіка (рис. 2), крок балок настилу приймається самостійно в межах від 1м до 1,5м або за таблицею 2.

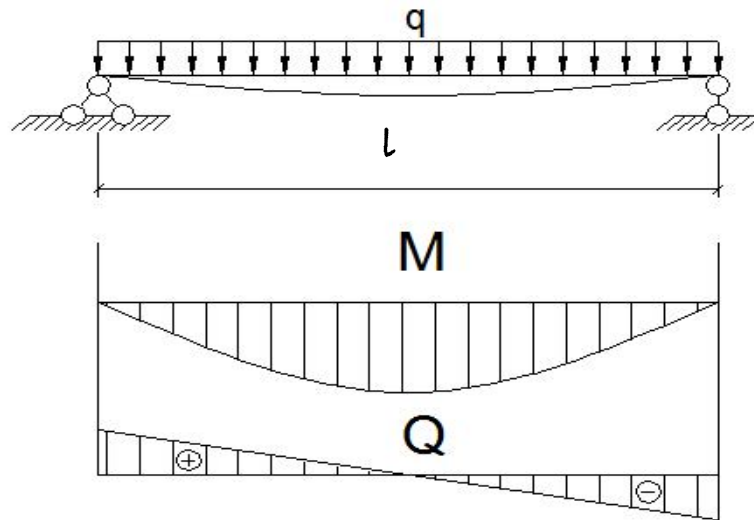


Рисунок 3 – Розрахункова схема допоміжної балки

Балки настилу (допоміжні балки) виконуються з двотаврів і розраховуються на міцність і жорсткість, як вільно опертих заданого прольоту, навантажені рівномірно розподіленим навантаженням (рис. 3).

Для прокатних двотаврів пластичний момент опору при згині в площині стінки приймається рівним  $W_0 = 1,12W_x$ , де  $W_x$  – момент опору, обчислений для пружної стадії роботи стали (див. сортамент металопрокату – Дод. А).

Визначення нормативної та розрахункової навантажень на допоміжну балку, а також підбір її перетину виробляємо згідно [1, 4] з урахуванням рисунку 4.

Розрахунок проводять за двома граничними станами: несучої здатності та жорсткості (розрахунок по деформаціям). Розрахунок прокатних балок починають з визначення номера профілю по сортаменту і його перевірці на міцність і жорсткість.

