

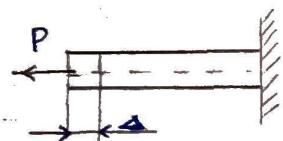
Глава 5

Определение чистовых перемещений
расчеты на несущесть

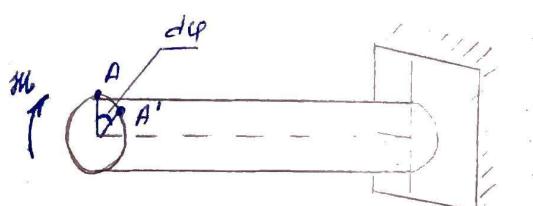
§ 4. Чистые перемещения. Виды перемещений

Перемещение - это изменение деформации

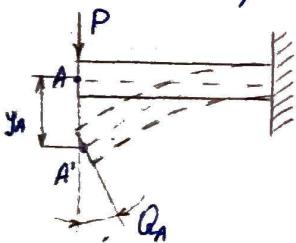
тела



Δ - линейное перемещение



Δ_y - чистое перемещение



Δ_y, Δ_x - линейное и
угловое перемещение
свободного конца бруса

Перемещение бывает линейное и
угловое

При проектировании конструкций необходимо ограничивать чистые перемещения из элементов, для этого свободные чистые перемещения



(1)

Допускаемое перемещение определяется
честовицами эксплуатации и нормативными
междурядными

Расчеты на несущесть:

- 1) Конструирование расчета:
по избранной форме бруса, форме
поперечного сечения и заданным
нагрузкам, подбираются размеры сечения
чтобы выполнить чистое (1)

- 2) Определение грузоподъемности:

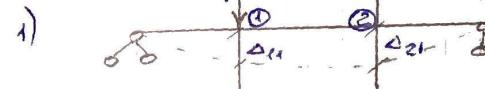
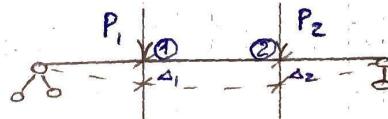
по существенным размерам бруса и
важнейшим, в смысле нагрузки, параметром
максимальную величину внешних
сил, которые вызывают перемещения
равные допускаемым

⑤ Проверочные расчеты:

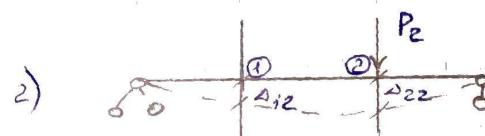
по существенным размерам и нагрузке
определенное перемещение и сравнивают
с допускаемыми.

Определяемые размеры конструируемых
и величины нагрузок определяют
спомощью расчетов: не прочности
и нестационарности

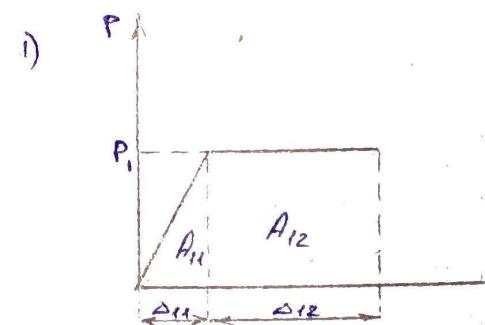
\$2 Теоремы о сумме сил, работ и перемещений



$$\Delta_1 = \Delta_{11} + \Delta_{12}$$

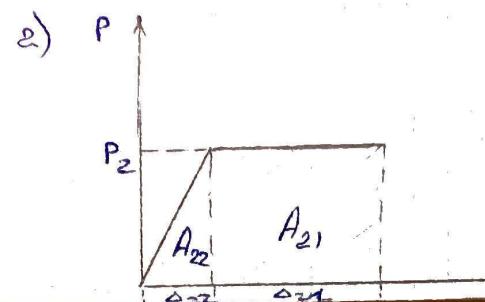


$$\Delta_2 = \Delta_{21} + \Delta_{22}$$



$$A_{11} = \frac{1}{2} P_1 \Delta_{11}$$

$$A_{22} = \frac{1}{2} P_2 \Delta_{22}$$



$$A_{12} = P_1 \cdot \Delta_{12}$$

$$A_{21} = P_2 \cdot \Delta_{21}$$

Понятие работы

$$1) A_1 = A_{11} + A_{22} + A_{12} = \frac{1}{2} P_1 \Delta_{11} + \frac{1}{2} P_2 \Delta_{22} + P_1 \Delta_{12}$$

$$2) A_2 = A_{22} + A_{11} + A_{21} = \frac{1}{2} P_2 \Delta_{22} + \frac{1}{2} P_1 \Delta_{11} + P_2 \Delta_{21}$$

$$A_1 = A_2 \Rightarrow P_1 \Delta_{12} = P_2 \Delta_{21}$$

Горизонтальная!

Работа внешних сил 1 состояния
на перемещение 2-го состояния равна
работе сил 2-го состояния на перемещение,
вызванных силами 1-го состояния

- Г. Э. Ботти

Если будет уравнение силы равное 1,
а перемещение от единичной силы
обозначить через δ_{12} , то

$$\delta_{12} = \delta_{21}$$

$$(1 \cdot \delta_{12} = 1 \cdot \delta_{21})$$

- Г. О бражимость перемещений

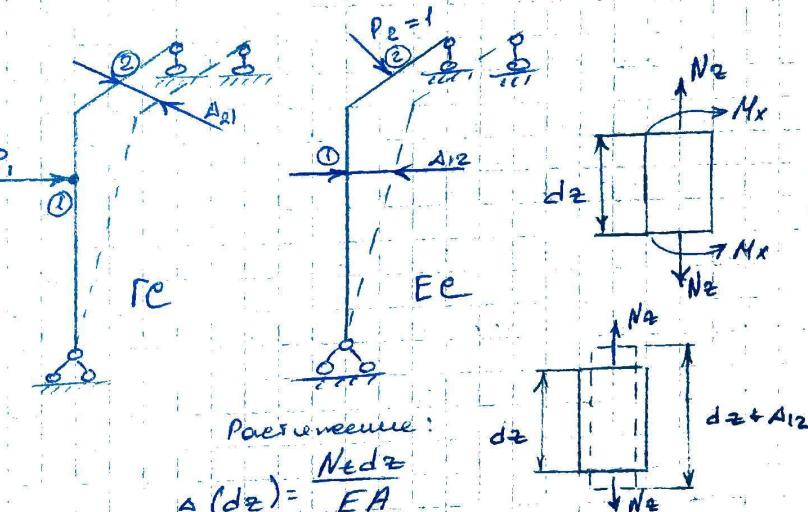
- Г. Накопление

Горизонтальная:

Перемещение, то есть приложенное к 1-му силы, оно же направление, вызванное действием 2-ой силы, равно перемещению, то есть приложенное второй силы, оно же направление, вызванное действием первой силы.

