

ermittelt wurden, anwenden. Bei Einführung der dimensionslosen Parameter

$$\xi = \frac{x}{a} \quad \text{und} \quad \eta = \frac{y}{b}$$

und mit der Bezeichnung des Plattenseitenverhältnisses  $a \leq b$

$$\gamma = \frac{a}{b},$$

kann die Gleichung für die Durchbiegung der isotropen Platte (1.23) in der Form

$$\frac{\partial^4 w}{\partial \xi^4} + 2\gamma^2 \frac{\partial^4 w}{\partial \xi^2 \partial \eta^2} + \gamma^4 \frac{\partial^4 w}{\partial \eta^4} = \frac{qa^4}{D}, \quad (1.66)$$

geschrieben werden. Mit der Bezeichnung

$$\gamma_{pr} = \frac{a}{b} \sqrt{\frac{D_y}{D_x}},$$

kann die Gleichung der orthotropen Platte in der Form

$$\frac{\partial^4 w}{\partial \xi^4} + 2\gamma_{pr}^2 \frac{\partial^4 w}{\partial \xi^2 \partial \eta^2} + \gamma_{pr}^4 \frac{\partial^4 w}{\partial \eta^4} = \frac{qa^4}{D_x}. \quad (1.68)$$

geschriften werden. Mit diesem Verfahren können die Durchbiegungen der rechteckigen orthotropen Platte mit dem Seitenverhältnis  $\gamma$  wie Durchbiegungen der rechteckigen isotropen Platte mit dem Seitenverhältnis  $\gamma_{pr}$  bestimmt werden; ähnlich kann man auch die übrigen statischen Größen ableiten, die durch die Formeln (1.11), (1.12), (1.19), (1.20) und (1.21) bzw. (1.32) und (1.33) gegeben sind.

### 1.1.12 Der Einfluss der Querdehnungszahl

Die Querdehnungszahl unterscheidet sich je nach dem Werkstoff, aus dem die Platte hergestellt wird. Bei Stahlbeton wird der Wert  $\mu \approx 0,15$ , bei Stahl  $\mu = 0,25$  bis  $0,30$  vorausgesetzt.

Betrachten wir, was für einen Fehler wir begehen, wenn wir beim Stahlbeton die Querdehnungszahl gleich Null annehmen.

a sufficiently good approximation will still be obtained.

On introducing the dimensionless parameters:

$$\xi = \frac{x}{a} \quad \text{and} \quad \eta = \frac{y}{b}$$

and also putting

$$\gamma = \frac{a}{b},$$

for the ratio of the plate edge lengths, where  $a \leq b$ , we can write the equation (1.23) for the deflection of the isotropic plate in the form:

$$\frac{\partial^4 w}{\partial \xi^4} + 2\gamma^2 \frac{\partial^4 w}{\partial \xi^2 \partial \eta^2} + \gamma^4 \frac{\partial^4 w}{\partial \eta^4} = \frac{qa^4}{D}. \quad (1.67)$$

Now putting:

$$\gamma_{pr} = \frac{a}{b} \sqrt{\frac{D_y}{D_x}},$$

we can write the equation for the orthotropic plate in the form:

$$\frac{\partial^4 w}{\partial \xi^4} + 2\gamma_{pr}^2 \frac{\partial^4 w}{\partial \xi^2 \partial \eta^2} + \gamma_{pr}^4 \frac{\partial^4 w}{\partial \eta^4} = \frac{qa^4}{D_x}. \quad (1.68)$$

With this method the deflections of the rectangular orthotropic plate with the edge length ratio  $\gamma$  can be determined as deflections of the rectangular isotropic plate with the edge length ratio  $\gamma_{pr}$ . The other statical quantities, as expressed by the formulas (1.11), (1.12), (1.19), (1.20) and (1.21) or (1.32) and (1.33), can be derived in similar fashion.

Die Durchbiegung  $w$  ist umgekehrt proportional zur Steifigkeit  $D$ ; man bekommt daher bei  $\mu = 0$  eine um etwa 2% größere Durchbiegung als bei  $\mu = 0,15$ . Diesen Fehler kann man vernachlässigen. Wenn wir jedoch die Biegeungs- und Torsionsmomente vertauschen, sind die Ergebnisse ganz andere. Zum Beispiel bewirkt der Ersatz von  $\mu = 0,15$  durch  $\mu = 0$  in der Mitte einer Quadratplatte, wo  $(\partial^2 w / \partial x^2) = (\partial^2 w / \partial y^2)$  ist, einen Fehler von 15%, der auf der unsicheren Seite liegt. Die Ursache liegt darin, daß die Querdehnungszahl einen Einfluß auf die Spannungsverteilung in dem statisch unbestimmten System hat. Mit wachsendem Querdehnungszahl wird sowsagen die Platte steifer, die Durchbiegungen nehmen ab und die Momente wachsen. In den übrigen Punkten (außerhalb der Mitte) wird der Fehler noch wesentlich größer; da aber die absoluten Werte der Momente kleiner werden, ist dies nicht so gefährlich. Bei den Torsionsmomenten entsteht für  $\mu = 0$  in allen Punkten ein Fehler von 15% gegenüber  $\mu = 0,15$ . Die Querkräfte sind von  $\mu$  unabhängig.

