

Расчетъ стѣнокъ въ прессѣ Татаринова.

(Съ 1 табл.).

С. К. Конюхова.

Теоретическія изслѣдованія пресса Татаринова, хотя бы въ частичной формѣ, представляютъ рядъ глубоко интересныхъ задачъ для техника инженера во многихъ отношеніяхъ. Новизна вопроса вызываетъ пробужденіе личнаго творчества, а этотъ фактъ глубоко педагогиченъ въ особенности для молодыхъ инженеровъ, въ коихъ заложенъ весьма часто запасъ, выражаясь figurно, черноземной силы. Благодарная роль педагога и состоитъ, по нашему мнѣнію, въ томъ, чтобы направить потокъ этихъ силъ въ надлежащее русло. Тотъ, кому эти изслѣдованія прійдутся по душѣ, не пожалѣтъ о потраченномъ времени, такъ какъ кромѣ поучительности ознакомленіе съ излагаемыми дальнѣе задачами и занимателно, съ технической точки зрѣнія. Однако эта занимателность не дается даромъ: сравнительная полнота изслѣдованія затрудняется такими препонами математическаго характера, о которыхъ и помышлять не приходится при бѣгломъ ознакомленіи съ конструкціей новаго орудія техники. Отсюда возникаетъ необходимость, ограничиваться болѣе или менѣе вѣроятными допущеніями, и только съ такимъ подходомъ получать отвѣты на представляющіеся вопросы. Въ этой побочной задачѣ, относящейся къ выбору вѣроятныхъ допущеній, и можетъ наиболѣе полно проявиться характеръ личнаго творчества и обнаружиться болѣе или менѣе тонкое техническое чутье. Чѣмъ ближе къ дѣйствительности выбраны допущенія, тѣмъ вѣроятнѣе практическая точность ожидаемаго рѣшенія.

Въ числѣ вопросовъ, не затронутыхъ мною въ предыдущей статьѣ, трактующей о прессѣ, остался открытъмъ вопросъ объ опредѣленіи толщины стѣнокъ складывающейся гармоники. Къ этому опредѣленію и переходимъ, при чёмъ заранѣе необходимо оговориться, что предлагаемый методъ отнюдь не является единственнымъ въ своемъ родѣ, такъ какъ рѣшеніе носить характеръ приблизительный.

Пусть АВ представляетъ скатъ какого либо звена пресса (черт. 1). На единицу поверхности по прежнему давлениe будетъ равно p килограммъ и направлено опо перпендикулярно скату, наклоненному къ горизонту подъ угломъ φ . Разложимъ это давлениe на двѣ слагающихъ p_1 и p_2 , направленныхъ параллельно AC и AB . Тогда

$$p_1 = p : \sin \varphi; \quad p_2 = p : \operatorname{tg} \varphi$$

Обозначимъ AC черезъ r_1 а BD черезъ r_2 и станемъ разматривать дифференциальный кольцевой элементъ конической поверхности, у которой высота dh , а соответствующей ей радиусъ r . Если толщина стѣнки будетъ ϵ , то дифференциальная разрывающая сила dT , будучи равномѣрно распределена по кольцевому сечению, приложится къ площадкѣ $2\pi r \epsilon$.

Величина этой силы найдется изъ уравненія

$$dT = p_2 dh 2\pi r = \frac{p dh}{\operatorname{tg} \varphi} \cdot 2\pi r = \frac{2\pi r p \cos \varphi}{\sin \varphi}$$

Такъ какъ $dr = dh \cos \varphi$, то

$$dT = \frac{2\pi r p dr}{\sin \varphi}$$

Конечная же сила T найдется, какъ определенный интегральь, беря предѣлы для r верхній r_1 , а нижній r_2 . Итакъ,

$$T = \frac{2\pi p}{\sin \varphi} \int_{r_2}^{r_1} r dr = \frac{\pi p (r_1^2 - r_2^2)}{\sin \varphi}$$

Обозначимъ допускаемое напряженіе на разрывъ, относя его къ квадратному сент., черезъ K_z . Тогда

$$2\pi r \epsilon_1 k_z = \frac{\pi p (r_1^2 - r_2^2)}{\sin \varphi}$$

Отсюда имѣемъ

$$\epsilon_1 = \frac{p (r_1^2 - r_2^2)}{2 r \sin \varphi k_z} \quad (1)$$

Изъ разсмотрѣнія этого уравненія становится яснымъ, что толщина стѣнки ската пресса ϵ_1 не является величиной постоянной, а зависящей отъ r , при чёмъ наибольшее значеніе для ϵ соответствуетъ минимальному $r = r_2$.