§ 3 Определение перемещений методом Мора

Рассмотрим пластику разрез под действием внешних нагрузок



Под воздействием силы все точки конструической получат перенесение.

Задача: определить перенесение точки привильной в заданном направлении.

Метод Мора - общий метод определения перенесения. Погрешь для любой машинно-деструктивной системы и любого характера нагрузок в том числе температурной

Уравнение метода Мора законченного из принципа бережливых перенесений - силы системы находятся в равновесии под действием приложенной нагрузки, внутренних сил от суммы работ внешних и внутренних сил на любом возможном бесконечном множестве перенесении точек этой системы

$$\delta U_{\text{нет}} = 0$$

$$A_{\text{сил}} + A_{\text{внеш}} = 0$$

В начальне возможного перенесения выбран перенесение, которое конструирующей получает от единичной силы, приложенное в начальной или точке и в выбранном или новом направлении

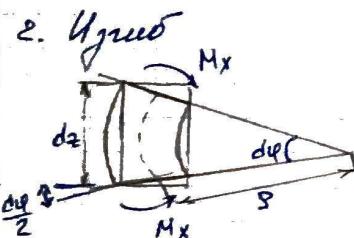
Рассмотрим 2 состояния - чистое и единичное, на котором твердеет о границах работ и перенесений, а вместе отвечающих работ всех единичного состояния на единичных перенесениях, будем считать работы единичного состояния на чистовых перенесениях, что существенно облегчает задачу

Границы перенесения определяются перенесение, как плавающее, или относительное

мы используем единичную единицу, так и угловую (для отсекания получим единичный момент)

находим выражение для количества при перемещении:

1) Выбран участок dz . Растяжение (рисунок, где рамы)



Под действием углового момента сечения повернется вокруг относительного друга на угол $d\varphi$ (ρ -радиус приведения).

$$\frac{1}{S} = \frac{M_x}{EI_x}$$

$$d\varphi = \frac{dz}{S}$$

$$tq d\varphi = \frac{dz}{S}$$

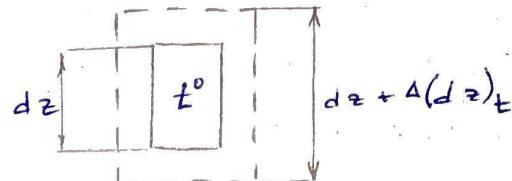
$$\frac{1}{S} = \frac{d\varphi}{dz}$$

$$\frac{d\varphi}{dz} = \frac{M_x}{EI_x} \Rightarrow$$

$$d\varphi = \frac{M_x dz}{EI_x}$$

переизыскиваем силов R_x преобразуем, т.к. ее значение очень мало.

* Если существует падение



$$\Delta(d\varphi)t = \alpha t dz$$

t - температура

α - коэф. теплового расширения

2) Определяем работу внешних сил на их перемещение

$$\text{Антиш} = P_2 \cdot \Delta_{21} = 1 \cdot \Delta_{21}$$

3) Определим работу вынужденных сил на их перемещение

$$-dA_{\text{бок}} = \frac{N_2 N_2 dz}{EA} + \frac{\bar{M}_X M_X dz}{EI_X} (+N_2 x t dz)$$

Проинтегрируем по длине бруса

$$-A_{\text{бок}} = \sum_{i=1}^n \int_0^L \frac{N_2 N_2 dz}{EA_i} + \sum_{i=1}^n \int_0^L \frac{\bar{M}_X M_X dz}{EI_{X,i}} + \left(\sum_{i=1}^n \int_0^L N_2 x t dz \right)$$

Суммирование идет по кон-64 участкам

n - кон-64 участков

1 - первое конкретное значение

Так как сумма величин в трех граничных

работах = 0 ($A_{\text{боки}} + A_{\text{бокд}} = 0$), то

$$(3) \Delta_{21} = \sum_{i=1}^n \int_0^L \frac{N_2 N_2 dz}{EA_i} + \sum_{i=1}^n \int_0^L \frac{\bar{M}_X M_X dz}{EI_{X,i}} (+t; M_X; Q_Y) + \int_0^L \frac{H_2 H_2 dz}{G I_p(k)}$$

$\int_0^L \sum_{i=1}^n (N_2 x t dz)$ - сила (сигнал) (переход t по
всему сечению)

$$+ \sum_{i=1}^n \int_0^L x t \frac{M_X}{W} dz \rightarrow t_1 \left[\begin{array}{c} t_2 \\ t_1 \end{array} \right] \left[\begin{array}{c} t_2 > t_1 \\ t_1 \end{array} \right] \left[\begin{array}{c} t_2 \\ t_1 \end{array} \right]$$

$$(4) - \sum_{i=1}^n \int_0^L R \Delta_R dz - есть осагка опор$$

Если в прогрессивном методе есть
 $\sum_{i=1}^n \int_0^L \frac{H_2 H_2 dz}{E I_y}$ член боковых сил

N_2, M_X, H_2, M_Y - ВСР от внешних сил

$\bar{N}_2, \bar{M}_X, \bar{H}_2, \bar{M}_Y$ - ВСР от единичного единиц

α - коэф. теплового расширения материалов

t - т равномерного нагрева

$\Delta t = t_2 - t_1$ - переход t по высоте сечения

Δ_R - осагка опоры

R - реакции опоры от действующих единиц, пропорционально ненесущим

Алгоритм определения

перемещений по формуле Мора:

1. Рассчитать единичные ГС и обработаны ЕС в единичной нагрузке, соответствующей начальным перемещениям
2. Определить реальные опоры для ГС и ЕС

