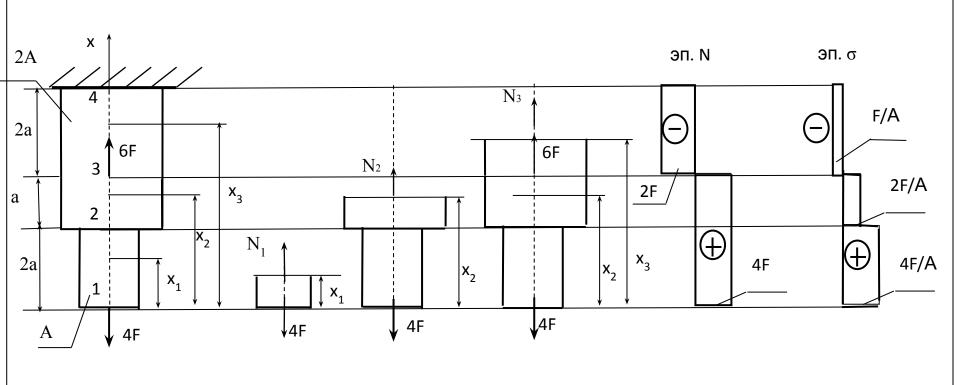
# Растяжение и сжатие

# Определение нормальных усилий и напряжений. Построение эпюр

• Растяжение (сжатие) стержня это такой вид сопротивления, когда в любом поперечном сечении стержня от действия внешней нагрузки возникает только один вид внутренних усилий - продольное усилие.

• Рассмотрим двухступенчатый стержень, нагруженный системой сил



- Для определения внутренних усилий (продольных сил) применим метод сечений
- Разобьём стержень на участки, границами участков будут места приложения внешних сил и места изменения сечений
- Участок 1-2,  $0 \le x_1 \le 2a$
- Рассечем стержень на участке 1-2 сечением  $x_p$  отбросим верхнюю часть и рассмотрим равновесие нижней части. Воздействие верхней части на нижнюю заменим силой  $N_p$  направив её от сечения, т.е. в положительном направлении. Проектируя все силы, действующие на нижнюю часть, на ось x, и приравнивая сумму проекций нулю, получим
- $N_1-4F=0,$
- или

$$N_1 = 4F$$
,

- т.е. продольная сила на данном участке растягивающая.
- Напряжение на участке составит

$$\sigma_1 = \frac{N_1}{A} = \frac{41}{A}$$

- Участок 2-3,  $2a \le x_1 \le 3a$
- Рассечем стержень на участке 2-3 сечением  $x_2$ , Аналогично участку 1-2 получим
- $\bullet$   $N_2$ -4F=0,
- или

$$N_2 = 4F$$
,

• Напряжение на участке составит

$$\sigma_2 = \frac{N_2}{2A} = \frac{2F}{A}$$

- ullet Участок 3-4 ,  $3a \le x_3 \le 5a$
- Аналогично получим
- $N_3-4F+6F=0,$
- или

$$N_3 = -2F$$
,

• Напряжение на участке составит

$$\sigma_3 = \frac{N_3}{2A} = \frac{-F}{A}$$

## Пример

Построить эпюру продольного усилия для стержня, если F= 2 кH,  $\mathbf{q}_{\mathrm{x}}$  = 3 кH/м,  $l_{\mathrm{l}}$  = 2 м,  $l_{\mathrm{l}}$  = 1 м

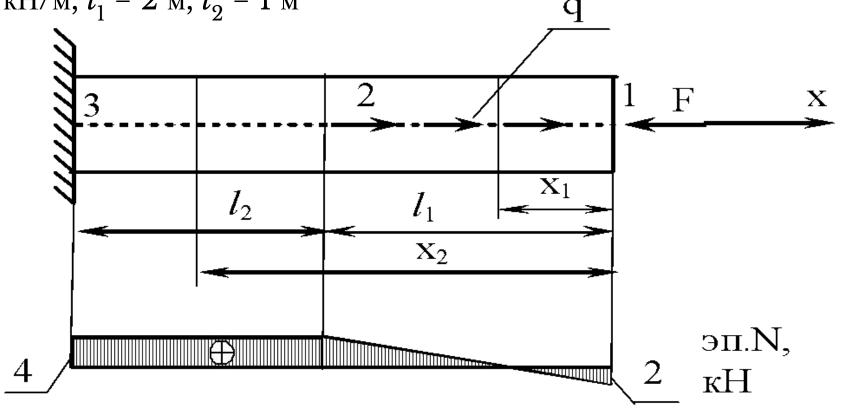
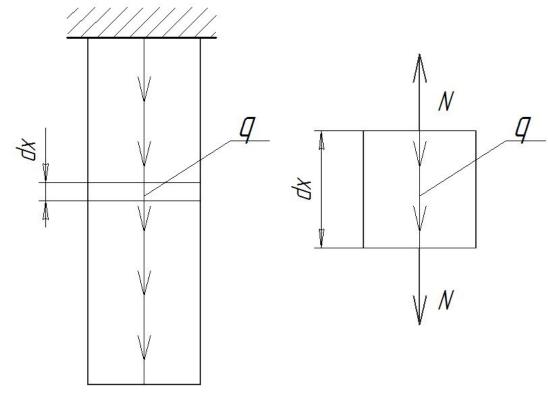