Что касается силы p_1 , то ею тоже нельзя пренебрегать, а потому выяснимъ, какое вліяніе оказываетъ она на стѣнку гармоники. Эта сила тоже стремится разорвать нашъ дифференциальный кольцевой

элементъ по сечению $2rdh$. Соответствующее напряженіе въ материалѣ гармоники обозначимъ черезъ K_z^1 , при этомъ вообще говоря, $k_z^1 \leq k_z$. Математическая зависимость между элементами кольца, нагрузкой p_1 и напряженіемъ K_z^1 найдется безъ всякаго труда

$$k_z^1 = \frac{p_1 \cdot 2rdh}{2\epsilon_2 \cdot dh} = \frac{p_1 r}{\epsilon_2} = \frac{pr}{\epsilon_2 \sin \varphi}; \quad \epsilon_2 = \frac{pr}{k_z^1 \sin \varphi}$$

Выяснимъ теперь вопросъ относительно того, какой изъ этихъ формулъ и въ какихъ случаяхъ нужно пользоваться для определенія толщины стынокъ пресса. Съ научной точки зренія этотъ вопросъ не имѣетъ достаточнаго вѣскаго *raison d'être*, но тутъ примѣщивается практическое значеніе, а игнорировать его инженеру не полагается. Само собой понятно, что тутъ рѣчь можетъ идти о наибольшихъ значеніяхъ толщины стынокъ. Въ виду того, что въ формулѣ $\epsilon_1 = \frac{p(r_1^2 - r_2^2)}{2r \sin \varphi k_z}$ переменной величиной является только r , входящая въ знаменатель, можно сказать, что наибольшее значеніе для ϵ_1 будетъ соотвѣтствовать наименьшему $r = r_2$

$$\text{Наиб. } \epsilon_1 = \frac{p(r_1^2 - r_2^2)}{2r_2 \sin \varphi k_z}$$

Для ϵ_2 дѣло обстоитъ иначе. Здѣсь наибольшее значеніе ϵ_2 соотвѣтствуетъ наибольшему $r = r_1$. Поэтому можно написать

$$\text{Наиб. } \epsilon_2 = \frac{pr_1}{K_z^1 \sin \varphi} \quad (2)$$

Положимъ для простоты, что $K_z = K_z^1$. Тогда

$$\epsilon_1 : \epsilon_2 = \frac{r_1^2 - r_2^2}{2r_1} : r_2$$

Это равенство служить критериемъ при выясненіи вопроса, какой формулѣ, въ смыслѣ надежности, стѣдуетъ отдать въ практическихъ случаяхъ предпочтеніе при определеніи толщины стынокъ гармоники пресса. Въ самомъ дѣлѣ, если

$$\frac{r_1^2 - r_2^2}{2r_1 r_2} > 1, \text{ то } \epsilon_1 > \epsilon_2$$

Это значитъ, что толщина стынки, опредѣленная по формулѣ (1), вполнѣ гарантируетъ отъ разрыва силами p_1 . Рѣшай написанное неравенство, получаемъ слѣдующій результатъ: $r_1^2 - r_2^2 \geq 2r_1 r_2$

Или $r_1^2 - 2r_1 r_2 + r_2^2 \geq 2r_2^2; r_1 - r_2 \geq r_2 \sqrt{2}; r_1 \geq r_2(1 + \sqrt{2}); r_1 \geq 2,41 r_2$

Такимъ образомъ, въ этомъ случаѣ повѣрку прочности стѣнки необходимо производить только по формулѣ (1)

$$\varepsilon_1 = \frac{p(r_1^2 - r_2^2)}{2r_2 \sin \varphi \cdot k_z}$$

$$\text{Если же } \frac{r_1^2 - r_2^2}{2r_1 r_2} \leq 1, \text{ то } \varepsilon_1 < \varepsilon_2$$

Рѣшая это неравенство находимъ:

$$r_1 \leq r_2(1 + \sqrt{2}); \quad r_1 \leq 2,41 r_2$$

Для этого случая предпочтеніе, при опредѣленіи толщины стѣнокъ пресса, нужно отдать формулѣ второй (2) $\varepsilon_2 = \frac{pr_1}{k_z^1 \sin \varphi}$