3 Составление алгебраическое выражение для $\Delta \sigma$ по участкам рис ГС и ЕС

4 Данные берутся представлена в формуле

чара (3и4), прочески изображены по
различному участку и схематично
(методом) по участкам. Рассматриваются
перемены

* В брусьях с плавноизменяющимся харак-
теристиками является, что берутся
дополнительные схемы в форме чара
как функции от z ($A(z), I_x(z), I_y(z), I_{p(x)}(z)$)

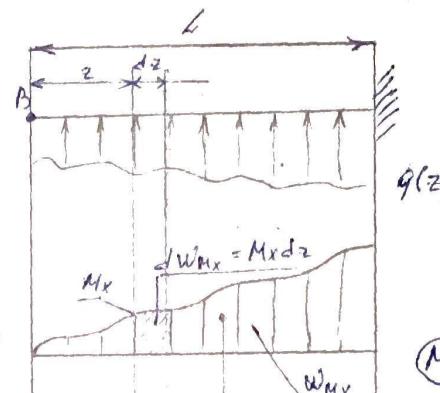
Решение методом

Единичную силу или момент задаем про-
тиволежащим + в находимою перемещения
одинаков, что они отвечают с направле-
нием приложенного единичной нагрузки

§ 4 Способ Верещагина

один из численных методов Мора
(алгебраический способ)

Данный способ применяется для брусьев
с пропорциональной осью и постоянной
нестабильностью в пределах каждого участка



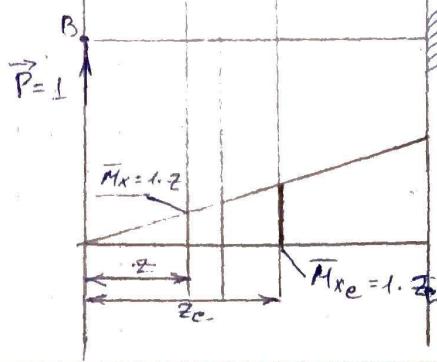
ГС

для приведенных
схем ГС Определение ЕС

$$\Delta_B = \int_0^L \frac{M_x M_x dz}{E I_x}$$

МХ

а) $\delta W_{Hx} = M_x dz - \text{площадь гидравлической}$
 площади зонды



ЕС

единичное загрузка не
изогнувшись

$$3) P = \int_w \frac{1 \cdot z \, dW_{Hx}}{E I_x} = S \int_a^b z \, dA$$

стatischek
момент площади эпюры МХ
относ. оси محории 1/3 (1/3) В (верти-

(5)

$$\Delta = \frac{M_{x_e} M_{x_e}}{E I_x}$$

(5)

Формула
Верещагина

$$\bar{M}_{x_e} = f \cdot z_e$$

где f - коэффициент залегания грунта M_{x_e} - ордината единичной эпюры, бывшая под центром тяжести залегающейУ эпюры M_x видно, что при ведении M_{x_e} предстаивает собой статистическую площадь Δ залегающей эпюры M_x , т.е.
 $\int z dW$ это статистическая площадь эпюры залегающей отведенной для прохождения через т.в.

Если площадь эпюры в координатах залегающей известны, то статистический момент площади эпюры можно без надобности интегрированием

координаты ее определяется из единично-

$$\text{стпор} \quad z_e = \frac{\bar{M}_{x_e}}{P} = \bar{M}_{x_e}$$

Таким образом для вычисления площади Δ под эпюбой Верещагина площадь залегающей эпюры эпюры умножают на ординату единичной, т.е. под центром тяжести залегающей

$$\Delta = \sum_{i=1}^n \frac{W_{N_e} \bar{N}_e}{E A} + \sum_{i=1}^n \frac{W_{M_x} \bar{M}_x}{E I_x} + \sum_{i=1}^n \frac{W_{M_e} \bar{M}_{x_e}}{G I_{pk}} +$$

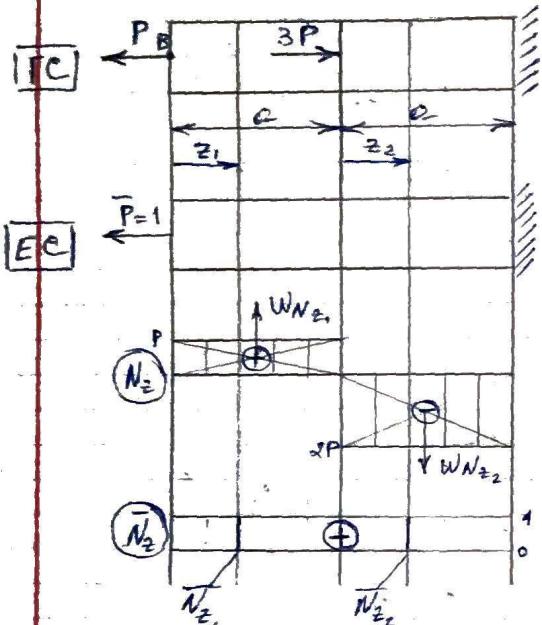
при разрезе при сдвиге при кручении

(6)
 $+ \sum_{i=1}^n \bar{N}_{x_e} \times W_t$ - при изгибе
 $+ \sum_{i=1}^n \frac{M_{x_e}}{h} \times W_{at}$ - при переходе т.п. в зону действия
 $- \sum_{i=1}^n R_{DR}$ - при прохождении опор
 $+ \sum_{i=1}^n \frac{W_{M_x} \bar{M}_{x_e}}{E I_y}$ - если просматриваемый элемент