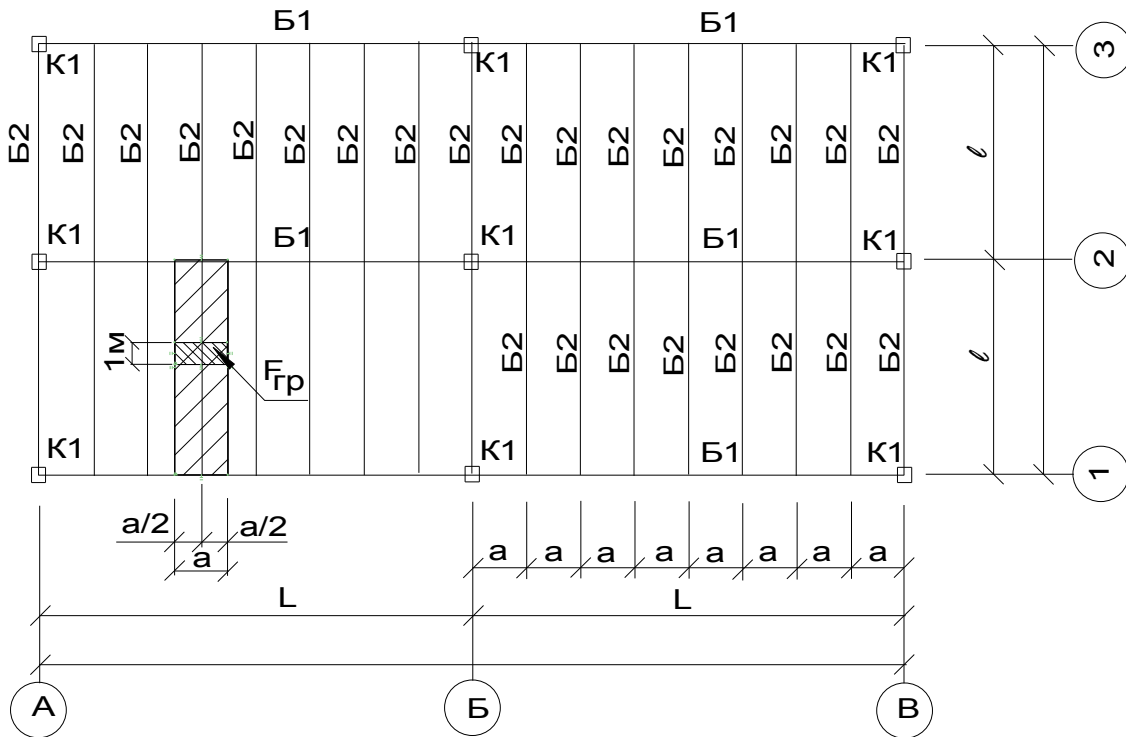


Рисунок 4 – До визначення навантаження на допоміжну балку

Міцність балок перевіряють за формулами:

$$\sigma = M_{\max} / W_{\min} \leq R_y; \quad \tau = Q_{\max} \cdot S_x / I_x \cdot t \leq R_s,$$

де  $M_{\max}$  – згинальний момент від розрахункових навантажень;  $W_{\min}$  – мінімальний момент опору перерізу балки;  $Q$  – розрахункова поперечна сила;  $S_x$  – статичний момент зсувається частини перерізу балки відносно нейтральної осі;  $t$  – товщина стінки профілю;  $I_x$  – момент інерції всього перерізу відносно нейтральної осі.

$$M_{\max} = q \cdot l^2 / 8, \quad q = g^h \cdot \gamma_f \cdot a. \quad (1)$$

При розрахунку з урахуванням розвитку пластичних шарнірів – за формулою

$$W_{\min} = M_{\max} / C1 \cdot R_y, \quad (2)$$

де  $C1$  – коефіцієнт, що залежить від форми перерізу і ступеня розвитку пластичних деформацій, який визначається за додатком ДБН В2.6-198: 2014. Далі за обчисленим значенням  $W_{\min}$  по сортаменту (див. дод. А, табл. А.1) вибираємо мінімальний номер прокатного двутавра для якого  $W_x > W_{\min}$ .

У разі наявності зв'язку (приварювання) балок з плоским настилом, загальна стійкість балки вважається забезпеченою і відповідний розрахунок виконувати не обов'язково.

Для обраного профілю виписуємо фактичні значення  $W_x$ ,  $I_x$  і виконуємо перевірку міцності за формулою 1 та перевірку жорсткості за формулою 3:

$$f / l = (M_{\max} \cdot l^3) / (10 \cdot \gamma_{f1} \cdot E \cdot I_x) \leq [f / l]. \quad (3)$$

Під час розрахунків в контрольній роботі допускається застосовувати:

- $C_1 = 1,12$ ;
- $[f / l] = 1 / 250$  – значення граничного відносного прогину для допоміжних балок;
- $\gamma_{f1} = 1,15$  – середнє значення коефіцієнту надійності по навантаженню.

Переріз балки можна вважати підібраним правильно, коли виконуються умови (1) і (3).

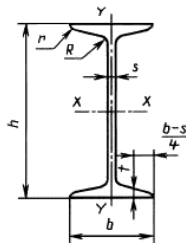
## СПИСОК ДЖЕРЕЛ

1. ДБН В.1.2-2:2006 «Навантаження і впливи». Норми проектування. Київ, Мінбуд України, 2006.
2. ДСТУ-Н Б В.1.2-13:2008. Установка. Основы проектирования конструкций (EN 1990:2002, IDN).
3. ДБН В.2.6-198:2014 «Сталеві конструкції». Норми проектування. Київ, Мінрегіон України, 2014.
4. Методичні вказівки до виконання курсового проекту з дисципліни «Металеві конструкції», частина 1 (для студентів 3 курсу денної форми освіти напряму підготовки 6.060101 – Будівництво) / О. І. Лугченко, В. А. Мазур. – Харків : ХНУМГ ім. О. М. Бекетова, 2016. – 84 с.