И только при условіи $r_1 = 2,41 r_2$ у насъ одна и та же толщина стѣнки будетъ хорошо гарантировать прочность противъ разрыва. Если теперь ввести условіе, что $k_z > k_z^1$ или $\alpha k_z = k_z^1$, гдѣ $\alpha = 0,8$, то раньше выведенное соотношеніе для $\varepsilon_1 : \varepsilon_2$ преобразуется въ такое

$$\varepsilon_1 : \varepsilon_2 = (r_1^2 - r_2^2) k_z^1 : 2r_1 r_2 k_z$$

Рѣшеніе этого равенства приводитъ къ слѣдующему результату: если $\varepsilon_1 : \varepsilon_2 > 1$, то $(r_1^2 - r_2^2) 0,8 k_z \geq 2r_1 r_2 k_z$ или $r_1^2 - r_2^2 \geq 2,5 \cdot r_1 r_2$;

$$r_1^2 - 2,5 \cdot r_1 r_2 - r_2^2 \geq 0$$

Откуда $r_1 \geq 2,85 r_2$

Всѣ эти, на первый взглядъ мелкія соображенія, интересны въ томъ отношеніи, что наибольшая добавочная сила отъ самой гармоники пресса очень близко подходитъ къ только что разсмотрѣннымъ условіямъ, такъ какъ раньше мы видѣли, что отношеніе $a_1 : a_2 = 4$ ($r_1 = 4r_2$), когда добавочная сила отъ гармоники пресса достигаетъ максимума. Практическій смыслъ вниманія къ гармоникѣ пресса состоить въ томъ, что правильнымъ выборомъ формы гармоники мы не только достигаемъ надежной прочности стѣнокъ, но и выгадываемъ въ объемѣ пресса, такъ что при меньшемъ расходѣ рабочей жидкости на одинъ ходъ достигаемъ того же самаго силового эффекта. Тутъ, стало быть, на лицо разумная экономія энергіи, а насколько это важный факторъ въ техникѣ, объ этомъ излишне распространяться.

На тотъ случай, когда желательно толщину стѣнокъ гармоники пресса опредѣлить болѣе точно съ принятіемъ во вниманіе вѣса стѣнокъ и атмосферного давленія, можно поступить такъ: пусть давленіе жидкости внутри конического патрубка будетъ p , а вѣшнее атмосферное

давленіе будетъ q ; пусть удѣльный вѣсъ материала стѣнокъ трубы будеъ g_1 , а удѣльный вѣсъ жидкости внутри пресса g_2 ; пусть толщина стѣнокъ будетъ по прежнему ϵ . Вырѣжемъ коническое кольцо вышиною dx изъ нашего патрубка въ разстояніи x отъ верхней кромки, черт. 2. Верхнее основаніе усѣченного конуса имѣетъ радиусъ r_2 , нижнее r_1 , а y представляетъ перемѣнныи радиусъ, соотвѣтствующій разстоянію x . Скатъ по прежнему наклоненъ къ горизонту подъ угломъ φ . Безъ особыго труда напишемъ нижеслѣдующее равенство.

$$G'_x + G''_x + G'''_x = 2\pi y \epsilon k_x + \pi y^2 p_x \quad (3)$$

Здѣсь G'_x — представляетъ вѣсъ трубы высотою x , такъ что

$$G'_x = \int_0^x 2\pi y dx \epsilon g_1$$

Второй членъ лѣвой части G''_x выражаетъ давленіе атмосферы на проекцію на горизонтальную плоскость боковой поверхности усѣченного конуса высотою x , такъ что

$$G''_x = \pi (y^2 - r_2^2) q$$

Наконецъ, третій членъ G'''_x представляетъ вѣсъ жидкости въ объемѣ усѣченного конуса высотою x , такъ что

$$G'''_x = \int_0^x \pi y^2 dx g_2$$

Эти три силы, дѣйствующія вертикально внизъ, уравновѣсятъ силы упругости въ кольцевомъ сѣченіи $2\pi y \epsilon$, т. е. силу $2\pi y \epsilon k_x$, и давленіе жидкости упругости p_x , т. е. силу $\pi y^2 p_x$.