Рис. Р1

- Участок 1-2, 0≤X₁ ≤l₁
- $N_1 = qx_1 F$
- $X_1=0$ ,  $N_1=-2\kappa H$ ;  $X_1=l_1=2\kappa H$ ,  $N_1=4\kappa H$ .
- Участок 2-3,  $l_2 \le X_2 \le l_{1+} l_2$
- $N_2 = ql_1 F = 4\kappa H$

# Дифференциальная зависимость между q и N



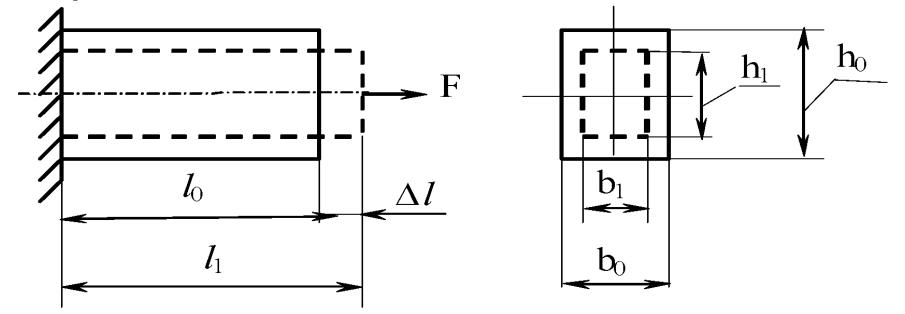
$$\sum X = N + q dx - N - dN = 0$$

$$q = \frac{dN}{dt}$$
(1)

## Свойства эпюр N

- С учётом выражения (1) можно заключить
- 1. Если в сечении к брусу приложена сосредоточенная сила, то на эпюре N будет «скачок» на величину силы.
- 2. Если на участке приложена осевая распределенная нагрузка постоянной интенсивности, то на эпюре N будет наклонная прямая, причем, тангенс угла наклона прямой к нулевой линии должен быть равен интенсивности нагрузки Q.
- 3. Если на участке отсутствуют внешние нагрузки, то продольная сила будет постоянна.

## Понятие о деформации при растяжении (сжатии)



- ullet Здесь  $l_0$ ,  $h_0$  и  $b_0$  первоначальные размеры,
- $l_1$ ,  $h_1$  и  $b_1$  размеры после нагружения.
- $\Delta l = l_1 l_0$  абсолютное удлинение стержня

 Относительное удлинение или продольная деформация є равна

$$\varepsilon = \frac{\Delta l}{l_0} \quad (2)$$

• Поперечные деформации равны

$$\varepsilon_h' = \frac{\Delta h}{h_0},$$

$$\varepsilon_b' = \frac{\Delta b}{b_0}.$$

• Для изотропных материалов

$$\varepsilon_h' = \varepsilon_b' = \varepsilon'$$
.

• Экспериментально установлено, что при малых деформациях

$$\varepsilon = -\nu \varepsilon^{\mid},$$

- где v − коэффициент Пуассона
- Или

$$v = \left| \frac{\varepsilon'}{\varepsilon} \right|$$
.

• Для различных материалов коэффициент Пуассона лежит в пределах  $0 \le v \le 0,5$ . Для стали v = 0,25-0,33. Для цветных сплавов v = 0,31-0,42.

# Связь между напряжениями и деформациями при растяжении (сжатии)

• 
$$\sigma = E\varepsilon$$
,

- где E модуль продольной упругости I рода (или просто модуль упругости).
- Модуль упругости Е как и коэффициент Пуассона является механической характеристикой материала и определяется экспериментально. Размерность Е такая же, как и σ, т.е. H/м² (Па).
- Для стали  $E=(2,0-2,1)\cdot 10^5 M\Pi a$ ,
- $\bullet$  для медных сплавов E=(1,0-1,2)·10<sup>5</sup>МПа,
- ullet для алюминиево-магниевых сплавов  $E=(0,7-0,8) \cdot 10^5 \mathrm{M}\Pi a$ ,
- $\bullet$  для дерева (вдоль волокон)  $E=(0,08-0,12)\cdot 10^5 M\Pi a$ .

# Перемещения при растяжении (сжатии) стержня

Из (2) можно получить

$$\Delta l = \frac{\mathbf{N} \cdot l}{\mathbf{E} \mathbf{A}}.$$

 Для стержня с переменной по длине продольной силой и изменяемым поперечным сечением изменение длины равно

$$\Delta l = \int_{0}^{l} \frac{N(x)dx}{EA(x)}.$$

• Если стержень можно представить в виде совокупности  ${f y}$  участков с длиной  $l_i$ , с постоянным поперечным сечение  $A_i$  и постоянной продольной силой  $N_i$ , то

$$\Delta l = \sum_{i=1}^{y} \frac{N_i l_i}{EA_i} = \sum_{i=1}^{y} \frac{\Omega_{N_i}}{EA_i},$$

• где **S**Ni – площадь эпюры N на i участке

#### • Пример

- Определить изменение длины стального стержня, изображенного на рисунке. Площадь поперечного сечения стержня  $A=2\cdot 10^{-3} \text{м}^2$ , модуль упругости материала  $E=2\cdot 10^{11}$  Па.
- Изменение длины всего стержня равно алгебраической сумме изменений длин двух участков  $\Delta l = \Delta l_1 + \Delta l_2$ .