Помимо вид формуллы Верещагина

§ 6 Частные случаи

6.1 Равномерное изгибание



$\Delta_B - ?$

$$1) \Delta_B = \int_0^a \frac{N_{z_1} N_{z_2} dz}{EA} = \textcircled{*}$$

2) составляем выражение BCF для RC и LC не учитывая

$0 \leq z_1 \leq 0$

$$N_{z_1} = P$$

$$\bar{N}_{z_1} = 1$$

$0 \leq z_2 \leq 0$

$$N_{z_2} = P - 3P = -2P$$

$$\bar{N}_{z_2} = 1$$

$$3) \textcircled{*} = \int_0^a \frac{P \cdot 1 dz_1}{EA} + \int_0^a \frac{(-2P) \cdot 1 dz_2}{EA} = \frac{1}{EA} [Pz_1 + (-2Pz_2)] \Big|_0^a =$$

$$= \frac{1}{EA} [Pa - 2Pa] = -\frac{Pa}{EA}$$

таким образом, что перемещение направление против направления единичной

2. Полоса Веренштейна

известны силы от BCF для RC и LC, оставшееся неизвестное

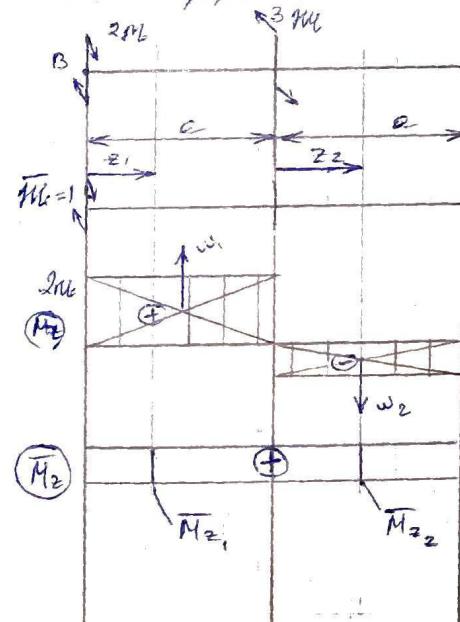
$$\Delta_B = \sum_{i=1}^2 \frac{W N_{z_i} N_{z_2}}{EA} = \frac{1}{EA} [Pa \cdot 1 - 2Pa \cdot 1] = -\frac{Pa}{EA}$$

; W_i N_{z_2} ; знак

1 Pa 1 +

2 $2Pa$ 1 -

5.2 Кручение



$\varphi_B - ?$

① e. Момент

$$\varphi_B = \sum_{i=1}^2 \int_0^a \frac{M_{z_i} M_{z_2} dz}{G I P} =$$

$$= \frac{1}{G I P} \left[\int_0^a 2M_z \cdot 1 dz + \int_0^a (M_B + 3M_C) \cdot 1 dz \right] = \textcircled{*}$$

$0 \leq z_1 \leq 0$

$$M_{z_1} = 2M_z$$

$$\bar{M}_{z_1} = 1$$

$$M_{z_2} = 2M_z - 3M_C = M_z$$

$$\bar{M}_{z_2} = 1$$

$$\textcircled{*} = \frac{1}{G I P} [2Mz^2 - Mz^2] \Big|_0^a = \frac{Mz}{G I P}$$

② Верещажин

$$q_B = \sum_{i=1}^2 \frac{w_i M_{xi}}{G I_p} = \frac{1}{G I_p} [2 w_1 Q + 1 - f_{BQ} \cdot 1]$$

$$w_i, M_{xi} = \frac{M_x, Q}{G I_p}$$

$$1 - 2 w_1 Q + 1$$

$$2 - w_1 Q + 1$$

5.3 Угол

Определение вертикальное перемещение

и угол поворота свободного конца балки.

① Метод Мора

$$y_B, Q_B = ?$$

$$y_B = \int_0^L \frac{M_x \cdot \bar{M}_x}{E I} dz \quad \text{③}$$

Всегда по членам:

$$0 \leq z \leq L$$

$$M_x = -qz \cdot \frac{z}{2} = -\frac{qz^2}{2}$$

$$\bar{M}_x = -1 \cdot z$$

$$④ \int_0^L \frac{1}{E I_x} \left(-\frac{qz^2}{2} \right) dz =$$

$$= \frac{q}{2 E I_x} \int_0^L z^3 dz = \frac{q}{2 E I_x} \cdot \frac{z^4}{4} \Big|_0^L =$$

$$= \frac{q L^4}{8 E I_x}$$

$$Q_B = \int_0^L \frac{M_x \bar{M}_x}{E I_x} dz = \frac{1}{E I_x} \int_0^L \left(\frac{q z^2}{2} \right) dz =$$

$$= -\frac{q}{2 E I_x} \cdot \frac{z^3}{3} \Big|_0^L = -\frac{q L^3}{6 E I_x}$$

② Метод Верещажина

$$y_B = \frac{w_{Mx} \cdot \bar{M}_x}{E I_x} = \frac{1}{E I_x} \left[\frac{qL}{12} \cdot \left(-\frac{L}{2} \right) + \frac{qL^3}{4} \cdot \frac{2}{3} L \right]$$

$$w_i, \bar{M}_{xe_i}, \bar{M}_{xe_i}$$

$$1 - \frac{qL^3}{12} - \frac{L}{2} \quad 1$$

$$2 - \frac{qL^3}{2} - \frac{2}{3} L \quad 1$$

$$= \dots = \frac{qL^4}{8 E I_x}$$

$$Q_B = \frac{w_{Mx} \cdot \bar{M}_x}{E I_x} = \frac{1}{E I_x} \left[\frac{qL^3}{12} \cdot 1 + (-\frac{1}{2} qL^3) \right]$$

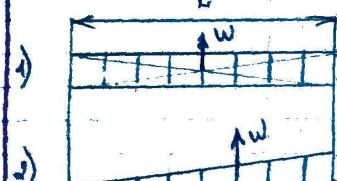
$$= \dots = -\frac{qL^3}{6 E I_x}$$

$$\frac{qL^4}{E I_x} = \frac{\frac{H}{4} \cdot H^4}{\frac{H}{H^2} \cdot H^4} = H$$

угол в радианах (без угла наклона)

§ 16. Рациональные способы

распределения площадей зданий опир.



