

Zeitschrift: Schweizerische Zeitschrift für Vermessungswesen und Kulturtechnik =
Revue technique suisse des mensurations et améliorations foncières

Herausgeber: Schweizerischer Geometerverein = Association suisse des géomètres

Band: 44 (1946)

Heft: 3

Artikel: Über ein besonderes Nivellementsgewicht

Autor: Leemann, W.

DOI: <https://doi.org/10.5169/seals-203898>

Nutzungsbedingungen

Die ETH-Bibliothek ist die Anbieterin der digitalisierten Zeitschriften auf E-Periodica. Sie besitzt keine Urheberrechte an den Zeitschriften und ist nicht verantwortlich für deren Inhalte. Die Rechte liegen in der Regel bei den Herausgebern beziehungsweise den externen Rechteinhabern. Das Veröffentlichen von Bildern in Print- und Online-Publikationen sowie auf Social Media-Kanälen oder Webseiten ist nur mit vorheriger Genehmigung der Rechteinhaber erlaubt. [Mehr erfahren](#)

Conditions d'utilisation

L'ETH Library est le fournisseur des revues numérisées. Elle ne détient aucun droit d'auteur sur les revues et n'est pas responsable de leur contenu. En règle générale, les droits sont détenus par les éditeurs ou les détenteurs de droits externes. La reproduction d'images dans des publications imprimées ou en ligne ainsi que sur des canaux de médias sociaux ou des sites web n'est autorisée qu'avec l'accord préalable des détenteurs des droits. [En savoir plus](#)

Terms of use

The ETH Library is the provider of the digitised journals. It does not own any copyrights to the journals and is not responsible for their content. The rights usually lie with the publishers or the external rights holders. Publishing images in print and online publications, as well as on social media channels or websites, is only permitted with the prior consent of the rights holders. [Find out more](#)

Download PDF: 13.07.2025

ETH-Bibliothek Zürich, E-Periodica, <https://www.e-periodica.ch>

verhältnisse voraus. Das Primat der Güterzusammenlegung vor allen zukünftigen Meliorationen dürfte daher eindeutig gerechtfertigt sein.

Die vorstehenden Erwägungen machen keineswegs Anspruch auf erschöpfende Behandlung des Stoffes. Wie eingangs erwähnt, stellen sie nur Skizzen dazu dar.

Über ein besonderes Nivellementsgewicht

Von W. Leemann, alt Kantonsgeometer

Sofern es sich nicht um ein sehr ausgedehntes Nivellement (Landesnivellement) handelt und von systematischen Fehlereinflüssen abgesehen werden kann, wird bekanntlich der *mittlere Nivellementsfehler* mit guter Näherung aus einer nicht allzu kleinen Zahl von Schleifenwidersprüchen erhalten, nach der Formel:

$$m = \sqrt{\frac{[pw^2]}{n}}$$

Hierin bedeuten: p das Gewicht der Schleife
 w den Schleifenwiderspruch
 n die Anzahl der Schleifen

Das Gewicht einer Schleife von der Länge L wird in der Regel gesetzt:

$$p = \frac{1}{L}$$

Um zu prüfen, ob in einem bestimmten Falle dieses Gewicht zutreffend ist, kann man folgenden Weg einschlagen:

Man ordnet zunächst die n -Ausdrücke $p \cdot w^2$ nach wachsenden L und teilt die so erhaltene Reihe in mehrere Gruppen ein. Sodann berechnet man aus jeder Gruppe einzeln den mittleren Fehler m nach obiger Formel.

Da vorausgesetzt wird, daß kein systematischer Fehler vorhanden ist, müssen, sofern das Gewicht zutrifft, die verschiedenen Werte für den mittleren Fehler im Sinne der Fehlertheorie annähernd gleich groß sein. Ergeben sich stark voneinander abweichende Werte, so liegt die Vermutung nahe, das Gewicht sei fehlerhaft.

In letzterem Falle ist für die Netzausgleichung ein besseres Gewicht zu ermitteln.