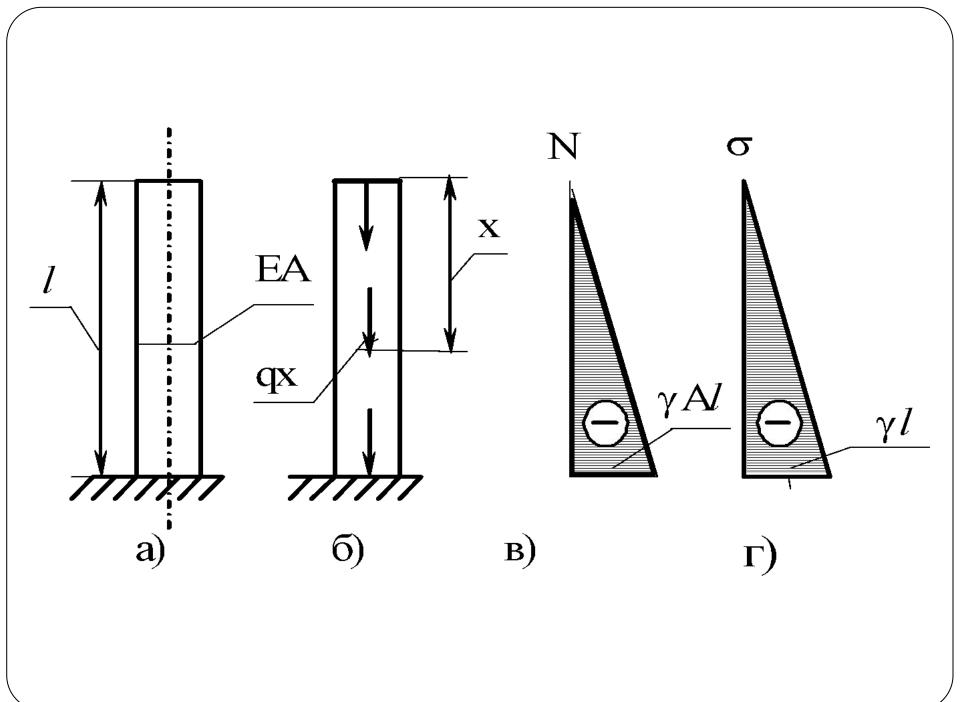
$$\Delta l_1 = \frac{N_{1cp} \cdot l_1}{EA},$$

ullet где  $N_{cp}$  — среднее значение продольной силы, равное алгебраической полусумме значений N на концах участка

$$\Delta l_2 = \frac{N_2 l_2}{EA}$$

$$\Delta l = \frac{N_{1cp}l_1}{EA} + \frac{N_2l_2}{EA} = \frac{\frac{4 + (-2)}{2} \cdot 10^3 \cdot 2}{2 \cdot 10^{11} \cdot 2 \cdot 10^{-3}} + \frac{4 \cdot 10^3 \cdot 1}{2 \cdot 10^{11} \cdot 2 \cdot 10^{-3}} = 2 \cdot 10^{-5} \text{ M}.$$

- Определить перемещение свободного конца призматического стержня, находящегося под действием собственного веса. Длина стержня *l*, площадь поперечного сечения A, удельный вес материала γ, модуль упругости материала стержня E. Построить эпюру нормальных напряжений.
- Стержень можно рассматривать как находящийся под действием продольной распределенной нагрузки  $\mathbf{q}_{\mathbf{x}}$ , равной весу единицы длины стержня:  $\mathbf{q}_{\mathbf{x}} = \gamma \cdot \mathbf{A} \cdot \mathbf{1}$



- $N(x) = -\gamma Ax$ .
- при x=0, N=0; при x=l,  $N=-\gamma Al$ .
- Перемещение сечения Х

$$\delta_{x} = \int_{x}^{l} \frac{\gamma A x_{1} dx_{1}}{EA} = \frac{\gamma}{2E} (l^{2} - x^{2}).$$

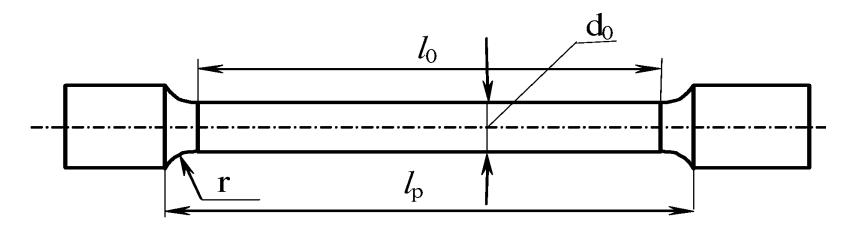
перемещение свободного конца стержня (x=0)

$$\delta = \frac{\gamma l^2}{2E}$$

• Нормальные напряжения изменяются по линейному закону: при x=0,  $\sigma=0$ ; при x=l,  $\sigma=\gamma l$ .