$$3h \quad W = lh$$



$$3h \quad W = \frac{1}{2}lh$$



$$3h \quad W = \frac{1}{2}lh$$



$$w_1 = W_{ABD}$$

$$W = W_1 + W_2$$

$$w_2 = W_{AED}$$



$$w_1 = W_{ABC}$$

$$W = W_1 - W_2$$

$$w_2 = W_{AED}$$



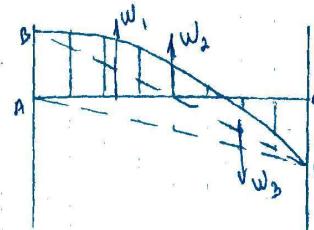
$$W = \frac{2}{3}lh = -\frac{qL^3}{12}$$

$$h = \frac{9L^2}{8}$$

$$\begin{array}{|c|c|} \hline & q \\ \hline & \frac{12q}{12} \\ \hline \end{array} \quad W = \frac{12q}{12}$$

$$\begin{array}{|c|c|} \hline & 1 \\ \hline & \frac{qL^2}{12} \\ \hline \end{array} \quad W = \frac{qL^2}{12}$$

7)



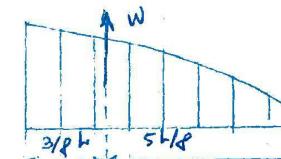
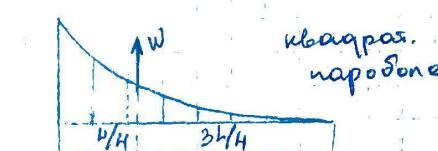
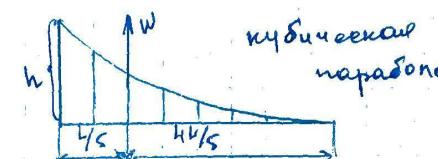
$$W_1 = W_{ABD}$$

$$W_2 = W_{AEP(BD)}$$

один парал.

$$W = W_1 + W_2 - W_3$$

$$W_3 = W_{PBD}$$



$$W = \frac{lh}{4}$$

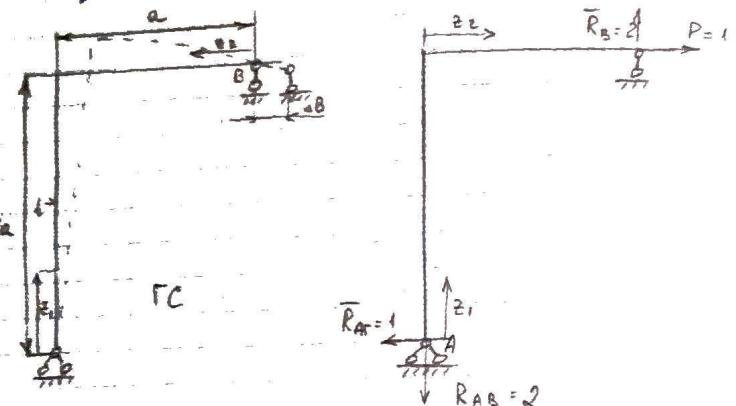
$$W = \frac{hL}{3}$$

$$W = \frac{2}{3}lh$$

Не
использовать!

§ 7. Температурное излучение объектов

Каким образом в зависимости от температуры излучают тепло различные тела?



$$\Delta(dz) = dt dz$$

$$\Delta B = \sum_{z=1}^{L_1} \int \bar{N}_2 dt dz = \int_0^{d_2} 2dt dz_1 + \int_{d_1}^L 1 dt dz_2 = 2dt dz_1 +$$

$$0 \leq z_1 \leq d_2 \quad 0 \leq z_2 \leq L$$

$$= 4\pi \propto t^4$$

$$\bar{N}_{21} = 2$$

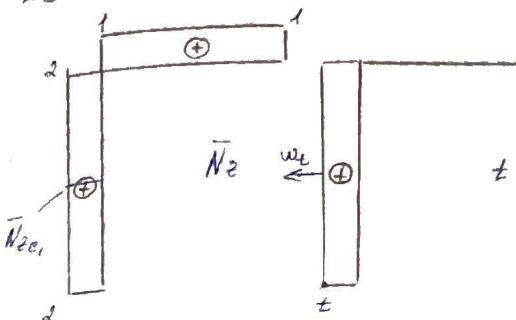
$$\bar{N}_{22} = 1$$

$$E = E^0$$

$$t = 0$$

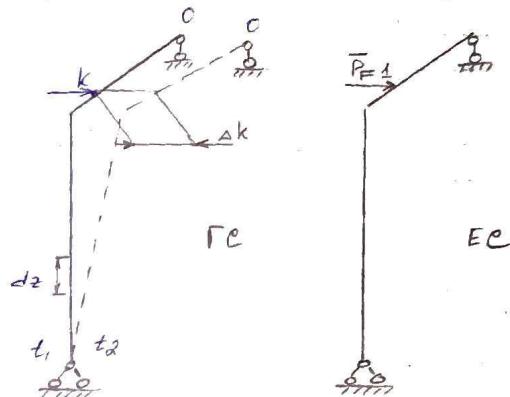
- ⊕ Чему равно излучение, если \bar{N}_2 и t^4 приобретено умножив в 4 раза?

$$\Delta B = \sum \bar{N}_2 \propto W_t = 2dt^4 \cdot 2 + 0 = 4 \propto t^4 \cdot 0$$



§ 8. Иерархия излучения

Составьте единый список излучения.

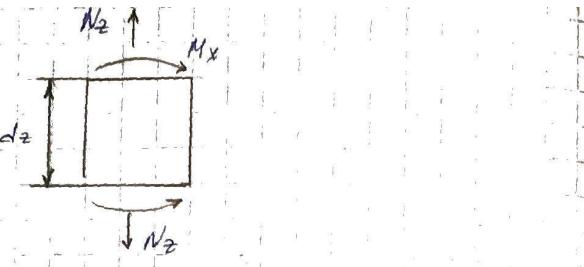
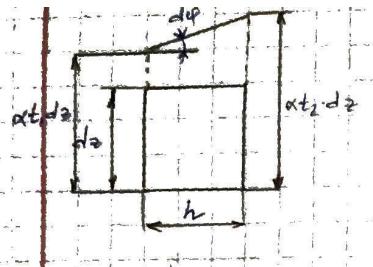


$$t_0 = \frac{t_1 + t_2}{2} - \text{излучение первичного состояния излучения}$$

$$A_{\text{луч}} = 1 \cdot \Delta k$$

Интегрирование работы излучения

$$dA_{\text{луч}} = \bar{N}_2 \propto t_0 + \frac{M_x d\varphi}{n} = \bar{N}_2 \propto t_0 + \frac{M_x}{n} \propto \Delta t dz$$