## ДОДАТКИ

### ДОДАТОК А

#### Сортамент прокатних двотаврів



$h$  – висота двотавра;  $b$  – ширина полиці;  $s$  – товщина стінки;  $t$  – середня товщина полиці;  $R$  – радіус внутрішнього закруглення;  $r$  – радіус заокруглення полки

Таблиця

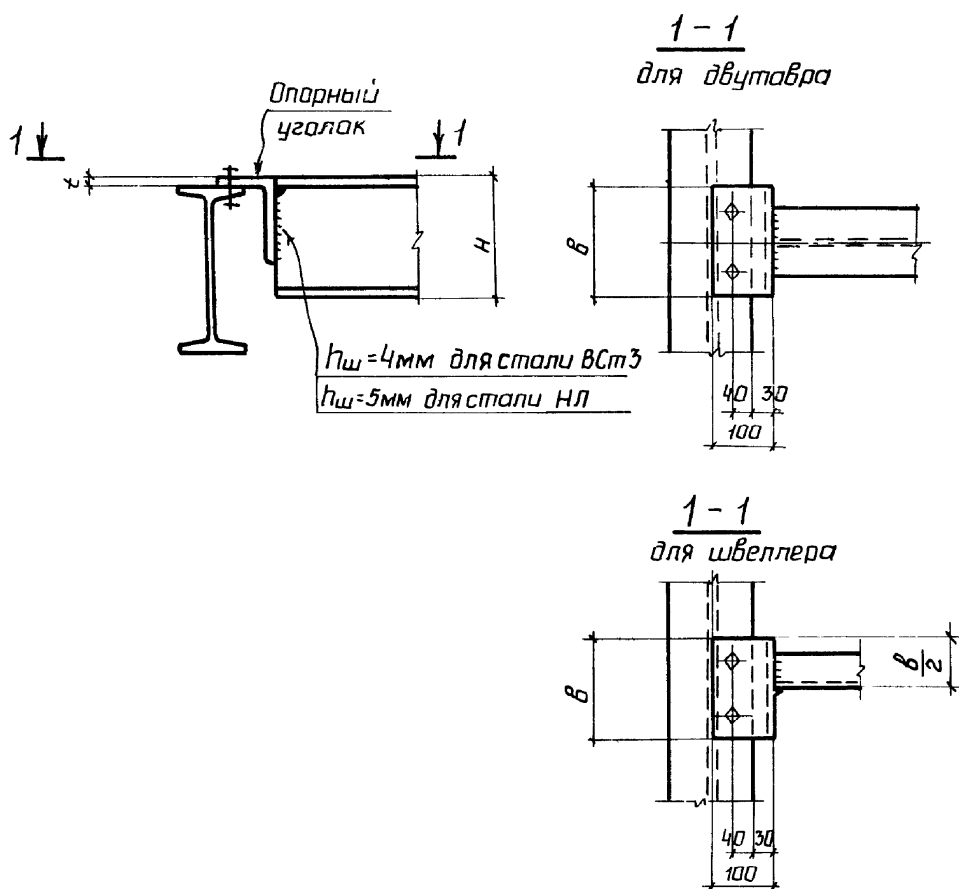
Номер двутавру	Разміри						Площа поперечного перерізу  см <sup>2</sup>	Маса 1 м, кг	Справочні данні для вісей						
	h	b	s	t	R	r			X – X				Y – Y		
					не більше	I <sub>x</sub> ,			W <sub>x</sub> ,	i <sub>x</sub> ,	S <sub>x</sub> ,	I <sub>y</sub> ,	W <sub>y</sub> ,	i <sub>y</sub> ,	
						см <sup>4</sup>			см <sup>3</sup>	см	см <sup>3</sup>	см <sup>4</sup>	см <sup>3</sup>	см	
10	100	55	4,5	7,2	7,0	2,5	12,0	9,46	198	39,7	4,06	23,0	17,9	6,49	1,22
12	120	64	4,8	7,3	7,5	3,0	14,7	11,50	350	58,4	4,88	33,7	27,9	8,72	1,38
14	140	73	4,9	7,5	8,0	3,0	17,4	13,70	572	81,7	5,73	46,8	41,9	11,50	1,55
16	160	81	5,0	7,8	8,5	3,5	20,2	15,90	873	109,0	6,57	62,3	58,6	14,50	1,70
18	180	90	5,1	8,1	9,0	3,5	23,4	18,40	1290	143,0	7,42	81,4	82,6	18,40	1,88
20	200	100	5,2	8,4	9,5	4,0	26,8	21,00	1840	184,0	8,28	104,0	115,0	23,10	2,07
22	220	110	5,4	8,7	10,0	4,0	30,6	24,00	2550	232,0	9,13	131,0	157,0	28,60	2,27
24	240	115	5,6	9,5	10,5	4,0	34,8	27,30	3460	289,0	9,97	163,0	198,0	34,50	2,37
27	270	125	6,0	9,8	11,0	4,5	40,2	31,50	5010	371,0	11,20	210,0	260,0	41,50	2,54
30	300	135	6,5	10,2	12,0	5,0	46,5	36,50	7080	472,0	12,30	268,0	337,0	49,90	2,69
33	330	140	7,0	11,2	13,0	5,0	53,8	42,20	9840	597,0	13,50	339,0	419,0	59,90	2,79
36	360	145	7,5	12,3	14,0	6,0	61,9	48,60	13380	743,0	14,70	423,0	516,0	71,10	2,89
40	400	155	8,3	13,0	15,0	6,0	72,6	57,00	19062	953,0	16,20	545,0	667,0	86,10	3,03
45	450	160	9,0	14,2	16,0	7,0	84,7	66,50	27696	1231,0	18,10	708,0	808,0	101,00	3,09
50	500	170	10,0	15,2	17,0	7,0	100,0	78,50	39727	1589,0	19,90	919,0	1043,0	123,00	3,23
55	550	180	11,0	16,5	18,0	7,0	118,0	92,60	55962	2035,0	21,80	1181,0	1356,0	151,00	3,39
60	600	190	12,0	17,8	20,0	8,0	138,0	108,00	76806	2560,0	23,60	1491,0	1725,0	182,00	3,54