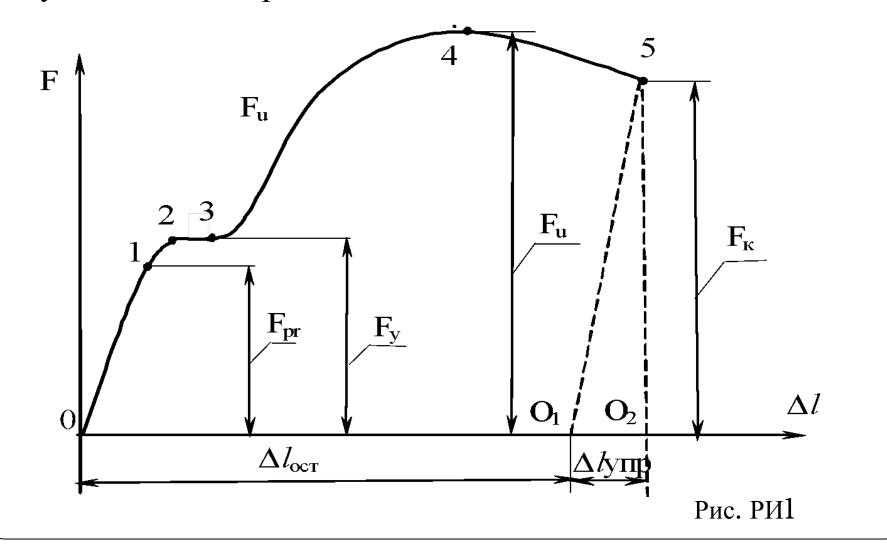
## Основные механические характеристики конструкционных материалов

- Испытание на растяжение
- Испытания проводятся со специальными образцами круглого, либо прямоугольного сечения

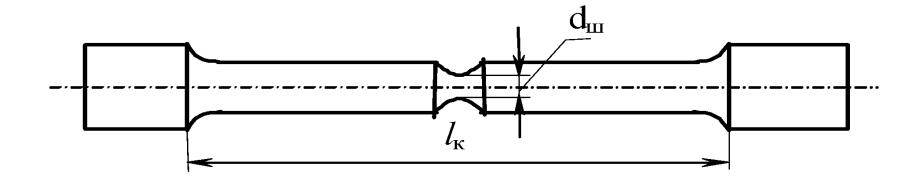


•  $l_0$  = l-2r - расчетная длина образца, $l_p$  - рабочая длина образца,  $d_o$  - расчетный диаметр образца

• При испытании записывается графическая зависимость между растягивающейся силой F и удлинением образца  $\Delta l$ .



ullet При достижении нагрузки  $F_{\max}$  появляется заметное местное сужение образца (образуется шейка).



- На участке 0 1 удлинения растут пропорционально растягивающей силе, согласно закону Гука. Сила, соответствующая точке 1, обозначается  $F_{pr}$ . При дальнейшем увеличении растягивающей силы прямолинейная зависимость между F и  $\Delta l$  нарушается. B точке 2 диаграммы наступает явление текучести металла. На диаграмме растяжения получается горизонтальный или близкий к нему участок 2 3 (площадка текучести). Для участка 2 3 характерен рост деформации без заметного увеличения нагрузки. Нагрузка, соответствующая площадке текучести 2 3, обозначается через  $F_y$ .
- Далее, при увеличении силы сверх  $F_y$ , происходит упрочнение металла. Участок 3 - 4 называется участком упрочнения, а сила, соответствующая точке 4, обозначается  $F_u(F_{max})$
- Участку 4 5 соответствует быстрое уменьшение сечения шейки и, как следствие, падает растягивающее усилие. Образец разрушается по наименьшему сечению шейки. Усилие, соответствующее моменту разрыва (точка 5), обозначается  $F_{\kappa}$ .

- Для удобства изучения механических характеристик диаграмму растяжения часто перестраивают в системе координат  $\sigma \epsilon$ ,
- где  $\sigma = \frac{F}{A_0}$  нормальное напряжение в
- поперечном сечении образца,