Вертикальный стержень бьется под действием продоль-

ной нагрузки из-за изгиба и поперечной изгибающей нагрузки изгиба по высоте стержня.

$$\operatorname{tg} d\phi = d\phi = \frac{(dt_2 - dt_1)dz}{h} = \frac{\alpha}{h} (t_2 - t_1)dz = \frac{\alpha}{h} \Delta t dz -$$

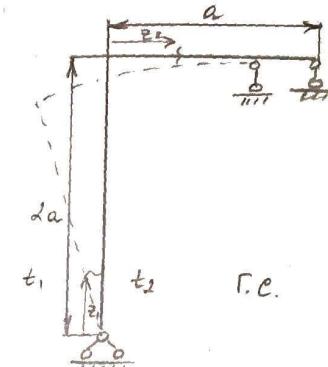
Абсол = Абиг.

$$\Delta K = \sum_{i=1}^n \int_0^L N_2 \alpha t dz + \sum_{i=1}^n \int_0^L \bar{M}_x \Delta t dz \quad (7)$$

Второе выражение в выражении (7) будет ненесущим гибким, если \bar{M}_x - единичный момент определяемый местной изгибающей способностью и изгибом



Пример: найти горизонтальное перемещение т. В. если рама имеет перепад температур по высоте вертикального стержня стержня.



$\Delta B = ?$

$$\Delta B = \sum_{i=1}^n \int_0^L N_2 \alpha t dz + \sum_{i=1}^n \int_0^L \frac{\bar{M}_x}{h} \alpha t dz \quad (8)$$

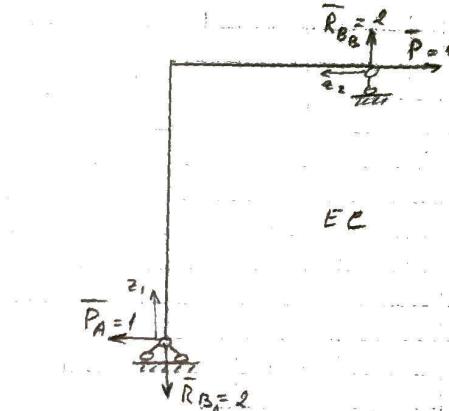
$$0 \leq z \leq 2a,$$

$$\bar{N}_2 = 2$$

$$\bar{M}_x = 1 \cdot z,$$

$$\Delta t = t_2 - t_1$$

$$t_{ep} = \frac{t_1 + t_2}{2}$$



$$0 \leq z \leq a$$

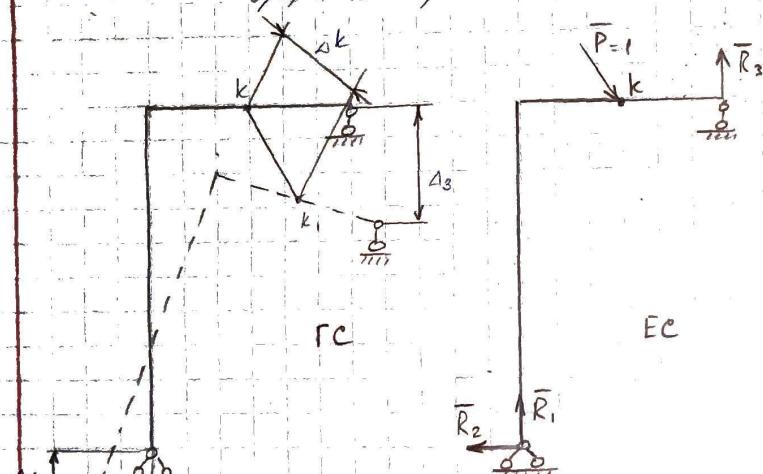
$$t_0 = 0$$

$$\Delta t = 0$$

$$(8) \int_0^{2a} 2 \alpha t dz + \int_0^a \frac{z}{h} \alpha t dz + 0 + 0 = 2 \alpha t_0 z_1 / 0 + \frac{z^2}{2h} \alpha t_0 / 0 = 4a \alpha t_0 + \frac{4a^2}{2h} \alpha t_0 = \dots = 4a [t_0 + \frac{1}{2h} \alpha t]$$

§ 9 Определение перемещений

Брусьев приложение 100.

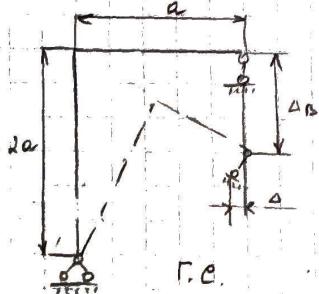


$$Abus = 1 \cdot \Delta k - \Delta_1 \cdot R_1 + \Delta_2 \cdot R_2 - \Delta_3 \cdot R_3$$

Сдвиги брусков во флангах $\alpha + \gamma$, если направление единичной (конструкции) сдвигаает в направлении просадки опоры.

$$\Delta k = - \sum_{i=1}^n R_i \Delta \text{опоры}$$

n - кол-во промежуточных опор



$$\overline{R} = 1$$

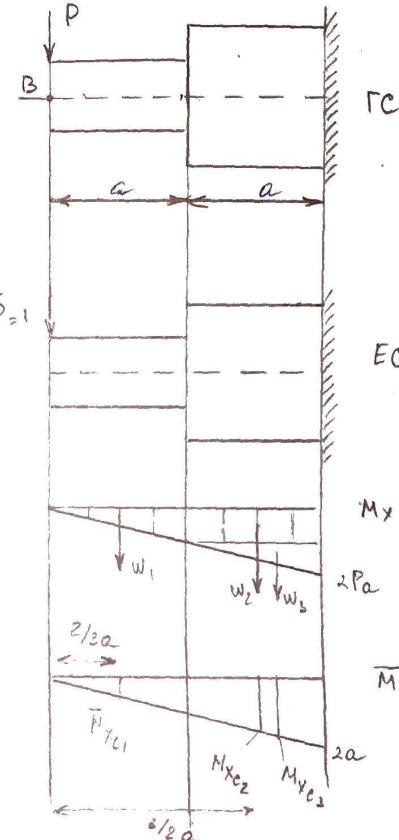
$$AB = - \sum (R_i \Delta \text{опор}) =$$

$$= - (-2 \Delta \text{опор}) = 2 \Delta \text{опор}$$

§ 10 Определение перемещений

6 единичных брусков.