If the magnitude of an internal force is known for two values ( $\mu_1$  and  $\mu_2$ ) of Poisson's ratio, then its magnitude can also be approximately determined for another value of Poisson's ratio. Suppose that we know the moments  $(M_x)_1$  and  $(M_x)_2$  which correspond to  $\mu_1$  and  $\mu_2$ . We wish to determine the moment  $(M_x)_3$  corresponding to  $\mu_3$ . We have three equations:

$$(M_x)_3 = -D \left( \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \mu_3 \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right), \quad (1.69)$$

$$(M_x)_1 = -D \left( \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \mu_1 \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right), \quad (1.70)$$

$$(M_x)_2 = -D \left( \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \mu_2 \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right). \quad (1.71)$$

The value of Poisson's ratio varies according to the material of which the plate consists. For reinforced concrete a value  $\mu \approx 0,15$ , and for steel a value  $\mu = 0,25$  to  $0,30$ , will be presupposed.

Let us consider what error is committed by assuming Poisson's ratio for reinforced concrete to be zero.

The deflection  $w$  is inversely proportional to the stiffness  $D$ ; hence for  $\mu = 0$  we obtain an approximate 2% greater deflection than for  $\mu = 0,15$ . An error of this magnitude is negligible. However, if we consider the bending and torsional moments, we find that much larger discrepancies will result from neglecting Poisson's ratio. For instance, on adopting Poisson's ratio affects the stress distribution in the statically indeterminate system. With increasing value of Poisson's ratio the plate becomes stiffer, as it were, the deflections decrease, and the moments increase. At the other points of the plate, i.e., away from the centre, the error is even substantially greater, but since the absolute values of the moments are lower at those points, it is not so dangerous. In the case of the torsional moments the error due to adopting  $\mu = 0$  instead of  $\mu = 0,15$  is 15% at all points. The shear forces are independent of Poisson's ratio.

If the magnitude of an internal force is known for two values ( $\mu_1$  and  $\mu_2$ ) of Poisson's ratio, then its magnitude can also be approximately determined for another value of Poisson's ratio. Suppose that we know the moments  $(M_x)_1$  and  $(M_x)_2$  which correspond to  $\mu_1$  and  $\mu_2$ . We wish to determine the moment  $(M_x)_3$  corresponding to  $\mu_3$ . We have three equations:

$$(M_x)_3 = -D \left( \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \mu_3 \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right), \quad (1.69)$$

$$(M_x)_1 = -D \left( \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \mu_1 \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right), \quad (1.70)$$

$$(M_x)_2 = -D \left( \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \mu_2 \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right). \quad (1.71)$$

By combining these equations we obtain:

$$(M_x)_3 = \frac{(\mu_2 - \mu_3)(M_x)_1 - (\mu_1 - \mu_3)(M_x)_2}{\mu_2 - \mu_1}. \quad (1.72)$$

Analog bekommen wir

$$(M_y)_3 = \frac{(\mu_2 - \mu_3)(M_y)_1 - (\mu_1 - \mu_3)(M_y)_2}{\mu_2 - \mu_1}, \quad (1.73)$$

$$(R_x)_3 = \frac{(\mu_2 - \mu_3)(R_x)_1 - (\mu_1 - \mu_3)(R_x)_2}{\mu_2 - \mu_1}, \quad (1.74)$$

$$(R_y)_3 = \frac{(\mu_2 - \mu_3)(R_y)_1 - (\mu_1 - \mu_3)(R_y)_2}{\mu_2 - \mu_1}. \quad (1.75)$$