$$\varepsilon = \frac{\Delta l}{l_s}$$
 относительное удлинение образца

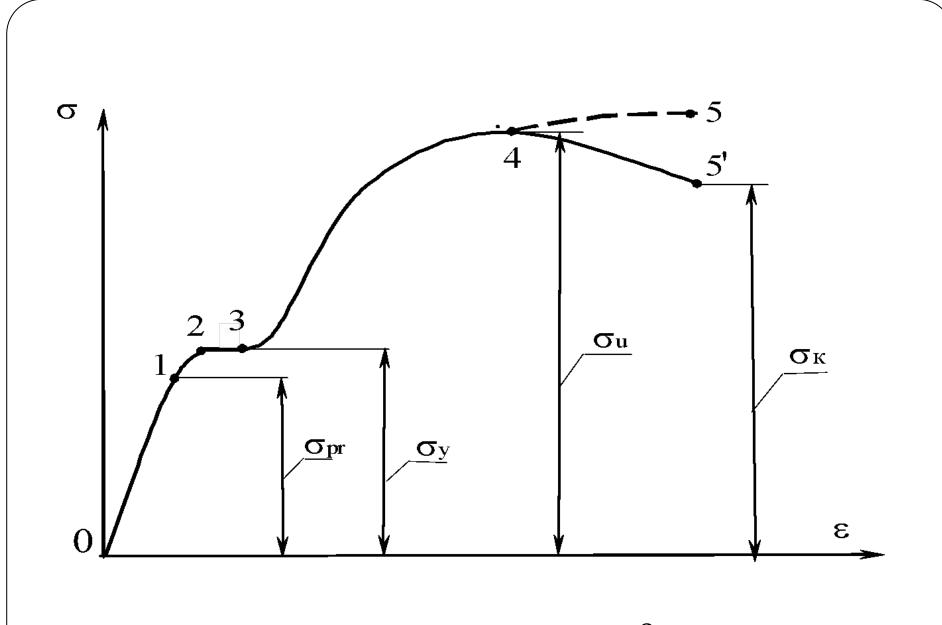


Рис. РИ2

- характерные точки диаграммы:
- предел пропорциональности  $\sigma_{pr} = F_{pr}/A_0$  (для стали Ст3  $\sigma_{pr} \approx 210$ МПа),
- предел текучести  $\sigma_y = F_y/A_0$ , (для стали Ст3  $\sigma_x \approx 240 \text{М} \Pi a$ ),
- предел прочности (временное сопротивление)  $\sigma_u = F_u / A_0$  (для стали Ст $3 \sigma_u \approx 400$ МПа).
- Величины  $\sigma_u$  и  $\sigma_y$  называются характеристиками прочности материала.

• Разрыв образца происходит по наименьшему сечению шейки. Поэтому При определении напряжения разрушения  $\sigma_p$  (точка 5) разрушающую нагрузку  $F_k$  можно относить к площади шейки  $A_m$  или к первоначальной площади сечения образца  $A_0$ . В первом случае диаграмма 0-1-2-3-4-5 называется истинной, во втором случае — условной (0-1-2-3-4-5').

• После разрушения образца разгрузка идет по прямой линии  $5\text{-}O_1$ , параллельной участку пропорциональности (рисунок РИ1). Отрезок  $0\text{-}O_1$  - это остаточное удлинение образца  $\Delta l_{ocm}$ , равное

• 
$$\Delta l_{\text{oct}} = l_{\text{K}} - l_{\text{O}}$$
.

• Отрезок  $O_1$ - $O_2$  - "исчезающая" при разгрузке упругая составляющая удлинения образца.

Характеристика пластичности материала Относительное остаточное удлинение при разрыве.

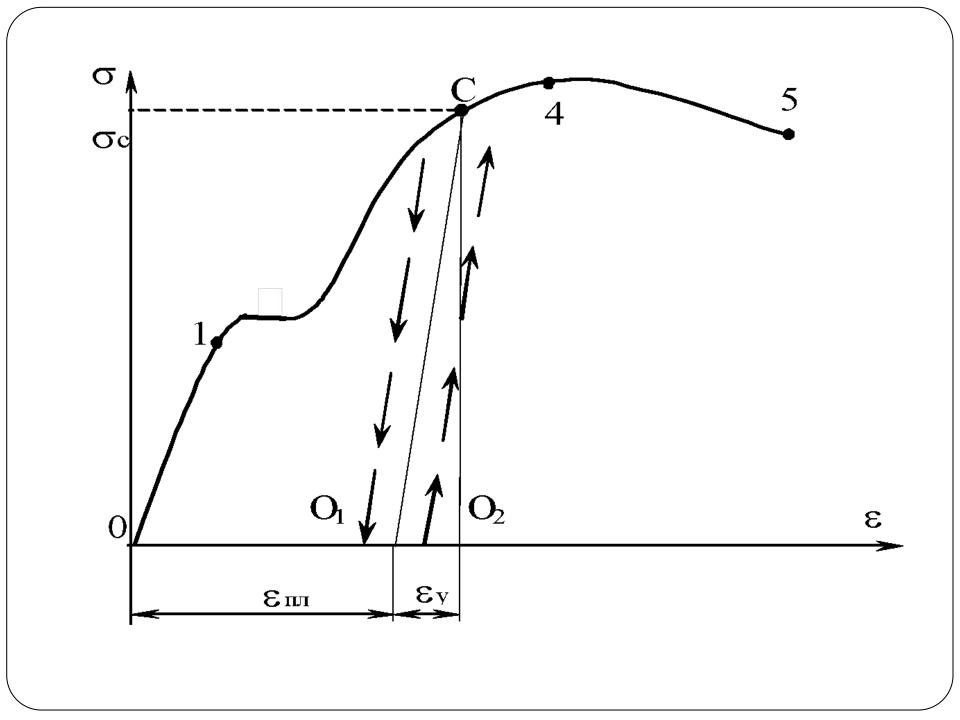
$$\delta = \frac{l_{\rm K} - l_0}{100\%} \cdot 100\%$$

- Чем больше б, тем пластичнее материал. Для конструкционных сталей  $\delta = (16-27)\%$ .
- Относительное сужение сечения шейки после разрыва

$$\Psi = \frac{A_0 - A_{\perp}}{\Lambda} \cdot 100\%$$

 $\psi = \frac{\mathsf{A}_0 - \mathsf{A}_{\coprod}}{\mathsf{A}_0} \cdot 100\%$  Величина  $\psi$  может достигать бля0сталей величины 55% и более.