Примітка 1. Площа поперечного перерізу і маса 1 м двотавру обчислені за номінальними розмірами; щільність стали прийнята рівною  $7,85 \text{ г / см}^3$ .

Примітка 2. У таблицях використовують такі позначення:  $I$  – момент інерції;  $W$  – момент опору;  $S$  – статичний момент полуперерізу;  $i_x$ ,  $i_y$  – радіуси інерції.



## ДОДАТОК Б



- 1 Материал балок – сталь ВСт3 или НЛ
- 2 Характеристики металла шва и металла болтов даны в пояснительной записке.
- 3 При высоте сечения балки  $H \leq 160\text{мм}$  применяют уголок  $100 \times 100$ , при  $H > 160\text{мм}$  – уголок  $160 \times 100$  (из уголка  $160 \times 160$ )

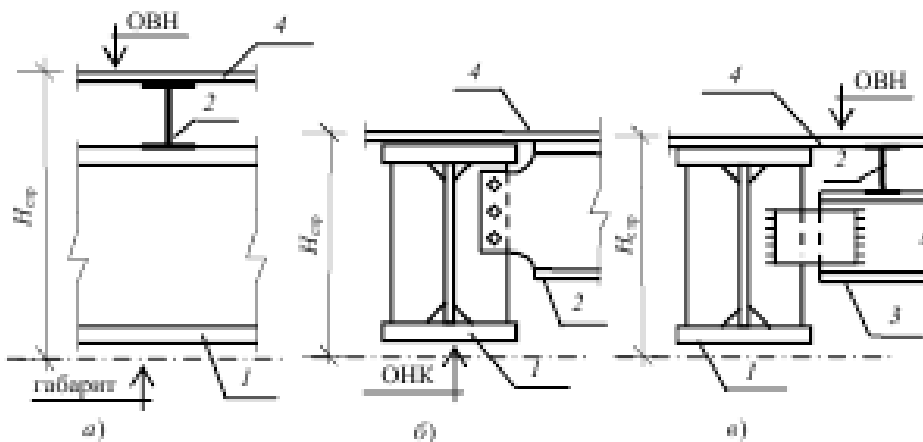
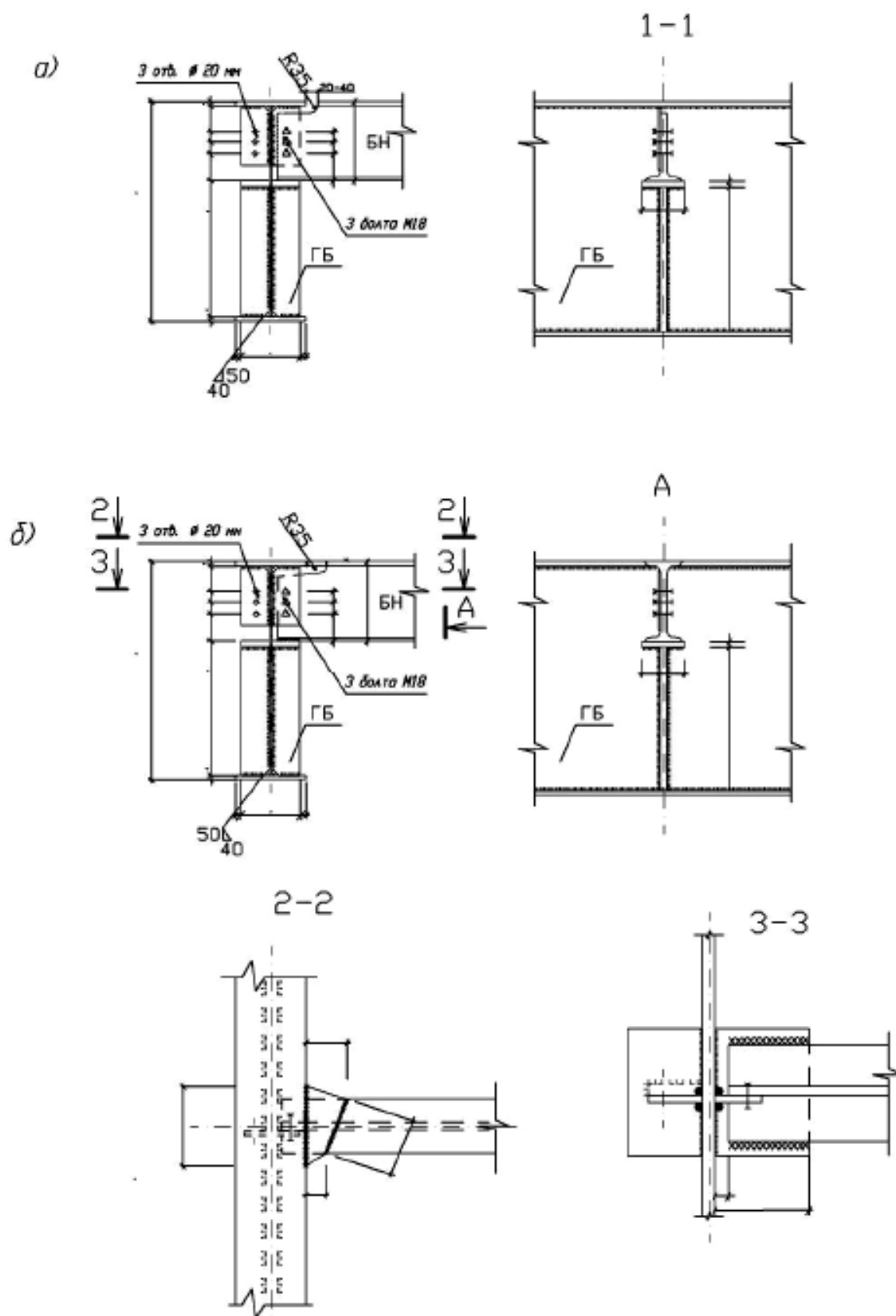
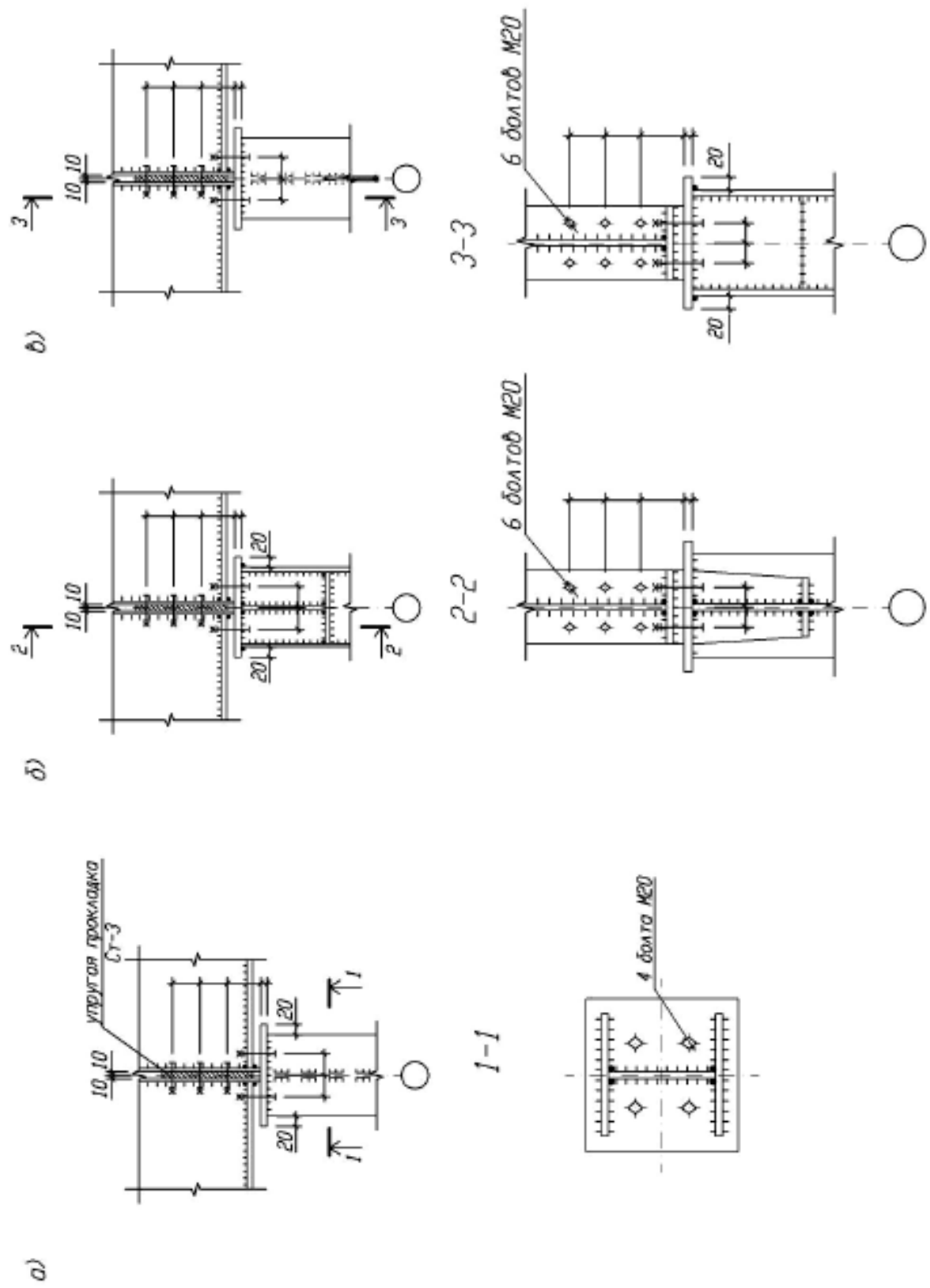