Для успѣшной интеграціи выражений для G'_x и G''_x , воспользуемся слѣдующимъ соображеніемъ

$$y = r_2 + x \operatorname{ctg} \varphi; \quad dy = dx \operatorname{ctg} \varphi$$

Тогда

$$G'_x = \int_0^x 2\pi (r_2 + x \operatorname{ctg} \varphi) \epsilon g_1 dx = 2\pi \epsilon g_1 \left(r_2 x + \frac{x^2 \operatorname{ctg} \varphi}{2} \right)$$

Такимъ же точно образомъ найдемъ безъ труда, что

$$G''_x = \int_0^x \pi (r_2 + x \operatorname{ctg} \varphi)^2 g_2 dx = \pi g_2 \left(r_2^2 x + r_2 \operatorname{ctg} \varphi x^2 + \frac{x^3 \operatorname{ctg}^2 \varphi}{3} \right)$$

Подставляя найденные значения для вѣсовъ въ уравненіе (3) будемъ имѣть

$$\begin{aligned} & 2\pi \epsilon g_1 \left(r_2 x + \frac{x^2 \operatorname{ctg} \varphi}{2} \right) + \pi q \left[(r_2 + x \operatorname{ctg} \varphi)^2 - r_2^2 \right] + \pi g_2 \left(r_2^2 x + r_2 \operatorname{ctg} \varphi x^2 + \right. \\ & \left. + \frac{x^3 \operatorname{ctg}^2 \varphi}{3} \right) = 2\pi \epsilon k_x (r_2 + x \operatorname{ctg} \varphi) + \pi p_x (r_2 + x \operatorname{ctg} \varphi)^2 \end{aligned}$$

Произвѣдя сокращеніе на π и полагая, что p_x является линейной функцией отъ x , такъ что $p_x = xg_2$, получимъ

$$\varepsilon = \frac{xg_2(r_2 + x \operatorname{ctg} \varphi)^2 - q(2r_2 x \operatorname{ctg} \varphi + x^2 \operatorname{ctg}^2 \varphi) - g_2 \left(r_2^2 x + r_2 \operatorname{ctg} \varphi x^2 + \frac{x^3 \operatorname{ctg}^2 \varphi}{3} \right)}{2 \left[g_1 \left(r_2 x + \frac{x^2 \operatorname{ctg} \varphi}{2} \right) - k_x (r_2 + x \operatorname{ctg} \varphi) \right]}$$

Въ книгѣ проф. I. Perry „Applied Mechanics“ дается нѣсколько иное рѣшеніе этого вопроса. Исходнымъ уравненіемъ служитъ уравненіе, идентичное съ третьимъ (3), а именно

$$2\pi r \varepsilon \Delta g_1 + 2\pi r^2 \Delta x g_2 + 2\pi r \Delta r g = \Delta x \frac{d}{dx} (\pi r^2 p + 2\pi r k_d)$$

Путемъ не совсѣмъ понятныхъ подстановокъ и сокращеній по (американской манерѣ передѣлки всѣ опущены) онъ приводить это основное уравненіе къ такому дифференціальному у-нію

$$\frac{dr}{dx} + \frac{r \left[\frac{dp}{dx} (1+a) + \frac{2g_1}{kd} \right]}{q + pa} = 0$$

Неопределенный интегралъ имѣетъ такой видъ

$$\frac{2g_1}{ak} x + \frac{(1+a)^\varepsilon}{a} \log(1-bx) + 2 \log r = C.$$

Тѣ немногія указанія, которыя даны I. Perry, сводятся къ нижеслѣдующему: $\varepsilon = g_1 g_2 p q$ и k_d имѣютъ тѣ же самыя значенія, что прияты и нами. Величина q рассматривается имъ, какъ опредѣленная функция отъ x , $g_1 = \text{const}$, $g_2 = \frac{cp_1}{\gamma}$

Затѣмъ $a = 1 + \frac{2k_d}{k}$, гдѣ k наибольшее напряженіе въ материалѣ стѣнокъ. По видимому здѣсь рѣчь идетъ о $k_d = k_z$ и $k = k_z^1$, значеніе которыхъ даны раньше. Кромѣ того

$$\varepsilon = \frac{\gamma}{\gamma-1}; \quad p = p_\circ (1-bx)^\varepsilon; \quad q = q_\circ (1-cx)^\varepsilon$$