• Если образец нагружать до напряжения, соответствующего пределу пропорциональности, а потом, остановив машину, начать процесс разгрузки, то деформация будет уменьшаться по тому же закону, по которому увеличивались при нагружении. При нагрузке образца выше предела пропорциональности (например, до  $\sigma_c$ ) деформации при разгрузке будут уменьшаться параллельно участку пропорциональности О-1 (Рис. РИ.3)

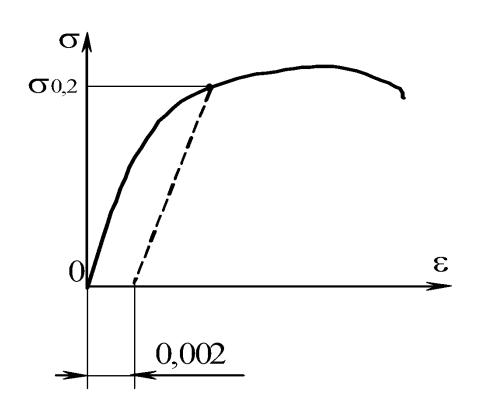


• Деформация, соответствующая любой точке диаграммы (правее точки 1) будет состоять из упругой  $\varepsilon_y$  и пластической составляющей  $\varepsilon_y$ 

$$\bullet$$
  $\varepsilon = \varepsilon_{v} + \varepsilon_{v}$ 

- При разгрузке образца упругая деформация исчезает, а остаточная деформация будет равна пластической составляющей. При повторном нагружении диаграмма деформирования будет сначала совпадать с прямой О-С, а затем с кривой С 4 5. Таким образом, при повторном нагружении образца повышается предел пропорциональности.
- Явление повышения предела пропорциональности при предварительном нагружении выше предела текучести называется наклепом (упрочнением). Наклеп используется в технике для повышения эксплуатационной надежности деталей и для уменьшения деформации в процессе эксплуатации

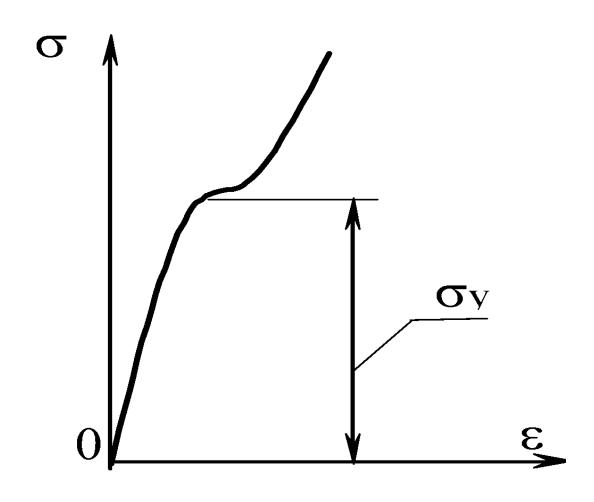
высокопрочные среднеуглеродистые стали, высокопрочные сплавы не имеют на диаграмме напряжений текучести. Для них вводится характеристика пластичности - условный предел текучести-  $\sigma_{0,2}$  - это напряжение, при котором остаточная деформация образца достигает величины 0,02 (0,2%)



### • Испытание на сжатие

• Испытание на сжатие проводятся на цилиндрических

образцах



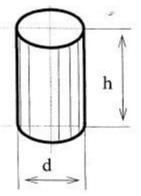
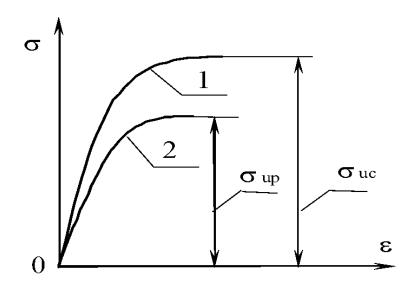
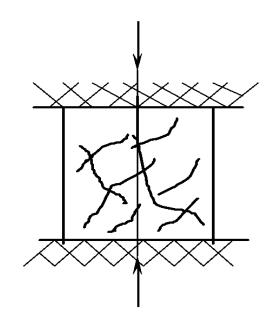


Диаграмма напряжений для малоуглеродистой стали





Диаграммы напряжений чугуна: при сжатии (1) и при растяжении (2).

Характер разрушения хрупкого образца при сжатии

## Расчёты на прочность при растяжении (сжатии)

• Условие прочности

$$\bullet \sigma \leq \gamma_{c} R$$

- где γ<sub>с</sub> коэффициент условий работы.
- Проверочный расчёт

$$\sigma = \frac{N}{A} \le R$$

• Проектировочный расчёт

$$A = \frac{N}{R}$$

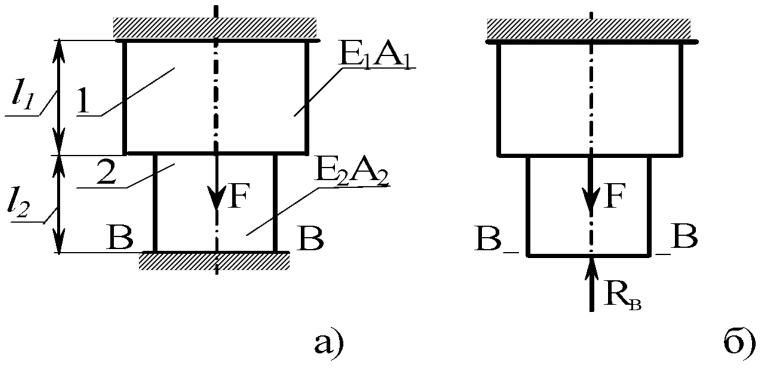
• Расчёт на определение допускаемых нагрузок