Als *Beispiel* zu einer solchen Gewichtsprüfung soll das in den Jahren 1915–1917 durchgeführte *Präzisionsnivellement der Stadt Zürich* herangezogen werden¹. Dieses Nivellement wurde mittels des Zeißinstrumentariums, d. h. mit dem Nivellierinstrument Typ III und zwei Invarmiren,

¹ Herr Prof. S. Bertschmann, Vorsteher des städt. Vermessungsamtes, hat mir das Beobachtungsmaterial in verdankenswerter Weise zur Verfügung gestellt.

durchgeführt. Die letzteren hatte das Eidg. Amt für Maß und Gewicht während der Ausführungszeit mehrmals auf den „Lattenmeter“ untersucht, und der Befund wurde jeweils in aller Strenge in Rechnung gestellt.

Das Netz erstreckt sich auf das ganze Gebiet der Stadt, so daß neben ebenen Linien auch solche starker Steigung zu nivellieren waren. Demgemäß schwankten die Zielweiten, welche normalerweise 20 m betragen, stark. Im Gebiete des Zürichberges sanken sie bis auf 6 m herab, wogegen in ebenen Gebieten und bei günstigen Luftverhältnissen bis auf 35 m gegangen wurde. Die Keilmarken im Fernrohr wurden nacheinander auf die beiden Mirenteilungen (große und kleine Zahlen) eingestellt, die Trommelablesungen am Glasmikrometer auf einen halben Parswert (0,05 mm) auf- oder abgerundet. Im übrigen wurden die Operationen in üblicher Weise durchgeführt (Wiederholung von Vor- und Rückblick, Hin- und Rücknivellement). Besonders steile Strecken wiederholte man drei- bis viermal und gab ihnen entsprechend größeres Gewicht.

Das ganze Netz wurde einheitlich durch Vermessungsassistent *E. Fischli* beobachtet.

Das Netz besteht aus 24 Schleifen, deren Widersprüche nach der Methode der kl. Quadrate ausgeglichen wurden. Das Nivellementsgewicht setzte man, wie üblich, umgekehrt proportional den Streckenlängen zwischen den Knotenpunkten.

Dieses Beispiel ergibt nun für die nach wachsenden Schleifenlängen L geordneten Größen $\frac{w^2}{L}$ folgende Tabelle (mit Rücksicht auf die verhältnismäßig kleine Zahl der Schleifen, wurden nur zwei Gruppen gebildet):

Gruppe 1				Gruppe 2			
Nr. der Schleife	Länge L der Schleife	w mm	$\frac{w^2}{L}$	Nr. der Schleife	Länge L der Schleife	w mm	$\frac{w^2}{L}$
	km				km		
5	2,8	+1,1	0,43	16	5,7	+0,1	0,00
7	2,9	—0,1	0,00	24	5,7	+0,3	0,02
8	3,1	—0,6	0,12	4	5,8	+0,4	0,02
18	3,4	—0,7	0,14	19	5,8	—0,7	0,09
22	3,5	—1,5	0,64	10	6,0	—0,3	0,02
15	3,6	+0,2	0,01	13	6,0	—1,3	0,28
21	4,0	+0,4	0,04	6	6,1	—1,6	0,42
17	4,9	+2,1	0,90	9	6,2	—0,7	0,08
14	5,1	+1,0	0,20	3	6,4	+0,2	0,01
23	5,1	+0,9	0,16	1	7,2	+1,1	0,17
20	5,4	—0,9	0,15	12	7,4	+1,0	0,14
11	5,6	—0,4	0,03	2	8,1	—0,7	0,06
			2,82				1,31

$$m_1 = \sqrt{\frac{2,82}{12}} = \pm \underline{0,48 \text{ mm}}$$

$$m_2 = \sqrt{\frac{1,31}{12}} = \pm \underline{0,33 \text{ mm}}$$

Es zeigt sich also zwischen den aus den beiden Gruppen berechneten mittleren Fehlern m_1 und m_2 ein *auffallender Unterschied*. Daher muß, wie schon oben bemerkt, vermutet werden, daß das angenommene Gewicht $p = \frac{1}{L}$ ungenügend sei.