Метод
момент
или Вейса.



$$\Delta R = \sum_{i=1}^n \frac{w_i M_{xi}}{EI_x} = \frac{1}{EI_x} \left[\frac{1}{2} Pa^2 \cdot \frac{2}{3} a \right] + \frac{1}{EI_x} \left[Pa^2 \cdot \frac{5}{2} a \right]$$

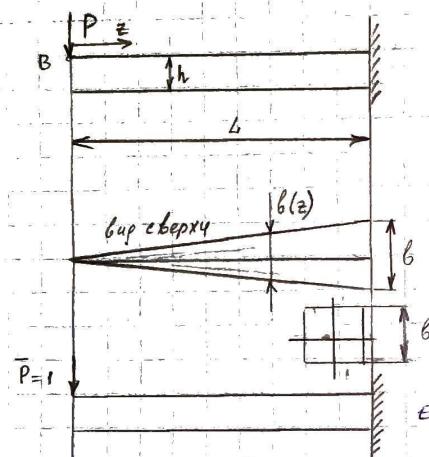
$$+ \frac{1}{2} Pa \cdot \frac{5}{2} a = \dots$$

Метод

Мора

§ 11 Определение перемещений

вторым способом методом матричным



$\Delta B = ?$

$$\Delta B = \int_0^L \frac{M_x \bar{M}_x}{EI x(z)} dz \quad (1)$$

$$I_{x(z)} = \frac{b(z) \cdot h^3}{12} = \frac{6z h^3}{12L}$$

$$\frac{b(z)}{6} = \frac{z}{P} \rightarrow b(z) = \frac{6z}{P}$$

$$0 \leq z \leq L$$

$$M_x = -P \cdot z$$

$$\bar{M}_x = -1 \cdot z$$

$$(1) \frac{12}{E} \int_0^L \frac{-P \cdot z(-1) \cdot z \cdot L \cdot dz}{6z \cdot h^3} = \frac{12PL}{Eh^3} \int_0^L z dz = \\ = \frac{6PL^3}{Eh^3}$$

Методом матриц

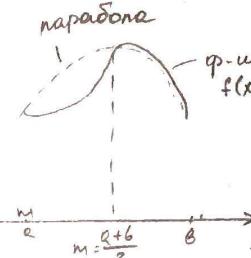
§ 12 Определение перемещений

матричным способом методом

Метод основан на формуле Симпсона для вычисления определенного интеграла.

$$\int_a^b f(x) dx = \frac{b-a}{6} [f(a) + 4f\left(\frac{a+b}{2}\right) + f(b)]$$

или



Применим к формуле
Мора можно записать

$$\Delta = \int_a^b \frac{M_x \bar{M}_x dz}{EI x} = \frac{b-a}{6EIx} [(M_x \bar{M}_x)_a + 4(M_x \bar{M}_x)_{\text{середина}} + (M_x \bar{M}_x)_b]$$

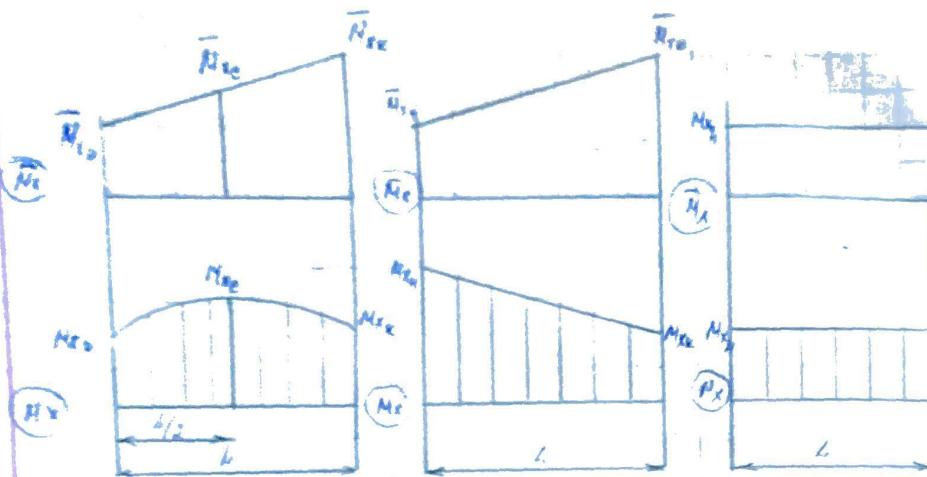
в матричной форме выражение имеет вид

$$\Delta = \Gamma \bar{M}_x \Gamma^T [B] \Gamma M_x$$

$[\bar{M}_x]^T$ - транспонированная матрица ординат
оц. эпюры (матрица - строка)

$[B]$ - матрица податливости (антистатический)

$[\Gamma M_x]$ - матрица - ступенчатая ординат эпюры



$$[\bar{M}_x]^T = [\bar{N}_{x_1} \bar{N}_{x_2} \bar{N}_{x_3}]$$

$$N_x = \begin{bmatrix} N_{x_1} \\ N_{x_2} \\ N_{x_3} \end{bmatrix}$$

$$B = \frac{L}{6EI_x} \begin{bmatrix} 10 & 0 & 0 \\ 0 & 40 & 0 \\ 0 & 0 & 1 \end{bmatrix}$$