$$N \le RA$$

## Статически неопределимые стержневые системы при растяжении и сжатии

- Стержневые системы, внутренние усилия в которых не могут быть определены только из условий равновесия стержневой системы как твердого тела., называют статически неопределимыми.
- В статически неопределимых стержневых системах, в отличие от статически определимых стержневых систем, внутренние усилия возникают не только под действием внешних усилий, но и при изменении температуры всей системы, либо отдельных стержней, а так же при осадке (смещении) опор и наличии зазоров в соединяемых узлах (монтажные усилия).
- Для определения внутренних усилий в статических неопределимых стержневых системах, наряду с уравнениями равновесия стержневой системы как твердого тела, составляются дополнительные уравнения условия совместности деформаций.

## Раскрытие статической неопределимости стержневых систем методом сравнения деформаций



Для определения внутренних усилий в стержне необходимо знать хотя бы одну из двух возникающих в защемлениях опорных реакций. Для определения двух реакций можно записать только одно уравнение равновесия: равенство нулю суммы проекций всех сил на ось стержня.

- Запишем дополнительное уравнение условие совместности деформаций.
- Отбросим одно из защемлений, например, нижнее В-В, заменив его действие на стержень неизвестной силой R<sub>B</sub>. В исходной системе сечение В-В не имеет возможности смещаться. Поэтому перемещение торца В-В при совместном действии внешних сил (в нашей задаче сила F) и неизвестной силы R<sub>B</sub> должно быть равно нулю, а неизвестная сила будет равна опорной реакции.

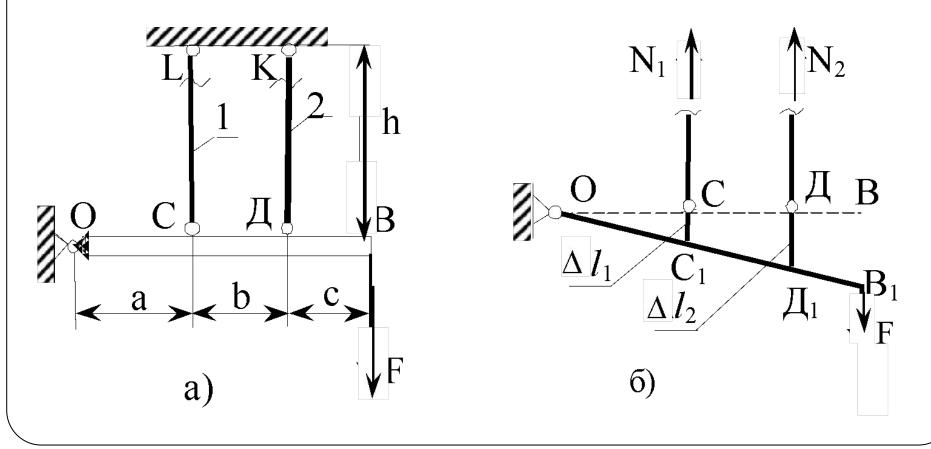
 Запишем выражение для перемещения сечения В-В и приравняем его нулю

$$-\frac{R_{B}l_{2}}{E_{2}A_{2}} - \frac{R_{B}l_{1}}{E_{1}A_{1}} + \frac{Fl_{1}}{E_{2}A_{1}} = 0$$

$$R_{B} = \frac{F}{\left(\frac{E_{1}A_{1}}{E_{2}A_{2}}\right) \cdot \left(\frac{l_{2}}{l_{1}}\right) + 1}$$

- Используя найденное значение R<sub>B</sub>, легко определить продольные силы в сечениях стержня по методу сечений, как для статически определимой задачи.
- Данный метод раскрытия статической неопределимости, называется методом сравнения деформаций, используется для решения **один раз** статически неопределимых систем.

- Пример 1
- Абсолютно жесткий брус ОВ поддерживается двумя тягами 1 и 2 . F = 10 кH; h = 2 м; жесткость первой тяги 2EA; второй EA; a = 1 м, b = 2 м, c = 3 м. Определить усилия в тягах.



- При действии внешних сил на рассматриваемую стержневую систему возникает четыре опорные реакции: две в шарнире О и по одной в шарнирах L и К. Для определения опорных реакций имеем три независимых уравнения статики, то есть система один раз статически неопределима.
- При нагружении жесткий брус OB будет поворачиваться по часовой стрелке вокруг точки O и займет положение  $OB_1$ . Стержни 1 и 2 будут растягиваться. Отсечем тяги от верхних опор
- Составим уравнение равновесия:
- $\Sigma Mo = 0$ ;  $N_1 \cdot a + N_2(a + b) F(a + b + c) = 0$ . (1)
- Из этого уравнения нельзя определить два неизвестных внутренних усилия  $N_1$  и  $N_2$ .
- Составим дополнительное уравнение, (уравнение совместимости деформаций).