Falls wir die Durchbiegung  $w_1$  einer Platte mit der Querdehnungszahl  $\mu_1$  kennen, dann ist die Durchbiegung  $w_2$  einer Platte mit der Querdehnungszahl  $\mu_2$

$$w_2 = \frac{1 - \mu_2^2}{1 - \mu_1^2} w_1; \quad (1.76)$$

similarly:

$$(M_{xy})_2 = \frac{1 - \mu_2}{1 - \mu_1} (M_{xy})_1 \quad (1.77)$$

$$(R_0)_2 = \frac{1 - \mu_2}{1 - \mu_1} (R_0)_1. \quad (1.78)$$

Die Querkkräfte sind von  $\mu$  unabhängig, so daß

$$(T_x)_2 = (T_x)_1, \quad (T_y)_2 = (T_y)_1. \quad (1.79)$$

Falls wir in einem bestimmten Punkte die Biegemomente in beiden Richtungen für  $\mu = 0$  kennen (wenn wir sie für die Werte der zweiten Ableitungen der Durchbiegungsfäche erhalten), dann ist es einfacher, die Momente für  $\mu_1$  (ohne die Einschränkung durch die Randbedingungen) aus den Gleichungen

$$(M_x)_1 = (M_x)_0 + \mu_1 (M_x)_0 \quad (1.80)$$

und

$$(M_y)_1 = \mu_1 (M_y)_0 + (M_y)_0.$$

Conversely, if the values for  $\mu_1$  are known and we wish to determine the corresponding values for  $\mu_0$ , we have the following relationships:

$$(M_x)_0 = \frac{(M_x)_1 - \mu_1 (M_x)_1}{1 - \mu_1^2} \quad (1.81)$$

$$(M_y)_0 = \frac{(M_y)_1 - \mu_1 (M_y)_1}{1 - \mu_1^2} \quad (1.82)$$

Similarly we obtain:

$$(M_y)_3 = \frac{(\mu_2 - \mu_3)(M_y)_1 - (\mu_1 - \mu_3)(M_y)_2}{\mu_2 - \mu_1}, \quad (1.73)$$

$$(R_x)_3 = \frac{(\mu_2 - \mu_3)(R_x)_1 - (\mu_1 - \mu_3)(R_x)_2}{\mu_2 - \mu_1}, \quad (1.74)$$

$$(R_y)_3 = \frac{(\mu_2 - \mu_3)(R_y)_1 - (\mu_1 - \mu_3)(R_y)_2}{\mu_2 - \mu_1}. \quad (1.75)$$

Falls wir die Durchbiegung  $w_1$  einer Platte mit der Querdehnungszahl  $\mu_1$  kennen, dann ist die Durchbiegung  $w_2$  einer Platte mit der Querdehnungszahl  $\mu_2$ :

$$w_2 = \frac{1 - \mu_2^2}{1 - \mu_1^2} w_1; \quad (1.76)$$

similarly:

$$(M_{xy})_2 = \frac{1 - \mu_2}{1 - \mu_1} (M_{xy})_1 \quad (1.77)$$

$$(R_0)_2 = \frac{1 - \mu_2}{1 - \mu_1} (R_0)_1. \quad (1.78)$$

The shear forces are independent of  $\mu$ , so that:

$$(T_x)_2 = (T_x)_1, \quad (T_y)_2 = (T_y)_1. \quad (1.79)$$

If, at a certain point, the bending moments in both directions are known for  $\mu = 0$  (assuming them to be the values of the second derivatives of the deflected surface), then it is simpler to determine the moments for  $\mu_1$  (without restriction by the boundary conditions) from the equations:

$$(M_x)_1 = (M_x)_0 + \mu_1 (M_x)_0 \quad (1.80)$$

and

$$(M_y)_1 = \mu_1 (M_y)_0 + (M_y)_0.$$

Conversely, if the values for  $\mu_1$  are known and we wish to determine the corresponding values for  $\mu_0$ , we have the following relationships:

$$(M_x)_0 = \frac{(M_x)_1 - \mu_1 (M_x)_1}{1 - \mu_1^2} \quad (1.81)$$

$$(M_y)_0 = \frac{(M_y)_1 - \mu_1 (M_y)_1}{1 - \mu_1^2} \quad (1.82)$$

Schließlich erfolgt die Bestimmung der Werte  $(M_x)_2$  und  $(M_y)_2$  für  $\mu_2$  im gegebenen Punkte mit Hilfe von  $(M_x)_1$  und  $(M_y)_1$  für  $\mu_1$  in diesem Punkte nach den Gleichungen:

$$(M_x)_2 = \frac{1}{1 - \mu_1^2} [(1 - \mu_1 \mu_2) (M_x)_1 + (\mu_2 - \mu_1) (M_y)_1], \quad (1.83)$$

und

$$(M_y)_2 = \frac{1}{1 - \mu_1^2} [(1 - \mu_2 - \mu_1) (M_x)_1 + (1 - \mu_1 \mu_2) (M_y)_1]. \quad (1.84)$$