При всемъ желаніи подойти путемъ передѣлокъ отъ основного у-нія къ дифференціальному, сдѣлать этого мнѣ не удалось. Можетъ быть, кто изъ инженеровъ будетъ счастливѣе меня въ этомъ отношеніи и укажетъ рѣшеніе загадки, за что заранѣе благодаренъ. Дифференціальное у-ніе приняло у меня такой видъ

$$2r\varepsilon g_1 + r^2 g_2 + 2rq \frac{dr}{dx} = 2\varepsilon \left(\frac{dr}{dx} k_x + \frac{r dk_x}{dx} \right) + 2r \frac{dr}{dx} p_x + r^2 \frac{dp_x}{dx}$$

или

$$\frac{dr}{dx} \left[2rq - 2\epsilon k_x - 2rp_x \right] + 2r\epsilon g_1 + r^2 g_2 - \frac{2\epsilon r dk_x}{dx} - \frac{r^2 dp_x}{dx} = 0$$

откуда

$$\frac{dr}{dx} + \frac{\frac{r}{2} \left[2\epsilon g_1 + rg_2 - \frac{2\epsilon dk_x}{dx} - \frac{r dp_x}{dx} \right]}{rq - \epsilon k_x - rp_x} = 0$$

Это уравнение приводит къ такому

$$\frac{dr}{dx} + \frac{\frac{r}{2} \left[\frac{dp_x}{dx} + \frac{2\epsilon dk_x}{rdx} - g_2 - \frac{2\epsilon g_1}{r} \right]}{p_x + \frac{\epsilon k_x}{r} - q} = 0$$

Или окончательно

$$\frac{dr}{dx} + \frac{\frac{r}{2} \left[\frac{dp_x}{dx} + \frac{2\epsilon dk_x}{rdx} - g_2 - \frac{2\epsilon g_1}{r} \right]}{p_x \left(1 + \frac{\epsilon k_x}{p_x r} \right) - q} = 0$$

Интегралъ этого выражения приводятъ къ виду

$$2 \log_n r + \frac{1}{a} \log_n (ap_x - q) + \int \frac{(2\epsilon dk_x - rg_2 dx - 2\epsilon g_1 dx)}{r(pa - q)} = C$$

Полагая, что k_x величина постоянная, а $r = r_2 + x \cot g \varphi$ получимъ

$$2 \log_n r + \frac{1}{a} \log_n (ap_x - q) - \frac{g_2 x}{pa - q} - \frac{2\epsilon g_1}{pa - q} \cdot \frac{1}{\cot g \varphi} \log_n (r_2 + x \cot g \varphi) = C$$

Или

$$2 \log_n r + \frac{1}{a} \log_n (ap_x - q) - \frac{g_2 x}{pa - q} - \frac{2\epsilon g_1}{pa - q} \cdot \frac{1}{\cot g \varphi} \log_n r = C$$

Беря предѣлы для $x = 0$ и $x_2 = h$; $p_x = p_o$ и $p_x = p_h$, опредѣлимъ C , а затѣмъ и ϵ . Такъ въ первомъ случаѣ

$$2 \log_n r_2 + \frac{1}{a} \log_n (ap_o - q_o) - \frac{2\epsilon g_1}{ap_0 - q_0 \cot g \varphi} \log_n r_2 = C$$

А толщина стѣнокъ ϵ найдется изъ унія

$$2 \log_n r_1 + \frac{1}{a} \log_n (ap_h - q_h) - \frac{g_2 h}{p_h a - q_h} - C = \frac{2\epsilon g_1}{p_h a - q_d \cot g \varphi} \log_n r_1$$

Весьма существенную задачу при опредѣлениі толщины стѣнокъ гармоники пресса представляетъ вопросъ о сопротивленіи стѣнокъ на изгибъ. Въ самомъ дѣлѣ, наименьшая деформація стѣнокъ, въ смыслѣ

изгибанія, обусловливаетъ въ значительной степени наличность той или иной величины добавочной силы отъ самой гармоники. Отсюда понятна необходимость повѣрки стѣнокъ на изгибъ. Здѣсь вопросъ усложняется весьма многими обстоятельствами, а въ частности тѣмъ, что каждое звено измѣняетъ свою форму, то выростая, то уменьшая высоту при работе гармоники; то увеличивая свой объемъ, то сокращая его, вслѣдствіе перемѣнного натяженія стѣнокъ подъ вліяніемъ какъ внѣшняго, такъ и внутренняго давленія, при чемъ для каждого ската или звена эти давленія являются функциями не только высоты отдѣльныхъ звеньевъ, но и высоты всего пресса, вѣса нажимной плиты (матрицы) и т. д. Приходится поэтому дѣлать цѣлый рядъ допущеній и разсматривать звено при наибольшей допускаемой высотѣ звена h_{\max} . въ моментъ равновѣсія,aprіорно полагая, что въ наиболѣе невыгодныхъ условіяхъ будетъ находиться нижнее звено, къ которому и относятся всѣ дальнѣйшіе выводы.