- Ввиду малости деформаций можно считать, что точки С и D при нагружении будут перемещаться перпендикулярно линии ОВ, а удлинения стержней будут равны:  $\Delta l_1 = \mathrm{CC}_1$  и  $\Delta l_2 = \mathrm{DD}_1$
- Из подобия треугольников ОСС₁ и ОDD₁ следует:

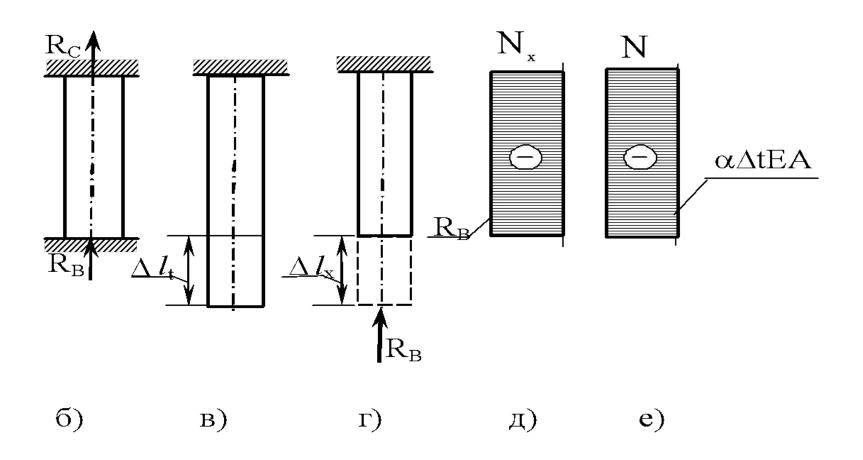
$$\frac{\Delta l_1}{a} = \frac{\Delta l_2}{a+b}$$

• Или

$$\frac{N_1 \cdot h}{2EA \cdot a} = \frac{N_2 \cdot h}{EA(a+b)}$$
 (2)

ullet Решая совместно (1) и (2) получаем усилия в стержнях  $N_1$  = 10,9 кH ,  $N_9$  = 16,35 кH.

- Пример 2
- Определить продольное усилие в стержне, при его нагреве на Δt



- Для заданной стержневой системы можно записать одно уравнение статики – равенство нулю проекций всех сил на ось стержня
- Из одного уравнения нельзя определить две опорные реакции.
- Отбросим нижнее защемление (рис. в). Стержень стал статически определимым и удлинился при нагреве на

$$\Delta l_{\mathbf{t}} = \alpha_{\mathbf{t}} \cdot l \cdot \Delta \mathbf{t}$$

- Для восстановления первоначального размера l прикладываем пока неизвестную силу Rв (рис. г)
- Изменение длины от силы  $R_{\rm B}$  с учетом эпюры  $N_{\rm x}$  (рис. д) равно

$$\Delta l_{x} = \frac{-R_{B}l}{EA}$$

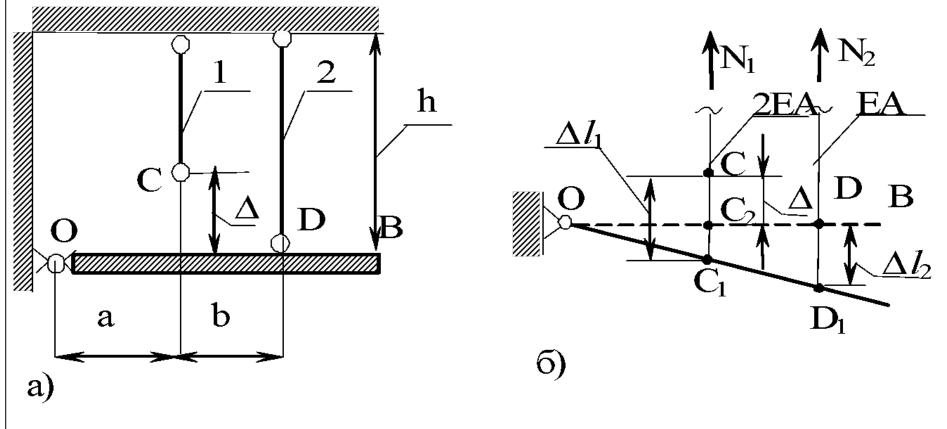
 Должно выполняться условие совместности деформаций:

• Или

$$\alpha_{t} l \Delta t + \frac{-R_{B} \cdot l}{EA} = 0$$

$$R_{B} = \alpha_{t} \cdot \Delta t EA$$

- Пример 3
- Пусть при изготовлении стержней 1 и 2 стержневой системы, (рис. а), стержень 1 был изготовлен короче на Δ м (Δ<<h). Требуется определить усилия в стержнях 1 и 2, возникающие при монтаже системы.</li>



• После монтажа система представляет собой единое целое. Рассечем стержни 1 и 2 (и рассмотрим равновесие бруса ОВ (рис. б):

• 
$$M_0 = 0$$
;  $N_1 \cdot a + N_2 (a + b) = 0$  (1)

• Из подобия треугольников  $OC_2\bar{C_1}$  и  $ODD_1$  следует:

$$\frac{\Delta l_1 - \Delta}{a} = \frac{\Delta l_2}{a + b}$$

• или

$$\left(\frac{N_1 \cdot h}{2EA} - \Delta\right) (a+b) = \frac{N_2 \cdot h}{EA} \cdot a \tag{2}$$

• Решая совместно уравнения (1) и (2), определяем продольные усилия в стержнях:  $N_1$  = 0,008 EA,  $N_2$  = -0,0027EA. Знак «-» в выражении для  $N_2$  указывает, что стержень OB после сборки повернется против часовой стрелки.