Рисунок Б.1 – Приклади вузлів сполучення допоміжних балок з головними балками :

- а – поверхова; б – в одному рівні; в – знижений; 1 – головні балки;  
2 – балки настилу; 3 – допоміжні балки; 4 – настил



Продовження рисунка Б.1



Закінчення рисунка Б.1

*Виробничо-практичне видання*

## МЕТОДИЧНІ РЕКОМЕНДАЦІЇ

до виконання розрахунково-графічної роботи  
«Проектування елементів балкової клітини»

з навчальної дисципліни

### **«МЕТАЛЕВІ КОНСТРУКЦІЇ»**

*(для студентів 3 звичайного та 2 курсів прискореної денної форми навчання,  
галузь знань 19 – Архітектура та будівництво,  
спеціальність 192 – Будівництво та цивільна інженерія;  
професійне спрямування – «Міське будівництво і господарство»,  
«Теплогазопостачання та вентиляція», «Водопостачання та водовідведення»)*

Укладач **ЖИЛЯКОВ** Валерій Якович

Відповідальний за випуск *В. С. Шмуклер*

*За авторською редакцією*

Комп'ютерне верстання *І. В. Волосожарова*

План 2018, поз. 473 М

---

Підп. до друку 28.03.2018. Формат 60 x 84/16.

Друк на ризографі Ум. друк. арк. 0,9.

Тираж 50 пр. Зам. №

Видавець і виготовлювач:

Харківський національний університет  
міського господарства імені О. М. Бекетова,  
вул. Маршала Бажанова, 17, Харків, 61002.

Електронна адреса: rectorat@kname.edu.ua.

Свідоцтво суб'єкта видавничої справи:

ДК № 5328 від 11.04.2017.