Пусть AB (черт. 4) представляетъ скатъ гармоники пресса; r , r_2 и x радиусы, соотвѣтствующіе различнымъ уровнямъ работающей жидкости H , H_x и H_1 . Вырѣжемъ изъ днища полоску $QMN P$, соотвѣтствующую центральному углу $d\alpha$. Обозначимъ NP черезъ S_1 ; MQ — черезъ S_2 ; затѣмъ вырѣжемъ площадку $FEDG$ въ разстояніи $BC = y$, при чемъ $IC = dy$.

Давленіе на эту площадку выразится такъ

$$dp_x = g_2 \cdot S_y \cdot dy \quad H_x = g_2 H_x \cdot \omega$$

Чтобы придать этому выраженію болѣе наглядный видъ, воспользуемся рядомъ подстановокъ

$$1) \quad \omega = S_y \cdot dy; \quad 2) \quad S_y - s_1 : S_2 - s_1 = y : h; \quad S_y = s_1 + \frac{y(S_2 - s_1)}{h}$$

$$3) \quad H_x - H_1 : H - H_1 = y : h; \quad H_x = H_1 + \frac{y(H - H_1)}{h}$$

Здѣсь $h = AB$. Послѣ соотвѣтствующихъ подстановокъ и интегрированія получимъ

$$\int dp_x = \int g_2 \cdot S_y \cdot H_x dy = g_2 \left[H_1 s_1 y + \frac{y^2}{2h} (H s_1 - 2 H_1 s_1 + H_1 s_2) + \frac{y^3}{3h^2} (H - H_1) (s_2 - s_1) \right] + C$$

Полагая здѣсь $y = 0$, получимъ у-ніе для опредѣленія C .

Итакъ,

$$C = p_B$$

т. е. произвольная постоянная C представляетъ давленіе въ точкѣ B .

Послѣ этого можно написать

$$p_x = p_B + g_2 \left[H_1 S_1 y + \frac{y^2}{2h} (H S_1 - 2 H_1 S_1 + H_1 S_2) + \frac{y^3}{3h^2} (H - H_1) (s_2 - s_1) \right]$$

Или въ общемъ видѣ

$$p_x = A y^3 + B y^2 + C y + D$$

Это уравненіе показываетъ, что давленіе при переходѣ отъ точки B къ точкѣ A измѣняется слѣдую закону кубической параболы. Правая часть послѣдняго унія, какъ функція отъ y , не имѣетъ ни max., ни min., потому что наличие ихъ обусловливается не допустимыми на практикѣ условіями.

Самую кубическую параболу можно легко построить по точкамъ, придавая y значенія $0, 0,1h, 0,2h$ и т. д. Примѣрный видъ будетъ FHg (черт. 5). Замѣнимъ эту кривую ломаной FEg , такъ что точка E приходится надъ D срединой AB .

Нагрузка на нашу полоску выразится при такихъ условіяхъ пло-
щадью $A F E G B = A F B + B \Sigma G = \omega_1 + \omega_2$

Но

$$\omega_1 = \frac{A F \cdot AB}{2} = \frac{F_A \cdot h}{2}; \omega_2 = \frac{P_B \cdot h}{4};$$

Если разсматривать нашу пластинку, какъ балку съ закрѣпленными концами, то опорныя сопротивленія въ точкахъ A и B найдутся по правилу моментовъ силъ, беря за центры моментовъ точки B и A . Тогда опорный моментъ

$$R_A \cdot h = \omega_1 \cdot \frac{2}{3} h + \omega_2 \cdot \frac{h}{6}; R_A = \frac{4 \omega_1 + \omega_2}{6} \text{ (точка } A\text{)}$$

Точно также опорный моментъ

$$R_B \cdot h = \frac{\omega_1 h}{3} + \frac{5}{6} \omega_2 h; R_B = \frac{2 \omega_1 + 5 \omega_2}{6} \text{ (точка } B\text{)}$$

Если точка C (черт. 5) соотвѣтствуетъ сѣченію, гдѣ моментъ изгиба будетъ наибольшимъ, то ордината CK найдется изъ пропорціи

$$CK : AF = y : h; CK = p_x = \frac{P_A \cdot y}{h}$$

Если остановиться на обычныхъ формулахъ сопротивленія матеріаловъ (см. Худяковъ „Сопротивленіе матеріаловъ“), то для моментовъ силъ имѣемъ $E I y' = M_x$.

