

Man könnte einen Deich auch ansehen, als wäre er weder zu zerbrechen, noch umzuwerfen, sondern ließe sich in einem Stücke fortschieben, daß er also nur bloß vermöge der Reibung, die seine Grundfläche auf dem Boden, worauf er liegt, ausübt, widerstehe. Aber indem wir §. 6. die Mittel angegeben haben; den Damm recht vorsichtig und dauerhaft zu gründen und die Materialien fest zu verbinden, so ist es zwecklos, ihn in dieser Hinsicht zu betrachten. Wenn indess einige Leser diese Rechnung machen wollen, so werden sie leicht damit fertig werden, wenn sie nur folgende zwey Bedingungen betrachten. 1. die horizontale Kraft, welche den Deich wegzuschieben trachtet, muß dem Widerstande der Reibung gleich seyn, der immer, wie bekannt, ein gewisser Theil des ganzen Drucks ist, welchen der Boden leidet; auf den der Deich weggeschoben werden soll. 2. Das Moment der horizontalen Kraft in Rücksicht des äußern Winkels an der Basis, um welchen nach der ersten Hypothese die Umdrehung erfolgt, wird dem Momente aller verticalen Kräfte in Rücksicht eben dieses Winkels gleich seyn. Es ist hinlänglich diese Methode nur anzuzeigen.

### *I. Beschaffenheit des Deichs nach der ersten Hypothese.*

#### §. 10.

Man nehme an, daß  $F H N S E$  (Fig. 4.) das Profil des Deiches sey, der hier als ein Ganzes betrachtet wird, dessen Theile alle mit einander verbunden und zusammenhängend sind;  $H K$  sey der Stand des Wassers, das ihn um den Punct  $E$  zu drehen trachtet. Die Linien  $F H N$ , und  $S N$ , seyn gegeben, übrigens aber mögen sie gerade oder krumm seyn. Es soll die Dicke  $F E$  gefunden werden, die der Damm an seinem Fusse haben muß, damit er nicht umgeworfen werde.

Es ist klar, wenn die Erde mit der Bedeckung an der Wasserseite nicht genau verbunden ist, daß das Wasser in diesen



ment dieser Kraft in Rücksicht des Puncts E ist  $= p y d y$ .  $LE = p y d y (a - y) = p a y d y - p y^2 d y$  wovon das Integral  $= \frac{p a y^2}{2} - \frac{p y^3}{3}$ . Setzt man nun  $y = a$ , so bekommt man  $\frac{p a^3}{6}$  für das Moment der ganzen horizontalen Gewalt des Wassers in Rücksicht des Puncts E, und folglich wird dieses Moment immer gleich seyn, dem Momente des horizontalen Drucks des Wassers gegen die Vertical-Linie F K. Die zweyte Kraft R Y oder oder Q M ist  $= p y d s$ .  $\frac{MQ}{RM} = p y d s \cdot \frac{d x}{d s} = p y d x$ .

Diese Kraft, und die Schwere des Deichs wirken dahin, ihn zu erhalten; und das Moment dieser Kraft in Rücksicht auf E ist  $= p y d x$ .  $XE = p y d x (z - f + x)$ . Und folglich wird das Moment des verticalen Drucks des Wassers in Rücksicht des Puncts E seyn  $\int (z - f + x) p y d x$ . Wenn nun diese Integration geschehen ist, nach dem man zuvor das  $x$  durch  $y$ , vermittelst der Gleichung der krummen Linie F H, ausgedrückt hat; so setzt man  $y = a$ , um das Moment des verticalen Drucks vom Wasser in der Höhe H T zu erhalten.

Nun ist klar, daß dem horizontalen Drucke des Wassers, der den Deich umzuwerfen strebt, das Gleichgewicht gehalten werden muß; 1. durch die Summe der Momente des verticalen Drucks, und 2. durch die Schwere des Deichs; oder durch das einfache Moment dieser beyden Kräfte. Durch dieses einfache Moment wird die Festigkeit des Deichs über seinen Fuß F E erhalten. Da man nun aber dem Deiche eine grössere Festigkeit geben muß, als zu dem bloßen Gleichgewichte erforderlich ist, so darf man das Moment des horizontalen Drucks nur durch eine Zahl  $m$  multipliciren, und dieses Product dem Momente des verticalen Drucks und dem Gewichte des Deiches gleich setzen; so erhält man folgende Gleichung:

$$(A) \frac{m p a^3}{6} = \int (z - f + v) p y d x + \pi Z,$$

welche alle mögliche Fälle, den Deichen die gehörige Festigkeit zu geben, in sich begreift; glaubt man z. B. dafs es hinreichend sey, dem Deiche nur so viel Stärke zu geben, dem horizontalen Drucke des Wassers das Gleichgewicht zu erhalten, so hat man  $m = 1$ ; will man zur Sicherheit dem Deiche das zweyfache Moment geben, so ist  $m = 2$  u. s. w. Dafs  $Z$  eine gegebene Function des unbekanntnen  $z$  ist, versteht sich wohl von selbst.