Ahnlich gilt für die Stützkräfte längs der frei gelagerten Ränder

$$(R_x)_1 = (R_x)_0 - \mu_1 [(R_x)_0 - (T_x)_0], \quad (1.85)$$

$$(R_y)_1 = (R_y)_0 - \mu_1 [(R_y)_0 - (T_y)_0]$$

und umgekehrt / and conversely:

$$(R_x)_0 = \frac{(R_x)_1 - \mu_1 (T_x)_0}{1 - \mu_1}, \quad (1.86)$$

$$(R_y)_0 = \frac{(R_y)_1 - \mu_1 (T_y)_0}{1 - \mu_1}, \quad (1.87)$$

denn / since  $(T_x)_0 = (T_x)_1 = (T_y)_0 = (T_y)_1 = (T_p)_0$ ;

$$\text{und schließlich / and finally:} \quad (1.78)$$

$$(R_x)_2 = \frac{1}{1 - \mu_1} [(1 - \mu_2) (R_x)_1 + (\mu_2 - \mu_1) (T_x)_0], \quad (1.85)$$

$$(R_y)_2 = \frac{1}{1 - \mu_1} [(1 - \mu_2) (R_y)_1 + (\mu_2 - \mu_1) (T_y)_0]. \quad (1.86)$$

Die Stützkräfte an den stark eingespannten Rändern sind den Querkräften gleich, d. h.  $R_{x0} = T_{x0}$  und  $R_{y0} = T_{y0}$ ,

$$\text{und} \quad (1.87)$$

$$\text{und da die Querkräfte von } \mu \text{ unabhängig sind,} \quad (1.88)$$

sind in diesem Falle auch die Stützkräfte von  $\mu$  unabhängig.

In den weiter angegebenen Tabellen sind die Beiwerte für die Berechnung der Durchbiegung, der Biegeungs- und Torsionsmomente, der Querkräfte und der Stützkräfte der am Rande gelagerten Platten für verschiedene  $\mu$  mit Hilfe der Methode der einfachen Reihenentwicklung und der Maschennetzmethode ermittelt worden unter der Voraussetzung, daß die Plattencken gegen Abheben gesichert sind.

Finally the determination of the values  $(M_x)_2$  and  $(M_y)_2$  for  $\mu_2$  at the given point with the aid of  $(M_x)_1$  and  $(M_y)_1$  for  $\mu_1$  in this point is possible by means of the equations:

$$(M_x)_2 = \frac{1}{1 - \mu_1^2} [(1 - \mu_1 \mu_2) (M_x)_1 + (\mu_2 - \mu_1) (M_y)_1], \quad (1.83)$$

and

$$(M_y)_2 = \frac{1}{1 - \mu_1^2} [(1 - \mu_2 - \mu_1) (M_x)_1 + (1 - \mu_1 \mu_2) (M_y)_1]. \quad (1.84)$$

Ahnlich gilt für die Stützkräfte längs der frei gelagerten Ränder

$$(R_x)_1 = (R_x)_0 - \mu_1 [(R_x)_0 - (T_x)_0], \quad (1.85)$$

$$(R_y)_1 = (R_y)_0 - \mu_1 [(R_y)_0 - (T_y)_0]$$

und umgekehrt / and conversely:

$$(R_x)_0 = \frac{(R_x)_1 - \mu_1 (T_x)_0}{1 - \mu_1}, \quad (1.86)$$

$$(R_y)_0 = \frac{(R_y)_1 - \mu_1 (T_y)_0}{1 - \mu_1}, \quad (1.87)$$

denn / since  $(T_x)_0 = (T_x)_1 = (T_y)_0 = (T_y)_1 = (T_p)_0$ ;

$$\text{und schließlich / and finally:} \quad (1.78)$$

$$(R_x)_2 = \frac{1}{1 - \mu_1} [(1 - \mu_2) (R_x)_1 + (\mu_2 - \mu_1) (T_x)_0], \quad (1.85)$$

$$(R_y)_2 = \frac{1}{1 - \mu_1} [(1 - \mu_2) (R_y)_1 + (\mu_2 - \mu_1) (T_y)_0]. \quad (1.86)$$

The bearing reactions at the rigidly restrained edges are equal to the shear forces, i.e.:  $R_{x0} = T_{x0}$  and  $R_{y0} = T_{y0}$ ,

$$\text{and} \quad (1.87)$$

$$\text{and since the shear forces are independent of } \mu, \quad (1.88)$$

the reactions are in this case also independent of  $\mu$ .

In the following tables the coefficients for calculating the deflection, the bending and torsional moments, the shear forces and the bearing reactions for edge-supported plates with different values of Poisson's ratio  $\mu$  have been determined with the method based on expansion into single series and the network method, on the assumption that the corners of the plate are prevented from lifting.