Максимальное значение M_x достигаетъ тогда, когда

$$\frac{d M_x}{EI \cdot dx} = \Sigma p = 0$$

Послѣднее уніе даетъ указаніе, что въ сѣченіи C сїкущія усилія равны нулю. Выражая это положеніе аналитически, напишемъ

$$R_B - \omega_2 - \Delta CKB = 0$$

Послѣ подстановки значенія получимъ

$$\frac{2\omega_1 + 5\omega_2}{6} - \omega_2 - \frac{\omega_1 y^2}{h^2} = 0$$

Отсюда

$$y = h \sqrt{\frac{2\omega_1 - \omega_2}{6\omega_1}}$$

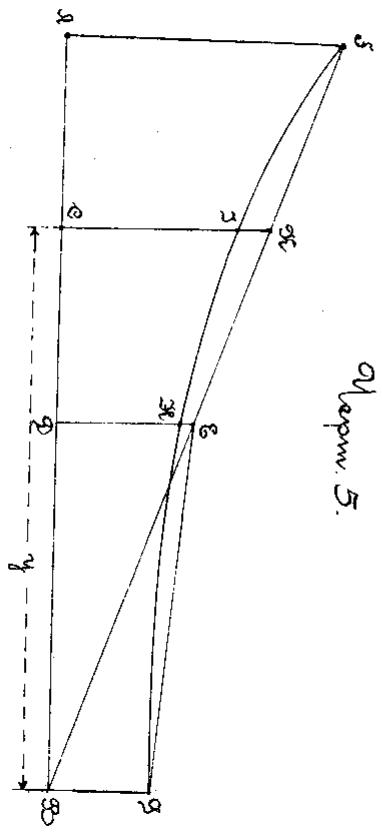
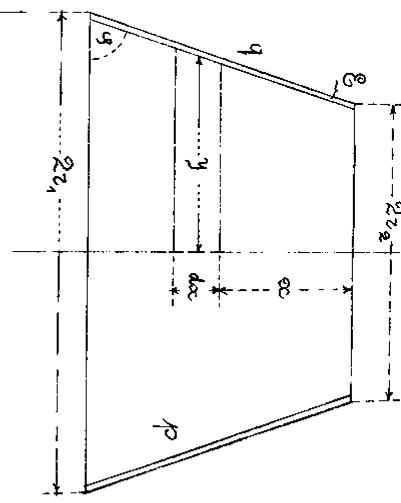
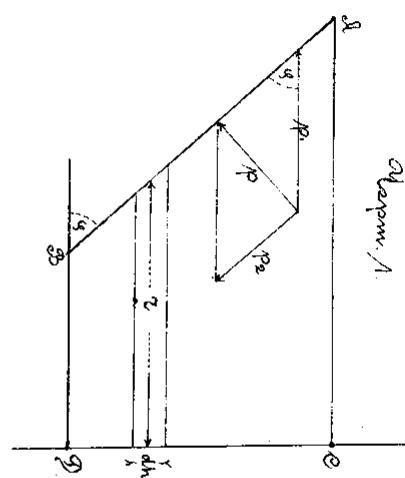
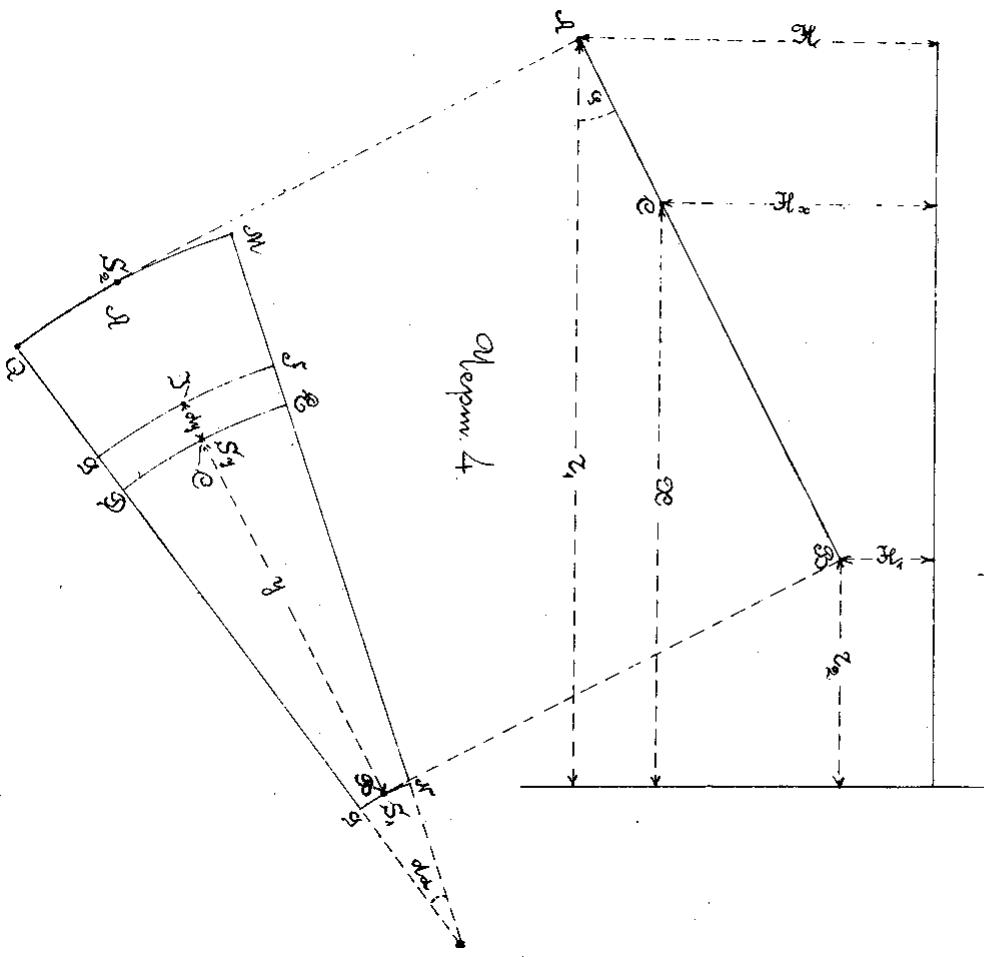
Этого условія достаточно, чтобы написать уніе для момента изгиба