§. 11.

Die ganz allgemeine Gleichung (A) ist, nach der Natur der krummen Linien, welche die Oberfläche bilden, unendlich vielen Auflösungen fähig. Sie leitet natürlich auf folgende allgemeine Bemerkung: da das Moment des horizontalen Drucks des Wassers immer dasselbe ist, die krumme Linie  $H F$  der dem Wasser zugekehrten Seite mag seyn wie sie wolle, der verticale Druck sich aber vermehrt, nach dem Masse als  $H F$  mit  $F E$  einen kleinern Winkel macht, so ist es klar, dafs, alles übrige gleich angenommen, es vortheilhaft ist, der Oberfläche an der Wasserseite so viel Böschung zu geben, als nur möglich ist. Diese Bemerkung leitet auf die Idee, für  $H F$  eine krumme Linie zu finden, wodurch die Figur  $F H N S E$  ein Minimum wird, indem die Summe der Momente dieser Figur, und der verticale Druck ein Maximum ist. Diese Aufgabe ist ungefähr von der nähmlichen Art, als die von den Isoperimetern, welche die Herrn Bernoulli und mehrere Mathematiker so lange beschäftigt haben. Sie läfst sich leicht auf eine Methode zurückführen, welche wir unten §. 38. erklären werden. Wir theilen sie hier deswegen nicht mit, weil sie für die Practik von keinem Nutzen ist, und schränken uns hier blofs darauf ein, die Böschung mit geraden Linien zu betrachten.

## §. 12.

NF und SE (Fig. 5.) sind zwey gerade, und unter den Winkeln NFT und SEQ gegen dem Horizont geneigte Ebenen. Ferner sey NS eine gerade und horizontale Linie. Uebrigens bleibe die Bezeichnung, wie sie §. 10. angenommen worden, und  $NZ = SQ$ , oder die Höhe des Deichs sey  $= b$ ;  $EQ = g$ ;  $FZ = r$ ; so hat man  $x = \frac{fy}{a}$ , weil die beyden Triangel HPM, FTH ähnlich sind.

$$\int (z - f + x) p y dx = \int \frac{f}{a} (z - f + \frac{fy}{a}) p y dy = \frac{p f z y y}{2a} - \frac{p f f y y}{2a} + \frac{p f f y^3}{3 a^2} = (\text{wenn man } y = a \text{ setzt}) \frac{p f z a}{2} - \frac{p f f a}{6};$$

$$Z = (z - r - g) b. (g + \frac{z - r - g}{2}) + \frac{br}{2} \cdot (z - \frac{2}{3}r) + \frac{bg}{2} \cdot \frac{2g}{3} = \frac{bzz}{2} - \frac{brz}{2} + \frac{brr}{6} - \frac{bgg}{6}.$$

Folglich wird die ganz allgemeine Gleichung (A) in diesem Falle vom zweiten Grade werden

$$(B) \frac{m p a^3}{6} = \frac{p f z a}{2} - \frac{p f f a}{6} + \frac{\pi b z z}{2} - \frac{\pi b r z}{2} + \frac{\pi b r r}{6} - \frac{\pi b g g}{6}.$$

Diese Formel ist ganz allgemein, um die Basis  $z$  eines Deichs zu bestimmen, dessen Böschung nach einer geraden Linie gemacht ist.

Wenn der Winkel SEQ ein rechter, und also die Oberfläche der innern Seite vertical ist, so ist  $g = 0$ , und die Formel

$$(C) \frac{m p a^3}{6} = \frac{p f z a}{2} - \frac{p f f a}{6} + \frac{\pi b z z}{2} - \frac{\pi b r z}{2} + \frac{\pi b r r}{6}.$$

und wenn beyde Seiten vertical sind, so hat man  $r = 0$ ,  $g = 0$ ; und die Formel wird

$$(D) \frac{m p a^3}{6} = \frac{\pi b z z}{2}.$$

## §. 13.

Ob wir zwar den Vortheil einer guten guten Böschung schon hinlänglich gezeigt haben, so wird es doch dienlich seyn, die Sache noch durch ein Beyspiel besser ins Licht zu setzen.