Auf der Suche nach einem besseren Gewicht bin ich nun auf die Beobachtungen zurückgegangen, in der Erwartung, daß aus diesen das Fehlergesetz, bzw. das Gewicht abgeleitet werden könne. In der Tat bieten sie dazu eine schöne Gelegenheit. Der Umstand nämlich, daß jeweils an den beiden Teilungen, welche um einen konstanten Betrag gegeneinander verschoben sind, abgelesen wurde, gestattet die Größe dieses Betrages zu bestimmen, und die übrig bleibenden Fehler führen dann, wenn nicht zum vollständigen Nivellementsfehler, so doch zu einem wesentlichen Teil desselben. Die übrigbleibenden Fehler setzen sich nämlich in der Hauptsache zusammen aus:

1. dem Zielfehler,
2. dem Libelleneinstellfehler,
3. dem zufälligen Teilungsfehler der Miren,
4. dem Abrundungsfehler der Trommelablesung.

Zur Bestimmung des Betrages der Teilungsverschiebung habe ich 600 Beobachtungen herangezogen, wovon je 300 auf die beiden Miren entfallen. Dabei erhielt ich für die eine Mire die Teilungsverschiebung zu 2,5050 mm, für die andere zu 2,5042 mm. Auf Grund der übrigbleibenden Fehler habe ich dann den mittleren Fehler einer Unterschiedsbeobachtung berechnet. Da zu vermuten war, daß diese mittleren Fehler wesentlich eine Funktion der Zielweiten seien, bildete ich sechs Gruppen mit Zielweiten von 5–10, 10–15, 15–20, 20–25, 25–30 und 30–35 m und bestimmte für jede Gruppe einzeln den mittleren Fehler. Dabei ergaben sich überraschenderweise folgende, miteinander nahezu übereinstimmende sechs Werte:

$$m_1 = \pm 0,059, m_2 = \pm 0,062, m_3 = \pm 0,067, m_4 = \pm 0,061, \\ m_5 = \pm 0,060, m_6 = \pm 0,063 \text{ mm.}$$

Nach diesem Ergebnis sind also die oben genannten vier Fehler in ihrer Gesamtheit, im Bereiche der gewählten Zielweiten von 5–35 m, von der Zielweite praktisch unabhängig. Mit andern Worten: die von der Zielweite unabhängigen Fehler 3 und 4 überschatten die von der Zielweite abhängigen Fehler 1 und 2 vollständig.

Für den mittleren Fehler einer Strecke, bzw. einer Schleife, ist daher nicht die Länge L , sondern die Anzahl der Instrumentenstationen, welche nachfolgend mit J bezeichnet wird, als maßgebend anzusehen.

Es ist also zu setzen:

$$\underline{m = k\sqrt{J}}$$

und $\underline{p = \frac{1}{J}}$

Geht man nun zur Prüfung dieses Gewichtes in gleicher Weise wie oben vor, d. h. bildet man die Werte $\frac{w^2}{J}$ und ordnet sie zu einer Reihe mit wachsenden J , so ergibt sich folgende Aufstellung (der den Werten $\frac{w^2}{J}$ beigesetzte Faktor 25 entspricht der durchschnittlichen Anzahl der Stationen pro km; er bezweckt die bessere Vergleichung der Ergebnisse der beiden Gewichtsprüfungen miteinander):