$$\begin{aligned} M_{max} &= R_B \cdot y - \omega_2 \left(y - \frac{h}{6} \right) - \frac{\omega_1 \cdot y^2}{h^2} \frac{4}{3} = \frac{2\omega_1 + 5\omega_2}{6} h \sqrt{\frac{2\omega_1 - \omega_2}{6\omega_1}} - \\ &- \omega_2 h \left(\sqrt{\frac{2\omega_1 - \omega_2}{6\omega_1}} - \frac{1}{6} \right) - \frac{\omega_1 h^3}{3h^2} \left(\sqrt{\frac{2\omega_1 - \omega_2}{6\omega_1}} \right)^3 = \frac{h}{3} \left(\frac{\omega_2}{2} + \frac{2\omega_1 - \omega_2}{3} \right. \\ &\quad \left. \sqrt{\frac{2\omega_1 - \omega_2}{6\omega_1}} \right) \end{aligned}$$

Окончательное рѣшеніе вопроса, т. е. подборъ сѣченія по заданному изгибающему моменту не представляетъ труда, если перейти къ конечному центральному углу $\alpha =$ одному градусу, одной минутѣ, или положить $\alpha = 2\pi$. Тогда опредѣлится дуга S_y . Чтобы перейти отъ $\omega = Sydy$ къ Ω конечной, можно положить, что мы оперируемъся площадкой, высота которой не dy , а какая либо единица: миллиметръ, сантиметръ. Послѣ этихъ подготовокъ можно написать и примѣнить къ дѣлу уравненіе

$$M_{max} = W \cdot K_b$$

Таково рѣшеніе вопроса.



Obersp. 3.

Рисунок 2. Р. А. Коновалов.

Схемы I.