Man nehme an, daß die größte Höhe 18 Fufs sey, welche wir auch für die Höhe des Deichs nehmen, wo also der Punct N auf H fällt. Ferner nehme man an, daß der Abhang jeder von den beyden Oberflächen, wie gewöhnlich  $\frac{1}{6}$  der Höhe sey. Endlich, daß die specifische Schwere des Wassers, und des Mauerwerks sich zu einander verhalten wie 7 und 12, und daß die Festigkeit des Deiches das Doppelte des Gleichgewichtes erfordere. Nach allem diesem wird man haben  $a = b = 18$ ;  $r = f = g = 3$  Fufs;  $p = 7$ ;  $\pi = 12$ ;  $m = 2$  und nach der Gleichung (B) bekömmt man hier  $zz = \frac{45}{36} z = \frac{4599}{36}$  Fufs.

Woraus  $z$  ungefähr  $= 12$  Fufs gefunden wird. Setzt man nun  $z = 12$  Fufs, so wird der Flächeninhalt des Profils  $= 162$  Quadrat-Fufs seyn.

Nimmt man die beyden Seiten vertical an, so wird man finden, daß die Basis des Profils, bey einer gleichen Stärke, ungefähr 11 Fufs 2 Zoll seyn muß, welches alsdann 201 Quadrat-Fufs für den Flächeninhalt des Profils gibt. Beyde verhalten sich also zu einander ungefähr wie 4:5, und folglich wird im ersten Falle ungefähr  $\frac{1}{5}$  an Materialien erspart.

## §. 14.

Nach dem was wir bisher gezeigt haben, bleibt weiter kein Zweifel übrig, daß es vortheilhaft ist, den Deichen eine große Böschung zu geben. Nun kömmt es darauf an, in wie fern die Practik in dieser Rücksicht mit der Theorie übereinkömmt.

Wenn die Oberfläche von Mauerwerk ist (denn von solchen Deichen ist hier die Rede) so gibt man der Böschung gewöhn-

lich  $\frac{1}{6}$  ihrer Höhe. Die Mauern an den Brückenflügeln (aîle) sind ein Beweis, daß man sie viel schräger machen dürfe, indem ihre Oberfläche gemeiniglich anderthalb mahl die Höhe dieser Mauer ist. Der zu scharfen Spitze, welche der Winkel bey einer zu großen Böschung erhält, hilft man dadurch ab, daß man ihn abstumpft, wie Fig. 6. anzeigt, oder noch besser, wenn man sie einfügt, wie sie die 7<sup>te</sup> Figur darstellt. Freylich entsteht hierdurch ein großer Abfall von den Steinen; diesen zu vermeiden, und doch auch zu gleicher Zeit die nähmliche Festigkeit zu erhalten, die eine große Böschung gibt, macht man die Bekleidung oft von gehauenen Steinen, die durch eiserne Klammer zusammen verbunden sind. Es ist auch gegen diese in ökonomischer Rücksicht so vortheilhafte Bauart nichts einzuwenden, wenn nur die Steine nicht locker, oder wohl gar schieferartig sind, weil alsdann das Wasser viel leichter eindringt, als wenn sie horizontal gesetzt werden.

## II. Figur und Stärke des Deichs nach der zweyten Hypothese.

### §. 15.

Es wird hier, eben wie bey der ersten Hypothese angenommen, daß der Deich am Fusse feststehe, und nicht weg gleiten könne; sonst aber besteht er hier aus lauter horizontalen Schichten, die sich trennen können. Nun kömmt es darauf an, der Wasserseite eine solche Krümmung zu geben, daß die verschiedenen Schichten den verschiedenen Kräften, welche sie wegzu drängen streben, mit gleicher Stärke widerstehen. Um alles, was nicht eigentlich zur Sache gehört, weg zu lassen, nehmen wir an, daß die Landseite lothrecht, und die Höhe des Wassers mit der des Deiches einerley sey.

Es sey also HET (Fig. 8.) das Profil des Deichs; HK das Niveau des Wassers; HF die gesuchte krumme Linie, welche die Oberfläche der Wasserseite bildet; HT die senkrechte innere