нагрузка - 3 точки

$$[\bar{M}_x]^T = [\bar{M}_{x_1} \bar{M}_{x_2}]$$

$$[M_x] = \begin{bmatrix} M_{x_1} \\ M_{x_2} \end{bmatrix}$$

$$[B] = \frac{L}{6EI_x} \begin{bmatrix} 21 & 12 \\ 12 & 1 \end{bmatrix}$$

нагрузка 2 точки

$$[\bar{M}_x]^T = [\bar{M}_{x_1}]$$

$$[M_x] = [M_{x_1}]$$

$$[B] = \frac{L}{6EI_x} [1]$$

const - 1 точка

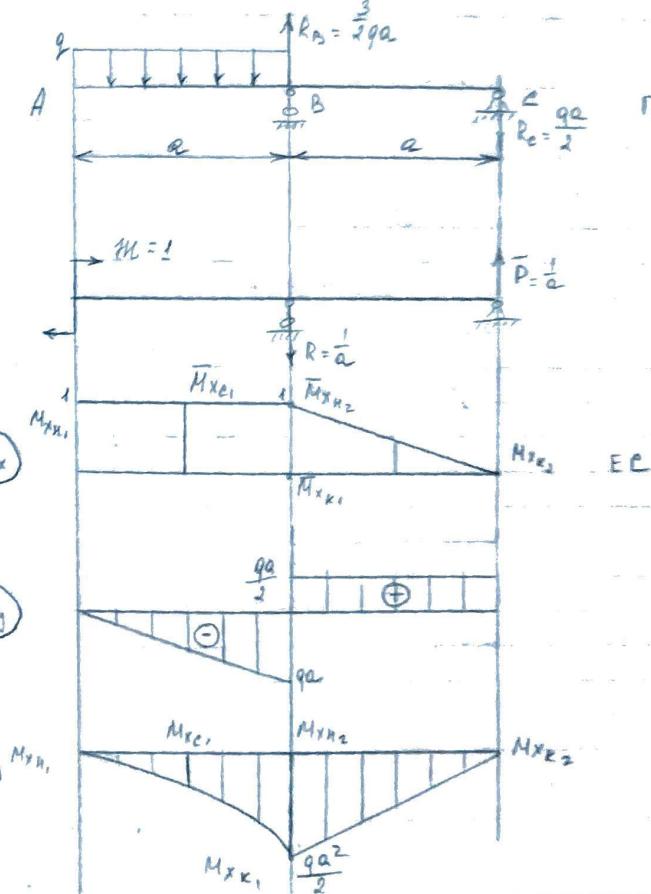
Если рама или балка содержит несколько связей узловиков, тогда общая матрица концептуации складывается из матриц связей узловиков

$$[\bar{M}_x]^T = [[\bar{M}_x]^T_1 \dots [\bar{M}_x]^T_2 \dots [\bar{M}_x]^T_k]$$

$$[M_x] = \begin{bmatrix} [M_x]_1 \\ \vdots \\ [M_x]_i \\ \vdots \\ [M_x]_k \end{bmatrix}$$

$$[B] = \begin{bmatrix} [B]_1 & 0 & 0 \\ 0 & [B]_2 & 0 \\ 0 & 0 & [B]_k \end{bmatrix}$$

Пример: определить узел подресса стержня A



$$\Delta \Theta_A = [\bar{M}_x]^T \cdot [IB] \cdot [M_x] \Theta$$

$$[\bar{M}_x]^T = \begin{bmatrix} 1 & 1 & 1 \\ 1 & 0 & 1 \end{bmatrix}$$

$$[M_x] = - \begin{bmatrix} 0 \\ \frac{qa^2}{8} \\ \frac{qa^2}{8} \\ \frac{a}{2} \\ \frac{qa^2}{8} \\ 0 \end{bmatrix} \left\{ \begin{array}{l} \text{1st} \\ \text{44-k} \end{array} \right. = - \frac{qa^2}{8} \begin{bmatrix} 0 \\ 1 \\ 4 \\ 4 \\ 0 \\ 0 \end{bmatrix}$$

$$B = \frac{a}{6EI_x} \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 4 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 4 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 2 & 1 \\ 0 & 0 & 0 & 1 & 2 \end{bmatrix}$$

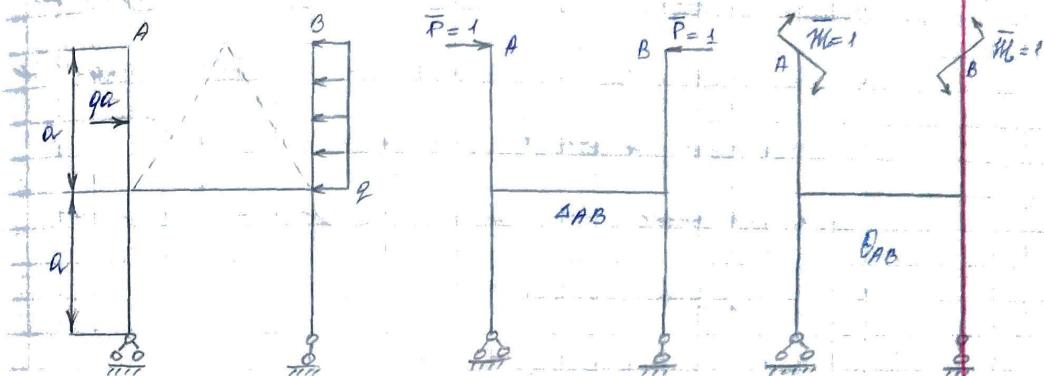
$$\Theta \begin{bmatrix} 1 & 1 & 1 & 1 & 0 \end{bmatrix} + \frac{qa^3}{48EI_x} \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 4 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 2 & 1 \\ 0 & 0 & 0 & 1 & 2 \end{bmatrix} =$$

$$= \frac{-qa^3}{48EI_x} \begin{bmatrix} 0 \\ 1 \\ 4 \\ 4 \\ 0 \end{bmatrix} = - \frac{qa^3}{48EI_x} (0+4+4+2+0) = - \frac{9q^3}{3EI_x}$$

$$M_{x_e} = q \cdot \frac{a}{2} \cdot \frac{a}{2} \cdot \frac{1}{2} = \frac{qa^2}{8}$$

8.18 Определение балочных перемещений

на практике часто требуется определить не перенесенное изначе конструкции относительное окручивание стержня, а балочное перемещение может быть и тогда нес изначающей конструкцией.



Для определения балочных перемещений (линейных или угловых) необходимо задать единичное соединение в виде их единичных единиц или моментов измывательных противоположного:

$$\Delta_{AB} = \Delta_A + \Delta_B = \sum \int_0^l \frac{M_x \bar{M}_x}{EI_x} dz + \sum \int_0^l \frac{M_x \bar{M}_x}{EI_x} = \sum \int_0^l \frac{M_x M_0}{EI_x} dz$$