<i>Gruppe 1</i>					<i>Gruppe 2</i>			
Nr. der Schleife	Anzahl J pro Schleife	w mm	$\frac{25 \cdot w^2}{J}$		Nr. der Schleife	Anzahl J pro Schleife	w mm	$\frac{25 \cdot w^2}{J}$
5	63	+1,1	0,488		13	134	—1,3	0,316
15	80	+0,2	0,013		18	140	—0,7	0,088
8	84	—0,6	0,107		14	143	+1,0	0,175
7	85	—0,1	0,003		17	143	+2,1	0,774
22	89	—1,5	0,640		12	149	+1,0	0,168
21	104	+0,4	0,039		19	160	—0,7	0,077
10	111	—0,3	0,020		20	162	—0,9	0,123
11	113	—0,4	0,035		24	163	+0,3	0,014
6	114	—1,6	0,560		16	164	+0,1	0,002
4	120	+0,4	0,103		3	175	+0,2	0,006
9	120	—0,7	0,033		2	213	—0,7	0,058
23	131	+0,9	0,155		1	218	+1,1	0,140
			2,196					1,941
$m_1 = \sqrt{\frac{2,196}{12}} = \pm \underline{0,43 \text{ mm}}$					$m_2 = \sqrt{\frac{1,941}{12}} = \pm \underline{0,40 \text{ mm}}$			

Wie ersichtlich, stimmen hier die aus den beiden Gruppen errechneten mittleren Fehler m_1 und m_2 sehr gut miteinander überein. *Das neue Gewicht $p = \frac{1}{J}$ kann daher als zutreffend bezeichnet werden.*

Es leuchtet ohne weiteres ein, daß dieses Gewicht auch für den Fall gleicher Zielweiten (Gelände mit mäßigen Neigungen) gilt, so daß es bei Nivellements, die mit dem gleichen Instrumentarium und nach der gleichen Methode, wie dasjenige der Stadt Zürich, durchgeführt sind, allgemein an die Stelle des bisher üblichen Gewichtes gesetzt werden kann.

Für das ganze stadtzürcherische Netz ergibt sich nach obigem für eine Strecke mit 25 Instrumentenstationen ein mittlerer Fehler von

$$m = \frac{0,43 + 0,40}{2} = \pm 0,415 \text{ mm}$$

Pro Station beträgt der Fehler also

$$m_1 = \frac{0,415}{\sqrt{25}} = \pm 0,083 \text{ mm}$$

Allgemein ist daher als mittlerer Fehler zu setzen:

$$\underline{m = 0,083 \sqrt{J}}$$

Darnach ergibt sich beispielsweise für

$$J = 16, m = \pm 0,332 \text{ mm.}$$

$$J = 49, m = \pm 0,581 \text{ mm.}$$

Es sind das sehr beachtenswerte Genauigkeiten.

Bestimmung des mittleren Gefälles anhand eines Kurvenplanes

(Schluß)

Zur Bestimmung der Kurvenlängen wird am besten der Kurvenmesser (Kurvimeter) verwendet, bei welchem man entweder die Längen auf der entsprechenden Maßstab-Skala direkt ablesen kann, oder man vergrößert die gemessenen Längen mit dem entsprechenden Faktor des Maßstabes.

Um das Gefälle in % zu erhalten, muß das Resultat mit 100 multipliziert werden. Es ergibt sich daraus folgende Formel:

$$N_m (\%) = \frac{a \text{ (km)}}{F \text{ (km}^2\text{)}} \Sigma [L \text{ (km)}] 100 = \frac{a \text{ (m)}}{F \text{ (km}^2\text{)}} \Sigma [l \text{ (m)}] \frac{M}{10\,000}$$

$$\underline{N_m (\%) = \frac{M a \text{ (m)}}{10\,000} \frac{\Sigma [l \text{ (m)}]}{F \text{ (km}^2\text{)}}}$$

Dabei bedeuten:

N_m = mittleres Gefälle

a = Äquidistanz

F = Fläche des entsprechenden Gebietes in der Projektion

$1:M$ = Karten-Maßstab

L = Kurvenlänge im Maßstab 1:1

l = Kurvenlänge im Maßstab 1:M

Als Beispiel sei auf der nächsten Seite das Kurvenbild des Gurten im Maßstab 1:25 000 mit einer Äquidistanz von 20 m gegeben.